



**DIREZIONE DEL GENIO PER LA MARINA MILITARE
TARANTO**

Ufficio del Genio di Brindisi

MARINARSEN TARANTO - S.S.S.D. BRINDISI

“Lavori di adeguamenti infrastrutturali minimali di Officina Motoristi, Mista, Rimessaggio Mezzi Speciali, Spogliatoio e locali igienici Settore Allestimenti, Reparto Bacini e Palombari, Parco Antincendio e Sezione Servizi, Locali UPAG e Palazzina Direzionale, Locali Sala Medica, Economo e Deposito carta, Archivio generale”

Cpt. 7120-10/SMM - E.F. 2021/2022 - C.E. 238221



PROGETTO ESECUTIVO

(TITOLO II – CAPO I - SEZ. IV - D.P.R. 207/2010)

CALCOLI ESECUTIVI DELLE STRUTTURE

(ai sensi dell'art. 43 del D.P.R. 207 del 05/10/2010)



IL PROGETTISTA
Ing. Antonio VERNOLE

Antonio Vernolet

IL D.E.C.
S.T.V. (INFR) Carlo PIERRI

VISTO
IL DIRETTORE
CV (INFR) Gennaro GRILLI

INFORMAZIONI GENERALI

Edificio	Cemento Armato
Costruzione	Nuova
Situazione	-
Intervento	-
Comune	Brindisi
Provincia	Brindisi
Oggetto	
Parte d'opera	Struttura nuovo blocco uffici - Officina motoristi
Normativa di riferimento	D.M. 17/01/2018
Calcolo semplificato per siti a bassa sismicit� (\$ 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]		
Cl_s C28/35_B450C - (C28/35)															
001	25 000	0,000010	32 588	13 578	60	P	35,00	-	0,85	1,50	16,46	1,32	3,40	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 di calcolo a compressione.
f_{ctd}	Resistenza di calcolo a trazione.
f_{ctm}	Resistenza media a trazione per flessione.
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/mm ²]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]			[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 validit� 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 instabilit�.
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]
Cl _s C28/35_B450C	Caratteristica(RARA)	Compressione Calcestruzzo	17,43
	Quasi permanente	Compressione Calcestruzzo	13,07

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	K_{1X}	K₁ K_{1Y}	K_{1Z}	ϕ	c_u	c'	E_d	E_{cu}	A_{S-B}	ST_P
	[N/m ²]	[N/cm ²]	[N/cm ²]	[N/cm ²]	[°]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		
Calcare scarsamente fratturato											
T001	24 000	100	100	1000	40	0,000	0,000	25 000	0	0,000	NO

LEGENDA:

N_{TRN} Numero identificativo del terreno.
 γ_T Peso specifico 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			
			B	H	Sp _w	L _w	Sp _{r,0}	L _{r,0}	Sp _{r,1}	L _{r,1}	L _{r,2}	L _{r,3}			A _{X,T}	A _{Y,T}	I _X	I _T	I _Y	I _{XY}	ΔΘ I _{pr}
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]		[cm ²]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[°]	
001		30x50	30	50	-	-	-	-	-	-	-	4	1 500	1 250	1 250	312 500	279 270	112 500	0	0,00	
002		30x25	30	25	-	-	-	-	-	-	-	4	750	625	625	39 063	77 859	56 250	0	0,00	
004		30x30	30	30	-	-	-	-	-	-	-	4	900	750	750	67 500	113 886	67 500	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	b₁	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]
003	┘	IPE 160	82,0	-	160,0	7,4	-	5,0	-	-	-	9,0	145,2	127,2	-	-	-	-
005	▢	100x100x4.0	100,0	-	100,0	4,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

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 _r	I _{xy}	α _{xy}
					[mm]	[mm]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm ³]	[cm ³]	[cm ³]	[cm]	[cm ⁶]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[°]
003	I	IPE 160	X	-	-	0	20	9,66	869,3	108,7	108,7	123,9	6,58	3960,000	4	0	0,0
			Y	-	-			13,73	68,3	16,7	16,7	26,1	1,84				
005	□	100x100x4.0	X	-	-	0	15	7,60	232,0	46,4	46,4	54,4	3,91	0,000	0	0	0,0
			Y	-	-			7,60	232,0	46,4	46,4	54,4	3,91				

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 _r	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 Descrizione	PP	Permanente NON Strutturale Descrizione	PNS	Sovraccarico Accidentale Descrizione	SA	Carico Neve [N/m ²]
001	S	Platea	Autorimessa <= 30kN	*vedi le relative tabelle dei carichi	-	Sottofondo e pavimento di tipo industriale in calcestruzzo	2 000	Rimesse, aree per traffico, parcheggio e sosta di veicoli leggeri (peso a pieno carico fino a 30 kN) (Cat. F – Tab. 3.1.II - DM 17.01.2018)	2 500	0
002	S	SOLAIO Marina	Uffici	20+5	3 530	pavimento, sottofondo, tramezzi sup. ed intonaco inf.	2 360	sovraccarico per magazzino	4 000	0
003	S	BALCONI e SBALZI marina	Uffici	20+5	3 530	pavimento, sottofondo, intonaco inf.	2 360	sovraccarico	4 000	0

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	Uffici	-	NO	Media	0,70	0,50	0,30
0004	Autorimessa <= 30kN	-	NO	Media	0,70	0,70	0,60
0005	Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)	-	NO	Media	0,70	0,50	0,30

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.
ψ ₀	NOTA: dato significativo solo per elementi in materiale legnoso. 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 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Uffici	CC 04 Autorimessa <= 30kN	CC 05 Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)
01	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00
02	1,00	0,80	0,00	0,00	1,05
03	1,00	0,80	0,00	1,05	0,00
04	1,00	0,80	0,00	1,05	1,05
05	1,00	0,80	1,50	0,00	0,00

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Uffici	CC 04 Autorimessa <= 30kN	CC 05 Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)
06	1,00	0,80	1,50	0,00	1,05
07	1,00	0,80	1,50	1,05	0,00
08	1,00	0,80	1,50	1,05	1,05
09	1,00	0,80	0,00	1,50	0,00
10	1,00	0,80	0,00	1,50	1,05
11	1,00	0,80	1,05	0,00	0,00
12	1,00	0,80	1,05	0,00	1,05
13	1,00	0,80	1,05	1,50	0,00
14	1,00	0,80	1,05	1,50	1,05
15	1,00	0,80	0,00	0,00	1,50
16	1,00	0,80	0,00	1,05	1,50
17	1,00	0,80	1,05	0,00	1,50
18	1,00	0,80	1,05	1,05	0,00
19	1,00	0,80	1,05	1,05	1,50
20	1,30	0,80	0,00	0,00	0,00
21	1,30	0,80	0,00	0,00	1,05
22	1,30	0,80	0,00	1,05	0,00
23	1,30	0,80	0,00	1,05	1,05
24	1,30	0,80	1,50	0,00	0,00
25	1,30	0,80	1,50	0,00	1,05
26	1,30	0,80	1,50	1,05	0,00
27	1,30	0,80	1,50	1,05	1,05
28	1,30	0,80	0,00	1,50	0,00
29	1,30	0,80	0,00	1,50	1,05
30	1,30	0,80	1,05	0,00	0,00
31	1,30	0,80	1,05	0,00	1,05
32	1,30	0,80	1,05	1,50	0,00
33	1,30	0,80	1,05	1,50	1,05
34	1,30	0,80	0,00	0,00	1,50
35	1,30	0,80	0,00	1,05	1,50
36	1,30	0,80	1,05	0,00	1,50
37	1,30	0,80	1,05	1,05	0,00
38	1,30	0,80	1,05	1,05	1,50
39	1,00	1,50	0,00	0,00	0,00
40	1,00	1,50	0,00	0,00	1,05
41	1,00	1,50	0,00	1,05	0,00
42	1,00	1,50	0,00	1,05	1,05
43	1,00	1,50	1,50	0,00	0,00
44	1,00	1,50	1,50	0,00	1,05
45	1,00	1,50	1,50	1,05	0,00
46	1,00	1,50	1,50	1,05	1,05
47	1,00	1,50	0,00	1,50	0,00
48	1,00	1,50	0,00	1,50	1,05
49	1,00	1,50	1,05	0,00	0,00
50	1,00	1,50	1,05	0,00	1,05
51	1,00	1,50	1,05	1,50	0,00
52	1,00	1,50	1,05	1,50	1,05
53	1,00	1,50	0,00	0,00	1,50
54	1,00	1,50	0,00	1,05	1,50
55	1,00	1,50	1,05	0,00	1,50
56	1,00	1,50	1,05	1,05	0,00
57	1,00	1,50	1,05	1,05	1,50
58	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00
59	1,30	1,50	0,00	0,00	1,05
60	1,30	1,50	0,00	1,05	0,00
61	1,30	1,50	0,00	1,05	1,05
62	1,30	1,50	1,50	0,00	0,00
63	1,30	1,50	1,50	0,00	1,05
64	1,30	1,50	1,50	1,05	0,00
65	1,30	1,50	1,50	1,05	1,05
66	1,30	1,50	0,00	1,50	0,00
67	1,30	1,50	0,00	1,50	1,05
68	1,30	1,50	1,05	0,00	0,00
69	1,30	1,50	1,05	0,00	1,05
70	1,30	1,50	1,05	1,50	0,00
71	1,30	1,50	1,05	1,50	1,05
72	1,30	1,50	0,00	0,00	1,50
73	1,30	1,50	0,00	1,05	1,50
74	1,30	1,50	1,05	0,00	1,50
75	1,30	1,50	1,05	1,05	0,00
76	1,30	1,50	1,05	1,05	1,50

LEGENDA:

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche					
IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Uffici	CC 04 Autorimessa <= 30kN	CC 05 Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)
IdComb 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= Uffici CC 04= Autorimessa <= 30kN CC 05= Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)				

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)					
IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Uffici	CC 04 Autorimessa <= 30kN	CC 05 Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)
01	1,00	1,00	1,00	0,70	0,70
02	1,00	1,00	0,70	1,00	0,70
03	1,00	1,00	0,70	0,70	1,00

LEGENDA:

IdComb
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= Uffici
 CC 04= Autorimessa <= 30kN
 CC 05= Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)

SERVIZIO(SLE): Frequente

SERVIZIO(SLE): Frequente					
IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Uffici	CC 04 Autorimessa <= 30kN	CC 05 Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)
01	1,00	1,00	0,50	0,60	0,30
02	1,00	1,00	0,30	0,70	0,30
03	1,00	1,00	0,30	0,60	0,50

LEGENDA:

IdComb
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= Uffici
 CC 04= Autorimessa <= 30kN
 CC 05= Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente					
IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Uffici	CC 04 Autorimessa <= 30kN	CC 05 Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)
01	1,00	1,00	0,30	0,60	0,30

LEGENDA:

IdComb
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= Uffici
 CC 04= Autorimessa <= 30kN
 CC 05= Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)

COMBINAZIONI DI CARICO PER GEOTECNICA (Cedimenti)

Combinazioni di carico per geotecnica (Cedimenti)		
ψ_{CMB}	Comb	λ
001	SLE Rare:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 1 + Autorimessa <= 30kN * 0.7 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) *	1,00
002	0.7	
002	SLE Rare:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.7 + Autorimessa <= 30kN * 1 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) *	1,00
003	0.7	
003	SLE Rare:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.7 + Autorimessa <= 30kN * 0.7 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) *	1,00
004	1	
004	SLE Freq:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.5 + Autorimessa <= 30kN * 0.6 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) *	1,00
005	0.3	
005	SLE Freq:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.3 + Autorimessa <= 30kN * 0.7 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) *	1,00
006	0.3	
006	SLE Freq:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.3 + Autorimessa <= 30kN * 0.6 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) *	1,00
007	0.5	
007	SLE Perm:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.3 + Autorimessa <= 30kN * 0.6 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) *	1,00

Combinazioni di carico per geotecnica (Cedimenti)		
n_{CMB}	Comb	λ
	* 0.3	

LEGENDA:

n_{CMB} Numero identificativo della Combinazione di Carico.

Comb Descrizione della Combinazione di Carico.

λ Moltiplicatore delle azioni orizzontali ($\lambda=1$ se tutte le azioni applicate sono in equilibrio con la reazione del terreno; $\lambda<1$ se la reazione del terreno è in grado di equilibrare solo un'aliquota delle azioni esterne).

COMBINAZIONI DI CARICO PER GEOTECNICA (Scorrimento)

Combinazioni di carico per geotecnica (Scorrimento)		
n_{CMB}	Comb	λ
001	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8	1,00
002	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
003	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Autorimessa <= 30kN * 1.05	1,00
004	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Autorimessa <= 30kN * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
005	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.5	1,00
006	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.5 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
007	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.05	1,00
008	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
009	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Autorimessa <= 30kN * 1.5	1,00
010	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Autorimessa <= 30kN * 1.5 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
011	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.05	1,00
012	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
013	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.05 + Autorimessa <= 30kN * 1.5	1,00
014	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.05 + Autorimessa <= 30kN * 1.5 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
015	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.5	1,00
016	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Autorimessa <= 30kN * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.5	1,00
017	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.5	1,00
018	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.05 + Autorimessa <= 30kN * 1.05	1,00
019	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.05 + Autorimessa <= 30kN * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.5	1,00
020	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8	1,00
021	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
022	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Autorimessa <= 30kN * 1.05	1,00
023	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Autorimessa <= 30kN * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
024	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.5	1,00
025	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.5 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
026	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.05	1,00
027	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
028	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Autorimessa <= 30kN * 1.5	1,00
029	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Autorimessa <= 30kN * 1.5 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
030	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.05	1,00
031	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
032	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.05 + Autorimessa <= 30kN * 1.5	1,00
033	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.05 + Autorimessa <= 30kN * 1.5 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
034	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.5	1,00
035	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Autorimessa <= 30kN * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.5	1,00
036	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.5	1,00
037	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.05 + Autorimessa <= 30kN * 1.05	1,00
038	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 0.8 + Uffici * 1.05 + Autorimessa <= 30kN * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.5	1,00
039	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5	1,00
040	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
041	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.05	1,00
042	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
043	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.5	1,00
044	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.5 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
045	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.05	1,00
046	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
047	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.5	1,00
048	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.5 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
049	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.05	1,00
050	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
051	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.05 + Autorimessa <= 30kN * 1.5	1,00
052	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.05 + Autorimessa <= 30kN * 1.5 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
053	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.5	1,00
054	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.5	1,00
055	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.5	1,00
056	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.05 + Autorimessa <= 30kN * 1.05	1,00
057	SLU:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.05 + Autorimessa <= 30kN * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.5	1,00
058	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5	1,00
059	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
060	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.05	1,00
061	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
062	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.5	1,00
063	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.5 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
064	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.05	1,00

Combinazioni di carico per geotecnica (Scorrimento)		
nCMB	Comb	λ
065	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
066	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.5	1,00
067	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.5 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
068	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.05	1,00
069	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
070	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.05 + Autorimessa <= 30kN * 1.5	1,00
071	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.05 + Autorimessa <= 30kN * 1.5 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.05	1,00
072	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.5	1,00
073	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Autorimessa <= 30kN * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.5	1,00
074	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.5	1,00
075	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.05 + Autorimessa <= 30kN * 1.05	1,00
076	SLU:Carico Permanente * 1.3 + Permanenti NON Strutturali * 1.5 + Uffici * 1.05 + Autorimessa <= 30kN * 1.05 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1.5	1,00

LEGENDA:

- nCMB
Comb
λ
- Numero identificativo della Combinazione di Carico.
Descrizione della Combinazione di Carico.
Moltiplicatore delle azioni orizzontali (λ=1 se tutte le azioni applicate sono in equilibrio con la reazione del terreno; λ<1 se la reazione del terreno è in grado di equilibrare solo un'aliquota delle azioni esterne).

LIVELLI O PIANI

Livelli o piani														
IdLv	Descrizione	ZLv	HLv	Q _{ex,lv}	PR	Rd _{Temp}	Massa del piano			Dir	G _{st}	G _{SLU}	G _{SLD}	R _{SLU}
		[m]	[m]	[m]			M _{L,Str} [N s²/m]	M _{L,SLU} [N s²/m]	M _{L,SLD} [N s²/m]		[m]	[m]	[m]	[m]
01	Piano Terra	0,00	4,10	4,10	-	NO	45 653	-	-	X	444,14	0,00	0,00	0,00
										Y	174,12	0,00	0,00	0,00
02	Fondazione	0,00		0,00	-	NO	69 781	-	-	X	444,70	0,00	0,00	-
										Y	174,44	0,00	0,00	-

LEGENDA:

- IdLv
ZLv
HLv
Qex,lv
PR
RdTmp
MLStr
MLSLU
MLSLD
Gst
GSLU
GSLD
RSLU
- Numero identificativo del livello o piano.
Quota di calpestio del livello o piano, relativa al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
Altezza del livello o piano.
Quota dell'estradosso dell'impalcato del livello o piano.
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.
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.
Massa del piano valutata in condizioni statiche.
Massa del piano valutata allo SLU.
Massa del piano valutata allo SLD.
Coordinate del baricentro delle masse, valutate in condizioni statiche.
Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLU.
Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLD.
Coordinate del baricentro delle rigidezze, valutate per SLU.

GEOMETRIA - COPRIFERRI ELEMENTI CA

GEOMETRIA - COPRIFERRI ELEMENTI CA		
Elementi	C	Note
	[mm]	
Travi	20	(1)
Pilastri	20	(1)
Platee	25	(2)
Solai	20	(1)

LEGENDA:

- Elementi
C
Note
- Elementi in CA presenti nella struttura.
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.
(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								
IdNd	Dir	X, Y, Z	V. ex	Vincolo Esterno		Cedimenti Impressi		Clc Fnd
		[m]		Rs	Rθ	S	Θ	
				[N/cm]	[N m/rad]	[cm]	[rad]	
00001	X	441,69	Platea	infinita	-	-	-	NO
	Y	177,29		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00002	X	441,69	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	177,29		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00003	X	445,99	Platea	infinita	-	-	-	NO
	Y	177,29		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	

IdNd	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]	
00004	X	445,99	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	177,29		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00005	X	445,99	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	171,92		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00006	X	441,69	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	171,92		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00007	X	445,99	Platea	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,92		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00008	X	441,69	Platea	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,92		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00009	X	445,99	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	170,59		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00010	X	441,69	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	170,59		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00011	X	446,24	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	172,80		-	-	-	-	
	Z	2,60		-	-	-	-	
00012	X	446,23	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	171,79		-	-	-	-	
	Z	2,60		-	-	-	-	
00013	X	448,24	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	172,80		-	-	-	-	
	Z	2,60		-	-	-	-	
00014	X	448,25	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	171,79		-	-	-	-	
	Z	2,60		-	-	-	-	
00015	X	446,24	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	175,20		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00016	X	447,25	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	175,21		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00017	X	447,24	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	172,79		-	-	-	-	
	Z	2,60		-	-	-	-	
00018	X	446,23	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	176,41		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00019	X	448,25	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	176,41		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00020	X	448,24	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	175,20		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00021	X	447,23	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	175,21		-	-	-	-	
	Z	1,10		-	-	-	-	
00022	X	441,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00023	X	448,67	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	172,40		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00024	X	446,74	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	177,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00025	X	446,74	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00026	X	448,67	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,70		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00027	X	441,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	177,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00028	X	446,74	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	172,40		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00029	X	446,74	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,70		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00030	X	448,24	Platea	infinita	-	-	-	NO
	Y	172,80		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00031	X	448,24	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	172,80		-	-	-	-	

IdNd	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]	
	Z	1,10		-	-	-	-	
00032	X	446,24	Platea	infinita	-	-	-	NO
	Y	172,80		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00033	X	446,24	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	172,80		-	-	-	-	
	Z	1,10		-	-	-	-	
00034	X	448,24	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	175,20		-	-	-	-	
	Z	1,10		-	-	-	-	
00035	X	448,24	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	175,20		-	-	-	-	
	Z	2,60		-	-	-	-	
00036	X	448,24	Platea	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,20		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00037	X	446,24	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	175,20		-	-	-	-	
	Z	1,16		-	-	-	-	
00038	X	446,24	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	175,20		-	-	-	-	
	Z	2,60		-	-	-	-	
00039	X	446,24	Platea	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,20		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00040	X	441,92	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00041	X	442,40	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00042	X	442,89	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00043	X	443,37	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00044	X	443,85	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00045	X	444,33	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00046	X	444,81	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00047	X	445,29	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00048	X	445,78	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00049	X	446,26	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00050	X	446,74	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00051	X	447,22	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	172,40		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00052	X	447,70	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	172,40		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00053	X	448,19	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	172,40		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00054	X	448,67	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	172,87		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00055	X	448,67	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	173,35		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00056	X	448,67	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	173,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00057	X	448,67	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,29		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00058	X	448,67	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,76		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00059	X	448,67	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO

IdNd	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	175,23		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00060	X	448,19	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,70		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00061	X	447,70	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,70		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00062	X	447,22	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,70		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00063	X	446,74	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	176,16		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00064	X	446,74	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	176,62		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00065	X	446,74	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	177,08		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00066	X	446,26	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	177,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00067	X	445,78	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	177,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00068	X	445,29	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	177,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00069	X	444,81	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	177,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00070	X	444,33	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	177,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00071	X	443,85	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	177,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00072	X	443,37	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	177,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00073	X	442,89	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	177,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00074	X	442,40	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	177,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00075	X	441,92	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	177,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00076	X	441,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	177,07		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00077	X	441,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	176,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00078	X	441,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	176,14		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00079	X	441,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,67		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00080	X	441,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,21		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00081	X	441,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,74		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00082	X	441,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,27		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00083	X	441,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	173,81		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00084	X	441,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	173,34		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00085	X	441,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	172,87		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00086	X	441,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	172,41		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	

IdNd	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]	
00087	X	441,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00088	X	446,47	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,74		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00089	X	448,40	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	172,67		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00090	X	448,40	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,43		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00091	X	446,47	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	177,27		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00092	X	441,71	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	171,74		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00093	X	441,84	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	176,86		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00094	X	442,64	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	176,86		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00095	X	443,45	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	176,86		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00096	X	444,25	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	176,86		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00097	X	445,05	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	176,86		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00098	X	445,86	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	176,86		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00099	X	442,24	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	176,19		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00100	X	443,05	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	176,19		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00101	X	443,85	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	176,19		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00102	X	444,65	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	176,19		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00103	X	445,46	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	176,19		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00104	X	446,26	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	176,19		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00105	X	441,84	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00106	X	442,64	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00107	X	443,45	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00108	X	444,25	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00109	X	445,05	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00110	X	445,86	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00111	X	446,66	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00112	X	447,46	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	175,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00113	X	442,24	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,84		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00114	X	443,05	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,84		infinita	-	-	-	

IdNd	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]	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00115	X	443,85	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,84		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00116	X	444,65	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,84		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00117	X	445,46	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,84		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00118	X	446,26	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,84		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00119	X	447,06	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,84		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00120	X	447,87	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,84		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00121	X	441,84	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,17		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00122	X	442,64	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,17		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00123	X	443,45	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,17		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00124	X	444,25	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,17		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00125	X	445,05	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,17		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00126	X	445,86	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,17		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00127	X	446,66	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,17		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00128	X	447,46	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,17		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00129	X	448,27	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	174,17		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00130	X	442,24	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	173,49		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00131	X	443,05	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	173,49		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00132	X	443,85	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	173,49		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00133	X	444,65	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	173,49		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00134	X	445,46	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	173,49		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00135	X	446,26	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	173,49		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00136	X	447,06	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	173,49		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00137	X	447,87	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	173,49		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00138	X	441,84	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	172,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00139	X	442,64	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	172,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00140	X	443,45	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	172,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00141	X	444,25	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	172,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00142	X	445,05	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO

								Nodi
Id _{Nd}	Dir	X, Y, Z	V. ex	Vincolo Esterno R _s	R _θ	Cedimenti Impressi		Clc Fnd
		[m]		[N/cm]	[N m/rad]	S	Θ	
						[cm]	[rad]	
00143	Y	172,82	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Z	0,00		-	-	-	-	
	X	445,86		infinita	-	-	-	
00144	Y	172,82	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Z	0,00		-	-	-	-	
	X	446,66		infinita	-	-	-	
00145	Y	172,82	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Z	0,00		-	-	-	-	
	X	447,46		infinita	-	-	-	
00146	Y	172,82	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Z	0,00		-	-	-	-	
	X	442,24		infinita	-	-	-	
00147	Y	172,15	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Z	0,00		-	-	-	-	
	X	443,05		infinita	-	-	-	
00148	Y	172,15	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Z	0,00		-	-	-	-	
	X	443,85		infinita	-	-	-	
00149	Y	172,15	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Z	0,00		-	-	-	-	
	X	444,65		infinita	-	-	-	
00150	Y	172,15	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Z	0,00		-	-	-	-	
	X	445,46		infinita	-	-	-	
00151	Y	172,15	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Z	0,00		-	-	-	-	
	X	446,26		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}	Id _{Sz}	Sezione		V. Int.			Stz	Note	Mt rl	AA /C IS	Nd i	Nd f	Dis- j	Q _{LLi}		Clc Fnd	Pr/ Sc
			Label		Rtz	Iniz.	Fin.								Iniz .	Fin.		
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]	[m]		
Piano Terra					Travata: Trave 7-8													
Trave 7-8	4,00	001		30x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 02	00 04	4,30	3,85	3,85	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 1a-2a													
Trave 1a-2a	4,30	002		30x25	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 10	00 09	4,30	3,98	3,98	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 1a-1-7													
Trave 1a-1	1,18	001		30x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 10	00 06	1,33	3,85	3,85	NO	-
Trave 1-7	5,07	001		30x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 00	00 02	5,37	3,85	3,85	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 2a-2-8													
Trave 2a-2	1,18	001		30x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 09	00 05	1,33	3,85	3,85	NO	-
Trave 2-8	5,07	001		30x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 00	00 04	5,37	3,85	3,85	NO	-
Piano Terra					Travata: Piano Terra													
Trave Acciaio 7a-6	1,04	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;50;50 ;50	-		00 3	-	00 16	00 20	0,99	4,02	4,02	NO	-
Trave Acciaio 5a-4	1,05	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	-	00 17	00 13	1,00	2,52	2,52	NO	-
Trave Acciaio 4-6	2,92	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	-	00 13	00 20	2,83	2,53	4,03	NO	-
Trave Acciaio 5a-7a	2,85	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	-	00 17	00 16	2,85	2,55	4,01	NO	-
Trave Acciaio 6-9a	1,26	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	-	00 20	00 19	1,21	4,02	4,02	NO	-
Trave Acciaio 8a-9a	2,02	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;50;50 ;50	S;S;S;50;50 ;50	-		00 3	-	00 18	00 19	2,02	4,02	4,02	NO	-
Trave Acciaio 5-8a	1,26	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	-	00 15	00 18	1,21	4,02	4,02	NO	-
Trave Acciaio 3a-4a	2,02	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;50;50 ;50	S;S;S;50;50 ;50	-		00 3	-	00 12	00 14	2,02	2,52	2,52	NO	-
Trave Acciaio 3-5a	1,05	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	-	00 11	00 17	1,00	2,52	2,52	NO	-
Trave Acciaio 5-7a	1,06	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;50;50	S;S;S;S;S;S	-		00 3	-	00 00	00 00	1,01	4,02	4,02	NO	-

Travi in elevazione																			
Id _{Tr}	L _{Li}	Id _{Sz}	Sezione		R _{tz}	V. Int.		Stz	Note	M _t r _l	AA /C IS	Nd i	Nd f	Dis- j	Q _{LLi}		Clc Fnd	Pr/ Sc	
			Label			Iniz.	Fin.								Iniz. .	Fin.			
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]	[m]			
Trave Acciaio 4a-4	0,96	003	I	IPE 160	0,00	;50	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		3 00 3	-	15 00 14	16 00 13	1,01	2,52	2,52	NO	-
Trave Acciaio 4-6	2,40	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;50;50 ;50	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		3 00 3	-	13 00 13	35 00 00	2,40	2,52	2,52	NO	-
Trave Acciaio 3a-3	0,96	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		3 00 3	-	12 00 11	11 00 00	1,01	2,52	2,52	NO	-
Trave Acciaio 3-5	2,40	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;50;50 ;50	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		3 00 3	-	11 00 00	38 00 00	2,40	2,52	2,52	NO	-
Trave Acciaio 6a-6	1,06	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	S;S;S;50;50 ;50	-		3 00 3	-	21 00 11	34 00 37	1,01	1,02	1,02	NO	-
Trave Acciaio 3-5	2,92	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		3 00 3	-	11 00 00	37 00 21	2,80	2,53	1,03	NO	-
Trave Acciaio 5a-6a	2,85	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		3 00 3	-	17 00 37	21 00 21	2,85	2,52	1,05	NO	-
Trave Acciaio 5-6a	1,04	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		3 00 3	-	37 00 31	21 00 31	0,99	1,02	1,02	NO	-
Trave Acciaio 3-4	2,10	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;50;50 ;50	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		3 00 3	-	33 00 33	31 00 37	2,00	1,02	1,02	NO	-
Trave Acciaio 3-5	2,50	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	S;S;S;50;50 ;50	-		3 00 3	-	33 00 37	37 00 00	2,40	1,02	1,02	NO	-
Trave Acciaio 4-6	2,50	003	I	IPE 160	0,00	S;S;S;50;50 ;50	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		3 00 3	-	31 00 34	34 00 00	2,40	1,02	1,02	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'infietersi (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 Label	Rtz	V. Int.		Mtrl	AA/CI S	Nod		Dis _{i-j}	Q _{LLi}		Clc Fnd	Pr/Sc
		[m]				[°ssdc]	Inf.	Sup.			Inf.	Sup.	[m]	[m]	[m]		
001	01	3,60	004		30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0008	0006	4,10	0,00	3,60	NO	-
002	01	3,60	004		30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0007	0005	4,10	0,00	3,60	NO	-
007	01	3,60	004		30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0001	0002	4,10	0,00	3,60	NO	-
008	01	3,60	004		30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0003	0004	4,10	0,00	3,60	NO	-
5 (c)	01	1,50	005		100x100x4.0	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	003	-	0038	0015	1,50	2,60	4,10	NO	-
6 (c)	01	1,50	005		100x100x4.0	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	003	-	0035	0020	1,50	2,60	4,10	NO	-
3 (b)	01	1,50	005		100x100x4.0	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;50;5 0	003	-	0033	0011	1,50	1,10	2,60	NO	-
4 (b)	01	1,50	005		100x100x4.0	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	003	-	0031	0013	1,50	1,10	2,60	NO	-
5 (a)	01	1,16	005		100x100x4.0	90,0 0	S;S;S;S;S;50;5 0	S;S;S;S;S;S	003	-	0039	0037	1,16	0,00	1,16	NO	-
5 (b)	01	1,44	005		100x100x4.0	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	003	-	0037	0038	1,44	1,16	2,60	NO	-
6 (a)	01	1,10	005		100x100x4.0	90,0 0	S;S;S;S;S;50;5 0	S;S;S;S;S;S	003	-	0036	0034	1,10	0,00	1,10	NO	-
6 (b)	01	1,50	005		100x100x4.0	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	003	-	0034	0035	1,50	1,10	2,60	NO	-
3 (a)	01	1,10	005		100x100x4.0	90,0 0	S;S;S;S;S;50;5 0	S;S;S;S;S;S	003	-	0032	0033	1,10	0,00	1,10	NO	-
4 (a)	01	1,10	005		100x100x4.0	90,0 0	S;S;S;S;S;50;5 0	S;S;S;S;S;S	003	-	0030	0031	1,10	0,00	1,10	NO	-

LEGENDA:

- N_{id}** Numero identificativo della pilastrata. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.

Pilastri																
N _{id}	L _v	L _{LI}	Sezione		V. Int.		Mtrl		AA/CI	Nod		Dis _{i-j}	Q _{LI}		Clc	Pr/Sc
			Id _{Sz}	TP	Label	Rtz	Inf.	Sup.	S	Inf.	Sup.		Inf.	Sup.	Fnd	
		[m]				[°ssdc]						[m]	[m]	[m]		
L _v	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.															
Mtrl	Identificativo del materiale.															
AA/CI	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-j}	Distanza tra il nodo iniziale e finale.															
Q _{LI}	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.															

PLATEE

Platee								
L _v	N _{id}	Sp	A _{EI}	Mtrl	Id _{Ter}	Clc Fnd	C _{rid,v}	C _{rid,h}
		[m]	[m²]					
Fondazione	1	0,50	38,52	001	T001	NO	1,000	1,000
SHELL								
[00023-00054-00089]	[00075-00027-00001]	[00008-00086-00087]	[00023-00089-00053]	[00054-00030-00089]	[00092-00008-00087]			
[00054-00055-00030]	[00092-00087-00022]	[00055-00056-00137]	[00121-00081-00082]	[00055-00137-00030]	[00056-00057-00129]			
[00056-00129-00137]	[00057-00058-00129]	[00058-00059-00036]	[00141-00140-00148]	[00058-00120-00129]	[00058-00036-00120]			
[00059-00090-00036]	[00059-00026-00090]	[00026-00060-00090]	[00075-00001-00093]	[00121-00082-00083]	[00001-00027-00076]			
[00040-00092-00022]	[00041-00146-00040]	[00105-00078-00079]	[00042-00146-00041]	[00090-00060-00036]	[00093-00001-00076]			
[00146-00092-00040]	[00093-00076-00077]	[00105-00079-00080]	[00099-00093-00077]	[00138-00085-00086]	[00146-00008-00092]			
[00138-00084-00085]	[00130-00121-00083]	[00146-00138-00086]	[00130-00083-00084]	[00146-00086-00008]	[00130-00084-00138]			
[00113-00105-00080]	[00113-00080-00081]	[00099-00078-00105]	[00099-00077-00078]	[00113-00081-00121]	[00129-00128-00137]			
[00094-00074-00093]	[00074-00075-00093]	[00129-00120-00128]	[00073-00074-00094]	[00036-00060-00061]	[00094-00093-00099]			
[00106-00099-00105]	[00106-00105-00113]	[00149-00148-00045]	[00122-00113-00121]	[00122-00121-00130]	[00139-00130-00138]			
[00139-00138-00146]	[00036-00112-00120]	[00036-00061-00112]	[00114-00106-00113]	[00114-00113-00122]	[00107-00100-00106]			
[00030-00145-00052]	[00147-00139-00146]	[00147-00146-00042]	[00131-00122-00130]	[00131-00130-00139]	[00100-00099-00106]			
[00100-00094-00099]	[00109-00102-00108]	[00043-00147-00042]	[00071-00072-00095]	[00107-00106-00114]	[00095-00072-00073]			
[00095-00073-00094]	[00095-00094-00100]	[00123-00114-00122]	[00123-00122-00131]	[00045-00148-00044]	[00140-00139-00147]			
[00140-00131-00139]	[00141-00132-00140]	[00132-00131-00140]	[00115-00107-00114]	[00115-00114-00123]	[00148-00043-00044]			
[00101-00100-00107]	[00101-00095-00100]	[00132-00123-00131]	[00148-00147-00043]	[00148-00140-00147]	[00096-00071-00095]			
[00096-00095-00101]	[00149-00141-00148]	[00116-00108-00115]	[00124-00123-00132]	[00124-00115-00123]	[00108-00107-00115]			
[00108-00101-00107]	[00097-00069-00096]	[00030-00052-00053]	[00070-00071-00096]	[00137-00136-00145]	[00116-00115-00124]			
[00097-00096-00102]	[00133-00124-00132]	[00102-00096-00101]	[00102-00101-00108]	[00133-00132-00141]	[00109-00108-00116]			
[00120-00119-00128]	[00047-00149-00046]	[00046-00149-00045]	[00069-00070-00096]	[00120-00112-00119]	[00150-00149-00047]			
[00068-00069-00097]	[00049-00007-00048]	[00125-00116-00124]	[00125-00124-00133]	[00048-00150-00047]	[00142-00141-00149]			
[00142-00133-00141]	[00134-00133-00142]	[00089-00030-00053]	[00052-00145-00051]	[00150-00142-00149]	[00117-00109-00116]			
[00117-00116-00125]	[00134-00125-00133]	[00098-00097-00103]	[00103-00097-00102]	[00103-00102-00109]	[00151-00150-00007]			
[00003-00067-00098]	[00098-00067-00068]	[00151-00143-00150]	[00143-00142-00150]	[00143-00134-00142]	[00098-00068-00097]			
[00110-00109-00117]	[00110-00103-00109]	[00126-00117-00125]	[00126-00125-00134]	[00025-00050-00088]	[00091-00066-00003]			
[00118-00039-00117]	[00007-00150-00048]	[00061-00062-00112]	[00025-00088-00049]	[00104-00098-00103]	[00118-00117-00126]			
[00039-00110-00117]	[00137-00128-00136]	[00066-00067-00003]	[00091-00003-00098]	[00104-00103-00110]	[00151-00032-00143]			
[00088-00151-00007]	[00088-00007-00049]	[00135-00126-00134]	[00135-00143-00032]	[00135-00134-00143]	[00145-00144-00051]			
[00144-00135-00032]	[00145-00136-00144]	[00127-00126-00135]	[00127-00118-00126]	[00063-00064-00104]	[00028-00144-00032]			
[00028-00032-00151]	[00111-00110-00039]	[00111-00104-00110]	[00062-00111-00119]	[00128-00127-00136]	[00024-00066-00091]			
[00065-00024-00091]	[00062-00029-00111]	[00064-00098-00104]	[00064-00065-00091]	[00064-00091-00098]	[00050-00151-00088]			
[00050-00028-00151]	[00029-00063-00104]	[00136-00135-00144]	[00029-00104-00111]	[00136-00127-00135]	[00119-00118-00127]			
[00119-00039-00118]	[00119-00111-00039]	[00112-00062-00119]	[00128-00119-00127]	[00051-00144-00028]	[00030-00137-00145]			

LEGENDA:

L _v	Identificativo del livello, nella relativa tabella.
N _{id}	Numero identificativo della platea.
Sp	Spessore elemento.
A _{EI}	Superficie elemento.
Mtrl	Identificativo del materiale.
Id _{Ter}	Identificativo del terreno, nella relativa tabella.
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).
C _{rid,v}	Coefficiente di riduzione della costante di sottofondo verticale
C _{rid,h}	Coefficiente di riduzione della costante di sottofondo orizzontale
Shell	Shell in cui risulta suddiviso l'elemento.

SOLAI E BALCONI

Solai e Balconi													
Id _{EI} m	Vertici del solaio	A _{EI}	Sp	Tipologia	B _{tr}	TA	B _{pg}	Sp _{s,s} up	Sp _{s,i} nf	Rpt N	PR	I	
		[m²]	[cm]		[cm]		[cm]	[cm]	[cm]	[cm]			
Piano Terra													
001	2a-2-8-7-1-1a	25,60	25,00	Solaio latero cementizio con travetti precompressi	10	NO	40	4	-	0	0	SI	O
Fondazione													

Solai e Balconi												
Id _{El} m	Vertici del solaio	A _{El} [m²]	Sp [cm]	Tipologia	B _{tr} [cm]	TA	B _{pg} [cm]	Sp _{s,s} up [cm]	Sp _{s,i} nf [cm]	Rpt N [cm]	PR	I
Piano Terra												
002	-	3,57	25,00	Balcone a soletta piena	-	NO	-			-	-	-
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 orizzontale; [I]: Solaio inclinato.
Rpt/b	Numero di rompitratte.
	Larghezza rompitratte.

CARICHI SUI NODI (PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE)

Carichi sui nodi (per condizioni di carico non sismiche)										
TC	C	CC	SR	F _x [N]	F _y [N]	F _z [N]	M _x [N m]	M _y [N m]	M _z [N m]	
Nodo 00002										
C	CR001	001	G	0	0	-318	-95	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-212	-64	0	0	
C	CR003	003	G	0	0	-360	-108	0	0	
C	CR001	001	G	0	0	-318	0	-95	0	
C	CR002	002	G	0	0	-212	0	-64	0	
C	CR003	003	G	0	0	-360	0	-108	0	
C	CR001	001	G	0	0	-318	-95	-95	0	
C	CR002	002	G	0	0	-212	-64	-64	0	
C	CR003	003	G	0	0	-360	-108	-108	0	
Nodo 00004										
C	CR001	001	G	0	0	-318	-95	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-212	-64	0	0	
C	CR003	003	G	0	0	-360	-108	0	0	
Nodo 00005										
C	CR004	001	G	0	0	-1 059	0	0	0	
C	CR005	002	G	0	0	-708	0	0	0	
C	CR006	003	G	0	0	-1 200	0	0	0	
C	CR004	001	G	0	0	-1 059	0	0	0	
C	CR005	002	G	0	0	-708	0	0	0	
C	CR006	003	G	0	0	-1 200	0	0	0	
Nodo 00006										
C	CR004	001	G	0	0	-1 059	0	0	0	
C	CR005	002	G	0	0	-708	0	0	0	
C	CR006	003	G	0	0	-1 200	0	0	0	
C	CR004	001	G	0	0	-1 059	0	0	0	
C	CR005	002	G	0	0	-708	0	0	0	
C	CR006	003	G	0	0	-1 200	0	0	0	
C	CR001	001	G	0	0	-159	12	-48	0	
C	CR002	002	G	0	0	-106	8	-32	0	
C	CR003	003	G	0	0	-180	14	-54	0	
C	CR001	001	G	0	0	-159	-12	-48	0	
C	CR002	002	G	0	0	-106	-8	-32	0	
C	CR003	003	G	0	0	-180	-13	-54	0	
Nodo 00010										
C	CR001	001	G	0	0	-159	12	-48	0	
C	CR002	002	G	0	0	-106	8	-32	0	
C	CR003	003	G	0	0	-180	14	-54	0	

LEGENDA:

TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
C	Descrizione del carico: CR001= BALCONE: BALCONI e SBALZI marina CR002= BALCONE: BALCONI e SBALZI marina (sovraccarico permanente) CR003= BALCONE: BALCONI e SBALZI marina (sovraccarico accidentale) CR004= SOLAIO: SOLAIO Marina CR005= SOLAIO: SOLAIO Marina (sovraccarico permanente) CR006= SOLAIO: SOLAIO Marina (sovraccarico accidentale)
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 [m]	F _{X,i} /Q _{X,i} [N;N/m]	F _{Y,i} /Q _{Y,i} [N;N/m]	F _{Z,i} /Q _{Z,i} [N;N/m]	M _{X,i} /M _{Tr,i} [N m;N m/m]	M _{Y,i} [N m;N m/m]	M _{Z,i} [N m;N m/m]	Dis _f [m]	Q _{X,f} [N/m]	Q _{Y,f} [N/m]	Q _{Z,f} [N/m]	M _{Tr,f} [N m/m]
Piano Terra			Travata: Trave 7-8					Trave: Trave 7-8			Peso proprio			-3 750	
L	CR001	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR002	003	G	0,00	0	0	-600	0	-	-	0,00	0	0	-600	0
L	CR003	001	G	0,00	0	0	-1 059	-318	-	-	0,00	0	0	-1 059	-318
L	CR004	002	G	0,00	0	0	-708	-212	-	-	0,00	0	0	-708	-212

														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	003	G	0,00	0	0	-1 200	-360	-	-	0,00	0	0	-1 200	-360
Piano Terra			Travata: Trave 1a-2a						Trave: Trave 1a-2a			Peso proprio		-1 875	
L	CR001	002	G	0,15	0	0	-354	0	-	-	0,15	0	0	-354	0
L	CR002	003	G	0,15	0	0	-600	0	-	-	0,15	0	0	-600	0
Piano Terra			Travata: Trave 1a-1-7						Trave: Trave 1a-1			Peso proprio		-3 750	
L	CR006	001	G	0,15	0	0	-7 060	0	-	-	0,00	0	0	-7 060	0
L	CR001	002	G	0,15	0	0	-4 720	0	-	-	0,00	0	0	-4 720	0
L	CR002	003	G	0,15	0	0	-8 000	0	-	-	0,00	0	0	-8 000	0
L	CR001	002	G	0,15	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR002	003	G	0,15	0	0	-600	0	-	-	0,00	0	0	-600	0
L	CR003	001	G	0,00	0	0	-1 059	-318	-	-	0,00	0	0	-1 059	-318
L	CR004	002	G	0,00	0	0	-708	-212	-	-	0,00	0	0	-708	-212
L	CR005	003	G	0,00	0	0	-1 200	-360	-	-	0,00	0	0	-1 200	-360
Piano Terra			Travata: Trave 1a-1-7						Trave: Trave 1-7			Peso proprio		-3 750	
L	CR006	001	G	0,00	0	0	-7 060	0	-	-	0,00	0	0	-7 060	0
L	CR001	002	G	0,00	0	0	-4 720	0	-	-	0,00	0	0	-4 720	0
L	CR002	003	G	0,00	0	0	-8 000	0	-	-	0,00	0	0	-8 000	0
L	CR001	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR002	003	G	0,00	0	0	-600	0	-	-	0,00	0	0	-600	0
L	CR003	001	G	0,00	0	0	-1 059	-318	-	-	0,00	0	0	-1 059	-318
L	CR004	002	G	0,00	0	0	-708	-212	-	-	0,00	0	0	-708	-212
L	CR005	003	G	0,00	0	0	-1 200	-360	-	-	0,00	0	0	-1 200	-360
Piano Terra			Travata: Trave 2a-2-8						Trave: Trave 2a-2			Peso proprio		-3 750	
L	CR006	001	G	0,15	0	0	-7 060	0	-	-	0,00	0	0	-7 060	0
L	CR001	002	G	0,15	0	0	-4 720	0	-	-	0,00	0	0	-4 720	0
L	CR002	003	G	0,15	0	0	-8 000	0	-	-	0,00	0	0	-8 000	0
L	CR001	002	G	0,15	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR002	003	G	0,15	0	0	-600	0	-	-	0,00	0	0	-600	0
Piano Terra			Travata: Trave 2a-2-8						Trave: Trave 2-8			Peso proprio		-3 750	
L	CR006	001	G	0,00	0	0	-7 060	0	-	-	0,00	0	0	-7 060	0
L	CR001	002	G	0,00	0	0	-4 720	0	-	-	0,00	0	0	-4 720	0
L	CR002	003	G	0,00	0	0	-8 000	0	-	-	0,00	0	0	-8 000	0
L	CR001	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR002	003	G	0,00	0	0	-600	0	-	-	0,00	0	0	-600	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 7a-6			Peso proprio		-158	
L	CR007	005	G	0,00	0	0	-2 800	0	-	-	0,00	0	0	-2 800	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 5a-4			Peso proprio		-158	
L	CR007	005	G	0,00	0	0	-2 800	0	-	-	0,00	0	0	-2 800	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 4-6			Peso proprio		-158	
L	CR007	005	G	0,00	0	0	-2 800	0	-	-	0,00	0	0	-2 800	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 5a-7a			Peso proprio		-158	
L	CR007	005	G	0,00	0	0	-2 800	0	-	-	0,00	0	0	-2 800	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 6-9a			Peso proprio		-158	
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 8a-9a			Peso proprio		-158	
L	CR007	005	G	0,00	0	0	-2 800	0	-	-	0,00	0	0	-2 800	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 5-8a			Peso proprio		-158	
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 3a-4a			Peso proprio		-158	
L	CR007	005	G	0,00	0	0	-2 800	0	-	-	0,00	0	0	-2 800	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 3-5a			Peso proprio		-158	
L	CR007	005	G	0,00	0	0	-2 800	0	-	-	0,00	0	0	-2 800	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 5-7a			Peso proprio		-158	
L	CR007	005	G	0,00	0	0	-2 800	0	-	-	0,00	0	0	-2 800	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 4a-4			Peso proprio		-158	
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 4-6			Peso proprio		-158	
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 3a-3			Peso proprio		-158	
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 3-5			Peso proprio		-158	
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 6a-6			Peso proprio		-158	
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 3-5			Peso proprio		-158	
L	CR007	005	G	0,00	0	0	-2 800	0	-	-	0,00	0	0	-2 800	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 5a-6a			Peso proprio		-158	
L	CR007	005	G	0,00	0	0	-2 800	0	-	-	0,00	0	0	-2 800	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 5-6a			Peso proprio		-158	
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 3-4			Peso proprio		-158	
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 3-5			Peso proprio		-158	
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 4-6			Peso proprio		-158	

LEGENDA:

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

C Descrizione del carico:

CR001= SOLAIO: SOLAIO Marina (sovraccarico permanente) CR002= SOLAIO: SOLAIO Marina (sovraccarico accidentale) CR003= BALCONE: BALCONI e SBALZI marina CR004= BALCONE: BALCONI e SBALZI marina (sovraccarico permanente) CR005= BALCONE: BALCONI e SBALZI marina (sovraccarico accidentale) CR006= SOLAIO: SOLAIO Marina CR007= Forza lineare

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".

															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]	
Q _{z,f}																
ΔT ₁ , ΔT ₂ , ΔT ₃ 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;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				Pilastro 001							Peso proprio				-2 250
C	CR001	001	G	3,60	0	0	-1 125	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 002							Peso proprio				-2 250
C	CR001	001	G	3,60	0	0	-1 125	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 007							Peso proprio				-2 250
C	CR001	001	G	3,60	0	0	-1 125	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 008							Peso proprio				-2 250
C	CR001	001	G	3,60	0	0	-1 125	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 5 (c)							Peso proprio				-119
Piano Terra				Pilastro 6 (c)							Peso proprio				-119
Piano Terra				Pilastro 3 (b)							Peso proprio				-119
Piano Terra				Pilastro 4 (b)							Peso proprio				-119
Piano Terra				Pilastro 5 (a)							Peso proprio				-119
Piano Terra				Pilastro 5 (b)							Peso proprio				-119
Piano Terra				Pilastro 6 (a)							Peso proprio				-119
Piano Terra				Pilastro 6 (b)							Peso proprio				-119
Piano Terra				Pilastro 3 (a)							Peso proprio				-119
Piano Terra				Pilastro 4 (a)							Peso proprio				-119

LEGENDA:

TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
C	Descrizione del carico: CR001= PESO PROPRIO (concio)
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}	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}	
ΔT ₁ , ΔT ₂ , ΔT ₃	Variazione di temperatura rispettivamente lungo gli assi 1, 2 o 3 del sistema locale.

CARICHI SULLE PLATEE

Carichi sulle platee							
TC	Shell	C	CC	SR	Q _x	Q _y	Q _z
					[N/m²]	[N/m²]	[N/m²]
Fondazione		Platea 1		Peso proprio		-12 500	
S	-	CR001	002	G	0	0	-2 000
S	-	CR002	004	G	0	0	-2 500

LEGENDA:

TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
C	Descrizione del carico: CR001= PLATEA: Platea (sovraccarico permanente) CR002= PLATEA: Platea (sovraccarico accidentale)
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.
Q _x , Q _y , Q _z	Valore della forza distribuita superficiale uniforme riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
ΔT	Differenza di temperatura fra le facce dell'elemento shell.

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]	[rad]	[rad]
00001	001	0,0000	0,0000	-0,0060	-3,7245 E-05	-2,9975 E-05	5,0165 E-09
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-1,4948 E-05	-1,0518 E-05	-4,9753 E-09
	003	0,0000	0,0000	-0,0029	-2,5508 E-05	-1,8059 E-05	-8,4805 E-09
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	1,2644 E-07	1,701 E-07	2,3948 E-11
	005	0,0000	0,0000	0,0000	2,4882 E-08	-6,7063 E-08	1,0803 E-10
00002	001	-0,0024	-0,0190	-0,0113	3,7417 E-04	8,2778 E-05	2,0263 E-06
	002	-0,0019	-0,0079	-0,0040	1,8679 E-04	1,2271 E-05	-2,0096 E-06
	003	-0,0032	-0,0134	-0,0064	3,1661 E-04	2,0793 E-05	-3,4255 E-06
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,6998 E-08	-5,1195 E-09	9,6731 E-09
	005	0,0001	0,0000	0,0000	1,2694 E-08	1,6369 E-07	4,3635 E-08
00003	001	0,0000	0,0000	-0,0040	-2,4526 E-05	9,6091 E-06	-1,5593 E-08

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche							
Nodo	CC	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
	002	0,0000	0,0000	-0,0011	-9,3888 E-06	2,9266 E-06	-3,2178 E-09
	003	0,0000	0,0000	-0,0016	-1,6121 E-05	5,0238 E-06	-5,4462 E-09
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	1,5334 E-07	-4,7039 E-08	-6,8604 E-12
	005	0,0000	0,0000	0,0000	1,2109 E-06	5,3473 E-07	3,3309 E-10
00004	001	-0,0071	-0,0190	-0,0089	3,4612 E-04	-1,0265 E-04	-8,2251 E-06
	002	-0,0027	-0,0078	-0,0029	1,6854 E-04	-2,2853 E-05	-1,6974 E-06
	003	-0,0047	-0,0133	-0,0045	2,8569 E-04	-3,8782 E-05	-2,8729 E-06
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,8456 E-08	3,6048 E-08	-3,6189 E-09
	005	0,0001	0,0000	0,0000	8,2327 E-08	1,4659 E-08	1,7566 E-07
00005	001	-0,0109	-0,0038	-0,0101	-2,4791 E-04	-9,5544 E-05	7,6024 E-06
	002	-0,0047	-0,0001	-0,0036	-1,3641 E-04	-2,3462 E-05	-3,0837 E-06
	003	-0,0079	-0,0001	-0,0059	-2,3125 E-04	-3,9855 E-05	-5,2524 E-06
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	3,5294 E-08	5,6795 E-08	1,0202 E-08
	005	0,0002	0,0000	-0,0002	5,8864 E-07	1,3675 E-07	1,1119 E-07
00006	001	-0,0063	-0,0026	-0,0131	-2,6876 E-04	3,7211 E-05	-1,8918 E-05
	002	-0,0047	0,0007	-0,0051	-1,4996 E-04	-1,1939 E-05	-3,8601 E-06
	003	-0,0080	0,0011	-0,0082	-2,5418 E-04	-2,0281 E-05	-6,5311 E-06
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	2,9612 E-08	-1,0916 E-08	-9,6849 E-09
	005	0,0002	0,0000	0,0000	5,895 E-08	7,3505 E-07	3,0953 E-07
00007	001	0,0000	0,0000	-0,0037	1,8528 E-05	4,8239 E-06	1,0979 E-08
	002	0,0000	0,0000	-0,0011	7,7823 E-06	1,5443 E-06	-4,4535 E-09
	003	0,0000	0,0000	-0,0015	1,3405 E-05	2,692 E-06	-7,5855 E-09
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,5863 E-07	-5,5335 E-08	1,4733 E-11
	005	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,4302 E-06	1,8577 E-06	1,6003 E-10
00008	001	0,0000	0,0000	-0,0060	-2,9778 E-05	-3,3143 E-05	-2,6103 E-08
	002	0,0000	0,0000	-0,0021	1,2691 E-05	-1,2805 E-05	-5,3262 E-09
	003	0,0000	0,0000	-0,0032	2,1644 E-05	-2,1905 E-05	-9,0116 E-09
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-9,8449 E-08	1,4898 E-07	-1,3363 E-11
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-2,2127 E-08	-8,5119 E-08	4,2708 E-10
00009	001	-0,0107	-0,0050	0,0182	-1,9871 E-04	-1,4951 E-04	1,2964 E-05
	002	-0,0052	-0,0004	0,0132	-1,2332 E-04	-3,0081 E-05	-2,0682 E-06
	003	-0,0088	-0,0006	0,0227	-2,0907 E-04	-5,1056 E-05	-3,5382 E-06
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	3,5641 E-08	4,813 E-08	1,6281 E-08
	005	0,0003	0,0000	-0,0003	5,6351 E-07	2,6464 E-07	-1,1412 E-08
00010	001	-0,0075	-0,0040	0,0173	-2,1248 E-04	1,0568 E-04	-2,095 E-05
	002	-0,0048	0,0002	0,0132	-1,322 E-04	4,0107 E-06	-2,7824 E-06
	003	-0,0081	0,0004	0,0226	-2,2408 E-04	6,7644 E-06	-4,6969 E-06
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	2,9265 E-08	-1,1747 E-08	-1,173 E-08
	005	0,0003	0,0000	0,0000	8,409 E-08	7,9675 E-07	2,6766 E-07
00011	001	-0,0041	-0,0018	-0,0033	4,2994 E-05	4,3314 E-05	2,3132 E-06
	002	-0,0002	-0,0004	-0,0005	1,3143 E-06	-1,2567 E-06	5,9882 E-07
	003	-0,0003	-0,0006	-0,0005	2,2327 E-06	-2,0668 E-06	1,0129 E-06
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-3,8268 E-09	-4,6624 E-08	1,5391 E-09
	005	-0,0292	-0,0203	-0,0120	4,2412 E-04	9,508 E-04	3,1804 E-05
00012	001	-0,0071	-0,0023	-0,0114	9,5881 E-05	3,2522 E-05	-4,4037 E-05
	002	-0,0002	-0,0004	-0,0006	1,3137 E-06	-1,6571 E-06	5,6294 E-07
	003	-0,0002	-0,0006	-0,0007	2,2318 E-06	-2,7451 E-06	9,5047 E-07
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-3,8265 E-09	-4,6889 E-08	2,6878 E-09
	005	-0,0599	-0,0261	-0,1029	1,1358 E-03	5,6855 E-04	-4,0902 E-04
00013	001	-0,0049	-0,0062	-0,0026	5,6024 E-05	-5,1139 E-05	-6,348 E-05
	002	-0,0002	-0,0002	-0,0003	4,3055 E-07	-1,0516 E-06	3,6445 E-07
	003	-0,0003	-0,0003	-0,0001	7,3466 E-07	-1,7172 E-06	6,1382 E-07
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-3,6373 E-09	-4,8043 E-08	2,864 E-09
	005	-0,0450	-0,0472	-0,0116	5,1173 E-04	-9,2869 E-04	-6,4027 E-04
00014	001	-0,0076	-0,0067	-0,0120	1,089 E-04	-2,6869 E-05	-9,6513 E-06
	002	-0,0002	-0,0002	-0,0003	4,3107 E-07	-1,6565 E-06	6,8497 E-07
	003	-0,0002	-0,0003	-0,0002	7,3553 E-07	-2,7439 E-06	1,1583 E-06
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-3,6377 E-09	-4,6893 E-08	1,9632 E-09
	005	-0,0684	-0,0535	-0,1114	1,2234 E-03	-4,8464 E-04	-5,6657 E-05
00015	001	0,0075	0,0472	-0,0029	-7,2824 E-04	4,5593 E-05	-2,5403 E-04
	002	-0,0002	-0,0005	-0,0002	8,7059 E-07	-1,9953 E-07	8,6159 E-07
	003	-0,0003	-0,0008	0,0000	1,4801 E-06	-2,7243 E-07	1,4578 E-06
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-3,3318 E-09	-4,8493 E-08	1,8828 E-09
	005	0,0763	0,5480	-0,0134	-8,1696 E-03	7,7076 E-04	-2,908 E-03
00016	001	0,0073	0,0025	-0,0078	5,616 E-05	-4,1586 E-06	-2,1388 E-04
	002	-0,0002	-0,0004	-0,0002	8,0278 E-07	-1,0488 E-08	1,1235 E-06
	003	-0,0003	-0,0006	0,0000	1,3656 E-06	4,8383 E-08	1,9013 E-06
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-3,6501 E-09	-4,8793 E-08	2,1073 E-09
	005	0,0724	0,0277	-0,0941	1,0572 E-03	-4,3922 E-05	-2,3722 E-03
00017	001	-0,0045	0,0027	-0,0065	-6,7099 E-05	-4,1745 E-06	-1,2899 E-05
	002	-0,0002	-0,0003	-0,0004	8,2316 E-07	-1,2254 E-06	5,9767 E-07
	003	-0,0003	-0,0004	-0,0003	1,3994 E-06	-2,0133 E-06	1,0099 E-06
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-3,1545 E-09	-4,6906 E-08	2,2703 E-09
	005	-0,0371	0,0392	-0,0824	-1,1272 E-03	-1,3388 E-05	-6,1139 E-06
00018	001	0,0284	0,0482	-0,0998	-8,2577 E-04	-3,4361 E-04	-1,8374 E-04
	002	-0,0003	-0,0005	-0,0001	8,7007 E-07	2,8459 E-07	9,8082 E-07
	003	-0,0005	-0,0008	0,0002	1,4792 E-06	5,491 E-07	1,6597 E-06
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-3,3315 E-09	-4,9234 E-08	1,9497 E-09
	005	0,3103	0,5604	-1,1074	-9,3907 E-03	-3,7985 E-03	-2,0498 E-03
00019	001	0,0279	-0,0036	-0,0243	-1,9979 E-04	-4,0292 E-04	-2,3324 E-04
	002	-0,0003	-0,0002	-0,0001	3,1967 E-07	2,8471 E-07	1,0636 E-06
	003	-0,0005	-0,0004	0,0001	5,4534 E-07	5,4932 E-07	1,8001 E-06
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,6105 E-09	-4,9237 E-08	1,9212 E-09
	005	0,3018	-0,0198	-0,2333	-2,1262 E-03	-4,8496 E-03	-2,6346 E-03
00020	001	0,0070	-0,0043	-0,0032	-1,013 E-04	-3,7151 E-05	-1,1937 E-04

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche							
Nodo	CC	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
	002	-0,0002	-0,0002	-0,0002	3,1911 E-07	-1,5009 E-07	6,3482 E-07
	003	-0,0003	-0,0004	0,0000	5,4438 E-07	-1,8723 E-07	1,0733 E-06
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,6102 E-09	-4,953 E-08	1,9727 E-09
	005	0,0661	-0,0285	-0,0179	-8,9393 E-04	-6,7091 E-04	-1,3179 E-03
00021	001	0,0009	0,0023	-0,0050	7,7498 E-05	3,7347 E-07	1,3881 E-06
	002	0,0000	-0,0001	-0,0002	8,4167 E-07	-6,4233 E-09	2,2553 E-07
	003	-0,0001	-0,0002	0,0000	1,43 E-06	5,4284 E-08	3,7844 E-07
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,589 E-09	-4,8063 E-08	2,8126 E-09
	005	0,0078	0,0441	-0,0346	1,4688 E-03	8,0048 E-06	9,1961 E-05
00022	001	0,0000	0,0000	-0,0080	2,3101 E-05	-3,5919 E-05	6,7432 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0029	9,9288 E-06	-1,3999 E-05	1,3759 E-10
	003	0,0000	0,0000	-0,0046	1,7006 E-05	-2,3931 E-05	2,328 E-10
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,3074 E-07	1,4964 E-07	3,4521 E-13
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-2,2103 E-08	-9,7227 E-08	-1,1033 E-11
00023	001	0,0000	0,0000	-0,0014	3,0442 E-06	-4,1744 E-06	3,1455 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	1,106 E-06	-1,4557 E-06	-6,2817 E-14
	003	0,0000	0,0000	-0,0001	2,0664 E-06	-2,2334 E-06	-1,0579 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,4152 E-07	-1,725 E-07	-4,9818 E-16
	005	0,0000	0,0000	-0,0011	3,143 E-06	2,9664 E-06	2,0904 E-11
00024	001	0,0000	0,0000	-0,0047	-2,4219 E-05	-1,4388 E-06	-6,4829 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0014	-8,8289 E-06	-6,5145 E-07	-1,3378 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0020	-1,5171 E-05	-9,1474 E-07	-2,2644 E-11
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	1,5226 E-07	-1,3977 E-07	-2,8523 E-14
	005	0,0000	0,0000	0,0000	1,4673 E-06	6,0033 E-07	1,3885 E-12
00025	001	0,0000	0,0000	-0,0043	1,8031 E-05	-3,9749 E-06	4,3949 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0013	7,3806 E-06	-1,6046 E-06	-1,7769 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0020	1,2786 E-05	-2,586 E-06	3,0266 E-11
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,0429 E-07	-9,8652 E-08	5,8747 E-14
	005	0,0000	0,0000	-0,0003	-1,6631 E-06	1,6631 E-06	1,2211 E-12
00026	001	0,0000	0,0000	-0,0013	-1,2069 E-06	-1,1855 E-06	-6,1534 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-3,6268 E-07	-3,8109 E-07	1,3505 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0000	-7,5391 E-07	-4,1802 E-07	2,2323 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	1,0266 E-07	-1,6808 E-07	4,169 E-16
	005	0,0000	0,0000	-0,0011	-2,2236 E-06	3,5883 E-06	-8,3152 E-11
00027	001	0,0000	0,0000	-0,0076	-3,6322 E-05	-3,1056 E-05	-1,1848 E-09
	002	0,0000	0,0000	-0,0025	-1,4333 E-05	-1,1028 E-05	1,1751 E-09
	003	0,0000	0,0000	-0,0040	-2,4463 E-05	-1,8933 E-05	2,0029 E-09
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	1,247 E-07	1,7771 E-07	-5,6561 E-12
	005	0,0000	0,0000	0,0000	2,1568 E-08	-7,0529 E-08	-2,5515 E-11
00028	001	0,0000	0,0000	-0,0026	1,5096 E-05	-5,633 E-06	8,4145 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0007	5,8015 E-06	-2,0771 E-06	-1,521 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0008	1,0035 E-05	-3,4371 E-06	-2,5918 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,4891 E-07	-6,1542 E-08	5,823 E-15
	005	0,0000	0,0000	-0,0004	-3,5918 E-07	1,3049 E-06	-1,1864 E-11
00029	001	0,0000	0,0000	-0,0015	-5,1202 E-06	-5,0677 E-07	1,2439 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,7133 E-06	-1,2692 E-07	2,7819 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0001	-3,0206 E-06	-7,6224 E-08	4,7088 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	8,6015 E-08	-1,0244 E-07	5,7074 E-15
	005	0,0000	0,0000	-0,0003	1,2083 E-06	1,3087 E-06	-2,8694 E-11
00030	001	0,0000	0,0000	-0,0015	3,4068 E-06	-3,6845 E-06	-2,3473 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0003	1,2339 E-06	-1,3054 E-06	4,6897 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0001	2,2851 E-06	-1,9914 E-06	7,8981 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,4296 E-07	-1,6308 E-07	3,7167 E-14
	005	0,0000	0,0000	-0,0008	3,2656 E-06	3,3798 E-06	-1,56 E-09
00031	001	-0,0013	-0,0010	-0,0021	4,3839 E-06	-1,8912 E-05	-1,1102 E-05
	002	-0,0001	-0,0001	-0,0003	5,9436 E-07	-9,6744 E-07	2,218 E-07
	003	-0,0001	-0,0001	-0,0001	1,0046 E-06	-1,5756 E-06	3,7354 E-07
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	2,0072 E-09	-4,7279 E-08	1,7578 E-09
	005	-0,0044	-0,0055	-0,0055	6,9147 E-05	1,9943 E-05	-7,3783 E-05
00032	001	0,0000	0,0000	-0,0021	1,2925 E-05	7,7145 E-08	-7,212 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0005	4,818 E-06	-4,5567 E-08	-4,4389 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0005	8,2565 E-06	-5,9451 E-08	-7,5942 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-6,6726 E-08	-1,3159 E-08	3,7272 E-14
	005	0,0000	0,0000	-0,0004	3,9421 E-07	1,3607 E-06	-3,4128 E-10
00033	001	-0,0013	-0,0003	-0,0028	-1,9079 E-05	-1,1312 E-05	-4,0763 E-06
	002	-0,0001	-0,0002	-0,0005	1,1858 E-06	-9,5071 E-07	3,4946 E-08
	003	-0,0001	-0,0003	-0,0005	2,0126 E-06	-1,5335 E-06	5,7913 E-08
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-2,0511 E-09	-5,7435 E-08	9,6946 E-10
	005	-0,0061	-0,0100	-0,0054	3,5015 E-06	-1,5251 E-04	-1,6401 E-05
00034	001	0,0008	-0,0013	-0,0020	3,1466 E-05	-7,3763 E-06	-2,701 E-05
	002	0,0000	-0,0001	-0,0002	5,9095 E-07	-2,4985 E-07	5,8818 E-08
	003	-0,0001	-0,0001	0,0000	1,0152 E-06	-3,5705 E-07	9,7207 E-08
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,001 E-08	-4,8986 E-08	1,8293 E-09
	005	0,0071	-0,0055	-0,0060	9,8116 E-05	-4,5465 E-05	-3,6493 E-04
00035	001	0,0051	-0,0061	-0,0027	3,1086 E-05	4,1614 E-05	-4,7307 E-05
	002	-0,0001	-0,0002	-0,0002	4,2025 E-07	-6,7927 E-07	-1,6297 E-07
	003	-0,0002	-0,0003	0,0000	7,1506 E-07	-1,0821 E-06	-2,7768 E-07
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,0674 E-09	-5,1052 E-08	1,0807 E-09
	005	0,0608	-0,0443	-0,0118	1,0659 E-04	4,6298 E-04	-5,276 E-04
00036	001	0,0000	0,0000	-0,0013	-1,2532 E-06	-9,2719 E-07	-5,7138 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-3,3028 E-07	-3,2165 E-07	1,2456 E-12
	003	0,0000	0,0000	0,0000	-6,7094 E-07	-3,3106 E-07	2,0586 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	8,1965 E-08	-1,5789 E-07	3,8699 E-14
	005	0,0000	0,0000	-0,0008	-2,7784 E-06	3,8256 E-06	-7,7201 E-09
00037	001	0,0014	-0,0007	-0,0020	2,1753 E-05	3,3925 E-05	1,0049 E-05

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]	[rad]	[rad]
	002	0,0000	-0,0002	-0,0002	1,4174 E-06	-2,2296 E-07	-1,4896 E-08
	003	-0,0001	-0,0003	0,0000	2,4113 E-06	-3,0358 E-07	-2,9995 E-08
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-6,6109 E-09	-5,4802 E-08	3,4999 E-09
	005	0,0122	-0,0141	-0,0054	3,0884 E-04	2,9807 E-04	3,4403 E-04
	00038	0,0040	-0,0015	-0,0025	-1,3473 E-05	1,0723 E-05	-7,549 E-05
	002	-0,0001	-0,0004	-0,0002	1,2424 E-06	-6,8486 E-07	-1,5807 E-07
	003	-0,0002	-0,0006	0,0000	2,111 E-06	-1,0934 E-06	-2,7162 E-07
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-3,8622 E-09	-4,9679 E-08	2,7288 E-09
	005	0,0275	-0,0147	-0,0094	-4,5601 E-04	5,8791 E-05	-7,1895 E-04
	00039	0,0000	0,0000	-0,0013	-2,2532 E-06	8,7727 E-07	1,2071 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-7,1809 E-07	2,5181 E-07	-2,0275 E-13
	003	0,0000	0,0000	0,0000	-1,2875 E-06	4,5658 E-07	-4,0066 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	5,1875 E-08	-2,1958 E-08	4,2023 E-14
	005	0,0000	0,0000	-0,0003	-1,8202 E-07	1,1933 E-06	4,1361 E-09
	00040	0,0000	0,0000	-0,0062	1,9044 E-05	-4,0983 E-05	-2,4787 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0022	8,2637 E-06	-1,6227 E-05	-5,0576 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0034	1,4221 E-05	-2,7658 E-05	-8,5572 E-11
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,5855 E-07	1,1342 E-07	-1,2689 E-13
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-3,2121 E-08	-1,1387 E-07	4,0555 E-12
	00041	0,0000	0,0000	-0,0043	1,391 E-05	-3,4273 E-05	-9,5653 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0014	6,0838 E-06	-1,3647 E-05	-1,9517 E-10
	003	0,0000	0,0000	-0,0021	1,0552 E-05	-2,3174 E-05	-3,3022 E-10
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,7734 E-07	3,1388 E-08	-4,8968 E-13
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-5,3154 E-08	-1,2399 E-07	1,565 E-11
	00042	0,0000	0,0000	-0,0029	8,5277 E-06	-2,2943 E-05	3,3791 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0009	3,9269 E-06	-9,144 E-06	6,895 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0012	6,9923 E-06	-1,5445 E-05	1,1666 E-10
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,4809 E-07	-3,9354 E-08	1,7298 E-13
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-9,4857 E-08	-1,2432 E-07	-5,5287 E-12
	00043	0,0000	0,0000	-0,0021	5,7035 E-06	-1,1221 E-05	8,1575 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0006	2,7232 E-06	-4,5809 E-06	1,6781 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0006	4,9786 E-06	-7,769 E-06	2,8394 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,6771 E-07	3,3656 E-09	4,1576 E-15
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-1,8455 E-07	-6,3417 E-08	-1,3413 E-13
	00044	0,0000	0,0000	-0,0018	3,5046 E-06	-1,2955 E-06	-7,3834 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0004	1,7182 E-06	-6,7555 E-07	-4,2515 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0004	3,2018 E-06	-1,1426 E-06	-7,214 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,1357 E-07	-1,8547 E-09	-4,1229 E-18
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-2,7272 E-07	1,2917 E-07	2,5368 E-14
	00045	0,0000	0,0000	-0,0020	4,9061 E-06	7,3156 E-06	-2,6976 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0005	2,3233 E-06	2,6959 E-06	1,1282 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0005	4,2968 E-06	4,5908 E-06	1,9215 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,6477 E-07	-1,5967 E-08	-3,6671 E-15
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-4,7855 E-07	3,9003 E-07	-3,7325 E-14
	00046	0,0000	0,0000	-0,0025	7,2653 E-06	1,3633 E-05	-1,9615 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0007	3,1775 E-06	5,1127 E-06	7,9771 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0008	5,673 E-06	8,6912 E-06	1,3587 E-11
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,1193 E-07	-1,896 E-08	-2,6357 E-14
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-6,9019 E-07	8,1312 E-07	-2,6064 E-13
	00047	0,0000	0,0000	-0,0033	1,0433 E-05	1,7242 E-05	1,0099 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0010	4,5546 E-06	6,5275 E-06	-4,0984 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0013	8,0838 E-06	1,114 E-05	-6,9806 E-11
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,6866 E-07	-5,6566 E-08	1,3558 E-13
	005	0,0000	0,0000	-0,0001	-1,0652 E-06	1,2237 E-06	1,3459 E-12
	00048	0,0000	0,0000	-0,0041	1,2455 E-05	1,388 E-05	-6,3417 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0013	5,3318 E-06	5,1029 E-06	2,5724 E-10
	003	0,0000	0,0000	-0,0019	9,3571 E-06	8,7153 E-06	4,3815 E-10
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,3615 E-07	-4,9098 E-08	-8,5101 E-13
	005	0,0000	0,0000	-0,0001	-1,3572 E-06	1,5298 E-06	-9,2049 E-12
	00049	0,0000	0,0000	-0,0044	1,5959 E-05	5,6775 E-07	-6,385 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0014	6,6233 E-06	5,9358 E-08	2,59 E-10
	003	0,0000	0,0000	-0,0021	1,1503 E-05	1,9458 E-07	4,4115 E-10
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,0469 E-07	-6,9465 E-08	-8,5684 E-13
	005	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,5648 E-06	1,5882 E-06	-9,2406 E-12
	00050	0,0000	0,0000	-0,0034	1,9244 E-05	-4,8557 E-06	1,3359 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0010	7,7048 E-06	-1,8693 E-06	-5,4683 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0014	1,3305 E-05	-3,0443 E-06	-9,3142 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,8151 E-07	-9,1572 E-08	1,8124 E-14
	005	0,0000	0,0000	-0,0004	-1,4782 E-06	1,6866 E-06	-3,0725 E-13
	00051	0,0000	0,0000	-0,0022	8,8783 E-06	-8,0117 E-06	-2,3363 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0005	3,4127 E-06	-2,997 E-06	1,5513 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0006	6,0333 E-06	-5,0068 E-06	2,6429 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,8385 E-07	-5,3661 E-08	-5,5806 E-16
	005	0,0000	0,0000	-0,0005	1,0616 E-06	2,8726 E-06	2,5343 E-13
	00052	0,0000	0,0000	-0,0019	5,3961 E-06	-5,6102 E-06	7,6182 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0004	2,0678 E-06	-2,2006 E-06	-1,546 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0004	3,7498 E-06	-3,6706 E-06	-2,6042 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,8088 E-07	-4,3623 E-08	-1,1968 E-15
	005	0,0000	0,0000	-0,0007	2,0087 E-06	4,694 E-06	5,06 E-11
	00053	0,0000	0,0000	-0,0017	3,5582 E-06	-4,4942 E-06	1,325 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0003	1,3333 E-06	-1,6767 E-06	-2,6433 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0002	2,4671 E-06	-2,676 E-06	-4,4516 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,5294 E-07	-1,2234 E-07	-2,0995 E-15
	005	0,0000	0,0000	-0,0009	2,5757 E-06	4,051 E-06	8,8061 E-11
	00054	0,0000	0,0000	-0,0013	2,714 E-06	-3,7132 E-06	1,5279 E-11

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche							
Nodo	CC	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	9,1013 E-07	-1,2489 E-06	-3,0528 E-13
	003	0,0000	0,0000	0,0000	1,6833 E-06	-1,8699 E-06	-5,1412 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,0382 E-07	-1,8199 E-07	-2,4195 E-15
	005	0,0000	0,0000	-0,0009	3,9217 E-06	2,3792 E-06	1,0153 E-10
00055	001	0,0000	0,0000	-0,0012	1,991 E-06	-3,1536 E-06	-8,9175 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	5,9259 E-07	-9,6594 E-07	1,7832 E-13
	003	0,0000	0,0000	0,0001	1,0497 E-06	-1,3018 E-06	3,0031 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-3,3478 E-08	-2,4731 E-07	1,4134 E-15
	005	0,0000	0,0000	-0,0007	3,6125 E-06	2,1032 E-06	-5,9176 E-11
00056	001	0,0000	0,0000	-0,0011	6,7746 E-07	-2,61 E-06	-5,4342 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	1,989 E-07	-7,4471 E-07	1,3191 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0001	3,3439 E-07	-9,0708 E-07	2,2224 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	2,005 E-09	-2,619 E-07	9,8208 E-17
	005	0,0000	0,0000	-0,0006	1,2433 E-06	1,9414 E-06	-2,699 E-12
00057	001	0,0000	0,0000	-0,0011	-4,6979 E-07	-1,7861 E-06	-6,8398 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	-6,8408 E-08	-4,9268 E-07	1,3326 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0001	-1,4307 E-07	-5,3818 E-07	2,1968 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	1,9999 E-08	-2,1892 E-07	4,5516 E-16
	005	0,0000	0,0000	-0,0006	-1,8794 E-06	2,0224 E-06	-9,3028 E-11
00058	001	0,0000	0,0000	-0,0012	-1,1574 E-06	-1,7525 E-06	3,6506 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	-2,2603 E-07	-4,5394 E-07	-7,8985 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0001	-4,5504 E-07	-4,2708 E-07	-1,3052 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	5,3052 E-08	-2,5245 E-07	-2,4693 E-15
	005	0,0000	0,0000	-0,0008	-4,0962 E-06	2,2829 E-06	4,9348 E-10
00059	001	0,0000	0,0000	-0,0012	-1,3742 E-06	-1,2833 E-06	1,3322 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-3,4063 E-07	-3,7632 E-07	-2,9084 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0001	-6,7142 E-07	-3,9316 E-07	-4,807 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	6,9383 E-08	-1,8044 E-07	-9,0255 E-16
	005	0,0000	0,0000	-0,0010	-3,3681 E-06	2,8763 E-06	1,7997 E-10
00060	001	0,0000	0,0000	-0,0013	-1,1506 E-06	-8,1369 E-07	9,9344 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-3,8322 E-07	-3,5021 E-07	-2,0518 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0000	-8,1772 E-07	-4,5234 E-07	-3,3865 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	1,2404 E-07	-1,0417 E-07	-6,709 E-16
	005	0,0000	0,0000	-0,0009	-1,631 E-06	4,5348 E-06	1,3411 E-10
00061	001	0,0000	0,0000	-0,0014	-1,2695 E-06	-3,4011 E-07	9,2529 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-4,8719 E-07	-2,7798 E-07	-2,1295 E-13
	003	0,0000	0,0000	0,0000	-1,0754 E-06	-4,4676 E-07	-3,524 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	1,8413 E-07	-1,7989 E-08	-6,286 E-15
	005	0,0000	0,0000	-0,0007	-9,7717 E-07	5,0141 E-06	1,2513 E-09
00062	001	0,0000	0,0000	-0,0014	-1,9816 E-06	-9,9041 E-07	2,1189 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-7,5323 E-07	-3,5162 E-07	-2,8787 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0001	-1,5615 E-06	-5,036 E-07	-4,8697 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	2,1004 E-07	-6,8129 E-08	-8,0194 E-16
	005	0,0000	0,0000	-0,0005	-2,4991 E-07	3,1243 E-06	4,8568 E-11
00063	001	0,0000	0,0000	-0,0019	-1,265 E-05	-8,3506 E-07	4,0159 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0004	-4,2601 E-06	-2,6221 E-07	8,2102 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0003	-7,3137 E-06	-2,3912 E-07	1,3896 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	6,8723 E-08	-1,5145 E-07	1,7549 E-15
	005	0,0000	0,0000	-0,0003	1,9838 E-06	1,292 E-06	7,5528 E-13
00064	001	0,0000	0,0000	-0,0026	-1,9289 E-05	-6,8521 E-07	1,1458 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0006	-6,5974 E-06	-1,7158 E-07	2,3646 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0007	-1,1245 E-05	-1,6248 E-09	4,0021 E-11
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	4,6607 E-08	-2,1334 E-07	5,0414 E-14
	005	0,0000	0,0000	-0,0002	1,9193 E-06	9,1026 E-07	-2,4973 E-12
00065	001	0,0000	0,0000	-0,0036	-2,3195 E-05	-1,3712 E-06	-1,2568 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0010	-8,2035 E-06	-5,1442 E-07	-2,5936 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0013	-1,4045 E-05	-6,6791 E-07	-4,3898 E-11
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	1,0391 E-07	-1,5052 E-07	-5,5297 E-14
	005	0,0000	0,0000	-0,0001	1,5967 E-06	6,9599 E-07	2,7027 E-12
00066	001	0,0000	0,0000	-0,0047	-2,4173 E-05	1,9795 E-06	2,186 E-09
	002	0,0000	0,0000	-0,0014	-8,958 E-06	4,8511 E-07	4,5112 E-10
	003	0,0000	0,0000	-0,0020	-1,5396 E-05	9,3605 E-07	7,6355 E-10
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	1,5699 E-07	-8,4053 E-08	9,6182 E-13
	005	0,0000	0,0000	0,0000	1,3417 E-06	5,1183 E-07	-4,6697 E-11
00067	001	0,0000	0,0000	-0,0042	-1,9736 E-05	1,7143 E-05	9,8028 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0012	-7,4527 E-06	5,6361 E-06	2,023 E-10
	003	0,0000	0,0000	-0,0018	-1,2887 E-05	9,5849 E-06	3,424 E-10
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	1,8853 E-07	-2,3819 E-08	4,3131 E-13
	005	0,0000	0,0000	0,0000	1,1189 E-06	3,3335 E-07	-2,0932 E-11
00068	001	0,0000	0,0000	-0,0033	-1,4982 E-05	1,9588 E-05	5,4091 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0009	-5,7684 E-06	6,6127 E-06	1,1163 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0012	-1,0133 E-05	1,1177 E-05	1,8893 E-11
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	2,6252 E-07	2,2879 E-08	2,3799 E-14
	005	0,0000	0,0000	0,0000	8,407 E-07	1,8912 E-07	-1,1737 E-12
00069	001	0,0000	0,0000	-0,0025	-9,1373 E-06	1,4036 E-05	2,8717 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0006	-3,6322 E-06	4,7673 E-06	5,9207 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0008	-6,5336 E-06	8,1213 E-06	1,0021 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	2,7821 E-07	-3,0204 E-08	1,2654 E-15
	005	0,0000	0,0000	0,0000	6,2241 E-07	2,5607 E-08	-5,9078 E-14
00070	001	0,0000	0,0000	-0,0020	-5,3172 E-06	6,3909 E-06	-4,4092 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0005	-2,2117 E-06	2,0881 E-06	-8,8299 E-14
	003	0,0000	0,0000	-0,0005	-4,0459 E-06	3,5645 E-06	-1,4942 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	2,1916 E-07	-1,8679 E-08	-2,0369 E-16
	005	0,0000	0,0000	0,0000	4,0913 E-07	-8,4225 E-08	7,5837 E-15
00071	001	0,0000	0,0000	-0,0018	-5,6165 E-06	-1,3972 E-06	-2,1264 E-14

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche							
Nodo	CC	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
	002	0,0000	0,0000	-0,0004	-2,4223 E-06	-6,527 E-07	-1,3457 E-14
	003	0,0000	0,0000	-0,0004	-4,4692 E-06	-1,0872 E-06	-2,2866 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	2,6806 E-07	-1,4172 E-08	2,3449 E-17
	005	0,0000	0,0000	0,0000	2,698 E-07	-1,5337 E-07	6,6044 E-16
00072	001	0,0000	0,0000	-0,0021	-6,1433 E-06	-1,0616 E-05	1,2114 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0005	-2,6073 E-06	-3,95 E-06	-1,0926 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0006	-4,7076 E-06	-6,6946 E-06	-1,8626 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	2,1253 E-07	-6,5772 E-10	5,3893 E-16
	005	0,0000	0,0000	0,0000	1,4024 E-07	-1,5979 E-07	2,3377 E-15
00073	001	0,0000	0,0000	-0,0029	-1,2059 E-05	-2,1679 E-05	-7,5076 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0008	-4,9509 E-06	-7,9733 E-06	7,4239 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0011	-8,7551 E-06	-1,3557 E-05	1,2654 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	2,6796 E-07	3,1366 E-08	-3,576 E-15
	005	0,0000	0,0000	0,0000	9,0641 E-08	-1,4384 E-07	-1,6113 E-14
00074	001	0,0000	0,0000	-0,0042	-2,0304 E-05	-3,2846 E-05	-1,3723 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0013	-8,2069 E-06	-1,1963 E-05	1,361 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0019	-1,4244 E-05	-2,0304 E-05	2,3198 E-11
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	2,4594 E-07	1,8843 E-08	-6,551 E-14
	005	0,0000	0,0000	0,0000	4,6336 E-08	-1,1364 E-07	-2,9551 E-13
00075	001	0,0000	0,0000	-0,0060	-2,8073 E-05	-3,7596 E-05	-3,3251 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-1,1163 E-05	-1,3508 E-05	3,2978 E-10
	003	0,0000	0,0000	-0,0030	-1,9146 E-05	-2,3053 E-05	5,6211 E-10
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	1,6576 E-07	1,1507 E-07	-1,5873 E-12
	005	0,0000	0,0000	0,0000	2,1878 E-08	-8,2505 E-08	-7,1605 E-12
00076	001	0,0000	0,0000	-0,0058	-4,1305 E-05	-2,3989 E-05	-2,619 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0018	-1,5524 E-05	-8,3023 E-06	2,5975 E-10
	003	0,0000	0,0000	-0,0028	-2,6424 E-05	-1,4345 E-05	4,4275 E-10
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	8,1522 E-08	2,0105 E-07	-1,2503 E-12
	005	0,0000	0,0000	0,0000	1,6952 E-08	-6,9001 E-08	-5,6399 E-12
00077	001	0,0000	0,0000	-0,0040	-3,2598 E-05	-1,6193 E-05	-4,65 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0012	-1,1815 E-05	-5,6792 E-06	4,6118 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0017	-2,0106 E-05	-9,9839 E-06	7,8608 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	5,894 E-08	2,636 E-07	-2,2198 E-14
	005	0,0000	0,0000	0,0000	4,7256 E-09	-6,6685 E-08	-1,0013 E-13
00078	001	0,0000	0,0000	-0,0027	-2,3141 E-05	-9,0058 E-06	-4,0217 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0007	-8,2105 E-06	-3,2181 E-06	3,9886 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0009	-1,3973 E-05	-5,8255 E-06	6,7986 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	4,0866 E-08	2,7336 E-07	-1,9199 E-14
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-6,7073 E-09	-6,4825 E-08	-8,6604 E-14
00079	001	0,0000	0,0000	-0,0019	-1,3334 E-05	-4,4795 E-06	9,6197 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0004	-4,5958 E-06	-1,6279 E-06	-9,5374 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0004	-7,7692 E-06	-3,0623 E-06	-1,6257 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,535 E-08	2,234 E-07	4,5911 E-15
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-1,1232 E-08	-6,3965 E-08	2,0704 E-14
00080	001	0,0000	0,0000	-0,0014	-5,7722 E-06	-2,8759 E-06	-2,7058 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0003	-1,9176 E-06	-1,1839 E-06	2,5057 E-14
	003	0,0000	0,0000	-0,0001	-3,2476 E-06	-2,3832 E-06	4,2713 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,0828 E-09	2,7759 E-07	-1,2283 E-16
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-1,1176 E-08	-6,4567 E-08	-5,2539 E-16
00081	001	0,0000	0,0000	-0,0013	-9,6151 E-07	-1,8866 E-06	-3,6113 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,2437 E-07	-8,8356 E-07	5,9316 E-15
	003	0,0000	0,0000	0,0000	-3,9986 E-07	-1,8709 E-06	1,0175 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	1,4356 E-08	2,7522 E-07	-6,5889 E-17
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-8,2728 E-09	-6,5505 E-08	1,7308 E-16
00082	001	0,0000	0,0000	-0,0013	4,7224 E-06	-2,3236 E-06	7,3953 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	1,8654 E-06	-1,0416 E-06	1,2335 E-14
	003	0,0000	0,0000	-0,0001	3,167 E-06	-2,0708 E-06	2,0841 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-3,9218 E-09	2,2517 E-07	4,7674 E-17
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-2,4842 E-09	-6,7138 E-08	-1,124 E-15
00083	001	0,0000	0,0000	-0,0017	1,1327 E-05	-4,6647 E-06	-3,0364 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0004	4,3289 E-06	-1,9889 E-06	-6,1859 E-14
	003	0,0000	0,0000	-0,0003	7,3173 E-06	-3,7411 E-06	-1,0466 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	1,4888 E-08	2,7289 E-07	-1,5578 E-16
	005	0,0000	0,0000	0,0000	2,0814 E-09	-7,1505 E-08	4,9641 E-15
00084	001	0,0000	0,0000	-0,0024	1,8273 E-05	-8,1482 E-06	1,3999 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0006	7,0362 E-06	-3,2984 E-06	2,8569 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0008	1,1897 E-05	-5,949 E-06	4,8337 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	2,1607 E-08	2,6418 E-07	7,1655 E-16
	005	0,0000	0,0000	0,0000	6,6371 E-10	-7,6069 E-08	-2,2908 E-14
00085	001	0,0000	0,0000	-0,0035	2,838 E-05	-1,4039 E-05	-1,0387 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0011	1,1106 E-05	-5,4799 E-06	-2,1194 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0015	1,8832 E-05	-9,5694 E-06	-3,5859 E-11
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-5,958 E-09	2,0736 E-07	-5,3175 E-14
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-3,2778 E-09	-8,0379 E-08	1,6995 E-12
00086	001	0,0000	0,0000	-0,0050	3,7683 E-05	-2,2285 E-05	1,6608 E-09
	002	0,0000	0,0000	-0,0017	1,5019 E-05	-8,7397 E-06	3,3888 E-10
	003	0,0000	0,0000	-0,0025	2,5487 E-05	-1,5133 E-05	5,7336 E-10
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,2039 E-08	2,3587 E-07	8,5023 E-13
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-1,0544 E-08	-8,8014 E-08	-2,7173 E-11
00087	001	0,0000	0,0000	-0,0068	3,2385 E-05	-3,0754 E-05	-3,6084 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0024	1,3474 E-05	-1,1982 E-05	-7,3627 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0037	2,294 E-05	-2,0533 E-05	-1,2457 E-10
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-7,517 E-08	1,6539 E-07	-1,8473 E-13
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-1,9558 E-08	-9,0647 E-08	5,9038 E-12
00088	001	0,0000	0,0000	-0,0039	1,7523 E-05	-4,1879 E-06	-3,3663 E-10

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche							
Nodo	CC	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
	002	0,0000	0,0000	-0,0012	7,1535 E-06	-1,6667 E-06	1,3629 E-10
	003	0,0000	0,0000	-0,0017	1,238 E-05	-2,7116 E-06	2,3215 E-10
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,8867 E-07	-8,3725 E-08	-4,5073 E-13
	005	0,0000	0,0000	-0,0003	-1,6229 E-06	1,675 E-06	-7,4495 E-12
00089	001	0,0000	0,0000	-0,0015	3,3551 E-06	-3,8417 E-06	-7,918 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	1,2178 E-06	-1,341 E-06	1,5816 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0001	2,246 E-06	-2,0529 E-06	2,6636 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,3417 E-07	-1,6223 E-07	1,2539 E-15
	005	0,0000	0,0000	-0,0009	3,031 E-06	2,8921 E-06	-5,262 E-11
00090	001	0,0000	0,0000	-0,0013	-1,2407 E-06	-1,086 E-06	3,0659 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-3,7342 E-07	-3,5634 E-07	-6,6976 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0000	-7,6481 E-07	-3,9416 E-07	-1,107 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	9,7276 E-08	-1,5472 E-07	-2,0767 E-15
	005	0,0000	0,0000	-0,0009	-2,0597 E-06	3,4572 E-06	4,1426 E-10
00091	001	0,0000	0,0000	-0,0041	-2,4199 E-05	-8,0814 E-07	8,0891 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0011	-8,7866 E-06	-3,7667 E-07	1,6693 E-10
	003	0,0000	0,0000	-0,0016	-1,5103 E-05	-4,7062 E-07	2,8254 E-10
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	1,5536 E-07	-1,2384 E-07	3,5591 E-13
	005	0,0000	0,0000	0,0000	1,4403 E-06	6,5814 E-07	-1,7293 E-11
00092	001	0,0000	0,0000	-0,0064	2,2218 E-05	-3,4963 E-05	-2,9951 E-09
	002	0,0000	0,0000	-0,0023	9,5584 E-06	-1,3631 E-05	-6,1113 E-10
	003	0,0000	0,0000	-0,0035	1,6362 E-05	-2,3303 E-05	-1,034 E-09
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,1914 E-07	1,4642 E-07	-1,5333 E-12
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-2,726 E-08	-9,5147 E-08	4,9004 E-11
00093	001	0,0000	0,0000	-0,0041	-3,1276 E-05	-2,2256 E-05	-3,5809 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0012	-1,1671 E-05	-7,8061 E-06	3,5514 E-10
	003	0,0000	0,0000	-0,0017	-1,9886 E-05	-1,351 E-05	6,0535 E-10
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	7,5838 E-08	2,0519 E-07	-1,7094 E-12
	005	0,0000	0,0000	0,0000	1,565 E-08	-6,8842 E-08	-7,7112 E-12
00094	001	0,0000	0,0000	-0,0024	-1,4506 E-05	-1,6328 E-05	1,1971 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0006	-5,6021 E-06	-5,7557 E-06	-1,1871 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0007	-9,6394 E-06	-9,8078 E-06	-2,0235 E-11
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	1,0607 E-07	3,8087 E-08	5,7142 E-14
	005	0,0000	0,0000	0,0000	3,9406 E-08	-7,891 E-08	2,5777 E-13
00095	001	0,0000	0,0000	-0,0016	-7,1112 E-06	-5,3771 E-06	-4,2749 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0003	-2,7911 E-06	-1,943 E-06	3,817 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0002	-4,8604 E-06	-3,2735 E-06	6,507 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	9,5527 E-08	-1,4734 E-08	-1,8878 E-15
	005	0,0000	0,0000	0,0000	1,2914 E-07	-3,9904 E-08	-8,1534 E-15
00096	001	0,0000	0,0000	-0,0015	-6,0722 E-06	3,5165 E-06	1,5506 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0003	-2,3342 E-06	1,1059 E-06	3,0952 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0001	4,0901 E-06	1,8779 E-06	5,2378 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	9,8661 E-08	-2,6004 E-09	7,199 E-16
	005	0,0000	0,0000	0,0000	3,3475 E-07	1,3418 E-07	-2,6091 E-14
00097	001	0,0000	0,0000	-0,0021	-1,0601 E-05	9,6616 E-06	-4,5982 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0005	-3,911 E-06	3,1235 E-06	-9,4886 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0005	-6,7824 E-06	5,3108 E-06	-1,606 E-11
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	1,1329 E-07	-1,2237 E-08	-2,0233 E-14
	005	0,0000	0,0000	0,0000	7,2026 E-07	4,5699 E-07	9,465 E-13
00098	001	0,0000	0,0000	-0,0029	-2,0395 E-05	7,8478 E-06	1,3114 E-09
	002	0,0000	0,0000	-0,0007	-7,2054 E-06	2,4373 E-06	2,7063 E-10
	003	0,0000	0,0000	-0,0009	-1,2361 E-05	4,2025 E-06	4,5806 E-10
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	1,0975 E-07	-5,2747 E-08	5,77 E-13
	005	0,0000	0,0000	-0,0001	1,2506 E-06	7,6998 E-07	-2,8435 E-11
00099	001	0,0000	0,0000	-0,0020	-1,3931 E-05	-1,0577 E-05	2,6795 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0004	-5,0344 E-06	-3,6519 E-06	-2,6574 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0004	-8,5539 E-06	-6,3004 E-06	-4,5297 E-11
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	1,5042 E-08	8,1269 E-08	1,2791 E-13
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-1,0693 E-10	-6,1145 E-08	5,7703 E-13
00100	001	0,0000	0,0000	-0,0013	-6,6211 E-06	-5,2307 E-06	-9,6226 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,4618 E-06	-1,7994 E-06	9,5801 E-13
	003	0,0000	0,0000	0,0000	-4,1956 E-06	-3,0594 E-06	1,6329 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	1,6778 E-08	6,9238 E-09	-4,6069 E-15
	005	0,0000	0,0000	0,0000	2,4395 E-08	-1,4684 E-08	-2,1338 E-14
00101	001	0,0000	0,0000	-0,0011	-3,6499 E-06	4,7519 E-08	-5,5506 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	-1,3714 E-06	-6,7317 E-09	-5,1536 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0001	-2,3514 E-06	1,1033 E-09	-8,7624 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	1,9914 E-08	-9,2509 E-09	1,2028 E-16
	005	0,0000	0,0000	0,0000	1,1915 E-07	1,8393 E-07	1,4235 E-14
00102	001	0,0000	0,0000	-0,0013	-5,0219 E-06	3,7799 E-06	2,0027 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,7897 E-06	1,1961 E-06	4,1579 E-13
	003	0,0000	0,0000	0,0000	-3,0588 E-06	2,0305 E-06	7,0376 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	1,8636 E-08	-2,3288 E-09	8,7732 E-16
	005	0,0000	0,0000	0,0000	4,1355 E-07	6,3551 E-07	-2,5649 E-13
00103	001	0,0000	0,0000	-0,0017	-9,1078 E-06	4,8292 E-06	-3,2826 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0003	-3,1206 E-06	1,4887 E-06	-6,7864 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0002	-5,3197 E-06	2,5528 E-06	-1,1486 E-11
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	2,2405 E-08	-2,1798 E-08	-1,4448 E-14
	005	0,0000	0,0000	-0,0001	1,0691 E-06	1,2008 E-06	2,7408 E-12
00104	001	0,0000	0,0000	-0,0019	-1,2288 E-05	8,9847 E-07	-6,658 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0004	-4,1591 E-06	2,825 E-07	-1,3798 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0003	-7,1214 E-06	6,3088 E-07	-2,3354 E-11
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	5,3096 E-08	-1,1218 E-07	-2,9338 E-14
	005	0,0000	0,0000	-0,0002	1,786 E-06	1,2064 E-06	1,0124 E-11
00105	001	0,0000	0,0000	-0,0015	-8,6196 E-06	-4,9404 E-06	-9,721 E-13

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche							
Nodo	CC	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
	002	0,0000	0,0000	-0,0003	-2,9615 E-06	-1,8126 E-06	9,6259 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0001	-4,9933 E-06	-3,3455 E-06	1,6407 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,962 E-08	2,0134 E-07	-4,6352 E-15
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-1,2743 E-08	-6,2659 E-08	-2,0878 E-14
00106	001	0,0000	0,0000	-0,0011	-4,3809 E-06	-3,5391 E-06	-6,8253 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	-1,5502 E-06	-1,2037 E-06	6,759 E-13
	003	0,0000	0,0000	0,0001	-2,6187 E-06	-2,0906 E-06	1,1521 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-6,5635 E-09	3,7096 E-08	-3,2546 E-15
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-1,1604 E-08	-3,7621 E-08	-1,4889 E-14
00107	001	0,0000	0,0000	-0,0010	-1,9581 E-06	-7,2833 E-07	4,6076 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	-7,1215 E-07	-2,1942 E-07	-4,0832 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0002	-1,1936 E-06	-3,6001 E-07	-6,9609 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-9,9539 E-09	-8,7853 E-09	2,0215 E-16
	005	0,0000	0,0000	0,0000	8,2272 E-09	1,1263 E-07	8,6773 E-15
00108	001	0,0000	0,0000	-0,0010	-1,6148 E-06	1,374 E-06	-8,0364 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	-5,6686 E-07	4,5041 E-07	-1,2877 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0002	-9,4523 E-07	7,714 E-07	-2,177 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-1,1487 E-08	-5,8666 E-09	-4,2827 E-17
	005	0,0000	0,0000	0,0000	9,0982 E-08	5,7132 E-07	-2,4358 E-13
00109	001	0,0000	0,0000	-0,0011	-2,8043 E-06	2,3649 E-06	9,6251 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	-9,3377 E-07	7,08 E-07	1,6047 E-13
	003	0,0000	0,0000	0,0001	-1,5716 E-06	1,2048 E-06	2,7152 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-8,2136 E-09	-3,4956 E-09	4,0714 E-16
	005	0,0000	0,0000	-0,0001	3,2295 E-07	1,4436 E-06	6,2341 E-12
00110	001	0,0000	0,0000	-0,0013	-4,3713 E-06	1,819 E-06	9,2721 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,4349 E-06	5,1312 E-07	5,563 E-13
	003	0,0000	0,0000	0,0000	-2,4198 E-06	9,2148 E-07	9,428 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-9,0952 E-09	-3,8179 E-08	2,7741 E-16
	005	0,0000	0,0000	-0,0002	1,0596 E-06	2,0834 E-06	-8,859 E-11
00111	001	0,0000	0,0000	-0,0014	-4,1461 E-06	-5,6225 E-07	-1,165 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,384 E-06	-1,466 E-07	4,83 E-13
	003	0,0000	0,0000	0,0000	-2,4561 E-06	-1,4193 E-07	8,1921 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	8,1353 E-08	-7,8578 E-08	-2,2971 E-16
	005	0,0000	0,0000	-0,0004	7,6927 E-07	9,7388 E-07	-1,2103 E-10
00112	001	0,0000	0,0000	-0,0014	-1,5319 E-06	-4,6476 E-07	1,1524 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-5,7122 E-07	-2,5822 E-07	-3,6901 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0000	-1,225 E-06	-4,0224 E-07	-6,1564 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	1,8944 E-07	-2,6119 E-08	-7,2632 E-16
	005	0,0000	0,0000	-0,0005	-9,1473 E-07	3,8688 E-06	1,6061 E-10
00113	001	0,0000	0,0000	-0,0011	-1,0456 E-06	-2,8283 E-06	9,6539 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	-3,1848 E-07	-1,0278 E-06	-7,3423 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0001	-5,2739 E-07	-1,8479 E-06	-1,252 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-9,1888 E-09	7,7963 E-08	3,8131 E-16
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-1,1593 E-08	-5,8502 E-08	1,345 E-15
00114	001	0,0000	0,0000	-0,0009	-4,8512 E-07	-9,5579 E-07	2,273 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	-1,7684 E-07	-3,1 E-07	-1,4035 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0002	-2,8941 E-07	-5,3382 E-07	-2,3941 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-7,6121 E-09	6,1684 E-09	7,8049 E-17
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-1,0792 E-08	2,0006 E-08	1,7532 E-15
00115	001	0,0000	0,0000	-0,0009	-2,0657 E-07	6,2874 E-07	-1,0607 E-15
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	-9,1277 E-08	2,4154 E-07	2,2569 E-15
	003	0,0000	0,0000	0,0002	-1,4404 E-07	4,2421 E-07	3,8401 E-15
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-7,8601 E-09	-1,0917 E-08	-6,952 E-18
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-2,7236 E-09	3,2158 E-07	-7,7125 E-14
00116	001	0,0000	0,0000	-0,0010	-2,639 E-07	1,4621 E-06	8,614 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	-8,9592 E-08	4,7231 E-07	-2,4309 E-15
	003	0,0000	0,0000	0,0002	-1,4108 E-07	8,0332 E-07	-4,1543 E-15
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-7,9421 E-09	-2,031 E-09	2,6631 E-17
	005	0,0000	0,0000	-0,0001	-2,3702 E-08	1,0103 E-06	3,5616 E-12
00117	001	0,0000	0,0000	-0,0011	-5,7923 E-07	1,6479 E-06	-4,6759 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	-1,5019 E-07	4,5838 E-07	-2,6812 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0001	-2,5321 E-07	7,5796 E-07	-4,3223 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-9,9766 E-10	1,3998 E-08	-1,6459 E-15
	005	0,0000	0,0000	-0,0002	-3,7021 E-07	1,8926 E-06	-1,5399 E-10
00118	001	0,0000	0,0000	-0,0012	-8,1617 E-07	8,5538 E-07	1,1557 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,0788 E-07	2,4724 E-07	-1,2564 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0001	-4,4019 E-07	4,1988 E-07	-2,6658 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	6,4772 E-08	-6,068 E-10	3,9589 E-15
	005	0,0000	0,0000	-0,0003	-1,3961 E-06	1,011 E-06	3,9194 E-10
00119	001	0,0000	0,0000	-0,0013	-8,1991 E-07	2,7232 E-07	-3,1991 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,1031 E-07	7,4933 E-08	-2,4997 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0000	-4,3114 E-07	1,5293 E-07	-4,1664 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	5,5066 E-08	-1,912 E-08	-5,2906 E-16
	005	0,0000	0,0000	-0,0004	-1,2281 E-06	1,1908 E-06	-7,4544 E-11
00120	001	0,0000	0,0000	-0,0013	-8,4058 E-07	-3,2284 E-07	5,2564 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,9963 E-07	-1,7058 E-07	-1,0431 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0001	-4,5992 E-07	-1,6499 E-07	-1,7214 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	8,9655 E-08	-9,1533 E-08	-3,4193 E-16
	005	0,0000	0,0000	-0,0006	-2,6602 E-06	3,5361 E-06	7,1434 E-11
00121	001	0,0000	0,0000	-0,0013	4,4537 E-06	-3,5127 E-06	-4,0544 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	1,7321 E-06	-1,4585 E-06	-7,9426 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0000	2,9415 E-06	-2,7408 E-06	-1,3435 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-4,2319 E-09	1,9815 E-07	-2,193 E-16
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-4,1277 E-09	-6,8065 E-08	6,5345 E-15
00122	001	0,0000	0,0000	-0,0010	2,1541 E-06	-2,4244 E-06	-2,3973 E-13

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche							
Nodo	CC	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	8,044 E-07	-9,082 E-07	-4,608 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0002	1,3568 E-06	-1,588 E-06	-7,7934 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	4,9399 E-09	3,5879 E-08	-1,3309 E-16
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-8,1647 E-09	-3,6557 E-08	3,6338 E-15
00123	001	0,0000	0,0000	-0,0009	9,0747 E-07	-2,196 E-07	-4,7277 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	3,0474 E-07	-6,2373 E-08	-7,5934 E-15
	003	0,0000	0,0000	0,0002	5,1098 E-07	-9,3481 E-08	-1,2831 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	4,1156 E-09	-9,0261 E-09	-2,7944 E-17
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-8,198 E-09	1,3454 E-07	7,4878 E-15
00124	001	0,0000	0,0000	-0,0010	7,79 E-07	1,233 E-06	2,0886 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	2,4556 E-07	4,3958 E-07	-6,628 E-15
	003	0,0000	0,0000	0,0002	4,0902 E-07	7,5372 E-07	-1,1303 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	5,31 E-09	-6,3675 E-09	2,8468 E-17
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-4,3932 E-09	5,7743 E-07	-1,9894 E-13
00125	001	0,0000	0,0000	-0,0011	1,3783 E-06	1,7932 E-06	2,1147 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	4,7477 E-07	5,8405 E-07	-2,9072 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0001	7,9379 E-07	9,7719 E-07	-4,9581 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	8,0466 E-09	9,4008 E-09	1,413 E-16
	005	0,0000	0,0000	-0,0001	-6,8116 E-08	1,1907 E-06	4,2937 E-12
00126	001	0,0000	0,0000	-0,0012	1,8875 E-06	1,2732 E-06	-3,1405 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	6,9056 E-07	3,7457 E-07	-3,6373 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0001	1,167 E-06	6,1139 E-07	-6,1967 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	2,5665 E-09	1,7318 E-08	1,2206 E-16
	005	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,6203 E-07	1,2798 E-06	-7,285 E-12
00127	001	0,0000	0,0000	-0,0013	1,7234 E-06	2,6004 E-07	-3,8967 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	6,4201 E-07	6,7629 E-08	-1,5209 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0000	1,0759 E-06	1,0022 E-07	-2,5871 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	8,9973 E-09	1,0624 E-08	1,7973 E-17
	005	0,0000	0,0000	-0,0003	-3,4355 E-07	5,4084 E-07	-9,3139 E-12
00128	001	0,0000	0,0000	-0,0013	1,017 E-06	-3,9243 E-07	-2,4068 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	3,9723 E-07	-1,6937 E-07	5,3353 E-15
	003	0,0000	0,0000	0,0000	6,4919 E-07	-2,4181 E-07	8,9806 E-15
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	1,7746 E-08	-3,3374 E-08	4,8983 E-17
	005	0,0000	0,0000	-0,0003	-5,2076 E-07	1,7343 E-06	-1,1732 E-12
00129	001	0,0000	0,0000	-0,0012	1,5223 E-07	-1,5826 E-06	7,4711 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	1,2407 E-07	-4,6168 E-07	5,6034 E-15
	003	0,0000	0,0000	0,0001	2,0139 E-07	-5,2281 E-07	9,5158 E-15
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	6,561 E-09	-1,9152 E-07	-1,3937 E-17
	005	0,0000	0,0000	-0,0005	-1,0091 E-06	2,2538 E-06	1,2892 E-11
00130	001	0,0000	0,0000	-0,0015	8,9987 E-06	-7,1916 E-06	7,0612 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0003	3,4765 E-06	-2,7759 E-06	1,4404 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0002	5,8878 E-06	-4,8105 E-06	2,4371 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	3,559 E-09	7,7704 E-08	3,616 E-15
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-6,0334 E-09	-6,6247 E-08	-1,155 E-13
00131	001	0,0000	0,0000	-0,0011	3,887 E-06	-3,1965 E-06	2,0514 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	1,4854 E-06	-1,2171 E-06	4,2156 E-13
	003	0,0000	0,0000	0,0001	2,5086 E-06	-2,0737 E-06	7,1327 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	6,8127 E-09	7,857 E-09	1,0463 E-15
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-1,4978 E-08	1,8528 E-08	-3,4088 E-14
00132	001	0,0000	0,0000	-0,0010	2,017 E-06	4,2036 E-07	-1,3385 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	7,3875 E-07	1,4392 E-07	-8,2223 E-14
	003	0,0000	0,0000	0,0002	1,2415 E-06	2,5738 E-07	-1,3953 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	7,8739 E-09	-9,9208 E-09	6,1492 E-18
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-1,5517 E-08	3,3267 E-07	1,2895 E-14
00133	001	0,0000	0,0000	-0,0011	2,8356 E-06	2,6354 E-06	-8,6979 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0001	1,0155 E-06	9,1997 E-07	3,5975 E-13
	003	0,0000	0,0000	0,0001	1,7107 E-06	1,5584 E-06	6,1273 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	7,7682 E-09	6,4034 E-10	-1,1767 E-15
	005	0,0000	0,0000	-0,0001	7,2696 E-08	9,8395 E-07	-1,1906 E-13
00134	001	0,0000	0,0000	-0,0014	5,1134 E-06	2,7871 E-06	-2,05 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	1,8304 E-06	9,2296 E-07	7,7815 E-13
	003	0,0000	0,0000	0,0000	3,1073 E-06	1,5518 E-06	1,3254 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-3,5858 E-09	9,2496 E-09	-2,5389 E-15
	005	0,0000	0,0000	-0,0002	5,5535 E-07	1,5949 E-06	-5,2008 E-13
00135	001	0,0000	0,0000	-0,0015	6,0304 E-06	4,9536 E-07	6,8831 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0003	2,1334 E-06	1,2902 E-07	6,3958 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0001	3,6495 E-06	2,0406 E-07	1,0928 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-2,4784 E-08	1,0766 E-08	-4,4093 E-15
	005	0,0000	0,0000	-0,0003	1,3734 E-06	9,2572 E-07	3,5118 E-11
00136	001	0,0000	0,0000	-0,0015	4,7024 E-06	-1,1768 E-06	-4,0047 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0003	1,6745 E-06	-4,3668 E-07	-1,4218 E-14
	003	0,0000	0,0000	-0,0001	2,8868 E-06	-7,274 E-07	-2,4398 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-3,5934 E-08	-9,3877 E-09	1,6172 E-16
	005	0,0000	0,0000	-0,0003	1,3187 E-06	1,023 E-06	-2,1977 E-12
00137	001	0,0000	0,0000	-0,0014	2,8266 E-06	-1,7287 E-06	6,868 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	9,746 E-07	-6,4638 E-07	-1,3779 E-13
	003	0,0000	0,0000	0,0000	1,7119 E-06	-9,9207 E-07	-2,3206 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-4,4332 E-08	-7,6302 E-08	-1,096 E-15
	005	0,0000	0,0000	-0,0005	2,1702 E-06	2,6509 E-06	4,5182 E-11
00138	001	0,0000	0,0000	-0,0030	2,2627 E-05	-1,6154 E-05	-1,5994 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0009	8,9238 E-06	-6,2982 E-06	-3,2635 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0011	1,5151 E-05	-1,0923 E-05	-5,5216 E-11
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,8563 E-08	1,8282 E-07	-8,1879 E-14
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-8,7858 E-09	-7,9975 E-08	2,6168 E-12
00139	001	0,0000	0,0000	-0,0018	1,1072 E-05	-1,1152 E-05	-8,828 E-11

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche								
Nodo	CC	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]	
	002	0,0000	0,0000	-0,0004	4,4274 E-06	-4,3226 E-06	-1,8011 E-11	
	003	0,0000	0,0000	-0,0004	7,528 E-06	-7,3766 E-06	-3,0473 E-11	
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-1,7511 E-08	3,6746 E-08	-4,5197 E-14	
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-2,4962 E-08	-5,4164 E-08	1,4443 E-12	
	00140	0,0000	0,0000	-0,0013	4,6946 E-06	-3,4039 E-06	6,7709 E-12	
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	1,8904 E-06	-1,3405 E-06	1,3156 E-12	
	003	0,0000	0,0000	0,0000	3,2285 E-06	-2,2607 E-06	2,2253 E-12	
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-1,7957 E-08	-8,4934 E-09	3,5561 E-15	
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-5,0961 E-08	1,2604 E-07	-1,0767 E-13	
	00141	0,0000	0,0000	-0,0013	3,9403 E-06	2,759 E-06	-2,9036 E-12	
	002	0,0000	0,0000	-0,0002	1,5472 E-06	9,7195 E-07	1,0074 E-12	
	003	0,0000	0,0000	0,0000	2,6512 E-06	1,6576 E-06	1,7165 E-12	
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-2,1278 E-08	-7,5776 E-09	-3,6634 E-15	
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-7,1903 E-08	6,6743 E-07	-3,4913 E-14	
	00142	0,0000	0,0000	-0,0016	7,6167 E-06	6,0038 E-06	3,6662 E-11	
	002	0,0000	0,0000	-0,0003	2,9042 E-06	2,1156 E-06	-1,4841 E-11	
	003	0,0000	0,0000	-0,0002	4,9584 E-06	3,591 E-06	-2,5278 E-11	
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-2,6472 E-08	-3,8737 E-09	4,9092 E-14	
	005	0,0000	0,0000	-0,0001	-3,8305 E-08	1,6998 E-06	7,8359 E-13	
	00143	0,0000	0,0000	-0,0021	1,1796 E-05	3,2209 E-06	3,3334 E-11	
	002	0,0000	0,0000	-0,0005	4,4088 E-06	1,0542 E-06	-1,4629 E-11	
	003	0,0000	0,0000	-0,0005	7,5399 E-06	1,8453 E-06	-2,4919 E-11	
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-4,9743 E-08	-4,3247 E-08	4,9141 E-14	
	005	0,0000	0,0000	-0,0003	2,7675 E-07	2,5423 E-06	-1,0712 E-11	
	00144	0,0000	0,0000	-0,0021	1,1041 E-05	-2,5399 E-06	6,8151 E-13	
	002	0,0000	0,0000	-0,0005	4,1502 E-06	-9,3381 E-07	1,1617 E-13	
	003	0,0000	0,0000	-0,0005	7,2001 E-06	-1,5923 E-06	1,9826 E-13	
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-1,2243 E-07	7,0453 E-09	-6,4828 E-16	
	005	0,0000	0,0000	-0,0004	8,5432 E-07	4,392 E-07	3,9204 E-12	
	00145	0,0000	0,0000	-0,0018	6,1502 E-06	-3,9276 E-06	2,0864 E-12	
	002	0,0000	0,0000	-0,0004	2,3158 E-06	-1,4903 E-06	-4,2849 E-14	
	003	0,0000	0,0000	-0,0003	4,1332 E-06	-2,4603 E-06	-7,2187 E-14	
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,5355 E-07	-4,8329 E-08	-3,2545 E-16	
	005	0,0000	0,0000	-0,0005	1,9638 E-06	3,0337 E-06	1,3866 E-11	
	00146	0,0000	0,0000	-0,0037	2,0691 E-05	-2,7506 E-05	3,5483 E-09	
	002	0,0000	0,0000	-0,0012	8,5734 E-06	-1,0776 E-05	7,2401 E-10	
	003	0,0000	0,0000	-0,0016	1,4644 E-05	-1,8384 E-05	1,225 E-09	
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-8,2718 E-08	8,7586 E-08	1,8165 E-12	
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-3,4046 E-08	-9,5118 E-08	-5,8055 E-11	
	00147	0,0000	0,0000	-0,0020	8,6119 E-06	-1,335 E-05	-1,7022 E-10	
	002	0,0000	0,0000	-0,0005	3,6573 E-06	-5,2817 E-06	-3,4759 E-11	
	003	0,0000	0,0000	-0,0005	6,34 E-06	-8,9645 E-06	-5,8811 E-11	
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-1,0408 E-07	8,9506 E-09	-8,7105 E-14	
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-7,8293 E-08	-2,8473 E-08	2,7863 E-12	
	00148	0,0000	0,0000	-0,0015	5,129 E-06	-6,4626 E-07	2,7638 E-12	
	002	0,0000	0,0000	-0,0003	2,1934 E-06	-3,5241 E-07	1,6034 E-12	
	003	0,0000	0,0000	-0,0002	3,8486 E-06	-5,816 E-07	2,7207 E-12	
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-9,6637 E-08	-1,1648 E-08	-8,1923 E-19	
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-1,7757 E-07	2,7592 E-07	-9,5532 E-14	
	00149	0,0000	0,0000	-0,0018	6,8376 E-06	8,4366 E-06	6,5263 E-11	
	002	0,0000	0,0000	-0,0004	2,8188 E-06	3,0705 E-06	-2,6548 E-11	
	003	0,0000	0,0000	-0,0004	4,9088 E-06	5,2037 E-06	-4,5219 E-11	
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	-9,6743 E-08	4,1927 E-10	8,7704 E-14	
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-3,8041 E-07	1,0047 E-06	8,6687 E-13	
	00150	0,0000	0,0000	-0,0027	1,372 E-05	1,1987 E-05	-1,4387 E-09	
	002	0,0000	0,0000	-0,0007	5,526 E-06	4,3345 E-06	5,8374 E-10	
	003	0,0000	0,0000	-0,0009	9,5309 E-06	7,3872 E-06	9,9427 E-10	
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,2161 E-07	-2,9959 E-08	-1,9313 E-12	
	005	0,0000	0,0000	-0,0002	-9,0909 E-07	1,8616 E-06	-1,9207 E-11	
	00151	0,0000	0,0000	-0,0032	1,9777 E-05	-1,7543 E-06	-1,1613 E-10	
	002	0,0000	0,0000	-0,0009	7,8552 E-06	-6,9271 E-07	5,0096 E-11	
	003	0,0000	0,0000	-0,0012	1,3527 E-05	-1,0762 E-06	8,533 E-11	
	004	0,0000	0,0000	-0,0002	-1,5729 E-07	-7,2273 E-08	-1,6773 E-13	
	005	0,0000	0,0000	-0,0003	-1,5611 E-06	1,7016 E-06	2,85 E-11	

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]	[N m]	[N m]	[N m]	[N]	[N]	[N]
Piano Terra		Travata: Trave 7-8											
Trave 7-8	001	902	2	2 356	947	9 950	46	-370	186	1 026	947	-9 286	46
	002	597	-61	951	132	2 338	29	-251	55	93	132	-1 910	29
	003	1 013	-104	1 611	222	3 964	49	-427	94	155	222	-3 236	49
	004	0	0	1	1	0	0	0	0	1	1	0	0
	005	-1	3	-10	-3	-3	-2	-1	-5	2	-3	-3	-2
Piano Terra		Travata: Trave 1a-2a											
Trave 1a-2a	001	-34	-196	2 484	438	4 194	24	-34	-93	1 783	438	-3 868	24

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]
	002	-22	-35	669	4	814	15	-22	29	212	4	-602	15
	003	-37	-60	1 134	5	1 380	26	-37	50	359	5	-1 020	26
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	-1	4	1	-4	1	-1	-1	-1	-5	-4	1	-1
Piano Terra		Travata: Trave 1a-1-7											
Trave 1a-1	001	2 381	196	43	24	-4 353	-438	2 005	-322	12 338	24	-17 345	-438
	002	636	35	28	15	-920	-4	385	31	4 325	15	-7 004	-4
	003	1 079	60	48	26	-1 560	-5	653	54	7 331	26	-11 871	-5
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	2	-4	1	-1	-1	4	2	1	3	-1	-1	4
Trave 1-7	001	464	-298	18 606	3 300	32 491	58	-1 147	-5	6 319	3 300	-27 640	58
	002	356	44	7 637	1 764	15 452	-23	-718	-71	3 558	1 764	-13 841	-23
	003	604	75	12 945	2 989	26 189	-39	-1 219	-120	6 030	2 989	-23 460	-39
	004	0	0	1	1	0	0	0	0	1	1	0	0
	005	4	1	6	0	2	1	4	3	-4	0	2	1
Piano Terra		Travata: Trave 2a-2-8											
Trave 2a-2	001	-1 729	-93	-31	-24	-3 868	438	-1 729	425	10 948	-24	-15 606	438
	002	-212	29	-20	-15	-602	4	-212	34	3 404	-15	-5 847	4
	003	-359	50	-34	-26	-1 020	5	-359	56	5 769	-26	-9 910	5
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	4	-1	-1	1	1	-4	4	-6	-3	1	1	-4
Trave 2-8	001	53	438	17 001	3 164	29 681	-128	53	-209	5 360	3 164	-25 085	-128
	002	-5	44	6 540	1 650	13 571	-21	-5	-64	2 905	1 650	-12 135	-21
	003	-8	74	11 083	2 795	23 001	-36	-8	-108	4 923	2 795	-20 569	-36
	004	0	0	1	1	0	0	0	0	1	1	0	0
	005	1	-7	3	10	-3	3	1	6	18	10	-3	3
Piano Terra		Travata: Piano Terra											
Trave Acciaio 7a-6	001	0	-63	-211	4	-180	78	0	19	62	4	-344	78
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	003	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	2	-790	-3 540	116	-2 831	999	2	250	924	116	-5 745	999
Trave Acciaio 5a-4	001	0	40	-185	14	-142	-63	0	-26	51	14	-308	-63
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	003	0	0	0	0	0	1	0	0	1	0	0	1
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	-5	415	-3 660	299	-2 961	-625	-5	-241	992	299	-5 901	-625
Trave Acciaio 4-6	001	0	-1	133	115	155	2	0	6	256	-121	-239	2
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	003	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	0	32	2 092	2 196	3 165	2	0	38	3 069	-2 005	-3 835	2
Trave Acciaio 5a-7a	001	0	-6	5	-110	187	11	0	24	20	-341	-198	11
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	003	0	1	0	0	0	0	0	-1	0	0	0	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	1	-76	151	-746	3 367	129	1	272	312	-4 855	-3 480	115
Trave Acciaio 6-9a	001	1	25	327	-2	359	-19	1	1	0	-2	160	-19
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	10	295	3 571	-26	2 835	-230	10	5	2	-26	2 835	-230
Trave Acciaio 8a-9a	001	0	4	-1	19	159	-2	0	-1	1	19	-160	-2
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	-2	47	-11	230	2 815	-26	-2	-5	10	230	-2 835	-26
Trave Acciaio 5-8a	001	1	-20	325	2	357	19	1	4	0	2	159	19
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	11	-242	3 542	26	2 815	230	11	47	-2	26	2 815	230
Trave Acciaio 3a-4a	001	0	-2	0	18	159	1	0	-1	0	18	-159	1
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	0	-23	-1	186	2 825	11	0	-2	-1	186	-2 825	11
Trave Acciaio 3-5a	001	0	-31	55	21	317	62	0	35	-191	21	151	62
	002	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1
	003	0	0	0	0	-1	1	0	0	0	0	-1	1
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	4	-349	900	381	5 886	674	4	359	-3 738	381	2 946	674
Trave Acciaio 5-7a	001	-1	36	41	-7	333	-112	-1	-83	-223	-7	165	-112
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	-8	437	697	-6	5 616	-1 374	-8	-1 018	-3 680	-6	2 651	-1 374
Trave Acciaio 4a-4	001	0	-1	0	-1	-159	18	0	17	226	-1	-311	18
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	1	-2	0	-11	-2 825	186	1	176	2 709	-11	-2 825	186
Trave Acciaio 4-6	001	0	-2	98	55	233	2	0	3	-6	55	-146	2
	002	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]
	003	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	-1	-25	574	329	460	25	-1	36	-531	329	460	25
Trave Acciaio 3a-3	001	0	2	0	1	-159	-18	0	-16	226	1	-311	-18
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	-1	23	0	11	-2 825	-186	-1	-155	2 709	11	-2 825	-186
Trave Acciaio 3-5	001	0	1	58	111	163	2	0	7	122	111	-217	2
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	0	6	194	1 191	-316	30	0	78	951	1 191	-316	30
Trave Acciaio 6a-6	001	0	19	-151	0	-132	-23	0	-6	77	0	-299	-23
	002	0	0	0	0	1	0	0	0	-1	0	1	0
	003	0	0	0	0	1	0	0	0	-1	0	1	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	1	326	-1 671	-185	-2 280	-403	1	-101	743	-185	-2 280	-403
Trave Acciaio 3-5	001	0	13	201	-198	260	-9	0	-13	17	38	-134	-9
	002	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0
	003	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	1	189	2 953	-3 287	4 310	-128	1	-183	593	914	-2 691	-128
Trave Acciaio 5a-6a	001	0	3	4	-41	196	-3	0	-5	-6	190	-189	-3
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	0	50	33	-831	3 471	-34	0	-66	-103	3 279	-3 376	-48
Trave Acciaio 5-6a	001	0	-21	65	2	292	42	0	23	-154	2	128	42
	002	0	0	1	0	1	0	0	0	0	0	1	0
	003	0	0	1	0	1	0	0	0	0	0	1	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	-3	-315	689	-144	2 301	673	-3	385	-1 706	-144	2 301	673
Trave Acciaio 3-4	001	0	0	37	-22	169	1	0	2	30	-22	-163	1
	002	0	0	0	0	-1	0	0	0	1	0	-1	0
	003	0	0	-1	1	-1	0	0	0	1	1	-1	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	0	-8	159	-555	85	15	0	23	-19	-555	85	15
Trave Acciaio 3-5	001	0	2	64	15	215	-1	0	-2	21	15	-180	-1
	002	0	0	0	-2	0	0	0	0	0	-2	0	0
	003	0	0	-1	-4	0	0	0	0	0	-4	0	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	0	20	131	314	168	-20	0	-31	-288	314	168	-20
Trave Acciaio 4-6	001	0	-1	46	1	202	2	0	4	34	1	-193	2
	002	0	0	0	-1	0	0	0	0	-1	-1	0	0
	003	0	0	1	-1	1	0	0	0	-1	-1	1	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	0	-13	110	21	149	29	0	60	-262	21	149	29

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]	
Pilastro 1	Pilastrata: Pilastrata 1													
	001	81	-462	-4 073	61 496	-3 276	495	81	1 322	7 721	52 271	-3 276	495	01
	002	17	40	-2 155	24 083	-1 749	-19	17	-29	4 143	24 083	-1 749	-19	01
	003	28	70	-3 649	40 821	-2 964	-33	28	-50	7 020	40 821	-2 964	-33	01
	004	0	-2	-2	0	-1	0	0	0	1	0	-1	0	01
Pilastro 2	Pilastrata: Pilastrata 2													
	001	-33	405	-4 111	56 630	-3 188	-565	-33	-1 631	7 367	47 405	-3 188	-565	01
	002	13	-108	-2 117	20 834	-1 665	-25	13	-197	3 879	20 834	-1 665	-25	01
	003	23	-186	-3 583	35 311	-2 821	-41	23	-334	6 573	35 311	-2 821	-41	01
	004	0	2	-3	0	-1	-1	0	0	1	0	-1	-1	01
Pilastro 7	Pilastrata: Pilastrata 7													
	001	-9	-912	3 509	47 770	3 346	889	-9	2 290	-8 537	38 545	3 346	889	01
	002	9	-138	1 996	16 816	1 794	154	9	417	-4 461	16 816	1 794	154	01
	003	15	-231	3 379	28 503	3 039	260	15	706	-7 560	28 503	3 039	260	01
	004	0	-3	2	0	1	1	0	1	-1	0	1	1	01
Pilastro 8	Pilastrata: Pilastrata 8													
	001	35	789	3 348	43 914	3 118	-819	35	-2 161	-7 878	34 689	3 118	-819	01
	002	7	41	1 831	14 257	1 621	-110	7	-356	-4 005	14 257	1 621	-110	01
	003	12	67	3 099	24 165	2 746	-186	12	-602	-6 787	24 165	2 746	-186	01
	004	0	2	3	0	1	-1	0	-1	-1	0	1	-1	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	-1	-4	28	6	12	1	-1	-2	-15	6	12	1	01
Pilastrata: Piano Terra														
Pilastro Acciaio 5	001	11	146	-2	868	13	115	11	318	-21	690	13	115	01
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	-1	0	0	0	01
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	005	137	1 456	-63	8 431	224	1 400	137	3 555	-399	8 431	224	1 400	01
Pilastro Acciaio 6	001	5	0	6	1 149	-26	57	5	86	45	971	-26	57	01
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	003	0	0	0	-1	0	0	0	0	-1	-1	0	0	01
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	005	49	-215	108	12 900	-347	719	49	864	629	12 900	-347	719	01
Pilastro Acciaio 3	001	0	-25	21	1 294	33	11	0	-8	-28	1 116	33	11	01
	002	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0	01
	003	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0	01
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	005	-3	4	231	13 783	470	-95	-3	-138	-474	13 783	470	-95	01
Pilastro Acciaio 4	001	3	-25	-10	1 222	-28	11	3	-8	31	1 043	-28	11	01
	002	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	01
	003	0	0	-1	1	-1	1	0	1	1	1	-1	1	01
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	005	35	-121	-35	13 030	-458	-30	35	-166	651	13 030	-458	-30	01
Pilastro Acciaio 5	001	-1	0	0	2 001	23	-16	-1	-19	-27	1 863	23	-16	01
	002	0	-1	0	1	1	1	0	1	0	1	1	1	01
	003	0	-2	1	2	1	2	0	1	0	2	1	2	01
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	005	-28	-18	-7	13 658	198	-177	-28	-223	-236	13 658	198	-177	01
Pilastro Acciaio 5	001	6	9	15	1 256	10	4	6	15	0	1 085	10	4	01
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	003	0	0	1	1	0	0	0	0	0	1	0	0	01
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	005	69	109	220	8 747	194	209	69	409	-58	8 747	194	209	01
Pilastro Acciaio 6	001	2	-2	-9	2 097	-30	-21	2	-25	24	1 966	-30	-21	01
	002	0	-1	0	-2	0	1	0	1	0	-2	0	1	01
	003	0	-1	0	-3	0	2	0	1	0	-3	0	2	01
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	005	31	-17	-65	14 571	-217	-34	31	-55	173	14 571	-217	-34	01
Pilastro Acciaio 6	001	1	-2	-37	1 474	-28	2	1	2	5	1 295	-28	2	01
	002	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0	01
	003	0	0	1	-1	0	1	0	1	0	-1	0	1	01
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	005	10	-295	-445	12 440	-373	390	10	290	114	12 440	-373	390	01
Pilastro Acciaio 3	001	0	0	7	1 809	10	25	0	28	-4	1 678	10	25	01
	002	0	2	0	-2	0	-2	0	-1	0	-2	0	-2	01
	003	0	3	0	-3	0	-4	0	-1	0	-3	0	-4	01
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	005	1	-76	7	14 035	-106	205	1	149	123	14 035	-106	205	01
Pilastro Acciaio 4	001	1	-5	3	1 717	-4	13	1	9	8	1 586	-4	13	01
	002	0	0	0	2	-1	0	0	0	1	2	-1	0	01
	003	0	1	-1	3	-1	0	0	0	1	3	-1	0	01
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	005	6	-22	42	13 095	127	6	6	-15	-98	13 095	127	6	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.

Platee - TENSIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Platee - tensioni per condizioni di carico non sismiche																			
Nodo	σ _{L1}	σ _{L2}	τ _L	τ _{P13}	Nodo	σ _{L1}	σ _{L2}	τ _L	τ _{P13}	Nodo	σ _{L1}	σ _{L2}	τ _L	τ _{P13}	Nodo	σ _{L1}	σ _{L2}	τ _L	τ _{P13}
	σ _{P1}	σ _{P2}	τ _P	τ _{P23}		σ _{P1}	σ _{P2}	τ _P	τ _{P23}		σ _{P1}	σ _{P2}	τ _P	τ _{P23}		σ _{P1}	σ _{P2}	τ _P	τ _{P23}
	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]
Fondazione					Platea 1														
Condizione carico (Carico Permanente)																			
00023	0,000	0,000	0,000	0,000	00054	0,000	0,000	0,000	0,000	00089	0,000	0,000	0,000	0,000	00075	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,005	-0,004	0,005	0,000			-0,003	0,012	0,008		0,000		0,005	0,007		0,009	0,000		-0,012
00027	0,000	0,000	0,000	0,000	00001	0,000	0,000	0,000	0,000	00008	0,000	0,000	0,000	0,000	00086	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,013	-0,061	-0,183	0,000			-0,287	-0,259	-0,134		0,000		-0,299	-0,458		0,108	0,000		-0,012
00087	0,000	0,000	0,000	0,000	00053	0,000	0,000	0,000	0,000	00030	0,000	0,000	0,000	0,000	00092	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,007	-0,331	0,090	0,000			0,012	-0,008	0,014		0,000		-0,002	0,008		0,015	0,000		-0,189
00055	0,000	0,000	0,000	0,000	00022	0,000	0,000	0,000	0,000	00056	0,000	0,000	0,000	0,000	00137	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,007	0,013	0,009	0,000			-0,020	0,007	0,066		0,000		-0,012	0,021		0,010	0,000		-0,002
00121	0,000	0,000	0,000	0,000	00081	0,000	0,000	0,000	0,000	00082	0,000	0,000	0,000	0,000	00057	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,009	0,085	0,022	0,000			-0,002	0,084	-0,007		0,000		-0,011	0,100		0,025	0,000		0,003
00129	0,000	0,000	0,000	0,000	00058	0,000	0,000	0,000	0,000	00059	0,000	0,000	0,000	0,000	00036	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,010	0,020	0,006	0,000			-0,012	0,005	0,003		0,000		-0,001	-0,003		0,003	0,000		-0,018
00141	0,000	0,000	0,000	0,000	00140	0,000	0,000	0,000	0,000	00148	0,000	0,000	0,000	0,000	00120	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,059	0,031	-0,014	0,000			0,085	0,038	0,030		0,000		0,119	0,033		0,006	0,000		-0,008
00090	0,000	0,000	0,000	0,000	00026	0,000	0,000	0,000	0,000	00060	0,000	0,000	0,000	0,000	00093	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,008	-0,004	0,002	0,000			-0,004	-0,003	0,001		0,000		-0,009	-0,003		0,000	0,000		0,024

Platee - tensioni per condizioni di carico non sismiche

Nodo	σ _{L1} σ _{P1}	σ _{L2} σ _{P2}	τ _L τ _P	τ _{P13} τ _{P23}	Nodo	σ _{L1} σ _{P1}	σ _{L2} σ _{P2}	τ _L τ _P	τ _{P13} τ _{P23}	Nodo	σ _{L1} σ _{P1}	σ _{L2} σ _{P2}	τ _L τ _P	τ _{P13} τ _{P23}	Nodo	σ _{L1} σ _{P1}	σ _{L2} σ _{P2}	τ _L τ _P	τ _{P13} τ _{P23}
	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]
00083	0,000	0,000	0,000	0,000	00076	0,000	0,000	0,000	0,000	00040	0,000	0,000	0,000	0,000	00041	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,013	0,114	0,047	0,000		-0,037	0,025	-0,086	0,000		-0,033	-0,041	0,048	0,000		0,178	-0,003	0,087	0,000
00146	0,000	0,000	0,000	0,000	00105	0,000	0,000	0,000	0,000	00078	0,000	0,000	0,000	0,000	00079	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,150	0,012	0,146	0,000		0,014	0,113	-0,039	0,000		0,009	0,181	-0,086	0,000		-0,020	0,147	-0,035	0,000
00042	0,000	0,000	0,000	0,000	00077	0,000	0,000	0,000	0,000	00080	0,000	0,000	0,000	0,000	00099	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,205	0,009	0,055	0,000		0,028	0,193	-0,108	0,000		0,008	0,100	-0,015	0,000		0,061	0,123	-0,078	0,000
00138	0,000	0,000	0,000	0,000	00085	0,000	0,000	0,000	0,000	00084	0,000	0,000	0,000	0,000	00130	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,038	0,154	0,109	0,000		-0,010	0,187	0,111	0,000		0,010	0,152	0,061	0,000		0,047	0,094	0,053	0,000
00113	0,000	0,000	0,000	0,000	00128	0,000	0,000	0,000	0,000	00094	0,000	0,000	0,000	0,000	00074	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,020	0,056	-0,006	0,000		-0,001	0,026	0,007	0,000		0,140	0,075	-0,105	0,000		0,155	0,038	-0,132	0,000
00073	0,000	0,000	0,000	0,000	00061	0,000	0,000	0,000	0,000	00106	0,000	0,000	0,000	0,000	00149	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,180	0,040	-0,101	0,000		0,002	0,001	-0,005	0,000		0,042	0,058	-0,028	0,000		0,083	0,027	-0,038	0,000
00045	0,000	0,000	0,000	0,000	00122	0,000	0,000	0,000	0,000	00139	0,000	0,000	0,000	0,000	00112	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,117	0,014	-0,029	0,000		0,032	0,040	0,014	0,000		0,102	0,074	0,079	0,000		0,005	0,003	-0,008	0,000
00114	0,000	0,000	0,000	0,000	00107	0,000	0,000	0,000	0,000	00100	0,000	0,000	0,000	0,000	00145	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,024	0,024	-0,003	0,000		0,032	0,028	-0,011	0,000		0,074	0,060	-0,045	0,000		0,019	0,026	0,035	0,000
00052	0,000	0,000	0,000	0,000	00147	0,000	0,000	0,000	0,000	00131	0,000	0,000	0,000	0,000	00109	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,023	0,012	0,038	0,000		0,157	0,047	0,065	0,000		0,052	0,044	0,029	0,000		0,011	0,039	0,012	0,000
00102	0,000	0,000	0,000	0,000	00108	0,000	0,000	0,000	0,000	00043	0,000	0,000	0,000	0,000	00071	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,039	0,044	0,026	0,000		0,021	0,023	0,004	0,000		0,169	0,027	0,036	0,000		0,123	0,025	-0,005	0,000
00072	0,000	0,000	0,000	0,000	00095	0,000	0,000	0,000	0,000	00123	0,000	0,000	0,000	0,000	00044	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,186	-0,025	-0,037	0,000		0,119	0,044	-0,035	0,000		0,022	0,016	0,005	0,000		0,168	-0,018	0,006	0,000
00132	0,000	0,000	0,000	0,000	00115	0,000	0,000	0,000	0,000	00101	0,000	0,000	0,000	0,000	00096	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,035	0,022	0,004	0,000		0,013	0,011	-0,001	0,000		0,056	0,037	-0,006	0,000		0,092	0,035	0,016	0,000
00116	0,000	0,000	0,000	0,000	00124	0,000	0,000	0,000	0,000	00097	0,000	0,000	0,000	0,000	00069	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,007	0,015	0,001	0,000		0,012	0,012	-0,002	0,000		0,062	0,048	0,066	0,000		0,106	0,023	0,070	0,000
00070	0,000	0,000	0,000	0,000	00136	0,000	0,000	0,000	0,000	00133	0,000	0,000	0,000	0,000	00119	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,142	-0,018	0,018	0,000		0,001	0,048	0,014	0,000		0,020	0,029	-0,014	0,000		0,003	0,024	0,001	0,000
00047	0,000	0,000	0,000	0,000	00046	0,000	0,000	0,000	0,000	00150	0,000	0,000	0,000	0,000	00068	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,032	-0,006	-0,049	0,000		0,100	0,003	-0,035	0,000		-0,019	0,016	-0,089	0,000		0,047	0,019	0,096	0,000
00049	0,000	0,000	0,000	0,000	00007	0,000	0,000	0,000	0,000	00048	0,000	0,000	0,000	0,000	00125	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,168	-0,014	-0,066	0,000		-0,388	-0,283	-0,039	0,000		-0,182	-0,046	-0,010	0,000		0,004	0,023	-0,005	0,000
00142	0,000	0,000	0,000	0,000	00134	0,000	0,000	0,000	0,000	00051	0,000	0,000	0,000	0,000	00117	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,025	0,047	-0,040	0,000		-0,004	0,053	-0,017	0,000		0,013	0,036	0,079	0,000		0,002	0,028	0,003	0,000
00098	0,000	0,000	0,000	0,000	00103	0,000	0,000	0,000	0,000	00151	0,000	0,000	0,000	0,000	00003	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,072	0,096	0,075	0,000		0,006	0,082	0,033	0,000		-0,137	0,024	0,021	0,000		-0,404	-0,219	0,050	0,000
00067	0,000	0,000	0,000	0,000	00143	0,000	0,000	0,000	0,000	00110	0,000	0,000	0,000	0,000	00126	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,141	-0,093	0,027	0,000		-0,047	0,088	-0,023	0,000		-0,007	0,063	0,006	0,000		-0,005	0,038	-0,001	0,000
00025	0,000	0,000	0,000	0,000	00050	0,000	0,000	0,000	0,000	00088	0,000	0,000	0,000	0,000	00091	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,009	-0,004	-0,013	0,000		0,014	-0,035	-0,015	0,000		-0,051	-0,051	-0,026	0,000		-0,036	0,012	-0,022	0,000
00066	0,000	0,000	0,000	0,000	00118	0,000	0,000	0,000	0,000	00039	0,000	0,000	0,000	0,000	00062	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,188	-0,014	0,060	0,000		-0,005	0,031	0,001	0,000		-0,009	0,037	0,000	0,000		0,012	0,014	-0,035	0,000
00104	0,000	0,000	0,000	0,000	00032	0,000	0,000	0,000	0,000	00135	0,000	0,000	0,000	0,000	00144	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,023	0,125	0,016	0,000		-0,055	0,086	0,010	0,000		-0,013	0,064	0,004	0,000		-0,008	0,070	0,035	0,000
00127	0,000	0,000	0,000	0,000	00063	0,000	0,000	0,000	0,000	00064	0,000	0,000	0,000	0,000	00028	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	0,037	0,003	0,000		-0,004	0,127	0,005	0,000		-0,004	0,100	-0,007	0,000		-0,027	0,123	0,035	0,000
00111	0,000	0,000	0,000	0,000	00024	0,000	0,000	0,000	0,000	00065	0,000	0,000	0,000	0,000	00029	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	0,058	-0,014	0,000		0,006	0,000	-0,004	0,000		-0,009	0,045	-0,003	0,000		0,004	0,099	-0,015	0,000
Condizione carico (Permanenti NON Strutturali)																			
00023	0,000	0,000	0,000	0,000	00054	0,000	0,000	0,000	0,000	00089	0,000	0,000	0,000	0,000	00075	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	-0,001	0,002	0,000		-0,001	0,006	0,004	0,000		0,004	0,004	0,004	0,000		-0,005	-0,039	-0,027	0,000
00027	0,000	0,000	0,000	0,000	00001	0,000	0,000	0,000	0,000	00008	0,000	0,000	0,000	0,000	00086	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,001	-0,028	-0,074	0,000		-0,104	-0,081	-0,052	0,000		-0,112	-0,178	0,042	0,000		-0,001	0,056	0,059	0,000
00087	0,000	0,000	0,000	0,000	00053	0,000	0,000	0,000	0,000	00030	0,000	0,000	0,000	0,000	00092	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,004	-0,123	0,030	0,000		0,007	-0,003	0,006	0,000		0,003	0,006	0,006	0,000		-0,081	-0,069	0,031	0,000
00055	0,000	0,000	0,000	0,000	00022	0,000	0,000	0,000	0,000	00056	0,000	0,000	0,000	0,000	00137	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	0,005	0,004	0,000		-0,008	0,001	0,028	0,000		-0,003	0,006	0,004	0,000		0,000	0,009	0,005	0,000
00121	0,000	0,000	0,000	0,000	00081	0,000	0,000	0,000	0,000	00082	0,000	0,000	0,000	0,000	00057	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,005	0,032	0,009	0,000		0,001	0,031	-0,002	0,000		-0,004	0,037	0,010	0,000		0,001	0,004	0,002	0,000
00129	0,000	0,000	0,000	0,000	00058	0,000	0,000	0,000	0,000	00059	0,000	0,000	0,000	0,000	00036	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,002	0,005	0,002	0,000		-0,002	0,002	0,001	0,										

Platee - tensioni per condizioni di carico non sismiche

Nodo	σ _{L1} σ _{P1}	σ _{L2} σ _{P2}	τ _L τ _P	τ _{P13} τ _{P23}	Nodo	σ _{L1} σ _{P1}	σ _{L2} σ _{P2}	τ _L τ _P	τ _{P13} τ _{P23}	Nodo	σ _{L1} σ _{P1}	σ _{L2} σ _{P2}	τ _L τ _P	τ _{P13} τ _{P23}	Nodo	σ _{L1} σ _{P1}	σ _{L2} σ _{P2}	τ _L τ _P	τ _{P13} τ _{P23}
	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]
00102	0,000 0,012	0,000 0,017	0,000 0,008	0,000 0,000	00108	0,000 0,006	0,000 0,008	0,000 0,001	0,000 0,000	00043	0,000 0,067	0,000 0,014	0,000 0,016	0,000 0,000	00071	0,000 0,044	0,000 0,012	0,000 -0,003	0,000 0,000
00072	0,000 0,068	0,000 -0,008	0,000 -0,015	0,000 0,000	00095	0,000 0,042	0,000 0,018	0,000 -0,013	0,000 0,000	00123	0,000 0,008	0,000 0,006	0,000 0,002	0,000 0,000	00044	0,000 0,066	0,000 -0,006	0,000 0,003	0,000 0,000
00132	0,000 0,013	0,000 0,009	0,000 0,002	0,000 0,000	00115	0,000 0,004	0,000 0,003	0,000 0,000	0,000 0,000	00101	0,000 0,019	0,000 0,014	0,000 -0,002	0,000 0,000	00096	0,000 0,032	0,000 0,014	0,000 0,005	0,000 0,000
00116	0,000 0,001	0,000 0,005	0,000 0,000	0,000 0,000	00124	0,000 0,004	0,000 0,004	0,000 -0,001	0,000 0,000	00097	0,000 0,021	0,000 0,020	0,000 0,023	0,000 0,000	00069	0,000 0,037	0,000 0,011	0,000 0,026	0,000 0,000
00070	0,000 0,050	0,000 -0,006	0,000 0,006	0,000 0,000	00136	0,000 0,000	0,000 0,017	0,000 0,005	0,000 0,000	00133	0,000 0,007	0,000 0,011	0,000 -0,005	0,000 0,000	00119	0,000 0,000	0,000 0,008	0,000 0,000	0,000 0,000
00047	0,000 0,012	0,000 0,001	0,000 -0,020	0,000 0,000	00046	0,000 0,039	0,000 0,002	0,000 -0,014	0,000 0,000	00150	0,000 -0,008	0,000 0,012	0,000 -0,035	0,000 0,000	00068	0,000 0,016	0,000 0,010	0,000 0,035	0,000 0,000
00049	0,000 -0,062	0,000 -0,006	0,000 -0,026	0,000 0,000	00007	0,000 -0,142	0,000 -0,102	0,000 -0,013	0,000 0,000	00048	0,000 -0,071	0,000 -0,016	0,000 -0,002	0,000 0,000	00125	0,000 0,001	0,000 0,008	0,000 -0,002	0,000 0,000
00142	0,000 0,009	0,000 0,020	0,000 -0,015	0,000 0,000	00134	0,000 -0,002	0,000 0,020	0,000 -0,006	0,000 0,000	00051	0,000 0,004	0,000 0,015	0,000 0,030	0,000 0,000	00117	0,000 0,000	0,000 0,009	0,000 0,000	0,000 0,000
00098	0,000 -0,022	0,000 0,039	0,000 0,023	0,000 0,000	00103	0,000 0,002	0,000 0,029	0,000 0,011	0,000 0,000	00151	0,000 -0,047	0,000 0,017	0,000 0,007	0,000 0,000	00003	0,000 -0,134	0,000 -0,067	0,000 0,021	0,000 0,000
00067	0,000 -0,049	0,000 -0,032	0,000 0,008	0,000 0,000	00143	0,000 -0,016	0,000 0,036	0,000 -0,008	0,000 0,000	00110	0,000 -0,001	0,000 0,022	0,000 0,002	0,000 0,000	00126	0,000 -0,002	0,000 0,012	0,000 -0,001	0,000 0,000
00025	0,000 0,004	0,000 0,000	0,000 -0,004	0,000 0,000	00050	0,000 0,006	0,000 -0,010	0,000 -0,004	0,000 0,000	00088	0,000 -0,017	0,000 -0,016	0,000 -0,007	0,000 0,000	00091	0,000 -0,011	0,000 0,013	0,000 -0,011	0,000 0,000
00066	0,000 -0,062	0,000 -0,007	0,000 0,021	0,000 0,000	00118	0,000 0,000	0,000 0,011	0,000 0,000	0,000 0,000	00039	0,000 0,000	0,000 0,015	0,000 0,000	0,000 0,000	00062	0,000 0,002	0,000 0,005	0,000 -0,011	0,000 0,000
00104	0,000 -0,006	0,000 0,043	0,000 0,005	0,000 0,000	00032	0,000 -0,015	0,000 0,037	0,000 0,004	0,000 0,000	00135	0,000 -0,004	0,000 0,023	0,000 0,002	0,000 0,000	00144	0,000 -0,002	0,000 0,029	0,000 0,013	0,000 0,000
00127	0,000 -0,001	0,000 0,012	0,000 0,001	0,000 0,000	00063	0,000 -0,001	0,000 0,044	0,000 0,002	0,000 0,000	00064	0,000 0,000	0,000 0,038	0,000 -0,003	0,000 0,000	00028	0,000 -0,009	0,000 0,051	0,000 0,014	0,000 0,000
00111	0,000 0,000	0,000 0,020	0,000 -0,004	0,000 0,000	00024	0,000 0,003	0,000 0,002	0,000 -0,004	0,000 0,000	00065	0,000 -0,003	0,000 0,023	0,000 -0,002	0,000 0,000	00029	0,000 0,002	0,000 0,033	0,000 -0,005	0,000 0,000
Condizione carico (Uffici)																			
00023	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,004	0,000 0,000	00054	0,000 -0,001	0,000 0,012	0,000 0,007	0,000 0,000	00089	0,000 0,007	0,000 0,008	0,000 0,007	0,000 0,000	00075	0,000 -0,006	0,000 -0,066	0,000 -0,045	0,000 0,000
00027	0,000 0,002	0,000 -0,046	0,000 -0,124	0,000 0,000	00001	0,000 -0,175	0,000 -0,136	0,000 -0,088	0,000 0,000	00008	0,000 -0,188	0,000 -0,301	0,000 0,071	0,000 0,000	00086	0,000 0,001	0,000 0,097	0,000 0,099	0,000 0,000
00087	0,000 0,007	0,000 -0,206	0,000 0,050	0,000 0,000	00053	0,000 0,013	0,000 -0,004	0,000 0,010	0,000 0,000	00030	0,000 0,007	0,000 0,011	0,000 0,011	0,000 0,000	00092	0,000 -0,136	0,000 -0,115	0,000 0,053	0,000 0,000
00055	0,000 0,001	0,000 0,011	0,000 0,007	0,000 0,000	00022	0,000 -0,013	0,000 0,003	0,000 0,046	0,000 0,000	00056	0,000 -0,002	0,000 0,011	0,000 0,006	0,000 0,000	00137	0,000 0,003	0,000 0,017	0,000 0,009	0,000 0,000
00121	0,000 0,011	0,000 0,054	0,000 0,015	0,000 0,000	00081	0,000 0,004	0,000 0,053	0,000 -0,004	0,000 0,000	00082	0,000 -0,007	0,000 0,063	0,000 0,017	0,000 0,000	00057	0,000 0,001	0,000 0,007	0,000 0,004	0,000 0,000
00129	0,000 -0,001	0,000 0,009	0,000 0,003	0,000 0,000	00058	0,000 -0,001	0,000 0,004	0,000 0,001	0,000 0,000	00059	0,000 0,000	0,000 0,003	0,000 0,000	0,000 0,000	00036	0,000 -0,002	0,000 0,004	0,000 -0,002	0,000 0,000
00141	0,000 0,037	0,000 0,023	0,000 -0,008	0,000 0,000	00140	0,000 0,056	0,000 0,029	0,000 0,021	0,000 0,000	00148	0,000 0,078	0,000 0,028	0,000 0,005	0,000 0,000	00120	0,000 -0,001	0,000 0,007	0,000 0,000	0,000 0,000
00090	0,000 0,000	0,000 0,002	0,000 -0,001	0,000 0,000	00026	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	00060	0,000 0,001	0,000 -0,001	0,000 -0,002	0,000 0,000	00093	0,000 0,017	0,000 0,102	0,000 -0,094	0,000 0,000
00083	0,000 0,015	0,000 0,074	0,000 0,031	0,000 0,000	00076	0,000 -0,026	0,000 0,054	0,000 -0,055	0,000 0,000	00040	0,000 -0,027	0,000 -0,023	0,000 0,033	0,000 0,000	00041	0,000 0,123	0,000 0,000	0,000 0,061	0,000 0,000
00146	0,000 0,100	0,000 0,018	0,000 0,102	0,000 0,000	00105	0,000 0,013	0,000 0,069	0,000 -0,022	0,000 0,000	00078	0,000 0,012	0,000 0,117	0,000 -0,051	0,000 0,000	00079	0,000 -0,013	0,000 0,091	0,000 -0,019	0,000 0,000
00042	0,000 0,139	0,000 0,016	0,000 0,037	0,000 0,000	00077	0,000 0,023	0,000 0,130	0,000 -0,061	0,000 0,000	00080	0,000 0,011	0,000 0,060	0,000 -0,006	0,000 0,000	00099	0,000 0,041	0,000 0,080	0,000 -0,046	0,000 0,000
00138	0,000 0,030	0,000 0,108	0,000 0,071	0,000 0,000	00085	0,000 -0,007	0,000 0,129	0,000 0,072	0,000 0,000	00084	0,000 0,012	0,000 0,105	0,000 0,038	0,000 0,000	00130	0,000 0,035	0,000 0,064	0,000 0,034	0,000 0,000
00113	0,000 0,017	0,000 0,034	0,000 -0,003	0,000 0,000	00128	0,000 0,000	0,000 0,016	0,000 0,004	0,000 0,000	00094	0,000 0,086	0,000 0,056	0,000 -0,066	0,000 0,000	00074	0,000 0,097	0,000 0,033	0,000 -0,088	0,000 0,000
00073	0,000 0,112	0,000 0,033	0,000 -0,067	0,000 0,000	00061	0,000 0,002	0,000 0,002	0,000 -0,005	0,000 0,000	00106	0,000 0,027	0,000 0,037	0,000 -0,016	0,000 0,000	00149	0,000 0,054	0,000 0,024	0,000 -0,025	0,000 0,000
00045	0,000 0,078	0,000 0,019	0,000 -0,019	0,000 0,000	00122	0,000 0,022	0,000 0,026	0,000 0,010	0,000 0,000	00139	0,000 0,069	0,000 0,055	0,000 0,052	0,000 0,000	00112	0,000 0,001	0,000 0,006	0,000 -0,005	0,000 0,000
00114	0,000 0,015	0,000 0,014	0,000 -0,002	0,000 0,000	00107	0,000 0,019	0,000 0,017	0,000 -0,007	0,000 0,000	00100	0,000 0,045	0,000 0,040	0,000 -0,027	0,000 0,000	00145	0,000 0,011	0,000 0,021	0,000 0,023	0,000 0,000
00052	0,000 0,016	0,000 0,009	0,000 0,025	0,000 0,000	00147	0,000 0,106	0,000 0,039	0,000 0,045	0,000 0,000	00131	0,000 0,035	0,000 0,030	0,000 0,019	0,000 0,000	00109	0,000 0,005	0,000 0,023	0,000 0,006	0,000 0,000
00102	0,000 0,021	0,000 0,029	0,000 0,014	0,000 0,000	00108	0,000 0,010	0,000 0,014	0,000 0,002	0,000 0,000	00043	0,000 0,114	0,000 0,027	0,000 0,027	0,000 0,000	00071	0,000 0,075	0,000 0,024	0,000 -0,004	0,000 0,000
00072	0,000 0,116	0,000 -0,013	0,000 -0,025	0,000 0,000	00095	0,000 0,072	0,000 0,033	0,000 -0,023	0,000 0,000	00123	0,000 0,014	0,000 0,010	0,000 0,004	0,000 0,000	00044	0,000 0,113	0,000 -0,010	0,000 0,005	0,000 0,000
00132	0,000 0,022	0,000 0,016	0,000 0,003	0,000 0,000	00115	0,000 0,007	0,000 0,006	0,000 -0,001	0,000 0,000	00101	0,000 0,032	0,000 0,025	0,000 -0,004	0,000 0,000	00096	0,000 0,054	0,000 0,027	0,000 0,009	0,000 0,000
00116	0,000 0,002	0,000 0,008	0,000 0,000	0,000 0,000	00124	0,000 0,006	0,000 0,007	0,000 -0,001	0,000 0,000	00097	0,000 0,035	0,000 0,036	0,000 0,039	0,000 0,000	0006				

Platee - tensioni per condizioni di carico non sismiche

Nodo	σ _{L1} σ _{P1}	σ _{L2} σ _{P2}	τ _L τ _P	τ _{P13} τ _{P23}	Nodo	σ _{L1} σ _{P1}	σ _{L2} σ _{P2}	τ _L τ _P	τ _{P13} τ _{P23}	Nodo	σ _{L1} σ _{P1}	σ _{L2} σ _{P2}	τ _L τ _P	τ _{P13} τ _{P23}	Nodo	σ _{L1} σ _{P1}	σ _{L2} σ _{P2}	τ _L τ _P	τ _{P13} τ _{P23}
	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]
00067	0,000 -0,081	0,000 -0,053	0,000 0,013	0,000 0,000	00143	0,000 -0,027	0,000 0,062	0,000 -0,013	0,000 0,000	00110	0,000 -0,002	0,000 0,036	0,000 0,004	0,000 0,000	00126	0,000 -0,003	0,000 0,021	0,000 -0,001	0,000 0,000
00025	0,000 0,008	0,000 0,001	0,000 -0,007	0,000 0,000	00050	0,000 0,011	0,000 -0,016	0,000 -0,008	0,000 0,000	00088	0,000 -0,029	0,000 -0,027	0,000 -0,012	0,000 0,000	00091	0,000 -0,016	0,000 0,023	0,000 -0,018	0,000 0,000
00066	0,000 -0,103	0,000 -0,012	0,000 0,036	0,000 0,000	00118	0,000 0,000	0,000 0,018	0,000 0,001	0,000 0,000	00039	0,000 -0,001	0,000 0,026	0,000 0,000	0,000 0,000	00062	0,000 0,003	0,000 0,010	0,000 -0,018	0,000 0,000
00104	0,000 -0,008	0,000 0,073	0,000 0,009	0,000 0,000	00032	0,000 -0,026	0,000 0,062	0,000 0,006	0,000 0,000	00135	0,000 -0,007	0,000 0,040	0,000 0,003	0,000 0,000	00144	0,000 -0,004	0,000 0,050	0,000 0,021	0,000 0,000
00127	0,000 -0,001	0,000 0,021	0,000 0,002	0,000 0,000	00063	0,000 -0,001	0,000 0,074	0,000 0,004	0,000 0,000	00064	0,000 0,003	0,000 0,066	0,000 -0,004	0,000 0,000	00028	0,000 -0,016	0,000 0,088	0,000 0,022	0,000 0,000
00111	0,000 0,000	0,000 0,033	0,000 -0,006	0,000 0,000	00024	0,000 0,006	0,000 0,004	0,000 -0,007	0,000 0,000	00065	0,000 -0,005	0,000 0,040	0,000 -0,004	0,000 0,000	00029	0,000 0,002	0,000 0,054	0,000 -0,007	0,000 0,000
Condizione carico (Autorimessa <= 30kN)																			
00023	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00054	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00089	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00075	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000
00027	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00001	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	00008	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00086	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00087	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,001	0,000 0,000	00053	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00030	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00092	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00055	0,000 -0,002	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,000 0,000	00022	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00056	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00137	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00121	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00081	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00082	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00057	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00129	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00058	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00059	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00036	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00141	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00140	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00148	0,000 0,000	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000	00120	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00090	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,001	0,000 0,000	00026	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00060	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,001	0,000 0,000	00093	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00083	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00076	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00040	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00041	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00146	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00105	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00078	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00079	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000
00042	0,000 -0,001	0,000 -0,002	0,000 0,001	0,000 0,000	00077	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00080	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00099	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00138	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00085	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00084	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00130	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000
00113	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00128	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00094	0,000 -0,001	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000	00074	0,000 -0,002	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,000 0,000
00073	0,000 -0,001	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000	00061	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,001	0,000 0,000	00106	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00149	0,000 0,000	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000
00045	0,000 -0,001	0,000 -0,003	0,000 0,000	0,000 0,000	00122	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00139	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00112	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00114	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00107	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00100	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00145	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000
00052	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00147	0,000 -0,001	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000	00131	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00109	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000
00102	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00108	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00043	0,000 -0,001	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000	00071	0,000 -0,001	0,000 -0,003	0,000 0,000	0,000 0,000
00072	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00095	0,000 0,000	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000	00123	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00044	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00132	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00115	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00101	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00096	0,000 0,000	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000
00116	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00124	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00097	0,000 0,000	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000	00069	0,000 0,000	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000
00070	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00136	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00133	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00119	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00047	0,000 -0,001	0,000 -0,003	0,000 0,000	0,000 0,000	00046	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00150	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00068	0,000 -0,001	0,000 -0,002	0,000 0,001	0,000 0,000
00049	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00007	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00048	0,000 -0,001	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000	00125	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000
00142	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00134	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00051	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00117	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000
00098	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00103	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00151	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00003	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00067	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00143	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00110	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00126	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000
00025	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00050	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00088	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00091	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00066	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00118	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00039	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00062	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000
00104	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00032	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00135									

Platee - tensioni per condizioni di carico non sismiche

Nodo	σ _{L1} σ _{P1}	σ _{L2} σ _{P2}	τ _L τ _P	τ _{P13} τ _{P23}	Nodo	σ _{L1} σ _{P1}	σ _{L2} σ _{P2}	τ _L τ _P	τ _{P13} τ _{P23}	Nodo	σ _{L1} σ _{P1}	σ _{L2} σ _{P2}	τ _L τ _P	τ _{P13} τ _{P23}	Nodo	σ _{L1} σ _{P1}	σ _{L2} σ _{P2}	τ _L τ _P	τ _{P13} τ _{P23}
	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]
	0,000	0,000	0,000	0,000		-0,031	0,002	-0,008	0,000		-0,050	-0,043	-0,008	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000
00055	0,000	0,000	0,000	0,000	00022	0,000	0,000	0,000	0,000	00056	0,000	0,000	0,000	0,000	00137	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,002	0,032	-0,002	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		0,007	0,053	-0,003	0,000		0,014	0,035	-0,011	0,000
00121	0,000	0,000	0,000	0,000	00081	0,000	0,000	0,000	0,000	00082	0,000	0,000	0,000	0,000	00057	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		0,003	0,052	0,002	0,000
00129	0,000	0,000	0,000	0,000	00058	0,000	0,000	0,000	0,000	00059	0,000	0,000	0,000	0,000	00036	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,007	0,051	0,004	0,000		-0,005	0,022	0,005	0,000		0,001	-0,037	0,013	0,000		-0,056	-0,059	0,008	0,000
00141	0,000	0,000	0,000	0,000	00140	0,000	0,000	0,000	0,000	00148	0,000	0,000	0,000	0,000	00120	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,008	0,000	0,000	0,000		0,003	0,000	0,000	0,000		0,005	-0,001	0,001	0,000		0,011	0,011	0,020	0,000
00090	0,000	0,000	0,000	0,000	00026	0,000	0,000	0,000	0,000	00060	0,000	0,000	0,000	0,000	00093	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,024	-0,023	0,014	0,000		-0,001	0,002	0,008	0,000		-0,028	0,004	0,007	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000
00083	0,000	0,000	0,000	0,000	00076	0,000	0,000	0,000	0,000	00040	0,000	0,000	0,000	0,000	00041	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000
00146	0,000	0,000	0,000	0,000	00105	0,000	0,000	0,000	0,000	00078	0,000	0,000	0,000	0,000	00079	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000
00042	0,000	0,000	0,000	0,000	00077	0,000	0,000	0,000	0,000	00080	0,000	0,000	0,000	0,000	00099	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,000	0,001	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000
00138	0,000	0,000	0,000	0,000	00085	0,000	0,000	0,000	0,000	00084	0,000	0,000	0,000	0,000	00130	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000
00113	0,000	0,000	0,000	0,000	00128	0,000	0,000	0,000	0,000	00094	0,000	0,000	0,000	0,000	00074	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,000	0,000	0,000		0,026	0,031	0,003	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000
00073	0,000	0,000	0,000	0,000	00061	0,000	0,000	0,000	0,000	00106	0,000	0,000	0,000	0,000	00149	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	-0,001	-0,001	0,000		0,021	0,000	0,010	0,000		0,001	0,000	0,000	0,000		0,009	-0,002	0,003	0,000
00045	0,000	0,000	0,000	0,000	00122	0,000	0,000	0,000	0,000	00139	0,000	0,000	0,000	0,000	00112	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,006	-0,001	0,003	0,000		0,001	0,000	0,000	0,000		0,001	0,000	0,000	0,000		0,034	-0,005	0,010	0,000
00114	0,000	0,000	0,000	0,000	00107	0,000	0,000	0,000	0,000	00100	0,000	0,000	0,000	0,000	00145	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,002	0,000	0,000	0,000		0,003	0,000	0,000	0,000		0,001	0,000	0,000	0,000		0,036	0,002	-0,013	0,000
00052	0,000	0,000	0,000	0,000	00147	0,000	0,000	0,000	0,000	00131	0,000	0,000	0,000	0,000	00109	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,020	0,004	-0,010	0,000		0,001	0,000	0,001	0,000		0,002	0,000	0,000	0,000		0,010	-0,004	-0,004	0,000
00102	0,000	0,000	0,000	0,000	00108	0,000	0,000	0,000	0,000	00043	0,000	0,000	0,000	0,000	00071	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,006	-0,001	-0,004	0,000		0,007	0,000	-0,001	0,000		0,002	-0,001	0,001	0,000		0,001	-0,001	-0,002	0,000
00072	0,000	0,000	0,000	0,000	00095	0,000	0,000	0,000	0,000	00123	0,000	0,000	0,000	0,000	00044	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,000	-0,001	0,000		0,001	-0,001	-0,001	0,000		0,003	0,001	0,000	0,000		0,004	0,000	0,002	0,000
00132	0,000	0,000	0,000	0,000	00115	0,000	0,000	0,000	0,000	00101	0,000	0,000	0,000	0,000	00096	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,005	0,001	0,000	0,000		0,005	0,001	0,000	0,000		0,003	-0,001	-0,002	0,000		0,002	-0,001	-0,002	0,000
00116	0,000	0,000	0,000	0,000	00124	0,000	0,000	0,000	0,000	00097	0,000	0,000	0,000	0,000	00069	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,009	0,001	0,001	0,000		0,007	0,002	0,000	0,000		0,004	0,001	-0,004	0,000		0,003	-0,001	-0,003	0,000
00070	0,000	0,000	0,000	0,000	00136	0,000	0,000	0,000	0,000	00133	0,000	0,000	0,000	0,000	00119	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,001	0,000	-0,002	0,000		0,024	0,018	-0,002	0,000		0,009	0,002	-0,002	0,000		0,030	0,002	0,003	0,000
00047	0,000	0,000	0,000	0,000	00046	0,000	0,000	0,000	0,000	00150	0,000	0,000	0,000	0,000	00068	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,007	-0,001	0,005	0,000		0,007	0,001	0,004	0,000		0,007	-0,004	0,007	0,000		0,003	0,000	-0,003	0,000
00049	0,000	0,000	0,000	0,000	00007	0,000	0,000	0,000	0,000	00048	0,000	0,000	0,000	0,000	00125	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,001	0,002	0,002	0,000		-0,002	0,000	0,005	0,000		0,003	0,000	0,004	0,000		0,008	0,006	0,001	0,000
00142	0,000	0,000	0,000	0,000	00134	0,000	0,000	0,000	0,000	00051	0,000	0,000	0,000	0,000	00117	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,011	-0,003	-0,001	0,000		0,005	0,005	-0,007	0,000		0,034	-0,003	-0,017	0,000		0,007	-0,004	0,008	0,000
00098	0,000	0,000	0,000	0,000	00103	0,000	0,000	0,000	0,000	00151	0,000	0,000	0,000	0,000	00003	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,003	0,004	-0,005	0,000		0,005	0,001	-0,007	0,000		-0,009	-0,006	-0,001	0,000		0,002	0,001	-0,003	0,000
00067	0,000	0,000	0,000	0,000	00143	0,000	0,000	0,000	0,000	00110	0,000	0,000	0,000	0,000	00126	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,003	0,000	-0,004	0,000		-0,005	-0,030	-0,004	0,000		-0,009	-0,014	-0,010	0,000		-0,002	0,017	0,002	0,000
00025	0,000	0,000	0,000	0,000	00050	0,000	0,000	0,000	0,000	00088	0,000	0,000	0,000	0,000	00091	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,001	0,002	0,000		-0,002	-0,004	-0,002	0,000		0,001	-0,001	0,001	0,000		0,002	0,003	-0,003	0,000
00066	0,000	0,000	0,000	0,000	00118	0,000	0,000	0,000	0,000	00039	0,000	0,000	0,000	0,000	00062	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,002	0,000	-0,002	0,000		-0,024	-0,001	0,003	0,000		-0,055	-0,074	0,005	0,000		0,035	-0,005	0,017	0,000
00104	0,000	0,000	0,000	0,000	00032	0,000	0,000	0,000	0,000	00135	0,000	0,000	0,000	0,000	00144	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,001	0,003	-0,003	0,000		-0,074	-0,069	-0,007	0,000		-0,009	0,017	-0,003	0,000		0,008	-0,021	-0,004	0,000
00127	0,000	0,000	0,000	0,000	00063	0,000	0,000	0,000	0,000	00064	0,000	0,000	0,000	0,000	00028	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,008	0,024	0,000	0,000		0,003	-0,003	-0,003	0,000		0,001	0,007	-0,004	0,000		0,004	-0,029	-0,016	0,000
00111	0,000	0,000	0,000	0,000	00024	0,000	0,000	0,000	0,000	00065	0,000	0,000	0,000	0,000	00029	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,003	-0,019	0,015	0,000		0,000	0,000	-0,002	0,000		-0,001	0,004	-0,002	0,000		0,004	-0,028	0,003	0,000

LEGENDA:

- σ_{P1} Tensione normale in direzione 1 per comportamento a piastra.
- σ_{P2} Tensione normale in direzione 2 per comportamento a piastra.
- τ_P Tensione tangenziale 1-2 per comportamento a piastra.
- τ_{P23} Tensione (Piastra) tangenziale in direzione 2-3
- σ_{L1} Tensione normale in direzione 1 per comportamento a lastra.
- σ_{L2} Tensione normale in direzione 2 per comportamento a lastra.
- τ_L Tensione tangenziale 1-2 per comportamento a lastra.
- τ_{P13} Tensione (Piastra) tangenziale in direzione 1-3

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER TIPOLOGIE DI CARICO NON SISMICHE

||
||
||

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche							
IdNd	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N m]	[N m]	[N m]
00003	004	-1	-1	0	3	-2	0
00003	005	1	-12	6	28	4	-1
00007	001	-595	3 170	56 630	-4 111	-405	-33
00007	002	-13	1 673	20 834	-2 117	108	13
00007	003	-21	2 834	35 311	-3 583	186	23
00007	004	-1	1	0	-3	-2	0
00007	005	6	9	-4	-28	23	0
00008	001	515	3 144	61 496	-4 073	462	81
00008	002	-15	1 723	24 083	-2 155	-40	17
00008	003	-26	2 918	40 821	-3 649	-70	28
00008	004	0	1	0	-2	2	0
00008	005	-4	4	3	-3	-11	-1
00022	001	1	-1	0	0	0	0
00022	002	0	0	0	0	0	0
00022	003	0	0	0	0	0	0
00022	004	0	0	0	0	0	0
00022	005	0	0	0	0	0	0
00023	001	0	0	0	0	0	0
00023	002	0	0	0	0	0	0
00023	003	0	0	0	0	0	0
00023	004	0	0	0	0	0	0
00023	005	0	0	0	0	0	0
00024	001	0	0	0	0	0	0
00024	002	0	0	0	0	0	0
00024	003	0	0	0	0	0	0
00024	004	0	0	0	0	0	0
00024	005	0	0	0	0	0	0
00025	001	0	0	0	0	0	0
00025	002	0	0	0	0	0	0
00025	003	0	0	0	0	0	0
00025	004	0	0	0	0	0	0
00025	005	0	0	0	0	0	0
00026	001	0	0	0	0	0	0
00026	002	0	0	0	0	0	0
00026	003	0	0	0	0	0	0
00026	004	0	0	0	0	0	0
00026	005	0	0	0	0	0	0
00027	001	3	2	0	0	0	0
00027	002	-3	-2	0	0	0	0
00027	003	-5	-4	0	0	0	0
00027	004	0	0	0	0	0	0
00027	005	0	0	0	0	0	0
00028	001	0	0	0	0	0	0
00028	002	0	0	0	0	0	0
00028	003	0	0	0	0	0	0
00028	004	0	0	0	0	0	0
00028	005	0	0	0	0	0	0
00029	001	0	0	0	0	0	0
00029	002	0	0	0	0	0	0
00029	003	0	0	0	0	0	0
00029	004	0	0	0	0	0	0
00029	005	-2	1	0	0	0	0
00030	001	-4	13	1 717	-5	3	1
00030	002	-1	0	2	0	0	0
00030	003	-1	0	3	1	-1	0
00030	004	0	0	0	0	0	0
00030	005	129	8	13 095	-22	42	6
00032	001	9	25	1 809	0	7	0
00032	002	0	-2	-2	2	0	0
00032	003	0	-4	-3	3	0	0
00032	004	0	0	0	0	0	0
00032	005	-106	205	14 035	-76	7	1
00036	001	-29	-20	2 097	-2	-9	2
00036	002	0	1	-2	-1	0	0
00036	003	0	2	-3	-1	0	0
00036	004	0	0	0	0	0	0
00036	005	-214	-14	14 571	-17	-65	31
00039	001	23	-16	2 001	0	0	-1
00039	002	1	1	1	-1	0	0
00039	003	1	2	2	-2	1	0
00039	004	0	0	0	0	0	0
00039	005	219	-174	13 658	-18	-7	-28
00040	001	1	6	0	0	0	0
00040	002	0	1	0	0	0	0
00040	003	0	2	0	0	0	0
00040	004	0	0	0	0	0	0
00040	005	0	0	0	0	0	0
00041	001	-5	-3	0	0	0	0
00041	002	-1	-1	0	0	0	0
00041	003	-2	-1	0	0	0	0
00041	004	0	0	0	0	0	0
00041	005	0	0	0	0	0	0
00042	001	0	1	0	0	0	0
00042	002	0	0	0	0	0	0
00042	003	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche							
IdNd	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N m]	[N m]	[N m]
00042	004	0	0	0	0	0	0
00042	005	0	0	0	0	0	0
00043	001	1	0	0	0	0	0
00043	002	0	0	0	0	0	0
00043	003	0	0	0	0	0	0
00043	004	0	0	0	0	0	0
00043	005	0	0	0	0	0	0
00044	001	0	0	0	0	0	0
00044	002	0	0	0	0	0	0
00044	003	0	0	0	0	0	0
00044	004	0	0	0	0	0	0
00044	005	0	0	0	0	0	0
00045	001	0	0	0	0	0	0
00045	002	0	0	0	0	0	0
00045	003	0	0	0	0	0	0
00045	004	0	0	0	0	0	0
00045	005	0	0	0	0	0	0
00046	001	0	0	0	0	0	0
00046	002	0	0	0	0	0	0
00046	003	0	0	0	0	0	0
00046	004	0	0	0	0	0	0
00046	005	0	0	0	0	0	0
00047	001	1	-3	0	0	0	0
00047	002	0	1	0	0	0	0
00047	003	0	2	0	0	0	0
00047	004	0	0	0	0	0	0
00047	005	0	0	0	0	0	0
00048	001	-10	12	0	0	0	0
00048	002	4	-5	0	0	0	0
00048	003	7	-8	0	0	0	0
00048	004	0	0	0	0	0	0
00048	005	0	0	0	0	0	0
00049	001	-4	-3	0	0	0	0
00049	002	2	1	0	0	0	0
00049	003	3	2	0	0	0	0
00049	004	0	0	0	0	0	0
00049	005	0	0	0	0	0	0
00050	001	0	0	0	0	0	0
00050	002	0	0	0	0	0	0
00050	003	0	0	0	0	0	0
00050	004	0	0	0	0	0	0
00050	005	0	0	0	0	0	0
00051	001	0	0	0	0	0	0
00051	002	0	0	0	0	0	0
00051	003	0	0	0	0	0	0
00051	004	0	0	0	0	0	0
00051	005	0	0	0	0	0	0
00052	001	0	0	0	0	0	0
00052	002	0	0	0	0	0	0
00052	003	0	0	0	0	0	0
00052	004	0	0	0	0	0	0
00052	005	-1	-2	0	0	0	0
00053	001	0	0	0	0	0	0
00053	002	0	0	0	0	0	0
00053	003	0	0	0	0	0	0
00053	004	0	0	0	0	0	0
00053	005	3	-3	0	0	0	0
00054	001	0	0	0	0	0	0
00054	002	0	0	0	0	0	0
00054	003	0	0	0	0	0	0
00054	004	0	0	0	0	0	0
00054	005	-3	2	0	0	0	0
00055	001	0	0	0	0	0	0
00055	002	0	0	0	0	0	0
00055	003	0	0	0	0	0	0
00055	004	0	0	0	0	0	0
00055	005	-2	-1	0	0	0	0
00056	001	0	0	0	0	0	0
00056	002	0	0	0	0	0	0
00056	003	0	0	0	0	0	0
00056	004	0	0	0	0	0	0
00056	005	0	0	0	0	0	0
00057	001	0	0	0	0	0	0
00057	002	0	0	0	0	0	0
00057	003	0	0	0	0	0	0
00057	004	0	0	0	0	0	0
00057	005	-1	1	0	0	0	0
00058	001	1	0	0	0	0	0
00058	002	0	0	0	0	0	0
00058	003	0	0	0	0	0	0
00058	004	0	0	0	0	0	0
00058	005	8	-2	0	0	0	0
00059	001	1	1	0	0	0	0
00059	002	0	0	0	0	0	0
00059	003	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche							
IdNd	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N m]	[N m]	[N m]
00059	004	0	0	0	0	0	0
00059	005	10	9	0	0	0	0
00060	001	-1	-1	0	0	0	0
00060	002	0	0	0	0	0	0
00060	003	0	0	0	0	0	0
00060	004	0	0	0	0	0	0
00060	005	-10	-16	0	0	0	0
00061	001	0	0	0	0	0	0
00061	002	0	0	0	0	0	0
00061	003	0	0	0	0	0	0
00061	004	0	0	0	0	0	0
00061	005	1	-6	0	0	0	0
00062	001	0	0	0	0	0	0
00062	002	0	0	0	0	0	0
00062	003	0	0	0	0	0	0
00062	004	0	0	0	0	0	0
00062	005	1	0	0	0	0	0
00063	001	0	0	0	0	0	0
00063	002	0	0	0	0	0	0
00063	003	0	0	0	0	0	0
00063	004	0	0	0	0	0	0
00063	005	0	0	0	0	0	0
00064	001	0	1	0	0	0	0
00064	002	0	0	0	0	0	0
00064	003	0	0	0	0	0	0
00064	004	0	0	0	0	0	0
00064	005	0	0	0	0	0	0
00065	001	-3	-3	0	0	0	0
00065	002	-1	-1	0	0	0	0
00065	003	-1	-1	0	0	0	0
00065	004	0	0	0	0	0	0
00065	005	0	0	0	0	0	0
00066	001	-6	23	0	0	0	0
00066	002	-1	5	0	0	0	0
00066	003	-2	8	0	0	0	0
00066	004	0	0	0	0	0	0
00066	005	0	0	0	0	0	0
00067	001	-4	-43	0	0	0	0
00067	002	-1	-9	0	0	0	0
00067	003	-1	-15	0	0	0	0
00067	004	0	0	0	0	0	0
00067	005	0	1	0	0	0	0
00068	001	-3	2	0	0	0	0
00068	002	-1	0	0	0	0	0
00068	003	-1	1	0	0	0	0
00068	004	0	0	0	0	0	0
00068	005	0	0	0	0	0	0
00069	001	0	0	0	0	0	0
00069	002	0	0	0	0	0	0
00069	003	0	0	0	0	0	0
00069	004	0	0	0	0	0	0
00069	005	0	0	0	0	0	0
00070	001	0	0	0	0	0	0
00070	002	0	0	0	0	0	0
00070	003	0	0	0	0	0	0
00070	004	0	0	0	0	0	0
00070	005	0	0	0	0	0	0
00071	001	0	0	0	0	0	0
00071	002	0	0	0	0	0	0
00071	003	0	0	0	0	0	0
00071	004	0	0	0	0	0	0
00071	005	0	0	0	0	0	0
00072	001	0	0	0	0	0	0
00072	002	0	0	0	0	0	0
00072	003	0	0	0	0	0	0
00072	004	0	0	0	0	0	0
00072	005	0	0	0	0	0	0
00073	001	0	0	0	0	0	0
00073	002	0	0	0	0	0	0
00073	003	0	0	0	0	0	0
00073	004	0	0	0	0	0	0
00073	005	0	0	0	0	0	0
00074	001	1	1	0	0	0	0
00074	002	-1	-1	0	0	0	0
00074	003	-1	-1	0	0	0	0
00074	004	0	0	0	0	0	0
00074	005	0	0	0	0	0	0
00075	001	1	-13	0	0	0	0
00075	002	-1	13	0	0	0	0
00075	003	-1	21	0	0	0	0
00075	004	0	0	0	0	0	0
00075	005	0	0	0	0	0	0
00076	001	-6	3	0	0	0	0
00076	002	6	-3	0	0	0	0
00076	003	10	-5	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche							
IdNd	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N m]	[N m]	[N m]
00076	004	0	0	0	0	0	0
00076	005	0	0	0	0	0	0
00077	001	1	0	0	0	0	0
00077	002	-1	0	0	0	0	0
00077	003	-2	0	0	0	0	0
00077	004	0	0	0	0	0	0
00077	005	0	0	0	0	0	0
00078	001	0	0	0	0	0	0
00078	002	0	0	0	0	0	0
00078	003	0	0	0	0	0	0
00078	004	0	0	0	0	0	0
00078	005	0	0	0	0	0	0
00079	001	0	0	0	0	0	0
00079	002	0	0	0	0	0	0
00079	003	0	0	0	0	0	0
00079	004	0	0	0	0	0	0
00079	005	0	0	0	0	0	0
00080	001	0	0	0	0	0	0
00080	002	0	0	0	0	0	0
00080	003	0	0	0	0	0	0
00080	004	0	0	0	0	0	0
00080	005	0	0	0	0	0	0
00081	001	0	0	0	0	0	0
00081	002	0	0	0	0	0	0
00081	003	0	0	0	0	0	0
00081	004	0	0	0	0	0	0
00081	005	0	0	0	0	0	0
00082	001	0	0	0	0	0	0
00082	002	0	0	0	0	0	0
00082	003	0	0	0	0	0	0
00082	004	0	0	0	0	0	0
00082	005	0	0	0	0	0	0
00083	001	0	0	0	0	0	0
00083	002	0	0	0	0	0	0
00083	003	0	0	0	0	0	0
00083	004	0	0	0	0	0	0
00083	005	0	0	0	0	0	0
00084	001	0	0	0	0	0	0
00084	002	0	0	0	0	0	0
00084	003	0	0	0	0	0	0
00084	004	0	0	0	0	0	0
00084	005	0	0	0	0	0	0
00085	001	1	-2	0	0	0	0
00085	002	0	0	0	0	0	0
00085	003	1	-1	0	0	0	0
00085	004	0	0	0	0	0	0
00085	005	0	0	0	0	0	0
00086	001	-42	29	0	0	0	0
00086	002	-9	6	0	0	0	0
00086	003	-14	10	0	0	0	0
00086	004	0	0	0	0	0	0
00086	005	1	0	0	0	0	0
00087	001	-46	-71	0	0	0	0
00087	002	-9	-14	0	0	0	0
00087	003	-16	-24	0	0	0	0
00087	004	0	0	0	0	0	0
00087	005	1	1	0	0	0	0
00088	001	-7	-1	0	0	0	0
00088	002	3	1	0	0	0	0
00088	003	5	1	0	0	0	0
00088	004	0	0	0	0	0	0
00088	005	0	0	0	0	0	0
00089	001	0	1	0	0	0	0
00089	002	0	0	0	0	0	0
00089	003	0	0	0	0	0	0
00089	004	0	0	0	0	0	0
00089	005	3	4	0	0	0	0
00090	001	-2	1	0	0	0	0
00090	002	0	0	0	0	0	0
00090	003	0	0	0	0	0	0
00090	004	0	0	0	0	0	0
00090	005	-21	12	0	0	0	0
00091	001	14	12	0	0	0	0
00091	002	3	3	0	0	0	0
00091	003	5	4	0	0	0	0
00091	004	0	0	0	0	0	0
00091	005	0	0	0	0	0	0
00092	001	103	115	0	0	0	0
00092	002	21	23	0	0	0	0
00092	003	36	40	0	0	0	0
00092	004	0	0	0	0	0	0
00092	005	-2	-2	0	0	0	0
00093	001	-7	-8	0	0	0	0
00093	002	7	8	0	0	0	0
00093	003	12	13	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche

IdNd	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N m]	[N m]	[N m]
00093	004	0	0	0	0	0	0
00093	005	0	0	0	0	0	0
00094	001	0	0	0	0	0	0
00094	002	0	0	0	0	0	0
00094	003	0	-1	0	0	0	0
00094	004	0	0	0	0	0	0
00094	005	0	0	0	0	0	0
00095	001	0	0	0	0	0	0
00095	002	0	0	0	0	0	0
00095	003	0	0	0	0	0	0
00095	004	0	0	0	0	0	0
00095	005	0	0	0	0	0	0
00096	001	0	0	0	0	0	0
00096	002	0	0	0	0	0	0
00096	003	0	0	0	0	0	0
00096	004	0	0	0	0	0	0
00096	005	0	0	0	0	0	0
00097	001	0	2	0	0	0	0
00097	002	0	0	0	0	0	0
00097	003	0	1	0	0	0	0
00097	004	0	0	0	0	0	0
00097	005	0	0	0	0	0	0
00098	001	44	-13	0	0	0	0
00098	002	9	-3	0	0	0	0
00098	003	15	-4	0	0	0	0
00098	004	0	0	0	0	0	0
00098	005	-1	0	0	0	0	0
00099	001	0	1	0	0	0	0
00099	002	0	-1	0	0	0	0
00099	003	-1	-1	0	0	0	0
00099	004	0	0	0	0	0	0
00099	005	0	0	0	0	0	0
00100	001	0	0	0	0	0	0
00100	002	0	0	0	0	0	0
00100	003	0	0	0	0	0	0
00100	004	0	0	0	0	0	0
00100	005	0	0	0	0	0	0
00101	001	0	0	0	0	0	0
00101	002	0	0	0	0	0	0
00101	003	0	0	0	0	0	0
00101	004	0	0	0	0	0	0
00101	005	0	0	0	0	0	0
00102	001	0	0	0	0	0	0
00102	002	0	0	0	0	0	0
00102	003	0	0	0	0	0	0
00102	004	0	0	0	0	0	0
00102	005	0	0	0	0	0	0
00103	001	-1	1	0	0	0	0
00103	002	0	0	0	0	0	0
00103	003	-1	0	0	0	0	0
00103	004	0	0	0	0	0	0
00103	005	0	0	0	0	0	0
00104	001	-2	-1	0	0	0	0
00104	002	0	0	0	0	0	0
00104	003	-1	0	0	0	0	0
00104	004	0	0	0	0	0	0
00104	005	0	0	0	0	0	0
00105	001	0	0	0	0	0	0
00105	002	0	0	0	0	0	0
00105	003	0	0	0	0	0	0
00105	004	0	0	0	0	0	0
00105	005	0	0	0	0	0	0
00106	001	0	0	0	0	0	0
00106	002	0	0	0	0	0	0
00106	003	0	0	0	0	0	0
00106	004	0	0	0	0	0	0
00106	005	0	0	0	0	0	0
00107	001	0	0	0	0	0	0
00107	002	0	0	0	0	0	0
00107	003	0	0	0	0	0	0
00107	004	0	0	0	0	0	0
00107	005	0	0	0	0	0	0
00108	001	0	0	0	0	0	0
00108	002	0	0	0	0	0	0
00108	003	0	0	0	0	0	0
00108	004	0	0	0	0	0	0
00108	005	0	0	0	0	0	0
00109	001	0	0	0	0	0	0
00109	002	0	0	0	0	0	0
00109	003	0	0	0	0	0	0
00109	004	0	0	0	0	0	0
00109	005	0	0	0	0	0	0
00110	001	0	0	0	0	0	0
00110	002	0	0	0	0	0	0
00110	003	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche							
IdNd	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N m]	[N m]	[N m]
00110	004	0	0	0	0	0	0
00110	005	6	14	0	0	0	0
00111	001	0	-1	0	0	0	0
00111	002	0	0	0	0	0	0
00111	003	0	0	0	0	0	0
00111	004	0	0	0	0	0	0
00111	005	5	-16	0	0	0	0
00112	001	0	0	0	0	0	0
00112	002	0	0	0	0	0	0
00112	003	0	0	0	0	0	0
00112	004	0	0	0	0	0	0
00112	005	0	2	0	0	0	0
00113	001	0	0	0	0	0	0
00113	002	0	0	0	0	0	0
00113	003	0	0	0	0	0	0
00113	004	0	0	0	0	0	0
00113	005	0	0	0	0	0	0
00114	001	0	0	0	0	0	0
00114	002	0	0	0	0	0	0
00114	003	0	0	0	0	0	0
00114	004	0	0	0	0	0	0
00114	005	0	0	0	0	0	0
00115	001	0	0	0	0	0	0
00115	002	0	0	0	0	0	0
00115	003	0	0	0	0	0	0
00115	004	0	0	0	0	0	0
00115	005	0	0	0	0	0	0
00116	001	0	0	0	0	0	0
00116	002	0	0	0	0	0	0
00116	003	0	0	0	0	0	0
00116	004	0	0	0	0	0	0
00116	005	0	0	0	0	0	0
00117	001	0	0	0	0	0	0
00117	002	0	0	0	0	0	0
00117	003	0	0	0	0	0	0
00117	004	0	0	0	0	0	0
00117	005	0	2	0	0	0	0
00118	001	-1	0	0	0	0	0
00118	002	0	0	0	0	0	0
00118	003	0	0	0	0	0	0
00118	004	0	0	0	0	0	0
00118	005	-32	-2	0	0	0	0
00119	001	0	0	0	0	0	0
00119	002	0	0	0	0	0	0
00119	003	0	0	0	0	0	0
00119	004	0	0	0	0	0	0
00119	005	1	-1	0	0	0	0
00120	001	1	-2	0	0	0	0
00120	002	0	0	0	0	0	0
00120	003	0	0	0	0	0	0
00120	004	0	0	0	0	0	0
00120	005	11	-21	0	0	0	0
00121	001	0	0	0	0	0	0
00121	002	0	0	0	0	0	0
00121	003	0	0	0	0	0	0
00121	004	0	0	0	0	0	0
00121	005	0	0	0	0	0	0
00122	001	0	0	0	0	0	0
00122	002	0	0	0	0	0	0
00122	003	0	0	0	0	0	0
00122	004	0	0	0	0	0	0
00122	005	0	0	0	0	0	0
00123	001	0	0	0	0	0	0
00123	002	0	0	0	0	0	0
00123	003	0	0	0	0	0	0
00123	004	0	0	0	0	0	0
00123	005	0	0	0	0	0	0
00124	001	0	0	0	0	0	0
00124	002	0	0	0	0	0	0
00124	003	0	0	0	0	0	0
00124	004	0	0	0	0	0	0
00124	005	0	0	0	0	0	0
00125	001	0	0	0	0	0	0
00125	002	0	0	0	0	0	0
00125	003	0	0	0	0	0	0
00125	004	0	0	0	0	0	0
00125	005	0	0	0	0	0	0
00126	001	0	0	0	0	0	0
00126	002	0	0	0	0	0	0
00126	003	0	0	0	0	0	0
00126	004	0	0	0	0	0	0
00126	005	0	0	0	0	0	0
00127	001	0	0	0	0	0	0
00127	002	0	0	0	0	0	0
00127	003	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche							
IdNd	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N m]	[N m]	[N m]
00127	004	0	0	0	0	0	0
00127	005	0	0	0	0	0	0
00128	001	0	0	0	0	0	0
00128	002	0	0	0	0	0	0
00128	003	0	0	0	0	0	0
00128	004	0	0	0	0	0	0
00128	005	0	0	0	0	0	0
00129	001	0	0	0	0	0	0
00129	002	0	0	0	0	0	0
00129	003	0	0	0	0	0	0
00129	004	0	0	0	0	0	0
00129	005	0	0	0	0	0	0
00130	001	0	0	0	0	0	0
00130	002	0	0	0	0	0	0
00130	003	0	0	0	0	0	0
00130	004	0	0	0	0	0	0
00130	005	0	0	0	0	0	0
00131	001	0	0	0	0	0	0
00131	002	0	0	0	0	0	0
00131	003	0	0	0	0	0	0
00131	004	0	0	0	0	0	0
00131	005	0	0	0	0	0	0
00132	001	0	0	0	0	0	0
00132	002	0	0	0	0	0	0
00132	003	0	0	0	0	0	0
00132	004	0	0	0	0	0	0
00132	005	0	0	0	0	0	0
00133	001	0	0	0	0	0	0
00133	002	0	0	0	0	0	0
00133	003	0	0	0	0	0	0
00133	004	0	0	0	0	0	0
00133	005	0	0	0	0	0	0
00134	001	0	0	0	0	0	0
00134	002	0	0	0	0	0	0
00134	003	0	0	0	0	0	0
00134	004	0	0	0	0	0	0
00134	005	0	0	0	0	0	0
00135	001	0	0	0	0	0	0
00135	002	0	0	0	0	0	0
00135	003	0	0	0	0	0	0
00135	004	0	0	0	0	0	0
00135	005	-1	0	0	0	0	0
00136	001	0	0	0	0	0	0
00136	002	0	0	0	0	0	0
00136	003	0	0	0	0	0	0
00136	004	0	0	0	0	0	0
00136	005	0	0	0	0	0	0
00137	001	0	0	0	0	0	0
00137	002	0	0	0	0	0	0
00137	003	0	0	0	0	0	0
00137	004	0	0	0	0	0	0
00137	005	-1	-1	0	0	0	0
00138	001	4	-1	0	0	0	0
00138	002	1	0	0	0	0	0
00138	003	2	0	0	0	0	0
00138	004	0	0	0	0	0	0
00138	005	0	0	0	0	0	0
00139	001	4	-3	0	0	0	0
00139	002	1	-1	0	0	0	0
00139	003	1	-1	0	0	0	0
00139	004	0	0	0	0	0	0
00139	005	0	0	0	0	0	0
00140	001	0	0	0	0	0	0
00140	002	0	0	0	0	0	0
00140	003	0	0	0	0	0	0
00140	004	0	0	0	0	0	0
00140	005	0	0	0	0	0	0
00141	001	0	0	0	0	0	0
00141	002	0	0	0	0	0	0
00141	003	0	0	0	0	0	0
00141	004	0	0	0	0	0	0
00141	005	0	0	0	0	0	0
00142	001	-2	-1	0	0	0	0
00142	002	1	0	0	0	0	0
00142	003	1	1	0	0	0	0
00142	004	0	0	0	0	0	0
00142	005	0	0	0	0	0	0
00143	001	-2	1	0	0	0	0
00143	002	1	0	0	0	0	0
00143	003	1	-1	0	0	0	0
00143	004	0	0	0	0	0	0
00143	005	0	-1	0	0	0	0
00144	001	0	0	0	0	0	0
00144	002	0	0	0	0	0	0
00144	003	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche								
IdNd	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z	
		[N]	[N]	[N]	[N m]	[N m]	[N m]	
00144	004	0	0	0	0	0	0	
00144	005	0	1	0	0	0	0	
00145	001	0	0	0	0	0	0	
00145	002	0	0	0	0	0	0	
00145	003	0	0	0	0	0	0	
00145	004	0	0	0	0	0	0	
00145	005	-1	-1	0	0	0	0	
00146	001	-42	67	0	0	0	0	
00146	002	-9	14	0	0	0	0	
00146	003	-15	23	0	0	0	0	
00146	004	0	0	0	0	0	0	
00146	005	1	-1	0	0	0	0	
00147	001	-1	-6	0	0	0	0	
00147	002	0	-1	0	0	0	0	
00147	003	0	-2	0	0	0	0	
00147	004	0	0	0	0	0	0	
00147	005	0	0	0	0	0	0	
00148	001	0	0	0	0	0	0	
00148	002	0	0	0	0	0	0	
00148	003	0	0	0	0	0	0	
00148	004	0	0	0	0	0	0	
00148	005	0	0	0	0	0	0	
00149	001	0	-2	0	0	0	0	
00149	002	0	1	0	0	0	0	
00149	003	0	1	0	0	0	0	
00149	004	0	0	0	0	0	0	
00149	005	0	0	0	0	0	0	
00150	001	16	27	0	0	0	0	
00150	002	-7	-11	0	0	0	0	
00150	003	-11	-19	0	0	0	0	
00150	004	0	0	0	0	0	0	
00150	005	0	0	0	0	0	0	
00151	001	37	-12	0	0	0	0	
00151	002	-15	5	0	0	0	0	
00151	003	-26	8	0	0	0	0	
00151	004	0	0	0	0	0	0	
00151	005	1	0	0	0	0	0	

LEGENDA:

- IdNd** 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.

NODI (CA) - VERIFICA A PUNZONAMENTO (Elevazione)

Nodi (CA) - Verifica a punzonamento																					
IdNd	Sp _p	Dir _{pz}	V _{Ed,pz}	β	u ₀	V _{Rd,0,max}	D _{st}	θ	u ₁	R _{z,terr}	V _{Ed,red}	V _{Rd,1,c}	A _{s,pz,A/B}	V _{Rd,1,cs,s}	V _{Rd,1,cs,c}	α	D _{st,out}	u _{out}	CS _{0,max}	CS _{1,c}	CS _{1,c}
	[m]		[N]		[m]	[N]	[m]	[°]	[m]	[N]	[N]	[N]	[cm²]	[N]	[N]	[°]	[m]	[m]			
0000 1	0,50	0	138 021	1,25 1	0,60	1 207 261	0,32	55,5	1,30	66 528	90 637	705 925	-	-	529 444	-	-	-	8,19	7,79	NS
0000 3	0,50	0	122 717	1,32 6	0,90	1 810 892	0,25	61,3	1,89	46 227	93 847	1 295 579	-	-	971 684	-	-	-	12,86	13,8 1	NS
0000 7	0,50	0	172 146	1,20 9	0,90	1 810 892	0,36	52,2	2,73	72 630	124 982	1 317 423	-	-	988 067	-	-	-	9,96	10,5 4	NS
0000 8	0,50	0	187 289	1,19 1	0,60	1 207 261	0,32	55,5	1,60	85 543	112 916	869 769	-	-	652 327	-	-	-	6,15	7,70	NS
0003 0	0,50	0	32 537	1,01 5	0,20	402 420	0,41	48,8	1,62	23 648	10 678	686 990	-	-	515 242	-	-	-	18,43	64,3 4	NS
0003 2	0,50	0	0	0,00 0	0,00	0	0,00	0,0	0,00	-	-	0	-	-	-	-	-	-	-	NS	NS
0003 6	0,50	0	38 592	1,01 2	0,20	402 420	0,48	43,7	1,73	27 138	12 507	616 140	-	-	462 105	-	-	-	16,39	49,2 6	NS
0003 9	0,50	0	30 311	1,00 4	0,30	603 631	0,32	55,5	1,90	10 621	19 766	1 034 432	-	-	775 824	-	-	-	26,31	52,3 3	NS

LEGENDA:

- IdNd** Identificativo del nodo.
- Sp_p** Spessore della piastra.
- Dir_{pz}** Direzione di punzonamento (0 = verso il basso; 1 = verso l'alto).
- V_{Ed,pz}** Forza di punzonamento di progetto.
- β** Coefficiente amplificativo per l'eccentricità
- u₀** Perimetro di verifica in adiacenza del pilastro
- V_{Rd,0,max}** Forza resistente in adiacenza del pilastro
- D_{st}** Distanza dal pilastro del perimetro critico u₁
- θ** Angolo di diffusione
- u₁** Perimetro di verifica di base
- R_{z,terr}** Reazione del terreno all'interno del perimetro u₁
- V_{Ed,red}** Forza netta di punzonamento
- V_{Rd,1,c}** Forza resistente in assenza di armature lungo u₁
- A_{s,pz,A/B}** Armatura a punzonamento esecutiva alla distanza della prima fila di armature dal pilastro.
- V_{Rd,1,cs,s}** Forza resistente dovuta alle armature lungo u₁
- V_{Rd,1,cs,c}** Forza resistente dovuta al calcestruzzo, in presenza di armature, lungo u₁
- α** Angolo compreso fra l'armatura a punzonamento ed il piano della piastra

Nodi (CA) - Verifica a punzonamento																					
Id _{Nd}	Sp _p	Dir _{pz}	V _{Ed,pz}	β	u ₀	V _{Rd,0,max}	D _{st}	θ	u ₁	R _{z,terr}	V _{Ed,red}	V _{Rd,1,c}	A _{s,pz,A/B}	V _{Rd,1,cs,s}	V _{Rd,1,cs,c}	α	D _{st,0 ut}	u _{out}	CS _{0,max}	CS _{1,c}	CS _{1,c s}
	[m]		[N]		[m]	[N]	[m]	[°]	[m]	[N]	[N]	[N]	[cm²]	[N]	[N]	[°]	[m]	[m]			
D _{st,out}	Distanza dal pilastro oltre la quale non è richiesta armatura																				
u _{out}	Perimetro critico oltre il quale non è richiesta armatura																				
CS _{0,max}	Coefficiente di sicurezza per la verifica in adiacenza del pilastro, lungo il perimetro u ₀																				
CS _{1,c}	Coefficiente di sicurezza in assenza di armature lungo il perimetro u ₁																				
CS _{1,cs}	Coefficiente di sicurezza in presenza di armature lungo il perimetro u ₁																				

TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
Id _{Tr}	%L _L	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]	[cm²]	[cm²]					
Piano Terra							Travata: Trave 7-8					
Trave 7-8	0%	1 763	6 906	1 333	1 764	3,39	3,39	8.75[V]	0,07	34.20[V]	0,07	NO
	12,5%	1 763	5 115	1 759	9 215	3,39	3,39	11.81[V]	0,07	6.55[V]	0,07	NO
	25,0%	0	0	1 759	14 250	3,39	3,39	-	VNR	4.24[V]	0,07	NO
	37,5%	0	0	1 759	16 645	3,39	3,39	-	VNR	3.63[V]	0,07	NO
	50,0%	0	0	1 759	16 786	3,39	3,39	-	VNR	3.59[V]	0,07	NO
	62,5%	0	0	1 759	16 854	3,39	3,39	-	VNR	3.58[V]	0,07	NO
	75,0%	0	0	1 759	15 755	3,39	3,39	-	VNR	3.83[V]	0,07	NO
	87,5%	1 336	332	1 759	12 020	3,39	3,39	NS	0,07	5.02[V]	0,07	NO
100,0%	1 760	1 713	1 762	5 649	3,39	3,39	35.27[V]	0,07	10.69[V]	0,07	NO	
Piano Terra							Travata: Trave 1a-2a					
Trave 1a-2a	0%	579	5 935	0	0	3,39	3,39	4.53[V]	0,16	-	VNR	NO
	12,5%	579	1 994	0	0	3,39	3,39	13.49[V]	0,16	-	VNR	NO
	25,0%	0	0	583	1 647	3,39	3,39	-	VNR	16.33[V]	0,16	NO
	37,5%	0	0	579	3 581	3,39	3,39	-	VNR	7.51[V]	0,16	NO
	50,0%	0	0	579	4 392	3,39	3,39	-	VNR	6.12[V]	0,16	NO
	62,5%	0	0	579	4 214	3,39	3,39	-	VNR	6.38[V]	0,16	NO
	75,0%	0	0	579	2 971	3,39	3,39	-	VNR	9.05[V]	0,16	NO
	87,5%	572	80	579	615	3,39	3,39	NS	0,16	43.75[V]	0,16	NO
100,0%	583	3 180	0	0	3,39	3,39	8.46[V]	0,16	-	VNR	NO	
Piano Terra							Travata: Trave 1a-1-7					
Trave 1a-1	0%	91	5 964	0	0	3,39	3,39	10.06[V]	0,07	-	VNR	NO
	12,5%	91	9 523	0	0	3,39	3,39	6.30[V]	0,07	-	VNR	NO
	25,0%	91	13 927	0	0	3,39	3,39	4.30[V]	0,07	-	VNR	NO
	37,5%	91	19 183	0	0	3,39	3,39	3.12[V]	0,07	-	VNR	NO
	50,0%	91	25 290	0	0	3,39	3,39	2.37[V]	0,07	-	VNR	NO
	62,5%	91	32 244	0	0	3,39	3,39	1.86[V]	0,07	-	VNR	NO
	75,0%	91	33 525	0	0	3,80	3,39	1.99[V]	0,08	-	VNR	NO
	87,5%	91	33 525	0	0	3,80	3,80	1.99[V]	0,08	-	VNR	NO
100%	91	33 525	0	0	3,80	3,80	1.99[V]	0,08	-	VNR	NO	
Trave 1-7	0%	11 421	55 069	0	0	3,80	3,80	1.25[V]	0,08	-	VNR	NO
	12,5%	11 421	33 474	11 420	33 595	3,80	3,80	2.07[V]	0,08	2.06[V]	0,08	NO
	25,0%	0	0	11 420	66 273	3,80	5,56	-	VNR	1.49[V]	0,09	NO
	37,5%	0	0	11 420	83 393	3,39	5,56	-	VNR	1.18[V]	0,09	NO
	50,0%	0	0	11 420	85 664	3,39	5,56	-	VNR	1.15[V]	0,09	NO
	62,5%	0	0	11 420	86 142	3,39	5,56	-	VNR	1.15[V]	0,09	NO
	75,0%	0	0	11 420	77 145	3,39	5,56	-	VNR	1.28[V]	0,09	NO
	87,5%	11 421	3 760	11 420	52 585	3,39	4,21	16.61[V]	0,08	1.45[V]	0,08	NO
100,0%	11 421	22 595	11 420	12 464	3,39	4,21	2.76[V]	0,08	6.12[V]	0,08	NO	
Piano Terra							Travata: Trave 2a-2-8					
Trave 2a-2	0%	-92	4 497	-91	122	3,39	3,39	13.34[V]	0,07	NS	0,07	NO
	12,5%	-92	7 463	-91	122	3,39	3,39	8.03[V]	0,07	NS	0,07	NO
	25,0%	-92	11 183	-91	122	3,39	3,39	5.36[V]	0,07	NS	0,07	NO
	37,5%	-92	15 662	0	0	3,39	3,39	3.83[V]	0,07	-	VNR	NO
	50,0%	-92	20 894	0	0	3,39	3,39	2.87[V]	0,07	-	VNR	NO
	62,5%	-92	26 887	0	0	3,39	3,39	2.23[V]	0,07	-	VNR	NO
	75,0%	-92	27 994	0	0	3,80	3,39	2.39[V]	0,08	-	VNR	NO
	87,5%	-92	27 994	0	0	3,80	3,39	2.39[V]	0,08	-	VNR	NO
100%	-92	27 994	0	0	3,80	3,39	2.39[V]	0,08	-	VNR	NO	
Trave 2-8	0%	10 791	48 539	0	0	3,80	3,39	1.42[V]	0,08	-	VNR	NO
	12,5%	10 781	29 264	10 780	30 627	3,80	3,39	2.36[V]	0,08	2.03[V]	0,07	NO
	25,0%	0	0	10 780	59 850	3,80	4,62	-	VNR	1.38[V]	0,08	NO
	37,5%	0	0	10 780	75 212	3,39	4,62	-	VNR	1.10[V]	0,09	NO
	50,0%	0	0	10 780	77 274	3,39	4,62	-	VNR	1.07[V]	0,09	NO
	62,5%	0	0	10 780	77 740	3,39	4,62	-	VNR	1.06[V]	0,09	NO
	75,0%	0	0	10 780	69 838	3,39	4,62	-	VNR	1.18[V]	0,09	NO
	87,5%	10 791	1 979	10 780	48 074	3,39	3,80	31.51[V]	0,07	1.44[V]	0,08	NO
100,0%	10 791	18 722	10 780	12 450	3,39	3,80	3.33[V]	0,07	5.56[V]	0,08	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 ALLO SLU (Elevazione)

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

Id _{Tr}	%L _{Li}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd,f}	Ctg (°)	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _r
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
Piano Terra											Travata: Trave 7-8				
Trave 7-8	0%	+	22 388	11,88	357 256	265 989	1 049	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	357 256	265 989	1 049	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	21 527	12,37	357 256	266 249	1 049	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	357 256	266 249	1 049	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	16 255	12,25	357 256	199 098	1 049	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	357 256	199 098	1 049	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	10 984	18,27	357 256	200 690	1 049	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	357 256	200 690	1 049	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	5 710	35,43	357 256	202 279	1 049	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-3 116	64,92	357 256	202 279	1 049	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	456	NS	357 256	203 871	1 049	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-8 389	24,30	357 256	203 871	1 049	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
75,0%	+	0	-	357 256	204 326	1 049	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	-	-13 661	14,96	357 256	204 326	1 049	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
87,5%	+	0	-	357 256	271 478	1 049	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	-	-18 933	14,34	357 256	271 478	1 049	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
100,0 %	+	0	-	357 256	271 222	1 049	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	-	-19 794	13,70	357 256	271 222	1 049	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra											Travata: Trave 1a-2a				
Trave 1a-2a	0%	+	8 744	14,54	165 583	127 140	435	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	165 583	127 140	435	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	7 046	15,03	165 583	105 898	435	0	0	0	2,50	0,05585	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	165 583	105 898	435	0	0	0	2,50	0,05585	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	4 967	21,32	165 583	105 898	435	0	0	0	2,50	0,05585	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	165 583	105 898	435	0	0	0	2,50	0,05585	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	2 885	36,71	165 583	105 898	435	0	0	0	2,50	0,05585	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	165 583	105 898	435	0	0	0	2,50	0,05585	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	808	NS	165 583	105 898	435	0	0	0	2,50	0,05585	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	165 583	105 898	435	0	0	0	2,50	0,05585	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	0	-	165 583	105 898	435	0	0	0	2,50	0,05585	0,0000	0,0000	NO
		-	-1 606	65,94	165 583	105 898	435	0	0	0	2,50	0,05585	0,0000	0,0000	NO
75,0%	+	0	-	165 583	105 898	435	0	0	0	0	2,50	0,05585	0,0000	0,0000	NO
	-	-3 685	28,74	165 583	105 898	435	0	0	0	0	2,50	0,05585	0,0000	0,0000	NO
87,5%	+	0	-	165 583	105 898	435	0	0	0	0	2,50	0,05585	0,0000	0,0000	NO
	-	-5 763	18,38	165 583	105 898	435	0	0	0	0	2,50	0,05585	0,0000	0,0000	NO
100,0 %	+	0	-	165 583	127 140	435	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	-	-7 463	17,04	165 583	127 140	435	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra											Travata: Trave 1a-1-7				
Trave 1a-1	0%	+	0	-	356 697	260 482	34	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	-21 163	12,31	356 697	260 482	34	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	0	-	356 697	260 482	34	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	-26 907	9,68	356 697	260 482	34	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	0	-	356 697	260 482	34	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	-32 650	7,98	356 697	260 482	34	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	0	-	356 697	260 560	34	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	-38 391	6,79	356 697	260 560	34	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	0	-	356 697	261 030	34	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	-44 131	5,91	356 697	261 030	34	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	0	-	356 697	261 502	34	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	-49 874	5,24	356 697	261 502	34	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
75,0%	+	0	-	356 697	261 967	34	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	-	-50 858	5,15	356 697	261 967	34	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
87,5%	+	0	-	356 697	262 440	34	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	-	-50 858	5,16	356 697	262 440	34	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
100%	+	0	-	356 697	262 915	34	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	-	-50 858	5,17	356 697	262 915	34	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
Trave 1-7	0%	+	104 702	2,57	357 373	269 537	4 711	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	357 373	269 537	4 711	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	96 369	2,09	357 373	201 556	4 711	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	357 373	201 556	4 711	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	71 797	2,84	357 373	203 570	4 711	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	357 373	203 570	4 711	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	47 220	4,31	357 373	203 733	4 711	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	357 373	203 733	4 711	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	22 649	8,91	357 373	201 716	4 711	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-9 833	20,51	357 373	201 716	4 711	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	0	-	357 373	199 703	4 711	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-34 402	5,80	357 373	199 703	4 711	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
75,0%	+	0	-	357 373	197 693	4 711	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	-	-58 976	3,35	357 373	197 693	4 711	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
87,5%	+	0	-	357 373	195 673	4 711	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	-	-83 550	2,34	357 373	195 673	4 711	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
100,0 %	+	0	-	357 373	263 659	4 711	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	-	-91 884	2,87	357 373	263 659	4 711	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra											Travata: Trave 2a-2-8				
Trave 2a-2	0%	+	0	-	356 869	267 027	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	-17 473	15,28	356 869	267 027	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	0	-	356 869	267 027	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	-	-22 587	11,82	356 869	267 027	0	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO

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

Id _{Tr}	%L _{LI}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd,f}	Ctg _⊙	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
	25,0%	+	0	-	356 869	267 027	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	-27 703	9,64	356 869	267 027	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	0	-	356 869	267 027	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	-32 817	8,14	356 869	267 027	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	0	-	356 869	267 027	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	-37 930	7,04	356 869	267 027	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	0	-	356 869	267 027	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	-43 045	6,20	356 869	267 027	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	0	-	356 869	267 027	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	-43 923	6,08	356 869	267 027	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	0	-	356 869	267 027	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	-43 923	6,08	356 869	267 027	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	0	-	356 869	267 027	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	-43 923	6,08	356 869	267 027	0	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
Trave 2-8	0%	+	93 443	2,94	357 517	274 622	4 484	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	357 517	274 622	4 484	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	86 021	2,28	357 517	196 111	4 484	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	357 517	196 111	4 484	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	64 132	3,06	357 517	196 111	4 484	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	357 517	196 111	4 484	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	42 242	4,64	357 517	196 111	4 484	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	357 517	196 111	4 484	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	20 353	9,64	357 517	196 111	4 484	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-8 580	22,86	357 517	196 111	4 484	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	0	-	357 517	196 111	4 484	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-30 467	6,44	357 517	196 111	4 484	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	0	-	357 517	196 111	4 484	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-52 355	3,75	357 517	196 111	4 484	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	0	-	357 517	196 111	4 484	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-74 246	2,64	357 517	196 111	4 484	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	0	-	357 517	274 622	4 484	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	NO
		-	-81 668	3,36	357 517	274 622	4 484	0	0	0	2,50	0,06702	0,0000	0,0000	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.
+/-	[+] = 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.
Ctg _⊙	Cotangente dell'angolo ⊙ utilizzata nella verifica.
A _{sw}	Area delle staffe per unità di lunghezza.
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 ALLO SLU (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU														
Id _{Tr}	%L _{LI}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctg _⊙	u _m	A	t	A _{sw}	A _{s,l}	A _{s,t}	R _f
	[%]	[N m]		[N m]	[N m]	[N m]		[mm]	[mm ²]	[mm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
Piano Terra								Travata: Trave 7-8						
Trave 7-8	0%	3 589	3,04	44 590	36 098	10 897	2,50	1 225	83 789	94	0,00219	0,00	5,09	NO
	25,0%	2 849	3,03	44 590	8 631	10 897	2,50	1 225	83 789	94	0,00174	0,00	5,09	NO
	50,0%	1 578	5,47	44 590	8 631	10 897	2,50	1 225	83 789	94	0,00096	0,00	5,09	NO
	75,0%	760	11,36	44 590	8 631	10 897	2,50	1 225	83 789	94	0,00046	0,00	5,09	NO
	100,0 %	1 498	7,27	44 590	36 098	10 897	2,50	1 225	83 789	94	0,00091	0,00	5,09	NO
Piano Terra								Travata: Trave 1a-2a						
Trave 1a-2a	0%	134	60,03	16 450	17 836	8 044	2,50	820	41 400	70	0,00017	0,00	5,09	NO
	25,0%	134	60,03	16 450	8 788	8 044	2,50	820	41 400	70	0,00017	0,00	5,09	NO
	50,0%	134	60,03	16 450	8 788	8 044	2,50	820	41 400	70	0,00017	0,00	5,09	NO
	75,0%	134	60,03	16 450	8 788	8 044	2,50	820	41 400	70	0,00017	0,00	5,09	NO
	100,0 %	134	60,03	16 450	17 836	8 044	2,50	820	41 400	70	0,00017	0,00	5,09	NO
Piano Terra								Travata: Trave 1a-1-7						
Trave 1a-1	0%	5 669	1,92	44 590	36 098	10 897	2,50	1 225	83 789	94	0,00346	0,00	5,09	NO
	25,0%	5 669	1,92	44 590	36 098	10 897	2,50	1 225	83 789	94	0,00346	0,00	5,09	NO
	50,0%	5 450	1,78	44 590	36 098	9 686	2,50	1 225	83 789	94	0,00332	0,00	4,52	NO
	75,0%	5 075	1,84	44 590	36 098	9 350	2,50	1 225	83 789	94	0,00310	0,00	4,37	NO
	100%	4 696	2,18	44 590	36 098	10 225	2,50	1 225	83 789	94	0,00286	0,00	4,78	NO
Trave 1-7	0%	2 047	3,81	44 590	36 098	7 803	2,50	1 225	83 789	94	0,00125	0,00	3,64	NO
	25,0%	968	8,92	44 590	8 631	10 359	2,50	1 225	83 789	94	0,00059	0,00	4,84	NO
	50,0%	1 710	4,48	44 590	8 631	7 668	2,50	1 225	83 789	94	0,00104	0,00	3,58	NO
	75,0%	3 319	2,49	44 590	8 631	8 274	2,50	1 225	83 789	94	0,00202	0,00	3,86	NO
	100,0 %	4 398	2,88	44 590	36 098	12 646	2,50	1 225	83 789	94	0,00268	0,00	5,91	NO

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU														
Id _{Tr}	%L _{Lt}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctg _Θ	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]	
Piano Terra								Travata: Trave 2a-2-8						
Trave 2a-2	0%	3 104	3,51	44 590	36 098	10 897	2,50	1 225	83 789	94	0,00189	0,00	5,09	NO
	25,0%	3 104	3,51	44 590	36 098	10 897	2,50	1 225	83 789	94	0,00189	0,00	5,09	NO
	50,0%	3 104	3,47	44 590	36 098	10 776	2,50	1 225	83 789	94	0,00189	0,00	5,03	NO
	75,0%	3 104	3,40	44 590	36 098	10 561	2,50	1 225	83 789	94	0,00189	0,00	4,93	NO
	100%	3 104	3,40	44 590	36 098	10 561	2,50	1 225	83 789	94	0,00189	0,00	4,93	NO
Trave 2-8	0%	67	NS	44 590	36 098	6 929	2,50	1 225	83 789	94	0,00004	0,00	3,24	NO
	25,0%	67	70,25	44 590	4 707	9 552	2,50	1 225	83 789	94	0,00004	0,00	4,46	NO
	50,0%	67	70,25	44 590	4 707	6 256	2,50	1 225	83 789	94	0,00004	0,00	2,92	NO
	75,0%	67	70,25	44 590	4 707	7 467	2,50	1 225	83 789	94	0,00004	0,00	3,49	NO
	100,0 %	67	NS	44 590	36 098	11 772	2,50	1 225	83 789	94	0,00004	0,00	5,50	NO

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.
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.
Ctg _Θ	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 ALLO SLU (Elevazione)

Travi (CA) - Verifica composta taglio e torsione SLU								
Id _{Tr}	%L _{Lt}	T _{Ed}	+ / -	V _{Ed,2}	V _{Rcd}	T _{Rcd}	Ctg _Θ	CS _{v,T}
	[%]	[N m]		[N]	[N]	[N m]		
Piano Terra					Travata: Trave 7-8			
Trave 7-8	0%	3589	+	22 388	357 256	44 590	2,50	6,99
			-	0	357 256	44 590	2,50	VNR
	12,5%	3485	+	21 527	357 256	44 590	2,50	7,22
			-	0	357 256	44 590	2,50	VNR
	25,0%	2849	+	16 255	357 256	44 590	2,50	9,14
			-	0	357 256	44 590	2,50	VNR
	37,5%	2213	+	10 984	357 256	44 590	2,50	12,44
			-	0	357 256	44 590	2,50	VNR
	50,0%	1578	+	5 710	357 256	44 590	2,50	19,47
			-	-3 116	357 256	44 590	2,50	22,67
62,5%	942	+	456	357 256	44 590	2,50	44,64	
		-	-8 389	357 256	44 590	2,50	22,42	
75,0%	760	+	0	357 256	44 590	2,50	VNR	
		-	-13 661	357 256	44 590	2,50	18,09	
87,5%	1396	+	0	357 256	44 590	2,50	VNR	
		-	-18 933	357 256	44 590	2,50	11,86	
100,0%	1498	+	0	357 256	44 590	2,50	VNR	
		-	-19 794	357 256	44 590	2,50	11,24	
Piano Terra					Travata: Trave 1a-2a			
Trave 1a-2a	0%	134	+	8 744	165 583	16 450	2,50	16,41
			-	0	165 583	16 450	2,50	VNR
	12,5%	134	+	7 046	165 583	16 450	2,50	19,72
			-	0	165 583	16 450	2,50	VNR
	25,0%	134	+	4 967	165 583	16 450	2,50	26,22
			-	0	165 583	16 450	2,50	VNR
	37,5%	134	+	2 885	165 583	16 450	2,50	39,11
			-	0	165 583	16 450	2,50	VNR
	50,0%	134	+	808	165 583	16 450	2,50	76,77
			-	0	165 583	16 450	2,50	VNR
62,5%	134	+	0	165 583	16 450	2,50	VNR	
		-	-1 606	165 583	16 450	2,50	56,04	
75,0%	134	+	0	165 583	16 450	2,50	VNR	
		-	-3 685	165 583	16 450	2,50	32,89	
87,5%	134	+	0	165 583	16 450	2,50	VNR	
		-	-5 763	165 583	16 450	2,50	23,28	
100,0%	134	+	0	165 583	16 450	2,50	VNR	
		-	-7 463	165 583	16 450	2,50	18,79	
Piano Terra					Travata: Trave 1a-1-7			
Trave 1a-1	0%	5669	+	0	356 697	44 590	2,50	VNR
			-	-21 163	356 697	44 590	2,50	5,36
	12,5%	5669	+	0	356 697	44 590	2,50	VNR
			-	-26 907	356 697	44 590	2,50	4,94
	25,0%	5669	+	0	356 697	44 590	2,50	VNR
			-	-32 650	356 697	44 590	2,50	4,57
	37,5%	5638	+	0	356 697	44 590	2,50	VNR
			-	-38 391	356 697	44 590	2,50	4,27
	50,0%	5450	+	0	356 697	44 590	2,50	VNR
			-	-44 131	356 697	44 590	2,50	4,07

Travi (CA) - Verifica composta taglio e torsione SLU								
Id _{Tr}	%L _{LI} [%]	T _{Ed} [N m]	+ / -	V _{Ed,2} [N]	V _{Rcd} [N]	T _{Rcd} [N m]	Ctg Θ	CS _{v,T}
Trave 1-7	62,5%	5261	+ -	0 -49 874	356 697 356 697	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 3,88
	75,0%	5075	+ -	0 -50 858	356 697 356 697	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 3,90
	87,5%	4886	+ -	0 -50 858	356 697 356 697	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 3,97
	100%	4696	+ -	0 -50 858	356 697 356 697	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 4,03
	0%	2047	+ -	104 702 0	357 373 357 373	44 590 44 590	2,50 2,50	2,95 VNR
	12,5%	1774	+ -	96 369 0	357 373 357 373	44 590 44 590	2,50 2,50	3,23 VNR
	25,0%	968	+ -	71 797 0	357 373 357 373	44 590 44 590	2,50 2,50	4,49 VNR
	37,5%	903	+ -	47 220 0	357 373 357 373	44 590 44 590	2,50 2,50	6,56 VNR
	50,0%	1710	+ -	22 649 -9 833	357 373 357 373	44 590 44 590	2,50 2,50	9,83 15,18
	62,5%	2515	+ -	0 -34 402	357 373 357 373	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 6,55
Trave 2-8	75,0%	3319	+ -	0 -58 976	357 373 357 373	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 4,18
	87,5%	4127	+ -	0 -83 550	357 373 357 373	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 3,06
	100,0%	4398	+ -	0 -91 884	357 373 357 373	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 2,81
Piano Terra					Travata: Trave 2a-2-8			
Trave 2a-2	0%	3104	+ -	0 -17 473	356 869 356 869	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 8,43
	12,5%	3104	+ -	0 -22 587	356 869 356 869	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 7,52
	25,0%	3104	+ -	0 -27 703	356 869 356 869	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 6,79
	37,5%	3104	+ -	0 -32 817	356 869 356 869	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 6,19
	50,0%	3104	+ -	0 -37 930	356 869 356 869	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 5,69
	62,5%	3104	+ -	0 -43 045	356 869 356 869	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 5,26
	75,0%	3104	+ -	0 -43 923	356 869 356 869	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 5,19
	87,5%	3104	+ -	0 -43 923	356 869 356 869	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 5,19
	100%	3104	+ -	0 -43 923	356 869 356 869	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 5,19
	0%	67	+ -	93 443 0	357 517 357 517	44 590 44 590	2,50 2,50	3,80 VNR
Trave 2-8	12,5%	67	+ -	86 021 0	357 517 357 517	44 590 44 590	2,50 2,50	4,13 VNR
	25,0%	67	+ -	64 132 0	357 517 357 517	44 590 44 590	2,50 2,50	5,53 VNR
	37,5%	67	+ -	42 242 0	357 517 357 517	44 590 44 590	2,50 2,50	8,36 VNR
	50,0%	67	+ -	20 353 -8 580	357 517 357 517	44 590 44 590	2,50 2,50	17,11 39,21
	62,5%	67	+ -	0 -30 467	357 517 357 517	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 11,53
	75,0%	67	+ -	0 -52 355	357 517 357 517	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 6,76
	87,5%	67	+ -	0 -74 246	357 517 357 517	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 4,78
	100,0%	67	+ -	0 -81 668	357 517 357 517	44 590 44 590	2,50 2,50	VNR 4,35

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.
+ / -	[+] = 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 Tp _{inf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo							
	IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	IdCmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato
[%]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N m]	[N m]				[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N m]	[N m]		

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																	
%LLI Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio 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]		
Piano Terra									Travata: Trave 7-8								
Trave: Trave 7-8				FRC=0,02 cm													
0%	RAR	0,349	17,43	1 300	4 912	0	49.90	SI	RAR	4,299	360,00	1 300	4 912	0	83.73	SI	
	QPR	0,270	13,07	1 146	3 788	0	48.37	SI									
25,0%	RAR	0,529	17,43	1 300	-7 502	0	32.94	SI	RAR	6,630	360,00	1 300	-7 502	0	54.29	SI	
	QPR	0,457	13,07	1 146	-6 482	0	28.58	SI									
50,0%	RAR	0,859	17,43	1 300	-12 246	0	20.30	SI	RAR	10,900	360,00	1 300	-12 246	0	33.02	SI	
	QPR	0,725	13,07	1 146	-10 342	0	18.02	SI									
75,0%	RAR	0,655	17,43	1 300	-9 318	0	26.60	SI	RAR	8,265	360,00	1 300	-9 318	0	43.55	SI	
	QPR	0,548	13,07	1 146	-7 790	0	23.84	SI									
100,0%	RAR	0,097	17,43	1 300	1 280	0	NS	SI	RAR	1,030	360,00	1 300	1 280	0	NS	SI	
	QPR	0,089	13,07	1 146	1 172	0	NS	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 1a-2a								
Trave: Trave 1a-2a				FRC=0,03 cm													
0%	RAR	1,134	17,43	444	4 288	0	15.37	SI	RAR	12,246	360,00	444	4 288	0	29.39	SI	
	QPR	0,925	13,07	443	3 493	0	14.13	SI									
25,0%	RAR	0,292	17,43	444	-1 090	0	59.67	SI	RAR	3,055	360,00	444	-1 090	0	NS	SI	
	QPR	0,275	13,07	443	-1 025	0	47.53	SI									
50,0%	RAR	0,849	17,43	444	-3 206	0	20.52	SI	RAR	9,136	360,00	444	-3 206	0	39.40	SI	
	QPR	0,732	13,07	443	-2 762	0	17.85	SI									
75,0%	RAR	0,546	17,43	444	-2 054	0	31.93	SI	RAR	5,825	360,00	444	-2 054	0	61.79	SI	
	QPR	0,457	13,07	443	-1 718	0	28.58	SI									
100,0%	RAR	0,625	17,43	444	2 356	0	27.87	SI	RAR	6,693	360,00	444	2 356	0	53.78	SI	
	QPR	0,559	13,07	443	2 105	0	23.37	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 1a-1-7								
Trave: Trave 1a-1				FRC=0,00 cm													
0%	RAR	0,009	17,43	64	120	0	NS	SI	RAR	0,102	360,00	64	120	0	NS	SI	
	QPR	0,006	13,07	47	85	0	NS	SI									
25,0%	RAR	0,185	17,43	64	2 656	0	94.23	SI	RAR	2,380	360,00	64	2 656	0	NS	SI	
	QPR	0,153	13,07	47	2 197	0	85.45	SI									
50,0%	RAR	0,512	17,43	64	7 366	0	34.02	SI	RAR	6,611	360,00	64	7 366	0	54.45	SI	
	QPR	0,414	13,07	47	5 951	0	31.58	SI									
75,0%	RAR	1,002	17,43	64	14 478	0	17.39	SI	RAR	12,850	360,00	64	14 478	0	28.01	SI	
	QPR	0,796	13,07	47	11 505	0	16.41	SI									
100%	RAR	1,642	17,43	64	23 995	0	10.61	SI	RAR	21,215	360,00	64	23 995	0	16.96	SI	
	QPR	1,291	13,07	47	18 863	0	10.12	SI									
Trave: Trave 1-7				FRC=0,11 cm													
0%	RAR	4,697	17,43	8 054	39 193	0	3.71	SI	RAR	229,579	360,00	8 054	39 193	0	1.56	SI	
	QPR	2,098	13,07	5 962	30 130	0	6.23	SI									
25,0%	RAR	2,244	17,43	8 054	-32 684	0	7.76	SI	RAR	26,796	360,00	8 054	-32 684	0	13.43	SI	
	QPR	1,650	13,07	5 962	-24 030	0	7.92	SI									
50,0%	RAR	6,372	17,43	8 054	-60 523	0	2.73	SI	RAR	249,668	360,00	8 054	-60 523	0	1.44	SI	
	QPR	4,753	13,07	5 962	-45 157	0	2.75	SI									
75,0%	RAR	4,679	17,43	8 054	-44 328	0	3.72	SI	RAR	181,089	360,00	8 054	-44 328	0	1.98	SI	
	QPR	2,294	13,07	5 962	-33 253	0	5.69	SI									
100,0%	RAR	1,131	17,43	8 054	15 903	0	15.41	SI	RAR	13,424	360,00	8 054	15 903	0	26.81	SI	
	QPR	0,831	13,07	5 962	11 683	0	15.73	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 2a-2-8								
Trave: Trave 2a-2				FRC=0,00 cm													
0%	RAR	0,006	17,43	-64	-86	0	NS	SI	RAR	0,083	360,00	-64	-86	0	NS	SI	
	QPR	0,004	13,07	-47	-61	0	NS	SI									
25,0%	RAR	0,133	17,43	-64	1 923	0	NS	SI	RAR	1,735	360,00	-64	1 923	0	NS	SI	
	QPR	0,116	13,07	-47	1 673	0	NS	SI									
50,0%	RAR	0,406	17,43	-64	5 845	0	42.96	SI	RAR	5,261	360,00	-64	5 845	0	68.42	SI	
	QPR	0,337	13,07	-47	4 858	0	38.76	SI									
75,0%	RAR	0,823	17,43	-64	11 910	0	21.17	SI	RAR	10,590	360,00	-64	11 910	0	33.99	SI	
	QPR	0,668	13,07	-47	9 661	0	19.57	SI									
100%	RAR	1,391	17,43	-64	20 121	0	12.52	SI	RAR	17,886	360,00	-64	20 121	0	20.12	SI	
	QPR	1,112	13,07	-47	16 083	0	11.75	SI									
Trave: Trave 2-8				FRC=0,10 cm													
0%	RAR	2,442	17,43	7 617	34 627	0	7.13	SI	RAR	30,060	360,00	7 617	34 627	0	11.97	SI	
	QPR	1,893	13,07	5 657	26 868	0	6.90	SI									
25,0%	RAR	2,056	17,43	7 617	-29 644	0	8.47	SI	RAR	24,940	360,00	7 617	-29 644	0	14.43	SI	
	QPR	1,515	13,07	5 657	-21 841	0	8.62	SI									
50,0%	RAR	6,146	17,43	7 617	-54 640	0	2.83	SI	RAR	268,994	360,00	7 617	-54 640	0	1.33	SI	
	QPR	4,603	13,07	5 657	-40 933	0	2.83	SI									
75,0%	RAR	4,552	17,43	7 617	-40 362	0	3.82	SI	RAR	196,716	360,00	7 617	-40 362	0	1.83	SI	
	QPR	2,119	13,07	5 657	-30 406	0	6.16	SI									
100,0%	RAR	0,954	17,43	7 617	13 196	0	18.27	SI	RAR	11,106	360,00	7 617	13 196	0	32.41	SI	
	QPR	0,705	13,07	5 657	9 743	0	18.55	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.
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.

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]		
CS Coefficiente di Sicurezza (= $\sigma_{cd,amm}/\sigma_{cc}$; $\sigma_{td,amm}/\sigma_{at}$). [NS] = Non Significativo (CS = 100). Verificato [SI] = La verifica è soddisfatta ($\sigma_{cc}=\sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at}=\sigma_{td,amm}$). [NO] = La verifica NON è soddisfatta ($\sigma_{cc}>\sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at}>\sigma_{td,amm}$).																

TRAVI - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione													
%L _L	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/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Piano Terra								Travata: Trave 7-8					
Trave: Trave 7-8				FRC=0,02 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	1 190	4 111	0	0,28	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1 146	3 788	0	0,26	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	1 190	-2 177	0	0,14	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1 146	-2 148	0	0,14	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	1 190	-6 772	0	0,46	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1 146	-6 482	0	0,44	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	1 190	-9 676	0	0,66	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1 146	-9 214	0	0,63	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	1 190	-10 885	0	0,75	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1 146	-10 342	0	0,71	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	1 190	-10 403	0	0,72	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1 146	-9 868	0	0,68	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	1 190	-8 226	0	0,56	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1 146	-7 790	0	0,53	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	1 190	-4 359	0	0,30	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1 146	-4 111	0	0,28	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	1 190	1 203	0	0,08	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1 146	1 172	0	0,07	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Travata: Trave 1a-2a					
Trave: Trave 1a-2a				FRC=0,03 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	443	3 720	0	0,97	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	443	3 493	0	0,91	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	443	977	0	0,25	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	443	890	0	0,23	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	443	-1 043	0	0,27	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	443	-1 025	0	0,26	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	443	-2 330	0	0,61	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	443	-2 241	0	0,58	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	443	-2 888	0	0,75	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	443	-2 762	0	0,72	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	443	-2 718	0	0,71	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	443	-2 589	0	0,68	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	443	-1 814	0	0,47	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	443	-1 718	0	0,45	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	443	-181	0	0,04	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	443	-152	0	0,03	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	443	2 177	0	0,57	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	443	2 105	0	0,55	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Travata: Trave 1a-1-7					
Trave: Trave 1a-1				FRC=0,00 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	52	95	0	0,01	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47	85	0	0,01	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	52	1 058	0	0,07	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47	1 000	0	0,07	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	52	2 328	0	0,16	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47	2 197	0	0,15	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	52	4 094	0	0,28	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47	3 847	0	0,27	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	52	6 355	0	0,44	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47	5 951	0	0,41	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	52	9 108	0	0,63	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47	8 503	0	0,59	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	52	12 355	0	0,85	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47	11 505	0	0,79	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	52	16 096	0	1,10	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47	14 960	0	1,02	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	52	20 329	0	1,39	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47	18 863	0	1,29	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 1-7				FRC=0,11 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	6 559	32 718	0	2,20	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	5 962	30 130	0	2,02	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	6 559	-1 414	0	0,06	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	5 962	-1 079	0	0,04	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	6 559	-26 502	0	1,69	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	5 962	-24 030	0	1,53	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	6 559	-42 545	0	2,75	2,36	5,4571 E-04	259	199	0,108	0,400	3,69	SI
	QPR	5 962	-38 720	0	2,50	2,36	4,7119 E-04	259	199	0,094	0,300	3,20	SI
50,0%	FRQ	6 559	-49 547	0	3,21	2,36	6,8725 E-04	259	199	0,137	0,400	2,93	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	Verificato
[%]		[N]	[N m]	[N m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]		
62,5%	QPR	5 962	-45 157	0	2,93	2,36	6,0083 E-04	259	199	0,119	0,300	2,51	SI
	FRQ	6 559	-47 503	0	3,08	2,36	6,4568 E-04	259	199	0,128	0,400	3,12	SI
	QPR	5 962	-43 333	0	2,81	2,36	5,6388 E-04	259	199	0,112	0,300	2,68	SI
75,0%	FRQ	6 559	-36 417	0	2,35	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	5 962	-33 253	0	2,15	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	6 559	-16 287	0	1,07	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	5 962	-14 915	0	0,98	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	6 559	12 889	0	0,85	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	5 962	11 683	0	0,77	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Travata: Trave 2a-2-8					
Trave: Trave 2a-2				FRC=0,00 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-52	-68	0	0,01	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-47	-61	0	0,00	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-52	709	0	0,05	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-47	686	0	0,05	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-52	1 745	0	0,12	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-47	1 673	0	0,12	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-52	3 222	0	0,22	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-47	3 063	0	0,21	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-52	5 140	0	0,36	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-47	4 858	0	0,34	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-52	7 500	0	0,52	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-47	7 057	0	0,49	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-52	10 303	0	0,71	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-47	9 661	0	0,66	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-52	13 550	0	0,93	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-47	12 671	0	0,87	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-52	17 236	0	1,18	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-47	16 083	0	1,11	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 2-8				FRC=0,10 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	6 216	29 085	0	1,96	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	5 657	26 868	0	1,81	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	6 216	-1 541	0	0,07	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	5 657	-1 189	0	0,05	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	6 216	-24 072	0	1,57	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	5 657	-21 841	0	1,43	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	6 216	-38 509	0	2,55	2,36	5,6312 E-04	257	215	0,121	0,400	3,31	SI
	QPR	5 657	-35 090	0	2,32	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	6 216	-44 850	0	2,98	2,36	7,1555 E-04	257	215	0,154	0,400	2,60	SI
	QPR	5 657	-40 933	0	2,72	2,36	6,2402 E-04	257	215	0,134	0,300	2,24	SI
62,5%	FRQ	6 216	-43 097	0	2,86	2,36	6,7379 E-04	257	215	0,145	0,400	2,77	SI
	QPR	5 657	-39 370	0	2,61	2,36	5,8635 E-04	257	215	0,126	0,300	2,38	SI
75,0%	FRQ	6 216	-33 252	0	2,20	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	5 657	-30 406	0	2,01	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	6 216	-15 308	0	1,01	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	5 657	-14 032	0	0,93	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	6 216	10 727	0	0,70	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	5 657	9 743	0	0,64	2,36	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} , M _{Ed,3} , M _{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.
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.
σ _t	N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
ε _{sm}	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].
A _e	Deformazione unitaria media delle barre di armatura.
Δ _{sm}	Area efficace del calcestruzzo teso.
W _d	Distanza media tra le fessure.
W _{amm}	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
CS	Valore ammissibile di apertura delle fessure.
Verificato	Coefficiente di Sicurezza (=W _d / W _{amm}). [NS] = Non Significativo (CS = 100). [-] = Fessurazioni nulle (W _d = 0). [SI] = W _d = W _{amm} ; [NO] = W _d > W _{amm}

PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLU																					
Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	R _f	φ _{ve}	φ _{vi}	φ _w	Lato 1			Lato 2				
	[N]	[N m]	[N m]		[N m]	[N m]	[N]	[N]			[m m]	[m m]	[m m]	[cm]	n _{re} g	n _f	φ [m m]	[cm]	n _{re} g	n _f	φ [m m]

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLU																						
Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	R _f	φ _{Ve}	φ _{Vi}	φ _w	Lato 1			Lato 2					
	[N]	[N m]	[N m]		[N m]	[N m]	[N]	[N]			[m m]	[m m]	[m m]	[cm]	n _{re g}	n _r	φ	[m m]	[cm]	n _{re g}	n _r	φ
Pilastrata: Pilastrata 1																						
Piano Terra	165 311	26 787	-1 595	1.95[V]	42 347	42 347	0	1 362 262	1,49	NO	12	-	8	30	1	0	12	30	1	0	12	
Pilastrata: Pilastrata 2																						
Piano Terra	145 839	25 257	2 916	1.95[V]	40 170	40 170	0	1 362 262	1,52	NO	12	-	8	30	1	0	12	30	1	0	12	
Pilastrata: Pilastrata 7																						
Piano Terra	118 086	-29 135	-4 657	1.37[V]	36 999	36 999	0	1 362 262	1,57	NO	12	-	8	30	1	0	12	30	1	0	12	
Pilastrata: Pilastrata 8																						
Piano Terra	102 736	-26 445	4 245	1.49[V]	35 228	35 228	0	1 362 262	1,60	NO	12	-	8	30	1	0	12	30	1	0	12	

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
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).
N_{Ed,max}	Massimo sforzo di compressione.
N_R	Sforzo Normale resistente.
α	Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.
N_{Ed,i}	Sollecitazioni di progetto (N _{Ed} > 0: compressione).
M_{Ed,Xi}	
M_{Ed,Yi}	
M_{Rd,Xi}	Momento Resistente intorno ad X e Y.
M_{Rd,Yi}	
φ_{Ve}, φ_{Vi}	Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe; [φ _{Vi}] = Significativo e valorizzato solo in caso di sezione cava.
φ_{St}	
L, n_{reg}	Per sezione del pilastro rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1 e 2 della sezione. Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti l'armatura sono riportate per ciascun lato in apposita casella di testo.
n_r, φ	

PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione deviata allo SLU																	
Lv	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	N _{Ed}	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		V _{Rd,f}		V _{Rd,j}		V _{Rd,s}	A _{sw}		S _{Asw}	R _f
	[N]	[N]	[N]		X	Y	X	Y	X	Y	X	Y	[N]	X	Y	[cm]	
Pilastrata: Pilastrata 1																	
Piano Terra	11 332	628	71 537	14,7 8	214144	214144	167537	167537	0	0	0	0	-	0,071 81	0,071 81	14	NO
Pilastrata: Pilastrata 2																	
Piano Terra	10 884	835	64 066	15,3 9	213120	213120	167537	167537	0	0	0	0	-	0,071 81	0,071 81	14	NO
Pilastrata: Pilastrata 7																	
Piano Terra	11 600	1 778	51 990	14,4 4	211465	211465	167537	167537	0	0	0	0	-	0,071 81	0,071 81	14	NO
Pilastrata: Pilastrata 8																	
Piano Terra	10 618	1 510	46 095	15,7 8	210657	210657	167537	167537	0	0	0	0	-	0,071 81	0,071 81	14	NO

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
V_{Ed,3}	Taglio di progetto in direzione 3.
V_{Ed,2}	Taglio di progetto in direzione 2.
N_{Ed}	Sforzo normale sollecitante 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).
V_{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V_{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.
V_{Rd,f}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
V_{Rd,j}	Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.
V_{Rd,s}	Resistenza a taglio per scorrimento.
A_{sw}	Area delle staffe per unità di lunghezza.
S_{Asw}	Passo massimo staffe da normativa.
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

PILASTRI - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Pilastri - verifiche delle tensioni di esercizio																
Lv	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo							
T _{p_{mf}}	IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	IdCmb	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]		
Pilastrata: Pilastrata 1																
Piano Terra																
	RAR	7,356	17,43	117 177	-18 887	1 240	2.36	SI	RAR	124,4 54	360,00	117 177	-18 887	1 240	2.89	SI
	QPR	3,900	13,07	88 601	-13 970	1 275	3.35	SI								
Pilastrata: Pilastrata 2																
Piano Terra																

Lv Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo								Pilastri - verifiche delle tensioni di esercizio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio							
	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]		
	RAR	7,427	17,43	103 547	-17 820	-2 161	2.34	SI	RAR	133,8 54	360,00	103 547	-17 820	-2 161	2.68	SI
	QPR	3,779	13,07	78 831	-13 217	-1 927	3.45	SI								
Pilastrata: Pilastrata 7																
Piano Terra																
	RAR	9,380	17,43	83 861	20 558	3 406	1.85	SI	RAR	223,5 77	360,00	83 861	20 558	3 406	1.61	SI
	QPR	7,130	13,07	63 910	15 267	2 915	1.83	SI								
Pilastrata: Pilastrata 8																
Piano Terra																
	RAR	8,566	17,43	73 115	18 680	-3 118	2.03	SI	RAR	209,2 66	360,00	73 115	18 680	-3 118	1.72	SI
	QPR	6,545	13,07	56 198	13 924	-2 696	1.99	SI								

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti del pilastro al livello considerato.
Rinf.	Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.
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.
CS	Coefficiente di Sicurezza (= σ _{cd,amm} /σ _{cc} ; σ _{td,amm} /σ _{at}). [NS] = Non Significativo (CS = 100).
Verificato	[SI] = σ _{cc} = σ _{cd,amm} ; σ _{at} = σ _{td,amm} . [NO] = σ _{cc} > σ _{cd,amm} ; σ _{at} > σ _{td,amm} .

PILASTRI - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Pilastri - verifica allo stato limite di fessurazione													
Lv	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/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Pilastrata: Pilastrata 1													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	96 765	-15 374	1 266	2,26	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	88 601	-13 970	1 275	2,07	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 2													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	85 894	-14 531	-1 994	2,35	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	78 831	-13 217	-1 927	2,15	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 7													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	69 611	16 779	3 055	3,16	2,36	4,711 E-04	192	241	0,114	0,400	3,52	SI
-	QPR	63 910	15 267	2 915	2,90	2,36	4,2605 E-04	191	240	0,102	0,300	2,93	SI
Pilastrata: Pilastrata 8													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	61 030	15 282	-2 817	2,91	2,36	1,5805 E-04	52	162	0,026	0,400	15,64	SI
-	QPR	56 198	13 924	-2 696	2,67	2,36	1,4417 E-04	53	164	0,024	0,300	12,72	SI

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti del pilastro al livello considerato.
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} , M _{Ed,3} , M _{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.
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.
σ _t	N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
ε _{sm}	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].
A _e	Deformazione unitaria media delle barre di armatura.
Δ _{sm}	Area efficace del calcestruzzo teso.
W _d	Distanza media tra le fessure.
W _{amm}	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
CS	Valore ammissibile di apertura delle fessure.
Verificato	Coefficiente di Sicurezza (=W _d / W _{amm}). [NS] = Non Significativo (CS = 100). [-] = Fessurazioni nulle (W _d = 0).
	[SI] = W _d = W _{amm} ; [NO] = W _d > W _{amm}

TRAVI (AC) - VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLU

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]
Piano Terra												
Trave Acciaio 7a-6	0%	179	1 599	1 267	4,61	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 568
	25,0%	179	-5 627	4 269	6,50	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	50,0%	179	-6 773	2 655	10,44	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	75,0%	179	-7 920	745	37,22	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	100,0	179	1 600	399	14,64	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 568

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 5a-4	0%	466	-4 627	5 730	4,84	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	25,0%	466	-5 782	4 366	6,35	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	50,0%	466	-6 938	2 692	10,30	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	75,0%	466	-8 095	721	38,46	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	100,0 %	466	-1 020	396	14,75	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 568
Trave Acciaio 4-6	0%	3 443	4 949	3 311	8,38	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	25,0%	1 792	2 196	707	39,22	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	50,0%	138	6	55	NS	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 568
	75,0%	-1 513	-3 310	1 518	18,27	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	100,0 %	-3 165	-6 063	4 935	5,62	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
Trave Acciaio 5a-7a	0%	-1 262	208	122	47,88	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 663
	25,0%	-2 878	2 600	2 580	10,75	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	50,0%	-4 494	-92	3 476	7,98	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	75,0%	-6 110	-2 785	2 449	11,32	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	100%	-7 725	186	441	13,25	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 663
Trave Acciaio 6-9a	0%	-42	4 719	5 781	4,80	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	25,0%	-42	4 654	4 307	6,44	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	50,0%	-42	4 590	2 851	9,73	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	75,0%	-42	4 525	1 416	19,58	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	100,0 %	-41	-364	9	NS	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 663
Trave Acciaio 8a-9a	0%	370	-42	75	77,89	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 568
	25,0%	370	2 207	1 691	16,40	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	50,0%	370	-15	2 244	12,36	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	75,0%	370	-2 237	1 677	16,54	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	100%	364	-41	8	NS	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 568
Trave Acciaio 5-8a	0%	42	4 686	5 735	4,84	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	25,0%	42	4 621	4 271	6,49	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	50,0%	42	4 557	2 825	9,82	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	75,0%	42	4 492	1 401	19,79	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	100,0 %	42	370	77	75,86	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 568
Trave Acciaio 3a-4a	0%	302	17	37	NS	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 568
	25,0%	302	2 221	1 683	16,48	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	50,0%	302	0	2 243	12,36	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	75,0%	302	-2 224	1 683	16,48	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	100,0 %	297	17	2	NS	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 568
Trave Acciaio 3-5a	0%	599	1 093	564	10,36	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 568
	25,0%	599	1 093	277	21,09	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 568
	50,0%	599	6 928	2 822	9,83	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	75,0%	599	5 773	4 490	6,18	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	100,0 %	599	4 615	5 852	4,74	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
Trave Acciaio 5-7a	0%	-18	-2 207	703	8,31	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 663
	25,0%	-18	7 690	1 091	25,42	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	50,0%	-18	6 524	2 973	9,33	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	75,0%	-18	-2 207	1 050	5,56	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 663
	100,0 %	-18	-2 207	1 635	3,57	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 663
Trave Acciaio 4a-4	0%	-17	297	4	NS	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 663
	25,0%	-17	-4 494	1 072	25,87	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	50,1%	-17	-4 543	2 154	12,87	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	75,0%	-17	-4 593	3 249	8,53	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	100,0 %	-17	-4 642	4 356	6,37	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
Trave Acciaio 4-6	0%	565	993	988	28,07	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	25,0%	549	828	433	64,04	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	50,0%	71	56	88	NS	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	75,0%	565	624	465	59,63	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	100%	565	500	803	34,53	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
Trave Acciaio 3a-3	0%	17	-302	37	NS	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 568
	25,0%	17	-4 494	1 072	25,87	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	49,9%	17	-4 543	2 154	12,87	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	75,0%	17	-4 593	3 249	8,53	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	100%	17	-4 642	4 356	6,37	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
Trave Acciaio 3-5	0%	1 930	-262	366	75,77	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	25,0%	1 897	-406	564	49,17	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	50,0%	1 897	-501	836	33,17	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	75,0%	1 930	-631	1 171	23,68	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	100,0 %	1 930	-755	1 587	17,47	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
Trave Acciaio 6a-6	0%	-278	-3 591	2 702	10,26	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	25,0%	-278	-3 645	1 743	15,91	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	50,0%	-278	-634	179	32,63	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 663
	75,0%	-278	-3 753	214	NS	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	100,0 %	-278	-3 808	1 216	22,80	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
Trave Acciaio 3-5	0%	-5 186	6 803	4 691	5,91	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	25,0%	-3 536	4 051	736	37,68	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	50,0%	-1 882	1 297	1 213	22,86	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	75,0%	-230	-1 455	1 154	24,03	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	100,0 %	1 421	-204	293	19,94	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 568

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 5a-6a	0%	-1 299	-55	79	73,94	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 663
	25,0%	316	2 768	2 881	9,63	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	50,0%	1 932	75	3 891	7,13	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	75,0%	3 548	-2 617	2 986	9,29	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	100,0%	5 164	-76	108	54,09	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 568
Trave Acciaio 5-6a	0%	-213	1 065	499	11,71	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 663
	25,0%	-213	1 065	223	26,19	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 663
	50,0%	-213	3 726	850	32,62	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	75,0%	-213	3 673	1 811	15,31	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	100,0%	-213	1 065	609	9,59	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 663
Trave Acciaio 3-4	0%	-861	347	286	96,96	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	25,0%	-854	212	143	NS	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	50,0%	-29	3	68	NS	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 663
	75,0%	-861	23	27	NS	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 663
	100,0%	-861	23	39	NS	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 663
Trave Acciaio 3-5	0%	488	531	279	99,39	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	25,0%	11	151	53	NS	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	50,0%	484	274	226	NS	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	75,0%	484	147	356	77,89	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	100,0%	480	72	415	66,82	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
Trave Acciaio 4-6	0%	31	488	226	NS	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	25,0%	0	134	64	NS	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	50,0%	32	230	222	NS	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	75,0%	31	103	326	85,06	PLS	27 730	124 771	0,000	966	5,00	449 568
	100,0%	32	47	93	62,81	PLS	5 841	177 414	0,000	1 373	14,80	449 568

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.
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 allo SLU

Travi (AC) - Verifiche a taglio							
Id _{Tr}	%L _{Lt}	CS	A _v	τ _{T,Ed}	V _{Ed}	V _{c,Rd}	P. Vrf.
	[%]		[mm²]	[N/mm²]	[N]	[N]	
Piano Terra				Piano Terra			
Trave Acciaio 7a-6	0%	27,81	966	0,51	-4 480	124 573	-
	25,0%	22,14	966	0,51	-5 627	124 573	-
	50,0%	18,39	966	0,51	-6 773	124 573	-
	75,0%	15,73	966	0,51	-7 920	124 573	-
	100,0%	13,74	966	0,51	-9 066	124 573	-
Trave Acciaio 5a-4	0%	26,85	966	1,37	-4 627	124 242	-
	25,0%	21,49	966	1,37	-5 782	124 242	-
	50,0%	17,91	966	1,37	-6 938	124 242	-
	75,0%	15,35	966	1,37	-8 095	124 242	-
	100,0%	13,43	966	1,37	-9 252	124 242	-
Trave Acciaio 4-6	0%	25,21	966	0,00	4 949	124 771	-
	25,0%	56,82	966	0,00	2 196	124 771	-
	50,0%	NS	966	0,00	-557	124 771	-
	75,0%	37,70	966	0,00	-3 310	124 771	-
	100,0%	20,58	966	0,00	-6 063	124 771	-
Trave Acciaio 5a-7a	0%	23,55	966	0,34	5 293	124 639	-
	25,0%	47,94	966	0,34	2 600	124 639	-
	50,0%	NS	1 373	0,34	197	177 226	-
	75,0%	44,75	966	0,34	-2 785	124 639	-
	100,0%	22,76	966	0,34	-5 477	124 639	-
Trave Acciaio 6-9a	0%	26,22	966	2,74	4 719	123 710	-
	25,0%	26,58	966	2,74	4 654	123 710	-
	50,0%	26,95	966	2,74	4 590	123 710	-
	75,0%	27,34	966	2,74	4 525	123 710	-
	100,0%	27,74	966	2,74	4 460	123 710	-
Trave Acciaio 8a-9a	0%	28,13	966	0,51	4 429	124 573	-
	25,0%	56,44	966	0,51	2 207	124 573	-
	50,0%	NS	1 373	0,51	-42	177 132	-
	75,0%	55,69	966	0,51	-2 237	124 573	-
	100,0%	27,93	966	0,51	-4 460	124 573	-
Trave Acciaio 5-8a	0%	26,39	966	2,91	4 686	123 644	-
	25,0%	26,76	966	2,91	4 621	123 644	-
	50,0%	27,13	966	2,91	4 557	123 644	-
	75,0%	27,53	966	2,91	4 492	123 644	-

Travi (AC) - Verifiche a taglio							
Id _{Tr}	%L _{L1}	CS	A _v	τ _{T,Ed}	V _{Ed}	V _{c,Rd}	P. Vrf.
	[%]		[mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]	
Trave Acciaio 3a-4a	100,0%	27,93	966	2,91	4 427	123 644	-
	0%	28,07	966	0,00	4 445	124 771	-
	25,0%	56,18	966	0,00	2 221	124 771	-
	50,0%	NS	1 373	0,00	17	177 414	-
	75,0%	56,10	966	0,00	-2 224	124 771	-
Trave Acciaio 3-5a	100,0%	28,06	966	0,00	-4 446	124 771	-
	0%	13,46	966	1,03	9 241	124 375	-
	25,0%	15,38	966	1,03	8 085	124 375	-
	50,0%	17,95	966	1,03	6 928	124 375	-
	75,0%	21,54	966	1,03	5 773	124 375	-
Trave Acciaio 5-7a	100,0%	26,95	966	1,03	4 615	124 375	-
	0%	13,99	966	2,22	8 857	123 910	-
	25,0%	16,11	966	2,22	7 690	123 910	-
	50,0%	18,99	966	2,22	6 524	123 910	-
	75,0%	23,13	966	2,22	5 358	123 910	-
Trave Acciaio 4a-4	100,0%	29,56	966	2,22	4 192	123 910	-
	0%	28,04	966	0,34	-4 445	124 639	-
	25,0%	27,73	966	0,34	-4 494	124 639	-
	50,1%	27,44	966	0,34	-4 543	124 639	-
	75,0%	27,14	966	0,34	-4 593	124 639	-
Trave Acciaio 4-6	100,0%	26,85	966	0,34	-4 642	124 639	-
	0%	NS	966	0,34	993	124 639	-
	25,0%	NS	966	0,34	869	124 639	-
	50,0%	NS	966	0,34	746	124 639	-
	75,0%	NS	966	0,34	639	124 639	-
Trave Acciaio 3a-3	100%	NS	966	0,34	544	124 639	-
	0%	28,04	966	0,34	-4 445	124 639	-
	25,0%	27,73	966	0,34	-4 494	124 639	-
	49,9%	27,44	966	0,34	-4 543	124 639	-
	75,0%	27,14	966	0,34	-4 593	124 639	-
Trave Acciaio 3-5	100%	26,85	966	0,34	-4 642	124 639	-
	0%	NS	966	0,00	-311	124 771	-
	25,0%	NS	966	0,00	-406	124 771	-
	50,0%	NS	966	0,00	-509	124 771	-
	75,0%	NS	966	0,00	-631	124 771	-
Trave Acciaio 6a-6	100,0%	NS	966	0,00	-755	124 771	-
	0%	34,71	966	0,34	-3 591	124 639	-
	25,0%	34,19	966	0,34	-3 645	124 639	-
	50,0%	33,69	966	0,34	-3 700	124 639	-
	75,0%	33,21	966	0,34	-3 753	124 639	-
Trave Acciaio 3-5	100,0%	32,73	966	0,34	-3 808	124 639	-
	0%	18,32	966	0,34	6 803	124 639	-
	25,0%	30,77	966	0,34	4 051	124 639	-
	50,0%	96,10	966	0,34	1 297	124 639	-
	75,0%	85,66	966	0,34	-1 455	124 639	-
Trave Acciaio 5a-6a	100,0%	29,61	966	0,34	-4 209	124 639	-
	0%	22,85	966	0,00	5 461	124 771	-
	25,0%	45,08	966	0,00	2 768	124 771	-
	50,0%	NS	966	0,00	75	124 771	-
	75,0%	47,68	966	0,00	-2 617	124 771	-
Trave Acciaio 5-6a	100%	23,50	966	0,00	-5 310	124 771	-
	0%	32,47	966	0,68	3 835	124 507	-
	25,0%	32,93	966	0,68	3 781	124 507	-
	50,0%	33,40	966	0,68	3 728	124 507	-
	75,0%	33,88	966	0,68	3 675	124 507	-
Trave Acciaio 3-4	100,0%	34,38	966	0,68	3 621	124 507	-
	0%	NS	966	0,00	347	124 771	-
	25,0%	NS	966	0,00	239	124 771	-
	50,0%	NS	966	0,00	131	124 771	-
	75,0%	NS	966	0,00	-108	124 771	-
Trave Acciaio 3-5	100,0%	NS	966	0,00	-216	124 771	-
	0%	NS	966	0,00	531	124 771	-
	25,0%	NS	966	0,00	403	124 771	-
	50,0%	NS	966	0,00	274	124 771	-
	75,0%	NS	966	0,00	171	124 771	-
Trave Acciaio 4-6	100,0%	NS	966	0,00	-234	124 771	-
	0%	NS	966	0,00	488	124 771	-
	25,0%	NS	966	0,00	359	124 771	-
	50,0%	NS	966	0,00	231	124 771	-
	75,0%	NS	966	0,00	131	124 771	-
	100%	NS	966	0,00	-251	124 771	-

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_{L1}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{L1}), 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.

TRAVI - VERIFICA DI SNELLEZZA (Elevazione)

Travi - VERIFICA DI SNELLEZZA

Travi - VERIFICA DI SNELLEZZA						
Id	P/S	Lo	i	λ_0	$\lambda_{0,lim}$	CS
		[mm]	[mm]			
Piano Terra				Piano Terra		
Trave Acciaio 7a-6	P	1 041	18,44	56	200	3,57
Trave Acciaio 5a-4	P	1 050	18,44	57	200	3,51
Trave Acciaio 4-6	P	2 915	18,44	158	200	1,27
Trave Acciaio 5a-7a	P	2 852	18,44	155	200	VNR
Trave Acciaio 6-9a	P	1 259	18,44	68	200	VNR
Trave Acciaio 8a-9a	P	2 018	18,44	109	200	1,83
Trave Acciaio 5-8a	P	1 259	18,44	68	200	2,94
Trave Acciaio 3a-4a	P	2 018	18,44	109	200	1,83
Trave Acciaio 3-5a	P	1 050	18,44	57	200	3,51
Trave Acciaio 5-7a	P	1 059	18,44	57	200	VNR
Trave Acciaio 4a-4	P	959	18,44	52	200	VNR
Trave Acciaio 4-6	P	2 400	18,44	130	200	1,54
Trave Acciaio 3a-3	P	959	18,44	52	200	3,85
Trave Acciaio 3-5	P	2 400	18,44	130	200	1,54
Trave Acciaio 6a-6	P	1 059	18,44	57	200	VNR
Trave Acciaio 3-5	P	2 915	18,44	158	200	VNR
Trave Acciaio 5a-6a	P	2 852	18,44	155	200	1,29
Trave Acciaio 5-6a	P	1 041	18,44	56	200	3,57
Trave Acciaio 3-4	P	2 100	18,44	114	200	VNR
Trave Acciaio 3-5	P	2 500	18,44	136	200	1,47
Trave Acciaio 4-6	P	2 500	18,44	136	200	1,47

LEGENDA:

Id Identificativo dell'elemento.

P/S Tipologia trave acciaio: Principale (P) o Secondaria (S)

Lo Lunghezza di inflessione

i Raggio d'inerzia

λ_0 Snellezza

$\lambda_{0,lim}$ 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}	M _{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 7a-6	179	-4 188	-601	3,93	Piano XX	1,04	x-x	1,04	0,349	0,210	0,511	1,000	1,000	0,910	1,000	1 306 477
							y-y	1,04	0,083	0,340	0,749	0,837	1,000	0,698	1,000	
Trave Acciaio 5a-4	466	-4 298	270	4,94	Piano XX	1,05	x-x	1,05	0,350	0,210	0,511	1,000	1,000	0,910	1,000	1 284 177
							y-y	1,05	0,078	0,340	0,753	0,834	1,000	0,656	1,000	
Trave Acciaio 4-6	140	3 701	57	5,16	Piano XX	2,92	x-x	2,92	0,985	0,210	0,640	0,933	1,000	0,940	0,729	166 565
							y-y	2,92	0,244	0,340	2,169	0,283	1,000	0,923	1,000	
Trave Acciaio 5a-7a	-4 494	0	0	VNR	Piano XX	0,00	x-x	0,00	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0
							y-y	0,00	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	
Trave Acciaio 6-9a	-42	0	0	VNR	Piano XX	0,00	x-x	0,00	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0
							y-y	0,00	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	
Trave Acciaio 8a-9a	370	-1 683	42	14,34	Piano XX	2,02	x-x	2,02	0,500	0,210	0,567	0,971	1,000	0,910	0,997	347 725
							y-y	2,02	0,149	0,340	1,343	0,497	1,000	0,752	1,000	
Trave Acciaio 5-8a	42	4 301	-203	5,26	Piano XX	1,26	x-x	1,26	0,442	0,210	0,521	0,999	1,000	0,940	1,000	893 202
							y-y	1,26	0,101	0,340	0,854	0,768	1,000	0,717	1,000	
Trave Acciaio 3a-4a	302	-1 682	-23	13,44	Piano XX	2,02	x-x	2,02	0,736	0,210	0,567	0,971	1,000	0,940	0,878	347 659
							y-y	2,02	0,157	0,340	1,343	0,497	1,000	0,752	1,000	
Trave Acciaio 3-5a	599	-4 389	234	5,00	Piano XX	1,05	x-x	1,05	0,353	0,210	0,511	1,000	1,000	0,910	1,000	1 284 132
							y-y	1,05	0,070	0,340	0,753	0,834	1,000	0,607	1,000	
Trave Acciaio 5-7a	-18	0	0	VNR	Piano XX	0,00	x-x	0,00	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0
							y-y	0,00	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	
Trave Acciaio 4a-4	-17	0	0	VNR	Piano XX	0,00	x-x	0,00	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0
							y-y	0,00	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	
Trave Acciaio 4-6	565	741	22	28,97	Piano XX	2,40	x-x	2,40	0,564	0,210	0,595	0,956	1,000	0,910	0,972	245 801
							y-y	2,40	0,140	0,340	1,662	0,388	1,000	0,636	1,000	
Trave Acciaio 3a-3	17	3 267	-136	7,09	Piano XX	0,96	x-x	0,96	0,351	0,210	0,507	1,000	1,000	0,940	1,000	1 539 469
							y-y	0,96	0,082	0,340	0,713	0,860	1,000	0,725	1,000	
Trave Acciaio 3-5	1 930	1 190	79	13,42	Piano XX	2,40	x-x	2,40	0,765	0,210	0,595	0,956	1,000	0,940	0,862	245 798
							y-y	2,40	0,178	0,340	1,662	0,388	1,000	0,767	1,000	
Trave Acciaio 6a-6	0	-147	13	NS	Piano XX	1,06	x-x	1,06	0,329	0,210	0,512	1,000	1,000	0,910	1,000	1 262 412
							y-y	1,06	0,087	0,340	0,757	0,831	1,000	0,752	1,000	
Trave Acciaio 3-5	-1 882	0	0	VNR	Piano XX	0,00	x-x	0,00	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0
							y-y	0,00	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	
Trave Acciaio 5a-6a	1 932	-2 918	-43	7,18	Piano XX	2,85	x-x	2,85	0,721	0,210	0,634	0,936	1,000	0,910	0,899	174 094
							y-y	2,85	0,157	0,340	2,102	0,293	1,000	0,636	1,000	
Trave Acciaio 5-6a	3	-149	12	NS	Piano XX	1,04	x-x	1,04	0,332	0,210	0,511	1,000	1,000	0,910	1,000	1 306 462
							y-y	1,04	0,071	0,340	0,749	0,837	1,000	0,615	1,000	
Trave Acciaio 3-4	-861	0	0	VNR	Piano XX	0,00	x-x	0,00	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0
							y-y	0,00	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	
Trave Acciaio 3-5	480	-311	-18	56,16	Piano XX	2,50	x-x	2,50	0,611	0,210	0,603	0,952	1,000	0,910	0,952	226 528
							y-y	2,50	0,146	0,340	1,753	0,364	1,000	0,641	1,000	
Trave Acciaio 4-6	31	-269	47	54,18	Piano XX	2,50	x-x	2,50	0,617	0,210	0,603	0,952	1,000	0,910	0,949	226 529
							y-y	2,50	0,167	0,340	1,753	0,364	1,000	0,712	1,000	

LEGENDA:

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

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]
N _{eq,Ed}	Sforzo Normale equivalente di progetto.															
M _{eq,Ed,3}	Momento equivalente di progetto intorno a 3.															
M _{eq,Ed,2}	Momento equivalente 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).															
P. Vrf.	Piano di minima resistenza.															
L _{Cr}	Lunghezza di libera inflessione laterale, misurata tra due ritegni torsionali successivi.															
L _N	Luce libera di inflessione.															
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				Piano Terra		
Trave Acciaio 7a-6	32,70	0,0127	0,4164	34,56	0,0121	0,4164
Trave Acciaio 5a-4	31,97	0,0131	0,4200	33,61	0,0125	0,4200
Trave Acciaio 4-6	41,34	0,0282	1,1662	47,60	0,0245	1,1662
Trave Acciaio 5a-7a	12,61	0,0904	1,1407	13,33	0,0856	1,1407
Trave Acciaio 6-9a	23,53	0,0214	0,5036	25,37	0,0199	0,5036
Trave Acciaio 8a-9a	23,05	0,0350	0,8071	24,36	0,0331	0,8071
Trave Acciaio 5-8a	23,74	0,0212	0,5036	25,60	0,0197	0,5036
Trave Acciaio 3a-4a	23,06	0,0350	0,8072	24,36	0,0331	0,8072
Trave Acciaio 3-5a	30,47	0,0138	0,4200	31,98	0,0131	0,4200
Trave Acciaio 5-7a	28,61	0,0148	0,4236	30,33	0,0140	0,4236
Trave Acciaio 4a-4	41,95	0,0091	0,3836	44,97	0,0085	0,3836
Trave Acciaio 4-6	NS	0,0036	0,9600	NS	0,0033	0,9600
Trave Acciaio 3a-3	41,95	0,0091	0,3836	44,97	0,0085	0,3836
Trave Acciaio 3-5	42,51	0,0226	0,9600	42,36	0,0227	0,9600
Trave Acciaio 6a-6	99,52	0,0043	0,4236	NS	0,0038	0,4236
Trave Acciaio 3-5	56,36	0,0207	1,1662	58,46	0,0199	1,1662
Trave Acciaio 5a-6a	11,02	0,1035	1,1407	11,63	0,0981	1,1407
Trave Acciaio 5-6a	94,99	0,0044	0,4164	NS	0,0039	0,4164
Trave Acciaio 3-4	NS	0,0011	0,8400	NS	0,0022	0,8400
Trave Acciaio 3-5	NS	0,0064	1,0000	NS	0,0039	1,0000
Trave Acciaio 4-6	NS	0,0062	1,0000	NS	0,0037	1,0000

LEGENDA:

Id_{Tr}

CS

δ_{max}

δ_{amm}

Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.

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).

Spostamento allo SLE.

Spostamento Differenziale ammissibile.

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

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 5	0%	13 774	-2 249 353	97	2 374	14.94[V]	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207	
								Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0		
	50,0%	13 659	-2 249 353	362	4 061	6.06[V]	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207	
Pilastro Acciaio 6								Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0		
	100%	13 543	-2 249 353	625	5 747	3.38[V]	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207	
								Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0		
Pilastro Acciaio 3	0%	22 355	-1 152 -554	-170	-322	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207	
								Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0		
	50,0%	22 728	-1 152 -554	-584	542	80.42[V]	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207	
Pilastro Acciaio 4								Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0		
	100%	20 612	-1 152 -554	-1 000	1 404	22.63[V]	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207	
								Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0		
Pilastro Acciaio 3	0%	22 355	128 748	-373	-26	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207	
								Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0		
	50,0%	22 239	128 748	187	-122	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207	
Pilastro Acciaio 4								Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0		
	100%	22 124	128 748	747	-219	88.88[V]	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207	
								Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0		
Pilastro Acciaio 4	0%	21 137	30 -724	66	-214	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207	
								Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0		
	50,0%	21 020	31 -723	-476	-236	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207	
Pilastro Acciaio 4								Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0		
	100%	20 904	31 -723	-1 020	-261	54.52[V]	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207	
								Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0		

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 5	0%	2 003	14	-	-2	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			25					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	
	50,0%	23 003	283	202	-195	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			330					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	
	100%	22 913	283	393	-359	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			330					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	
Pilastro Acciaio 5	0%	14 754	-319	-350	176	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			304					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	
	50,0%	14 642	-319	-131	404	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			304					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	
	100,0 %	14 530	-319	87	634	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			304					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	
Pilastro Acciaio 6	0%	24 576	74	110	-32	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			-365					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	
	50,0%	24 496	77	-90	-72	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			-365					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	
	100%	24 410	77	-292	-113	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			-365					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	
Pilastro Acciaio 6	0%	20 575	-588	716	-445	74.34[V]	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			-596					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	
	50,0%	14 859	-414	192	-	63.41[V]	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			-428					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	
	100,0 %	20 341	-589	-179	438	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			-596					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	
Pilastro Acciaio 3	0%	23 402	-338	-19	-112	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			-146					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	
	50,0%	23 313	-333	-101	77	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			-146					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	
	100%	23 231	-338	-181	259	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			-146					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	
Pilastro Acciaio 4	0%	21 877	-26	-67	-39	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			183					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	
	50,0%	21 296	-22	36	-26	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			185					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	
	100%	21 230	-22	139	-13	NS	PLS	Max	12 175	98 205	0,000	760	8,0	340 207
			185					Min	12 175	98 205	0,000	760	8,0	

LEGENDA:

Pilastro	Identificativo del pilastro. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata 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/m n	[max] = valore per la verifica con modulo di resistenza maggiore; [min] = valore per la verifica con modulo di resistenza minore.
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 allo SLU

Pilastri (AC) - Verifiche a taglio									
Pilastro	%L _{LI}	CS	A _v	T _{T,Ed}	V _{Ed}	V _{c,Rd}	P. Vrf.	Ω _{Min}	
	[%]		[mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]			
Piano Terra									
Pilastro Acciaio 5	0%	42,66	760	2,98	-2 249	95 937	Piano YY	0,00	
	50,0%	42,66	760	2,98	-2 249	95 937	Piano YY	0,00	
	100%	42,66	760	2,98	-2 249	95 937	Piano YY	0,00	
Pilastro Acciaio 6	0%	84,53	760	1,09	-1 152	97 380	Piano YY	0,00	
	50,0%	84,53	760	1,09	-1 152	97 380	Piano YY	0,00	
	100%	84,53	760	1,09	-1 152	97 380	Piano YY	0,00	
Pilastro Acciaio 3	0%	NS	760	0,05	748	98 164	Piano XX	0,00	
	50,0%	NS	760	0,05	748	98 164	Piano XX	0,00	
	100%	NS	760	0,05	748	98 164	Piano XX	0,00	
Pilastro Acciaio 4	0%	NS	760	0,76	-724	97 628	Piano XX	0,00	
	50,0%	NS	760	0,76	-724	97 628	Piano XX	0,00	
	100%	NS	760	0,76	-724	97 628	Piano XX	0,00	
Pilastro Acciaio 5	0%	NS	760	0,58	330	97 762	Piano XX	0,00	
	50,0%	NS	760	0,58	330	97 762	Piano XX	0,00	
	100%	NS	760	0,58	330	97 762	Piano XX	0,00	
Pilastro Acciaio 5	0%	NS	760	1,52	-319	97 050	Piano YY	0,00	
	50,0%	NS	760	1,52	-319	97 050	Piano YY	0,00	
	100,0%	NS	760	1,52	-319	97 050	Piano YY	0,00	
Pilastro Acciaio 6	0%	NS	760	0,66	-365	97 700	Piano XX	0,00	
	50,0%	NS	760	0,66	-365	97 700	Piano XX	0,00	
	100%	NS	760	0,66	-365	97 700	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	0%	NS	760	0,22	-596	98 040	Piano XX	0,00	
	50,0%	NS	760	0,22	-596	98 040	Piano XX	0,00	
	100,0%	NS	760	0,22	-596	98 040	Piano XX	0,00	
Pilastro Acciaio 3	0%	NS	760	0,03	-338	98 184	Piano YY	0,00	
	50,0%	NS	760	0,03	-338	98 184	Piano YY	0,00	
	100%	NS	760	0,03	-338	98 184	Piano YY	0,00	
Pilastro Acciaio 4	0%	NS	760	0,14	185	98 102	Piano XX	0,00	
	50,0%	NS	760	0,14	185	98 102	Piano XX	0,00	
	100%	NS	760	0,14	185	98 102	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 5	13 658	414	4 398	2,24	Piano XX	1,50	x-x	1,50	0,102	0,210	0,606	0,950	1,000	0,782	1,000	2 137 098	
							y-y	1,50	0,111	0,210	0,606	0,950	1,000	0,838	1,000		
Pilastro Acciaio 6	20 728	-668	714	5,32	Piano XX	1,50	x-x	1,50	0,102	0,210	0,606	0,950	1,000	0,785	1,000	2 137 098	
							y-y	1,50	0,085	0,210	0,606	0,950	1,000	0,711	1,000		
Pilastro Acciaio 3	22 240	299	-142	8,67	Piano XX	1,50	x-x	1,50	0,078	0,210	0,606	0,950	1,000	0,669	1,000	2 137 098	
							y-y	1,50	0,093	0,210	0,606	0,950	1,000	0,775	1,000		
Pilastro Acciaio 4	21 021	-586	-242	6,99	Piano XX	1,50	x-x	1,50	0,093	0,210	0,606	0,950	1,000	0,740	1,000	2 137 098	
							y-y	1,50	0,120	0,210	0,606	0,950	1,000	0,945	1,000		
Pilastro Acciaio 5	23 002	239	-228	8,47	Piano XX	1,16	x-x	1,16	0,082	0,210	0,562	0,974	1,000	0,752	1,000	3 573 478	
							y-y	1,16	0,082	0,210	0,562	0,974	1,000	0,768	1,000		
Pilastro Acciaio 5	14 642	-176	451	9,67	Piano XX	1,44	x-x	1,44	0,083	0,210	0,597	0,955	1,000	0,709	1,000	2 318 900	
							y-y	1,44	0,100	0,210	0,597	0,955	1,000	0,807	1,000		
Pilastro Acciaio 6	24 495	-131	-80	9,83	Piano XX	1,10	x-x	1,10	0,067	0,210	0,555	0,978	1,000	0,688	1,000	3 973 943	
							y-y	1,10	0,088	0,210	0,555	0,978	1,000	0,805	1,000		
Pilastro Acciaio 6	20 458	358	-178	8,56	Piano XX	1,50	x-x	1,50	0,085	0,210	0,606	0,950	1,000	0,708	1,000	2 137 098	
							y-y	1,50	0,077	0,210	0,606	0,950	1,000	0,605	1,000		
Pilastro Acciaio 3	23 312	-116	112	10,09	Piano XX	1,10	x-x	1,10	0,080	0,210	0,555	0,978	1,000	0,772	1,000	3 973 943	
							y-y	1,10	0,067	0,210	0,555	0,978	1,000	0,681	1,000		
Pilastro Acciaio 4	21 794	56	-26	12,23	Piano XX	1,10	x-x	1,10	0,067	0,210	0,555	0,978	1,000	0,672	1,000	3 973 943	
							y-y	1,10	0,080	0,210	0,555	0,978	1,000	0,752	1,000		

LEGENDA:

- Pilastro**
Identificativo del pilastro. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.
- N_{eq,Ed}**
Sforzo Normale equivalente di progetto.
- M_{eq,Ed,3}**
Momento equivalente di progetto intorno a 3.
- M_{eq,Ed,2}**
Momento equivalente 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).
- P. Vrf.**
Piano di minima resistenza.
- L_{Cr}**
Lunghezza di libera inflessione laterale, misurata tra due ritegni torsionali successivi.
- L_N**
Luce libera di inflessione.
- λ_{LT}**
Coefficiente di snellezza normalizzata (per il calcolo di φ_{LT}).
- α**
Fattore di imperfezione.
- φ**
Coefficiente φ (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.

PILASTRI - VERIFICA DI SNELLEZZA (Elevazione)

Pilastri - VERIFICA DI SNELLEZZA						
Id	P/S	L ₀	i	λ ₀	λ _{0,lim}	CS
		[mm]	[mm]			
Piano Terra						
Pilastro Acciaio 5	-	1500	39,08	38	200	5,26
Pilastro Acciaio 6	-	1500	39,08	38	200	5,26
Pilastro Acciaio 3	-	1500	39,08	38	200	5,26
Pilastro Acciaio 4	-	1500	39,08	38	200	5,26
Pilastro Acciaio 5	-	1160	39,08	30	200	6,67
Pilastro Acciaio 5	-	1440	39,08	37	200	5,41
Pilastro Acciaio 6	-	1100	39,08	28	200	7,14
Pilastro Acciaio 6	-	1500	39,08	38	200	5,26
Pilastro Acciaio 3	-	1100	39,08	28	200	7,14
Pilastro Acciaio 4	-	1100	39,08	28	200	7,14

LEGENDA:

Id	P/S	L ₀	i	λ ₀	λ _{0,lim}	CS
		[mm]	[mm]			
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).					

VERIFICHE COLLEGAMENTI ACCIAIO (Elevazione)

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

Colleg. 9425

ID Nodo del collegamento: 12

Materiali Collegamenti

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

Beam

N _{beam}
Trave 3a-3
Trave 3a-4a
LEGENDA
N _{beam} Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Verifiche a Rifollamento (Beam)

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
Trave 3a-3	4	4	725	741	13 292	13 326	0,0120	0,0340	0,31	0,87	2,50	0,88	18,33	17,98
Trave 3a-4a	9	7	1 578	1 482	20 160	33 443	0,0182	0,0340	0,47	0,87	2,50	2,22	12,78	22,57

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 Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
Trave 3a-3	1	211	51 572	NS
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).			

Bulloni

N _{blin}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
2	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
3	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
4	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
5	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
6	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
7	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
8	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
9	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B

LEGENDA

N_{blin}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il bullone nella relativa tabella
Diametro	Diametro Nominale del Bullone [mm]
Diam Foro	Diametro del Foro [mm]
Diam Dado	Diametro del Dado [mm]
Diam Medio	Diametro medio del Dado [mm]
Area	Area nominale (per la verifica sul gambo) [mm ²]
Area Res	Area resistente (per la verifica sulla parte filettata) [mm ²]

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

Tratt. Sup. Trattamento superfici a contatto

Verifiche Bullone

N _{bulln}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	1 041	32 256	30,99	296	48 384	NS	27,32
2	Verifica della parte filettata	741	32 256	43,53	296	48 384	NS	36,63
3	Verifica della parte filettata	1 037	32 256	31,11	296	48 384	NS	27,42
4	Verifica della parte filettata	1 037	32 256	31,11	248	48 384	NS	27,92
5	Verifica della parte filettata	741	32 256	43,53	248	48 384	NS	37,55
6	Verifica della parte filettata	1 041	32 256	30,99	248	48 384	NS	27,83
7	Verifica della parte filettata	1 012	32 256	31,87	507	48 384	95,43	25,73
8	Verifica della parte filettata	743	32 256	43,41	507	48 384	95,43	32,77
9	Verifica della parte filettata	1 082	32 256	29,81	507	48 384	95,43	24,37

LEGENDA

N_{bulln}	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

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1-3	Squadretta	X: 446,233; Y: 171,823; Z: 2,520	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (10,7; -46,0) 2 = (10,7; 0,0) 3 = (10,7; 46,0)						
2	Squadretta	X: 446,261; Y: 171,796; Z: 2,520	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (-10,7; -46,0) 8 = (-10,7; 0,0) 9 = (-10,7; 46,0)						
3-1	Squadretta	X: 446,233; Y: 171,763; Z: 2,520	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
4 = (-10,7; -46,0) 5 = (-10,7; 0,0) 6 = (-10,7; 46,0)						
4	Squadretta	X: 446,261; Y: 171,791; Z: 2,520	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (10,7; -46,0) 8 = (10,7; 0,0) 9 = (10,7; 46,0)						

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	3	3	-725	-741	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	35,86	36,71
2	9	9	789	-741	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	32,95	36,71
3-1	6	6	731	-741	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	35,56	36,71
4	9	9	-789	-741	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	32,95	36,71

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).

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

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
1-3	0,0000	0,0550	0	-1 482	0	123 095	-	83,06
2	0,0850	0,0550	151	-1 482	220 320	123 095	NS	83,06
3-1	0,0000	0,0550	0	-1 482	0	123 095	-	83,06
4	0,0850	0,0550	151	-1 482	220 320	123 095	NS	83,06

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
1-3	1	296	103 145	NS
2	1	0	0	VNR
3-1	4	248	103 145	NS
4	1	0	0	VNR

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).

Colleg. 9429

ID Nodo del collegamento: 37

Materiali Collegamenti

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

Beam

N _{beam}
Trave 5-6a
Trave 3-5

LEGENDA

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

Verifiche a Rifollamento (Beam)

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
Trave 5-6a	4	4	43	39	13 292	13 326	0,0120	0,0340	0,31	0,87	2,50	0,88	NS	NS
Trave 3-5	9	7	-4 596	-78	20 160	33 443	0,0182	0,0340	0,47	0,87	2,50	2,22	4,39	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 Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
Trave 5-6a	1	1 977	51 572	26,09

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).

Bulloni

N _{blln}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

2	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
3	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
4	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
5	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
6	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
7	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
8	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
9	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B

LEGENDA

N_{bulln}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il bullone nella relativa tabella
Diametro	Diametro Nominale del Bullone [mm]
Diam Foro	Diametro del Foro [mm]
Diam Dado	Diametro del Dado [mm]
Diam Medio	Diametro medio del Dado [mm]
Area	Area nominale (per la verifica sul gambo) [mm ²]
Area Res	Area resistente (per la verifica sulla parte filettata) [mm ²]
Tratt. Sup.	Trattamento superfici a contatto

Verifiche Bullone

N _{bulln}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	58	32 256	NS	1 894	48 384	25,55	34,99
2	Verifica della parte filettata	39	32 256	NS	906	48 384	53,40	72,58
3	Verifica della parte filettata	58	32 256	NS	0	48 384	NS	NS
4	Verifica della parte filettata	58	32 256	NS	1 977	48 384	24,47	33,80
5	Verifica della parte filettata	39	32 256	NS	889	48 384	54,43	73,93
6	Verifica della parte filettata	58	32 256	NS	0	48 384	NS	NS
7	Verifica della parte filettata	2 137	32 256	15,09	643	48 384	75,25	13,21
8	Verifica della parte filettata	82	32 256	NS	643	48 384	75,25	83,09
9	Verifica della parte filettata	2 298	32 256	14,04	643	48 384	75,25	12,39

LEGENDA

N_{bulln}	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

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1-3	Squadretta	X: 446,261; Y: 175,209; Z: 1,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (10,7; -46,0)	2 = (10,7; 0,0)	3 = (10,7; 46,0)				
2	Squadretta	X: 446,233; Y: 175,181; Z: 1,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (-10,7; -46,0)	8 = (-10,7; 0,0)	9 = (-10,7; 46,0)				
3-1	Squadretta	X: 446,201; Y: 175,209; Z: 1,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
4 = (-10,7; -46,0)	5 = (-10,7; 0,0)	6 = (-10,7; 46,0)				
4	Squadretta	X: 446,228; Y: 175,181; Z: 1,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (10,7; -46,0)	8 = (10,7; 0,0)	9 = (10,7; 46,0)				

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 SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

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	3	3	-43	-39	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	NS	NS
2	9	9	2 298	-39	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	11,31	NS
3-1	6	6	43	-39	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	NS	NS
4	9	9	-2 298	-39	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	11,31	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
1-3	0,0850	0,0550	16	-78	220 320	123 095	NS	NS
2	0,0850	0,0550	244	-78	220 320	123 095	NS	NS
3-1	0,1240	0,0550	-16	-78	277 524	123 095	NS	NS
4	0,0850	0,0550	244	-78	220 320	123 095	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
1-3	1	1 894	103 145	54,46
2	1	0	0	VNR
3-1	4	1 977	103 145	52,17
4	1	0	0	VNR

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).

Colleg. 9430

ID Nodo del collegamento: 34

Materiali Collegamenti

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

Beam

N _{beam}
Trave 4-6
Trave 6a-6
LEGENDA
N_{beam} Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Verifiche a Rifollamento (Beam)

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
Trave 4-6	4	4	-736	-635	13 292	13 326	0,0120	0,0340	0,31	0,87	2,50	0,88	18,06	20,99
Trave 6a-6	7	7	-10 190	-1 270	20 160	33 443	0,0182	0,0340	0,47	0,87	2,50	2,22	1,98	26,33

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).

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

Verifiche a Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
Trave 4-6	1	5 582	51 572	9,24

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).

Bulloni

N _{bulln}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
2	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
3	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
4	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
5	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
6	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
7	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
8	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
9	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B

LEGENDA

N _{bulln}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il bullone nella relativa tabella
Diametro	Diametro Nominale del Bullone [mm]
Diam Foro	Diametro del Foro [mm]
Diam Dado	Diametro del Dado [mm]
Diam Medio	Diametro medio del Dado [mm]
Area	Area nominale (per la verifica sul gambo) [mm²]
Area Res	Area resistente (per la verifica sulla parte filettata) [mm²]
Tratt. Sup.	Trattamento superfici a contatto

Verifiche Bullone

N _{bulln}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	810	32 256	39,82	0	48 384	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	644	32 256	50,09	2 484	48 384	19,48	17,66
3	Verifica della parte filettata	956	32 256	33,74	5 207	48 384	9,29	9,39
4	Verifica della parte filettata	972	32 256	33,19	52	48 384	NS	32,99
5	Verifica della parte filettata	644	32 256	50,09	2 785	48 384	17,37	16,37
6	Verifica della parte filettata	823	32 256	39,19	5 582	48 384	8,67	9,27
7	Verifica della parte filettata	5 134	32 256	6,28	1 375	48 384	35,19	5,57
8	Verifica della parte filettata	637	32 256	50,64	1 375	48 384	35,19	24,99
9	Verifica della parte filettata	5 226	32 256	6,17	1 375	48 384	35,19	5,49

LEGENDA

N _{bulln}	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

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1-3	Squadretta	X: 448,246; Y: 175,181; Z: 1,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (10,7; -46,0)	2 = (10,7; 0,0)	3 = (10,7; 46,0)				
2	Squadretta	X: 448,219; Y: 175,209; Z: 1,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (-10,7; -46,0)	8 = (-10,7; 0,0)	9 = (-10,7; 46,0)				
3-1	Squadretta	X: 448,246; Y:	Bullonata	55x124	10,00	SI

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

		175,241; Z: 1,020				
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
4 = (-10,7; -46,0)	5 = (-10,7; 0,0)	6 = (-10,7; 46,0)				
4	Squadretta	X: 448,219; Y: 175,214; Z: 1,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (10,7; -46,0)	8 = (10,7; 0,0)	9 = (10,7; 46,0)				
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
1-3	3	3	-715	-635	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	36,36	42,84
2	7	9	5 095	-635	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	5,10	42,84
3-1	6	6	524	-635	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	49,61	42,84
4	7	9	-5 095	-635	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	5,10	42,84

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
1-3	0,0850	0,0550	317	-1 270	220 320	123 095	NS	96,93
2	0,1240	0,0550	-139	-1 270	277 524	123 095	NS	96,93
3-1	0,1240	0,0550	-317	-1 270	277 524	123 095	NS	96,93
4	0,1240	0,0550	-139	-1 270	277 524	123 095	NS	96,93

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
1-3	3	5 207	103 145	19,81
2	1	0	0	VNR
3-1	6	5 582	103 145	18,48
4	1	0	0	VNR

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).

Colleg. 9426

ID Nodo del collegamento: 33

Materiali Collegamenti

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

Beam

Beam	
N _{beam}	
Trave 3-5	
Trave 3-4	
LEGENDA	
N _{beam}	Identificativo del beam

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

coinvolto nel collegamento

Verifiche a Rifollamento (Beam)

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
Trave 3-5	4	4	51	58	13 292	13 326	0,0120	0,0340	0,31	0,87	2,50	0,88	NS	NS
Trave 3-4	7	7	2 562	116	20 160	33 443	0,0182	0,0340	0,47	0,87	2,50	2,22	7,87	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 Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
Trave 3-5	1	1 645	51 572	31,35

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).

Bulloni

N _{bilin}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
2	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
3	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
4	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
5	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
6	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
7	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
8	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
9	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B

LEGENDA

N_{bilin}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il bullone nella relativa tabella
Diametro	Diametro Nominale del Bullone [mm]
Diam Foro	Diametro del Foro [mm]
Diam Dado	Diametro del Dado [mm]
Diam Medio	Diametro medio del Dado [mm]
Area	Area nominale (per la verifica sul gambo) [mm ²]
Area Res	Area resistente (per la verifica sulla parte filettata) [mm ²]
Tratt. Sup.	Trattamento superfici a contatto

Verifiche Bullone

N _{bilin}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	82	32 256	NS	240	48 384	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	58	32 256	NS	933	48 384	51,86	64,22
3	Verifica della parte filettata	77	32 256	NS	1 645	48 384	29,41	37,49
4	Verifica della parte filettata	77	32 256	NS	0	48 384	NS	NS
5	Verifica della parte filettata	58	32 256	NS	741	48 384	65,30	78,51
6	Verifica della parte filettata	82	32 256	NS	1 570	48 384	30,82	38,88
7	Verifica della parte filettata	1 282	32 256	25,16	5	48 384	NS	25,11
8	Verifica della parte filettata	154	32 256	NS	5	48 384	NS	NS
9	Verifica della parte filettata	1 568	32 256	20,57	5	48 384	NS	20,54

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_{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

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

CS_{TgTrz}

Coefficiente di Sicurezza per Taglio e Trazione

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1-3	Squadretta	X: 446,233; Y: 172,823; Z: 1,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (10,7; -46,0)	2 = (10,7; 0,0)	3 = (10,7; 46,0)				
2	Squadretta	X: 446,261; Y: 172,796; Z: 1,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (-10,7; -46,0)	8 = (-10,7; 0,0)	9 = (-10,7; 46,0)				
3-1	Squadretta	X: 446,233; Y: 172,763; Z: 1,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
4 = (-10,7; -46,0)	5 = (-10,7; 0,0)	6 = (-10,7; 46,0)				
4	Squadretta	X: 446,261; Y: 172,791; Z: 1,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (10,7; -46,0)	8 = (10,7; 0,0)	9 = (10,7; 46,0)				

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	3	3	-51	-58	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	NS	NS
2	7	9	1 281	-58	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	20,29	NS
3-1	6	6	58	-58	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	NS	NS
4	7	9	-1 281	-58	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	20,29	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
1-3	0,1240	0,0550	-12	-116	277 524	123 095	NS	NS
2	0,1240	0,0550	-430	-116	277 524	123 095	NS	NS
3-1	0,0850	0,0550	12	-116	220 320	123 095	NS	NS
4	0,1240	0,0550	-430	-116	277 524	123 095	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
1-3	3	1 645	103 145	62,70
2	1	0	0	VNR
3-1	6	1 570	103 145	65,70
4	1	0	0	VNR

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 SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

Colleg. 9428

ID Nodo del collegamento: 31

Materiali Collegamenti

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

Beam

N _{beam}
Trave 3-4
Trave 4-6
LEGENDA
N _{beam} Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Verifiche a Rifollamento (Beam)

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
Trave 3-4	4	4	-68	-81	13 292	13 326	0,0120	0,0340	0,31	0,87	2,50	0,88	NS	NS
Trave 4-6	7	7	2 096	162	20 160	33 443	0,0182	0,0340	0,47	0,87	2,50	2,22	9,62	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 Punzonamento

N _{el}	Id _{el}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
Trave 3-4	1	1 044	51 572	49,40
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).			

Bulloni

N _{blin}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
2	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
3	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
4	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
5	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
6	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
7	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
8	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
9	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B

LEGENDA

N _{blin}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il bullone nella relativa tabella
Diametro	Diametro Nominale del Bullone [mm]
Diam Foro	Diametro del Foro [mm]
Diam Dado	Diametro del Dado [mm]
Diam Medio	Diametro medio del Dado [mm]
Area	Area nominale (per la verifica sul gambo) [mm ²]
Area Res	Area resistente (per la verifica sulla parte filettata) [mm ²]
Tratt. Sup.	Trattamento superfici a contatto

Verifiche Bullone

N _{blin}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	117	32 256	NS	0	48 384	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	81	32 256	NS	483	48 384	NS	NS
3	Verifica della parte filettata	106	32 256	NS	1 044	48 384	46,34	53,48
4	Verifica della parte filettata	106	32 256	NS	0	48 384	NS	NS
5	Verifica della parte filettata	81	32 256	NS	469	48 384	NS	NS

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

6	Verifica della parte filettata	117	32 256	NS	992	48 384	48,77	54,73
7	Verifica della parte filettata	1 051	32 256	30,69	10	48 384	NS	30,55
8	Verifica della parte filettata	81	32 256	NS	10	48 384	NS	NS
9	Verifica della parte filettata	1 041	32 256	30,99	10	48 384	NS	30,84

LEGENDA

N_{bulln}	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

Piastre

N _{piastra}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1-3	Squadretta	X: 448,219; Y: 172,796; Z: 1,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (10,7; -46,0)	2 = (10,7; 0,0)	3 = (10,7; 46,0)				
2	Squadretta	X: 448,246; Y: 172,823; Z: 1,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (-10,7; -46,0)	8 = (-10,7; 0,0)	9 = (-10,7; 46,0)				
3-1	Squadretta	X: 448,279; Y: 172,796; Z: 1,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
4 = (-10,7; -46,0)	5 = (-10,7; 0,0)	6 = (-10,7; 46,0)				
4	Squadretta	X: 448,251; Y: 172,823; Z: 1,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (10,7; -46,0)	8 = (10,7; 0,0)	9 = (10,7; 46,0)				

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
1-3	3	3	-68	-81	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	NS	NS
2	7	9	1 048	-81	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	24,81	NS
3-1	6	6	84	-81	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	NS	NS
4	7	9	-1 048	-81	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	24,81	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
1-3	0,1240	0,0550	-24	-162	277 524	123 095	NS	NS
2	0,0850	0,0550	16	-162	220 320	123 095	NS	NS
3-1	0,0850	0,0550	24	-162	220 320	123 095	NS	NS
4	0,0850	0,0550	16	-162	220 320	123 095	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).

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

Verifiche a Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
1-3	3	1 044	103 145	98,80
2	1	0	0	VNR
3-1	6	992	103 145	NS
4	1	0	0	VNR

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).

Colleg. 9482

ID Nodo del collegamento: 14

Materiali Collegamenti

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

Beam

N _{beam}
Trave 4a-4
Trave 3a-4a
LEGENDA
N _{beam} Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Verifiche a Rifollamento (Beam)

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
Trave 4a-4	1	1	731	-741	13 292	13 326	0,0120	0,0340	0,31	0,87	2,50	0,88	18,18	17,98
Trave 3a-4a	9	7	-1 578	-1 482	20 160	33 443	0,0182	0,0340	0,47	0,87	2,50	2,22	12,78	22,57

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 Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
Trave 4a-4	1	0	51 572	NS

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).

Bulloni

N _{blin}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
2	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
3	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
4	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
5	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
6	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
7	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
8	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
9	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B

LEGENDA

N _{blin}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il bullone nella relativa tabella
Diametro	Diametro Nominale del Bullone [mm]
Diam Foro	Diametro del Foro [mm]

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

Diam Dado	Diametro del Dado [mm]
Diam Medio	Diametro medio del Dado [mm]
Area	Area nominale (per la verifica sul gambo) [mm ²]
Area Res	Area resistente (per la verifica sulla parte filettata) [mm ²]
Tratt. Sup.	Trattamento superfici a contatto

Verifiche Bullone

N _{bulln}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	1 041	32 256	30,99	0	48 384	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	741	32 256	43,53	0	48 384	NS	NS
3	Verifica della parte filettata	1 037	32 256	31,11	0	48 384	NS	NS
4	Verifica della parte filettata	1 037	32 256	31,11	0	48 384	NS	NS
5	Verifica della parte filettata	741	32 256	43,53	0	48 384	NS	NS
6	Verifica della parte filettata	1 041	32 256	30,99	0	48 384	NS	NS
7	Verifica della parte filettata	1 012	32 256	31,87	3	48 384	NS	31,83
8	Verifica della parte filettata	743	32 256	43,41	3	48 384	NS	43,33
9	Verifica della parte filettata	1 082	32 256	29,81	3	48 384	NS	29,77

LEGENDA

N_{bulln}	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

Piastre

N _{piastra}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1-3	Squadretta	X: 448,246; Y: 171,763; Z: 2,520	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (10,7; -46,0)	2 = (10,7; 0,0)	3 = (10,7; 46,0)				
2	Squadretta	X: 448,219; Y: 171,791; Z: 2,520	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (-10,7; -46,0)	8 = (-10,7; 0,0)	9 = (-10,7; 46,0)				
3-1	Squadretta	X: 448,246; Y: 171,823; Z: 2,520	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
4 = (-10,7; -46,0)	5 = (-10,7; 0,0)	6 = (-10,7; 46,0)				
4	Squadretta	X: 448,219; Y: 171,796; Z: 2,520	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (10,7; -46,0)	8 = (10,7; 0,0)	9 = (10,7; 46,0)				

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
1-3	3	3	-725	-741	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	35,86	36,71
2	9	9	789	-741	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	32,95	36,71
3-1	6	6	731	-741	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	35,56	36,71
4	9	9	-789	-741	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	32,95	36,71

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].

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

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
1-3	0,0000	0,0550	0	-1 482	0	123 095	-	83,06
2	0,0850	0,0550	151	-1 482	220 320	123 095	NS	83,06
3-1	0,0000	0,0550	0	-1 482	0	123 095	-	83,06
4	0,0850	0,0550	151	-1 482	220 320	123 095	NS	83,06

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
1-3	1	0	103 145	-
2	1	0	0	VNR
3-1	1	0	103 145	-
4	1	0	0	VNR

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).

Colleg. 9484

ID Nodo del collegamento: 11

Materiali Collegamenti

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

Beam

N _{beam}
Trave 3-5a
Trave 3-5

LEGENDA

N_{beam}	Identificativo del beam coinvolto nel collegamento
-------------------------	--

Verifiche a Rifollamento (Beam)

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
Trave 3-5a	3	3	62	52	13 292	13 326	0,0120	0,0340	0,31	0,87	2,50	0,88	NS	NS
Trave 3-5	7	9	4 730	-104	20 160	33 443	0,0182	0,0340	0,47	0,87	2,50	2,22	4,26	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 Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
Trave 3-5a	1	1 347	51 572	38,29

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 SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

Bulloni

N _{bulln}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
2	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
3	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
4	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
5	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
6	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
7	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
8	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
9	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B

LEGENDA

N_{bulln}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il bullone nella relativa tabella
Diametro	Diametro Nominale del Bullone [mm]
Diam Foro	Diametro del Foro [mm]
Diam Dado	Diametro del Dado [mm]
Diam Medio	Diametro medio del Dado [mm]
Area	Area nominale (per la verifica sul gambo) [mm ²]
Area Res	Area resistente (per la verifica sulla parte filettata) [mm ²]
Tratt. Sup.	Trattamento superfici a contatto

Verifiche Bullone

N _{bulln}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	69	32 256	NS	0	48 384	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	53	32 256	NS	636	48 384	76,08	92,73
3	Verifica della parte filettata	81	32 256	NS	1 347	48 384	35,92	45,53
4	Verifica della parte filettata	81	32 256	NS	0	48 384	NS	NS
5	Verifica della parte filettata	53	32 256	NS	614	48 384	78,80	95,61
6	Verifica della parte filettata	69	32 256	NS	1 340	48 384	36,11	46,47
7	Verifica della parte filettata	2 365	32 256	13,64	10	48 384	NS	13,61
8	Verifica della parte filettata	325	32 256	99,25	10	48 384	NS	97,82
9	Verifica della parte filettata	1 722	32 256	18,73	10	48 384	NS	18,68

LEGENDA

N_{bulln}	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

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1-3	Squadretta	X: 446,201; Y: 172,814; Z: 2,520	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (10,7; -46,0)	2 = (10,7; 0,0)	3 = (10,7; 46,0)				
2	Squadretta	X: 446,228; Y: 172,841; Z: 2,520	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (-10,7; -46,0)	8 = (-10,7; 0,0)	9 = (-10,7; 46,0)				
3-1	Squadretta	X: 446,261; Y: 172,814; Z: 2,520	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
4 = (-10,7; -46,0)	5 = (-10,7; 0,0)	6 = (-10,7; 46,0)				
4	Squadretta	X: 446,233; Y: 172,841; Z: 2,520	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (10,7; -46,0)	8 = (10,7; 0,0)	9 = (10,7; 46,0)				

LEGENDA

N_{piastro}	Identificativo della piastra nel collegamento di appartenenza.
Tipo	Tipo di piastra.

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

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	1	-46	52	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	NS	NS
2	7	7	2 365	52	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	10,99	NS
3-1	4	4	62	52	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	NS	NS
4	7	7	-2 365	52	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	10,99	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
1-3	0,1240	0,0550	-24	-104	277 524	123 095	NS	NS
2	0,0850	0,0550	965	-104	220 320	123 095	NS	NS
3-1	0,0850	0,0550	24	-104	220 320	123 095	NS	NS
4	0,0850	0,0550	965	-104	220 320	123 095	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
1-3	3	1 347	103 145	76,57
2	1	0	0	VNR
3-1	6	1 340	103 145	76,97
4	1	0	0	VNR

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).

Colleg. 9543

ID Nodo del collegamento: 13

Materiali Collegamenti

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

Beam

N _{beam}
Trave 5a-4
Trave 4-6

LEGENDA

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

Verifiche a Rifollamento (Beam)

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
Trave 5a-4	4	4	-145	-165	13 292	13 326	0,0120	0,0340	0,31	0,87	2,50	0,88	91,67	80,77
Trave 4-6	7	7	10 514	330	20 160	33 443	0,0182	0,0340	0,47	0,87	2,50	2,22	1,92	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].

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

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 Punzonamento

N_{el}	Id_{el}	N_{Ed}	B_{p,Rd}	CS
Trave 5a-4	1	4 754	51 572	10,85

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).

Bulloni

N_{blin}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
2	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
3	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
4	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
5	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
6	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
7	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
8	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
9	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B

LEGENDA

N_{blin}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il bullone nella relativa tabella
Diametro	Diametro Nominale del Bullone [mm]
Diam Foro	Diametro del Foro [mm]
Diam Dado	Diametro del Dado [mm]
Diam Medio	Diametro medio del Dado [mm]
Area	Area nominale (per la verifica sul gambo) [mm²]
Area Res	Area resistente (per la verifica sulla parte filettata) [mm²]
Tratt. Sup.	Trattamento superfici a contatto

Verifiche Bullone

N_{blin}	Tipo	F_{v,Ed}	F_{v,Rd}	CS_{Tg}	F_{t,Ed}	F_{t,Rd}	CS_{Trz}	CS_{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	245	32 256	NS	0	48 384	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	165	32 256	NS	2 161	48 384	22,39	27,01
3	Verifica della parte filettata	235	32 256	NS	4 754	48 384	10,18	12,91
4	Verifica della parte filettata	220	32 256	NS	0	48 384	NS	NS
5	Verifica della parte filettata	165	32 256	NS	2 167	48 384	22,33	26,95
6	Verifica della parte filettata	229	32 256	NS	4 666	48 384	10,37	13,16
7	Verifica della parte filettata	5 260	32 256	6,13	555	48 384	87,18	5,84
8	Verifica della parte filettata	190	32 256	NS	555	48 384	87,18	71,00
9	Verifica della parte filettata	5 072	32 256	6,36	555	48 384	87,18	6,04

LEGENDA

N_{blin}	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

Piastre

N_{pietra}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1-3	Squadretta	X: 448,219; Y: 172,814; Z: 2,520	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (10,7; -46,0)	2 = (10,7; 0,0)	3 = (10,7; 46,0)				
2	Squadretta	X: 448,246; Y: 172,841; Z: 2,520	Bullonata	55x124	10,00	SI

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (-10,7; -46,0)	8 = (-10,7; 0,0)	9 = (-10,7; 46,0)				
3-1	Squadretta	X: 448,279; Y: 172,814; Z: 2,520	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
4 = (-10,7; -46,0)	5 = (-10,7; 0,0)	6 = (-10,7; 46,0)				
4	Squadretta	X: 448,251; Y: 172,841; Z: 2,520	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (10,7; -46,0)	8 = (10,7; 0,0)	9 = (10,7; 46,0)				
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	3	3	-167	-165	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	NS	NS
2	7	9	5 257	-165	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	4,94	NS
3-1	6	6	159	-165	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	NS	NS
4	7	9	-5 257	-165	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	4,94	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
1-3	0,1240	0,0550	-20	-330	277 524	123 095	NS	NS
2	0,0850	0,0550	282	-330	220 320	123 095	NS	NS
3-1	0,0850	0,0550	20	-330	220 320	123 095	NS	NS
4	0,0850	0,0550	282	-330	220 320	123 095	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
1-3	3	4 754	103 145	21,70
2	1	0	0	VNR
3-1	6	4 666	103 145	22,11
4	1	0	0	VNR

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).

Colleg. 9547

ID Nodo del collegamento: 19

Materiali Collegamenti

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

Beam

N _{beam}
Trave 6-9a

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

Trave 8a-9a	
LEGENDA	
N_{beam}	Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Verifiche a Rifollamento (Beam)

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
Trave 6-9a	4	4	-724	-743	13 292	13 326	0,0120	0,0340	0,31	0,87	2,50	0,88	18,36	17,94
Trave 8a-9a	9	7	-1 428	-1 486	20 160	33 443	0,0182	0,0340	0,47	0,87	2,50	2,22	14,12	22,51

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 Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
Trave 6-9a	1	0	51 572	NS

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).

Bulloni

N _{blin}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
2	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
3	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
4	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
5	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
6	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
7	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
8	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
9	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B

LEGENDA

N_{blin}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il bullone nella relativa tabella
Diametro	Diametro Nominale del Bullone [mm]
Diam Foro	Diametro del Foro [mm]
Diam Dado	Diametro del Dado [mm]
Diam Medio	Diametro medio del Dado [mm]
Area	Area nominale (per la verifica sul gambo) [mm²]
Area Res	Area resistente (per la verifica sulla parte filettata) [mm²]
Tratt. Sup.	Trattamento superfici a contatto

Verifiche Bullone

N _{blin}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	1 043	32 256	30,93	0	48 384	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	743	32 256	43,41	0	48 384	NS	NS
3	Verifica della parte filettata	1 053	32 256	30,63	0	48 384	NS	NS
4	Verifica della parte filettata	1 037	32 256	31,11	0	48 384	NS	NS
5	Verifica della parte filettata	743	32 256	43,41	0	48 384	NS	NS
6	Verifica della parte filettata	1 028	32 256	31,38	0	48 384	NS	NS
7	Verifica della parte filettata	949	32 256	33,99	9	48 384	NS	33,84
8	Verifica della parte filettata	746	32 256	43,24	9	48 384	NS	42,99
9	Verifica della parte filettata	1 030	32 256	31,32	9	48 384	NS	31,19

LEGENDA

N_{blin}	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]

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

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

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1-3	Squadretta	X: 448,246; Y: 176,381; Z: 4,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (10,7; -46,0)	2 = (10,7; 0,0)	3 = (10,7; 46,0)				
2	Squadretta	X: 448,219; Y: 176,409; Z: 4,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (-10,7; -46,0)	8 = (-10,7; 0,0)	9 = (-10,7; 46,0)				
3-1	Squadretta	X: 448,246; Y: 176,441; Z: 4,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
4 = (-10,7; -46,0)	5 = (-10,7; 0,0)	6 = (-10,7; 46,0)				
4	Squadretta	X: 448,219; Y: 176,414; Z: 4,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (10,7; -46,0)	8 = (10,7; 0,0)	9 = (10,7; 46,0)				

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	3	3	-746	-743	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	34,85	36,61
2	9	9	714	-743	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	36,41	36,61
3-1	6	6	710	-743	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	36,61	36,61
4	9	9	-714	-743	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	36,41	36,61

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,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
1-3	0,0850	0,0550	21	-1 486	220 320	123 095	NS	82,84
2	0,0850	0,0550	185	-1 486	220 320	123 095	NS	82,84
3-1	0,1240	0,0550	-21	-1 486	277 524	123 095	NS	82,84
4	0,0850	0,0550	185	-1 486	220 320	123 095	NS	82,84

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
1-3	1	0	103 145	-
2	1	0	0	VNR
3-1	1	0	103 145	-
4	1	0	0	VNR

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

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

Richiesta).

Colleg. 9548

ID Nodo del collegamento: 18

Materiali Collegamenti

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

Beam

N _{beam}	
Trave 5-8a	
Trave 8a-9a	
LEGENDA	
N _{beam}	Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Verifiche a Rifollamento (Beam)

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
Trave 5-8a	1	1	-732	738	13 292	13 326	0,0120	0,0340	0,31	0,87	2,50	0,88	18,16	18,06
Trave 8a-9a	9	7	1 732	1 476	20 160	33 443	0,0182	0,0340	0,47	0,87	2,50	2,22	11,64	22,66

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 Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
Trave 5-8a	1	831	51 572	62,06
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).			

Bulloni

N _{blln}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
2	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
3	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
4	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
5	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
6	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
7	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
8	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
9	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B

LEGENDA

N _{blln}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il bullone nella relativa tabella
Diametro	Diametro Nominale del Bullone [mm]
Diam Foro	Diametro del Foro [mm]
Diam Dado	Diametro del Dado [mm]
Diam Medio	Diametro medio del Dado [mm]
Area	Area nominale (per la verifica sul gambo) [mm ²]
Area Res	Area resistente (per la verifica sulla parte filettata) [mm ²]
Tratt. Sup.	Trattamento superfici a contatto

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	1 039	32 256	31,05	489	48 384	98,94	25,37
2	Verifica della parte filettata	738	32 256	43,71	457	48 384	NS	33,75
3	Verifica della parte filettata	1 049	32 256	30,75	426	48 384	NS	25,78

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

4	Verifica della parte filettata	1 019	32 256	31,65	831	48 384	58,22	22,80
5	Verifica della parte filettata	738	32 256	43,71	783	48 384	61,79	29,04
6	Verifica della parte filettata	1 010	32 256	31,94	735	48 384	65,83	23,72
7	Verifica della parte filettata	1 047	32 256	30,81	1 067	48 384	45,35	20,74
8	Verifica della parte filettata	741	32 256	43,53	1 067	48 384	45,35	25,82
9	Verifica della parte filettata	1 138	32 256	28,34	1 067	48 384	45,35	19,60

LEGENDA

N_{blin}	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

Piastre

N _{piastra}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1-3	Squadretta	X: 446,233; Y: 176,441; Z: 4,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (10,7; -46,0)	2 = (10,7; 0,0)	3 = (10,7; 46,0)				
2	Squadretta	X: 446,261; Y: 176,414; Z: 4,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (-10,7; -46,0)	8 = (-10,7; 0,0)	9 = (-10,7; 46,0)				
3-1	Squadretta	X: 446,233; Y: 176,381; Z: 4,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
4 = (-10,7; -46,0)	5 = (-10,7; 0,0)	6 = (-10,7; 46,0)				
4	Squadretta	X: 446,261; Y: 176,409; Z: 4,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (10,7; -46,0)	8 = (10,7; 0,0)	9 = (10,7; 46,0)				

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
1-3	3	3	-746	-738	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	34,85	36,86
2	9	9	866	-738	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	30,02	36,86
3-1	6	6	689	-738	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	37,73	36,86
4	9	9	-866	-738	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	30,02	36,86

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
1-3	0,0850	0,0550	21	-1 476	220 320	123 095	NS	83,40
2	0,0850	0,0550	185	-1 476	220 320	123 095	NS	83,40
3-1	0,1240	0,0550	-21	-1 476	277 524	123 095	NS	83,40
4	0,0850	0,0550	185	-1 476	220 320	123 095	NS	83,40

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
-----------------------	--

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

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
1-3	1	489	103 145	NS
2	1	0	0	VNR
3-1	4	831	103 145	NS
4	1	0	0	VNR

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).

Colleg. 9550

ID Nodo del collegamento: 15

Materiali Collegamenti

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

Beam

N _{beam}
Trave 5-7a
Trave 5-8a
LEGENDA
N_{beam} Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Verifiche a Rifollamento (Beam)

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
Trave 5-7a	7	7	5 080	2 952	20 160	33 443	0,0182	0,0340	0,47	0,87	2,50	2,22	3,97	11,33
Trave 5-8a	4	4	1 738	1 476	20 276	33 782	0,0183	0,0340	0,47	0,87	2,50	2,24	11,67	22,89

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 Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
Trave 5-8a	1	9 975	51 572	5,17

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).

Bulloni

N _{blin}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
2	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
3	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
4	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
5	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
6	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
7	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
8	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
9	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B

LEGENDA

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

N_{bilin}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il bullone nella relativa tabella
Diametro	Diametro Nominale del Bullone [mm]
Diam Foro	Diametro del Foro [mm]
Diam Dado	Diametro del Dado [mm]
Diam Medio	Diametro medio del Dado [mm]
Area	Area nominale (per la verifica sul gambo) [mm²]
Area Res	Area resistente (per la verifica sulla parte filettata) [mm²]
Tratt. Sup.	Trattamento superfici a contatto

Verifiche Bullone

N _{bilin}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	1 874	32 256	17,21	2 849	48 384	16,98	9,98
2	Verifica della parte filettata	1 521	32 256	21,21	3 788	48 384	12,77	9,70
3	Verifica della parte filettata	2 398	32 256	13,45	4 727	48 384	10,24	6,94
4	Verifica della parte filettata	2 280	32 256	14,15	7 470	48 384	6,48	5,53
5	Verifica della parte filettata	1 521	32 256	21,21	8 722	48 384	5,55	5,68
6	Verifica della parte filettata	1 784	32 256	18,08	9 975	48 384	4,85	4,94
7	Verifica della parte filettata	2 938	32 256	10,98	7 090	48 384	6,82	5,11
8	Verifica della parte filettata	1 476	32 256	21,85	7 028	48 384	6,88	6,69
9	Verifica della parte filettata	2 943	32 256	10,96	6 967	48 384	6,94	5,15

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_{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

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1-3	Squadretta	X: 446,233; Y: 175,241; Z: 4,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (10,7; -46,0)	2 = (10,7; 0,0)	3 = (10,7; 46,0)				
2	Squadretta	X: 446,261; Y: 175,214; Z: 4,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (-10,7; -46,0)	8 = (-10,7; 0,0)	9 = (-10,7; 46,0)				
3-1	Squadretta	X: 446,233; Y: 175,181; Z: 4,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
4 = (-10,7; -46,0)	5 = (-10,7; 0,0)	6 = (-10,7; 46,0)				
4	Squadretta	X: 446,261; Y: 175,209; Z: 4,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (10,7; -46,0)	8 = (10,7; 0,0)	9 = (10,7; 46,0)				

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	3	3	-1 890	-1 476	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	13,75	18,43
2	7	9	2 540	-1 476	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	10,23	18,43
3-1	6	6	1 002	-1 476	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	25,94	18,43
4	7	9	-2 540	-1 476	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	10,23	18,43

LEGENDA

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

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
1-3	0,0850	0,0550	1 104	-2 952	220 320	123 095	NS	41,70
2	0,0000	0,0550	0	-2 952	0	123 095	-	41,70
3-1	0,1240	0,0550	-1 104	-2 952	277 524	123 095	NS	41,70
4	0,0000	0,0550	0	-2 952	0	123 095	-	41,70

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
1-3	3	4 727	103 145	21,82
2	1	0	0	VNR
3-1	6	9 975	103 145	10,34
4	1	0	0	VNR

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).

Colleg. 9568

ID Nodo del collegamento: 20

Materiali Collegamenti

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

Beam

N _{beam}
Trave 7a-6
Trave 6-9a
LEGENDA
N_{beam} Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Verifiche a Rifollamento (Beam)

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
Trave 7a-6	7	7	-9 016	-3 022	20 160	33 443	0,0182	0,0340	0,47	0,87	2,50	2,22	2,24	11,07
Trave 6-9a	1	1	1 724	-1 511	20 275	33 779	0,0183	0,0340	0,47	0,87	2,50	2,24	11,76	22,36

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 Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
Trave 6-9a	1	6 896	51 572	7,48

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].

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

CS

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

Bulloni

N _{bulln}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
2	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
3	1-3	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
4	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
5	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
6	3-1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
7	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
8	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
9	4-2	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B

LEGENDA

N _{bulln}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il bullone nella relativa tabella
Diametro	Diametro Nominale del Bullone [mm]
Diam Foro	Diametro del Foro [mm]
Diam Dado	Diametro del Dado [mm]
Diam Medio	Diametro medio del Dado [mm]
Area	Area nominale (per la verifica sul gambo) [mm ²]
Area Res	Area resistente (per la verifica sulla parte filettata) [mm ²]
Tratt. Sup.	Trattamento superfici a contatto

Verifiche Bullone

N _{bulln}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	2 292	32 256	14,07	2 766	48 384	17,49	8,94
2	Verifica della parte filettata	1 534	32 256	21,03	4 831	48 384	10,02	8,41
3	Verifica della parte filettata	1 923	32 256	16,77	6 896	48 384	7,02	6,19
4	Verifica della parte filettata	1 950	32 256	16,54	291	48 384	NS	15,44
5	Verifica della parte filettata	1 534	32 256	21,03	2 775	48 384	17,44	11,30
6	Verifica della parte filettata	2 325	32 256	13,87	5 258	48 384	9,20	6,68
7	Verifica della parte filettata	4 754	32 256	6,79	3 525	48 384	13,73	5,01
8	Verifica della parte filettata	1 511	32 256	21,35	3 484	48 384	13,89	10,18
9	Verifica della parte filettata	4 698	32 256	6,87	3 443	48 384	14,05	5,09

LEGENDA

N _{bulln}	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

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1-3	Squadretta	X: 448,246; Y: 175,181; Z: 4,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (10,7; -46,0)	2 = (10,7; 0,0)	3 = (10,7; 46,0)				
2	Squadretta	X: 448,219; Y: 175,209; Z: 4,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (-10,7; -46,0)	8 = (-10,7; 0,0)	9 = (-10,7; 46,0)				
3-1	Squadretta	X: 448,246; Y: 175,241; Z: 4,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
4 = (-10,7; -46,0)	5 = (-10,7; 0,0)	6 = (-10,7; 46,0)				
4	Squadretta	X: 448,219; Y: 175,214; Z: 4,020	Bullonata	55x124	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
7 = (10,7; -46,0)	8 = (10,7; 0,0)	9 = (10,7; 46,0)				

Collegamento di tipo SQUADRETTA (travi: principale/secondaria)

LEGENDA

N_{pietra}	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	3	3	-1 190	-1 511	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	21,85	18,00
2	7	9	4 508	-1 511	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	5,77	18,00
3-1	6	6	1 767	-1 511	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	14,71	18,00
4	7	9	-4 508	-1 511	25 996	27 201	0,0168	0,0160	0,43	0,41	1,75	1,92	5,77	18,00

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
1-3	0,1240	0,0550	-800	-3 022	277 524	123 095	NS	40,73
2	0,0850	0,0550	90	-3 022	220 320	123 095	NS	40,73
3-1	0,0850	0,0550	800	-3 022	220 320	123 095	NS	40,73
4	0,0850	0,0550	90	-3 022	220 320	123 095	NS	40,73

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
1-3	3	6 896	103 145	14,96
2	1	0	0	VNR
3-1	6	5 258	103 145	19,62
4	1	0	0	VNR

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 COLLEGAMENTI ACCIAIO (Elevazione)

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

Colleg. 11950

ID Nodo del collegamento: 32

Materiali Collegamenti

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

Beam

N_{beam}	
Pilastro 3	
LEGENDA	
N_{beam}	Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Piastre

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Piastra di fondazione	X: 446,240; Y: 172,802; Z: 0,000	Con Tirafondi	720x720	15,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-325,0; -325,0)	2 = (325,0; -325,0)	3 = (-325,0; 325,0)	4 = (325,0; 325,0)	5 = (0,0; 325,0)	6 = (0,0; -325,0)	7 = (-325,0; 0,0)
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-50,0; 0,0)	2 = (50,0; 0,0)	3 = (0,0; -50,0)	4 = (0,0; 50,0)			
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	2	4	-43	-20	78 800	78 800	0,0350	0,0350	0,40	0,40	1,68	1,68	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	0,7200	0,7200	-210	-95	2 417 143	2 417 143	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	0	333 863	-
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	57,84	57,84	0,93	0,93	57,87	57,87	223,81	3,87	3,87
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	-23 402	-19	-112	0,05	16,46	X: -0,360; Y: -0,360; Z: 0,000	NS
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).						

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	4,24	6	80
2	1	d'angolo	lineare	4,24	6	80
3	1	d'angolo	lineare	4,24	6	80
4	1	d'angolo	lineare	4,24	6	80

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	0,1	0,1	0,2	0,3	20,0	19,3	235,0	0,85	1,00	9,96
2	0,1	0,1	0,3	0,2	14,4	15,2	235,0	0,85	1,00	13,15
3	0,3	0,3	0,1	0,1	18,6	14,9	235,0	0,85	1,00	10,74
4	0,2	0,2	0,1	0,1	15,9	19,6	235,0	0,85	1,00	10,19

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	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
2	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
3	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
4	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
5	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
6	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
7	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
8	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-

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].
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	46	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	47	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
3	Verifica della parte filettata	44	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
4	Verifica della parte filettata	45	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
5	Verifica della parte filettata	45	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
6	Verifica della parte filettata	47	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
7	Verifica della parte filettata	45	176 256	NS	0	264 384	NS	NS

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

8	Verifica della parte filettata	46	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
---	--------------------------------	----	---------	----	---	---------	----	----

LEGENDA	
N_{blin}	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	0	198 139	NS
2	0	198 139	NS
3	0	198 139	NS
4	0	198 139	NS
5	0	198 139	NS
6	0	198 139	NS
7	0	198 139	NS
8	0	198 139	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. 11951

ID Nodo del collegamento: 30

Materiali Collegamenti

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

Beam

N _{beam}
Pilastro 4

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: 448,240; Y: 172,802; Z: 0,000	Con Tirafondi	720x720	15,00	SI

Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-325,0; -325,0)	2 = (325,0; -325,0)	3 = (-325,0; 325,0)	4 = (325,0; 325,0)	5 = (0,0; 325,0)	6 = (0,0; -325,0)	7 = (-325,0; 0,0)

Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-50,0; 0,0)	2 = (50,0; 0,0)	3 = (0,0; -50,0)	4 = (0,0; 50,0)			

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	2	1	-6	26	78 800	78 800	0,0350	0,0350	0,40	0,40	1,68	1,68	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.

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

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

Verifiche a Tensione

N _{el}	L _{nSez,X}	L _{nSez,Y}	N _{Ed,X}	N _{Ed,Y}	R _{d,X}	R _{d,Y}	CS _X	CS _Y
1	0,7200	0,7200	-15	-115	2 417 143	2 417 143	NS	NS

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}	I _{dEl}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
1	1	0	333 863	-

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
I_{dEl}	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	54,08	54,08	0,87	0,87	54,10	54,10	223,81	4,14	4,14

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 _{tcontatto}	CS
1	-21 880	-66	-38	0,04	16,46	X: -0,360; Y: -0,360; Z: 0,000	NS

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_{tcontatto}	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	4,24	6	80
2	1	d'angolo	lineare	4,24	6	80
3	1	d'angolo	lineare	4,24	6	80
4	1	d'angolo	lineare	4,24	6	80

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}	β1	β2	CS
1	0,3	0,3	0,1	0,1	18,2	15,9	235,0	0,85	1,00	11,00
2	0,0	0,0	0,1	0,1	14,1	16,4	235,0	0,85	1,00	12,21
3	0,1	0,1	0,2	0,0	15,3	13,9	235,0	0,85	1,00	13,04
4	0,1	0,1	0,0	0,2	16,9	18,3	235,0	0,85	1,00	10,92

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].

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

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	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
2	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
3	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
4	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
5	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
6	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
7	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
8	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-

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].
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	27	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	21	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
3	Verifica della parte filettata	26	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
4	Verifica della parte filettata	20	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
5	Verifica della parte filettata	23	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
6	Verifica della parte filettata	24	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
7	Verifica della parte filettata	26	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
8	Verifica della parte filettata	20	176 256	NS	0	264 384	NS	NS

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_{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	0	139 673	NS
2	0	139 673	NS
3	0	139 673	NS
4	0	139 673	NS
5	0	139 673	NS
6	0	139 673	NS
7	0	139 673	NS
8	0	139 673	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

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

Colleg. 11952

ID Nodo del collegamento: 36

Materiali Collegamenti

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

Beam

N _{beam}
Pilastro 6
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: 448,240; Y: 175,202; Z: 0,000	Con Tirafondi	720x720	15,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-325,0; -325,0)	2 = (325,0; -325,0)	3 = (-325,0; 325,0)	4 = (325,0; 325,0)	5 = (0,0; 325,0)	6 = (0,0; -325,0)	7 = (-325,0; 0,0)
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-50,0; 0,0)	2 = (50,0; 0,0)	3 = (0,0; -50,0)	4 = (0,0; 50,0)			
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	4	23	-59	78 800	78 800	0,0350	0,0350	0,40	0,40	1,68	1,68	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	0,7200	0,7200	-50	-230	2 417 143	2 417 143	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	0	333 863	-
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	60,75	60,75	0,98	0,98	60,78	60,78	223,81	3,68	3,68
LEGENDA									
N _{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.								

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

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	-24 580	110	-30	0,05	16,46	X: -0,360; Y: -0,360; Z: 0,000	NS

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	4,24	6	80
2	1	d'angolo	lineare	4,24	6	80
3	1	d'angolo	lineare	4,24	6	80
4	1	d'angolo	lineare	4,24	6	80

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}	$\tau_{Par\ ini.}$	$\tau_{Par\ fin.}$	$t_{ort\ ini.}$	$t_{ort\ fin.}$	$n_{ort\ ini.}$	$n_{ort\ fin.}$	Fyk	β_1	β_2	CS
1	0,3	0,3	0,5	0,4	17,0	20,8	235,0	0,85	1,00	9,61
2	0,8	0,8	0,4	0,5	19,2	15,4	235,0	0,85	1,00	10,38
3	0,5	0,5	0,2	0,7	21,2	20,0	235,0	0,85	1,00	9,43
4	0,6	0,6	0,7	0,2	15,0	16,2	235,0	0,85	1,00	12,30

LEGENDA

N_{cordone}	Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
$\tau_{Par\ ini.}$	τ Parallela alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].
$\tau_{Par\ fin.}$	τ Parallela alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].
$t_{ort\ ini.}$	t Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].
$t_{ort\ fin.}$	t Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].
$n_{ort\ ini.}$	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].
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	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
2	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
3	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
4	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
5	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
6	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
7	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
8	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-

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].

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

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	33	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	59	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
3	Verifica della parte filettata	40	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
4	Verifica della parte filettata	63	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
5	Verifica della parte filettata	51	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
6	Verifica della parte filettata	46	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
7	Verifica della parte filettata	34	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
8	Verifica della parte filettata	60	176 256	NS	0	264 384	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	0	163 410	NS
2	0	163 410	NS
3	0	163 410	NS
4	0	163 410	NS
5	0	163 410	NS
6	0	163 410	NS
7	0	163 410	NS
8	0	163 410	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. 11953

ID Nodo del collegamento: 39

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: 446,240; Y: 175,202; Z: 0,000	Con Tirafondi	720x720	15,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-325,0; -325,0)	2 = (325,0; -325,0)	3 = (-325,0; 325,0)	4 = (325,0; 325,0)	5 = (0,0; 325,0)	6 = (0,0; -325,0)	7 = (-325,0; 0,0)
8 = (325,0; 0,0)						

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

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

1 = (-50,0; 0,0) 2 = (50,0; 0,0) 3 = (0,0; -50,0) 4 = (0,0; 50,0)

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	2	47	52	78 800	78 800	0,0350	0,0350	0,40	0,40	1,68	1,68	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	0,7200	0,7200	-180	-205	2 417 143	2 417 143	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	0	333 863	-

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	57,07	57,07	0,92	0,92	57,10	57,10	223,81	3,92	3,92

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	-23 092	0	-31	0,04	16,46	X: -0,360; Y: -0,360; Z: 0,000	NS

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	4,24	6	80
2	1	d'angolo	lineare	4,24	6	80
3	1	d'angolo	lineare	4,24	6	80
4	1	d'angolo	lineare	4,24	6	80

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

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	0,3	0,3	0,2	0,6	17,6	18,1	235,0	0,85	1,00	11,04
2	0,8	0,8	0,6	0,2	16,4	15,9	235,0	0,85	1,00	12,13
3	0,7	0,7	0,1	0,6	18,0	16,7	235,0	0,85	1,00	11,10
4	0,3	0,3	0,6	0,1	16,0	17,3	235,0	0,85	1,00	11,54

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	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
2	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
3	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
4	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
5	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
6	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
7	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-
8	1	27	Uncino Semplice	-	-	4,73	14,9	-

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].
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	56	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	70	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
3	Verifica della parte filettata	39	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
4	Verifica della parte filettata	58	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
5	Verifica della parte filettata	48	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
6	Verifica della parte filettata	62	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
7	Verifica della parte filettata	47	176 256	NS	0	264 384	NS	NS
8	Verifica della parte filettata	63	176 256	NS	0	264 384	NS	NS

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]

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

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	0	209 835	NS
2	0	209 835	NS
3	0	209 835	NS
4	0	209 835	NS
5	0	209 835	NS
6	0	209 835	NS
7	0	209 835	NS
8	0	209 835	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

PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU

Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
Fondazione			Platea 1																
P	S	00001	0	0	0,045	0,045	-	00003	0	0	0,045	0,045	-	00007	0	0	0,045	0,045	-
	I		-4	32	0,045	0,045	2,55		-29	44	0,045	0,045	1,89		2	45	0,045	0,045	1,87
				988	24	24				395	24	24			010	24	24		
S	S		0	0	0,045	0,045	-		0	0	0,045	0,045	-		0	0	0,045	0,045	-
	I		4	27	0,045	0,045	3,05		29	23	0,045	0,045	3,64		-1	32	0,045	0,045	2,59
				553	24	24				086	24	24			445	24	24		
P	S	00008	0	0	0,045	0,045	-	00022	0	0	0,045	0,045	-	00023	0	0	0,045	0,045	-
	I		61	34	0,045	0,045	2,40		-41	2 406	0,045	0,045	34,9		0	327	0,045	0,045	NS
				963	24	24					24	24	5				24	24	
S	S		0	0	0,045	0,045	-		43	622	0,045	0,045	NS		0	0	0,045	0,045	-
	I		-89	54	0,045	0,045	1,54		0	0	0,045	0,045	-		0	304	0,045	0,045	NS
				746	24	24					24	24					24	24	
P	S	00024	23	933	0,045	0,045	90,1	00025	-1	1 243	0,045	0,045	67,6	00026	0	0	0,045	0,045	-
	I		0	0	0,045	0,045	2		0	0	0,045	0,045	-		3	307	0,045	0,045	NS
					24	24	-				24	24					24	24	
S	S		-5	336	0,045	0,045	NS		0	0	0,045	0,045	-		0	0	0,045	0,045	-
	I		0	0	0,045	0,045	-		-1	144	0,045	0,045	NS		0	252	0,045	0,045	NS
					24	24					24	24					24	24	
P	S	00027	0	0	0,045	0,045	-	00028	0	0	0,045	0,045	-	00029	1	613	0,045	0,045	NS
	I		-17	688	0,045	0,045	NS		0	3 099	0,045	0,045	27,1		0	0	0,045	0,045	-
					24	24					24	24	3				24	24	
S	S		0	0	0,045	0,045	-		0	15	0,045	0,045	5,47		0	10	0,045	0,045	7,79
	I		-93	7 945	0,045	0,045	10,5		0	0	0,045	0,045	-		0	0	0,045	0,045	-
					24	24	9				24	24					24	24	
P	S	00030	0	487	0,045	0,045	NS	00032	0	0	0,045	0,045	-	00036	0	0	0,045	0,045	-
	I		2	3 075	0,045	0,045	27,3		1	9 645	0,045	0,045	8,72		-20	4 775	0,045	0,045	17,61
					24	24	4				24	24					24	24	
S	S		0	1 367	0,045	0,045	61,5		0	10	0,045	0,045	7,76		0	125	0,045	0,045	NS
	I		-3	2 194	0,045	0,045	38,3		0	0	0,045	0,045	-		9	3 848	0,045	0,045	21,85
					24	24	2				24	24					24	24	
P	S	00039	0	0	0,045	0,045	-	00040	0	0	0,045	0,045	-	00041	8	21	0,045	0,045	3,86
	I		0	3 984	0,045	0,045	21,1		39	4 557	0,045	0,045	18,4		0	0	0,045	0,045	-
					24	24	1				24	24	5				24	24	
S	S		0	4 577	0,045	0,045	18,3		0	0	0,045	0,045	-		0	0	0,045	0,045	-
	I		2	2 566	0,045	0,045	32,7		-56	4 576	0,045	0,045	18,3		10	278	0,045	0,045	NS
					24	24	7				24	24	8				24	24	
P	S	00042	-28	24	0,045	0,045	3,38	00043	-1	20	0,045	0,045	4,11	00044	0	20	0,045	0,045	4,11
	I		0	0	0,045	0,045	-		0	0	0,045	0,045	-		0	0	0,045	0,045	-
					24	24					24	24					24	24	
S	S		29	1 941	0,045	0,045	43,3		-2	3 967	0,045	0,045	21,2		0	0	0,045	0,045	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																				
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	
			[N]	[N m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]		
	I		0	0	24 0,045 24	24 0,045 24	2 -		0	0	24 0,045 24	24 0,045 24	0 -		0	1 980	24 0,045 24	24 0,045 24	42,47	
P	S	00045	0	14 376	0,045 24	0,045 24	5,85	00046	0	12 438	0,045 24	0,045 24	6,76	00047	3	4 219	0,045 24	0,045 24	19,93	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
S	S		0	2 551	0,045 24	0,045 24	32,9 6		0	494	0,045 24	0,045 24	NS		0	107	0,045 24	0,045 24	NS	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	429	0,045 24	0,045 24	NS	
P	S	00048	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00049	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00050	0	1 825	0,045 24	0,045 24	46,07	
	I		-25	21 817	0,045 24	0,045 24	3,85		6	19 408	0,045 24	0,045 24	4,33		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
S	S		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
	I		9	5 089	0,045 24	0,045 24	16,5 2		-17	1 774	0,045 24	0,045 24	47,4 0		0	3 660	0,045 24	0,045 24	22,97	
P	S	00051	0	3 453	0,045 24	0,045 24	24,3 5	00052	-4	3 671	0,045 24	0,045 24	22,9 1	00053	1	1 894	0,045 24	0,045 24	44,39	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		10	1 238	0,045 24	0,045 24	67,92	
S	S		0	4 505	0,045 24	0,045 24	18,6 6		11	1 729	0,045 24	0,045 24	48,6 3		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	770	0,045 24	0,045 24	NS	
P	S	00054	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00055	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00056	0	0	0,045 24	0,045 24	-	
	I		0	252	0,045 24	0,045 24	NS		-1	568	0,045 24	0,045 24	NS		0	973	0,045 24	0,045 24	86,42	
S	S		-1	1 800	0,045 24	0,045 24	46,7 1		13	3 486	0,045 24	0,045 24	24,1 2		0	5 306	0,045 24	0,045 24	15,85	
	I		-10	665	0,045 24	0,045 24	NS		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00057	-3	404	0,045 24	0,045 24	NS	00058	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00059	0	0	0,045 24	0,045 24	-	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		25	1 211	0,045 24	0,045 24	69,4 3		-1	60	0,045 24	0,045 24	NS	
S	S		2	4 659	0,045 24	0,045 24	18,0 5		-66	1 933	0,045 24	0,045 24	43,5 1		2	94	0,045 24	0,045 24	NS	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		39	2 396	0,045 24	0,045 24	35,09	
P	S	00060	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00061	2	1 484	0,045 24	0,045 24	56,6 6	00062	-3	3 012	0,045 24	0,045 24	27,92	
	I		-36	2 256	0,045 24	0,045 24	37,2 8		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
S	S		-1	10	0,045 24	0,045 24	NS		-4	216	0,045 24	0,045 24	NS		0	1 744	0,045 24	0,045 24	48,21	
	I		0	264	0,045 24	0,045 24	NS		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00063	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00064	-9	18	0,045 24	0,045 24	NS	00065	0	0	0,045 24	0,045 24	-	
	I		0	313	0,045 24	0,045 24	NS		-6	283	0,045 24	0,045 24	NS		-9	953	0,045 24	0,045 24	88,23	
S	S		1	14 221	0,045 24	0,045 24	5,91		8	12 228	0,045 24	0,045 24	6,88		-2	6 528	0,045 24	0,045 24	12,88	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00066	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00067	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00068	-21	5 365	0,045 24	0,045 24	15,67	
	I		-41	20 433	0,045 24	0,045 24	4,12		345	15 743	0,045 24	0,045 24	5,34		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
S	S		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		-1	2 847	0,045 24	0,045 24	29,53	
	I		251	1 968	0,045 24	0,045 24	42,7 0		-120	10 405	0,045 24	0,045 24	8,08		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00069	0	12 032	0,045 24	0,045 24	6,99	00070	0	16 184	0,045 24	0,045 24	5,20	00071	0	14 052	0,045 24	0,045 24	5,98	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
S	S		0	3 257	0,045 24	0,045 24	25,8 2		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	3 650	0,045 24	0,045 24	23,04	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	1 865	0,045 24	0,045 24	45,0 9		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00072	0	21 554	0,045 24	0,045 24	3,90	00073	0	20 881	0,045 24	0,045 24	4,03	00074	8	17 908	0,045 24	0,045 24	4,70	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
S	S		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	5 320	0,045 24	0,045 24	15,8 1		1	5 256	0,045 24	0,045 24	16,00	
	I		0	2 686	0,045 24	0,045 24	31,3 0		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00075	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00076	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00077	2	3 682	0,045 24	0,045 24	22,84	

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
	I		[N]	[N m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
			-126	1 357	0,045 24	0,045 24	61,9 8		-82	4 634	0,045 24	0,045 24	18,1 5		0	0	0,045 24	0,045 24	-
S	S		0	0	0,045 24	0,045 24	-		44	6 656	0,045 24	0,045 24	12,6 3		-8	23 285	0,045 24	0,045 24	3,61
	I		55	12 242	0,045 24	0,045 24	6,87		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-
P	S	00078	0	1 539	0,045 24	0,045 24	54,6 4	00079	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00080	0	1 401	0,045 24	0,045 24	60,02
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	2 398	0,045 24	0,045 24	35,0 6		0	0	0,045 24	0,045 24	-
S	S		0	21 348	0,045 24	0,045 24	3,94		0	16 959	0,045 24	0,045 24	4,96		0	11 419	0,045 24	0,045 24	7,36
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-
P	S	00081	0	207	0,045 24	0,045 24	NS	00082	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00083	0	2 068	0,045 24	0,045 24	40,66
	I		0	184	0,045 24	0,045 24	NS		0	1 241	0,045 24	0,045 24	67,7 6		0	0	0,045 24	0,045 24	-
S	S		0	9 766	0,045 24	0,045 24	8,61		0	11 644	0,045 24	0,045 24	7,22		0	13 544	0,045 24	0,045 24	6,21
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-
P	S	00084	0	1 686	0,045 24	0,045 24	49,8 7	00085	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00086	0	0	0,045 24	0,045 24	-
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		-7	1 278	0,045 24	0,045 24	65,7 9		155	778	0,045 24	0,045 24	NS
S	S		-2	18 648	0,045 24	0,045 24	4,51		8	22 996	0,045 24	0,045 24	3,66		-226	16 408	0,045 24	0,045 24	5,13
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-
P	S	00087	14	975	0,045 24	0,045 24	86,2 4	00088	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00089	0	852	0,045 24	0,045 24	98,69
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		8	5 650	0,045 24	0,045 24	14,8 8		2	1 273	0,045 24	0,045 24	66,05
S	S		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	1 020	0,045 24	0,045 24	82,44
	I		299	38 513	0,045 24	0,045 24	2,18		1	5 435	0,045 24	0,045 24	15,4 7		-4	956	0,045 24	0,045 24	87,96
P	S	00090	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00091	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00092	0	0	0,045 24	0,045 24	-
	I		-21	1 988	0,045 24	0,045 24	42,3 0		-30	3 590	0,045 24	0,045 24	23,4 2		95	23 794	0,045 24	0,045 24	3,53
S	S		0	0	0,045 24	0,045 24	-		-94	2 985	0,045 24	0,045 24	28,1 8		0	0	0,045 24	0,045 24	-
	I		12	1 580	0,045 24	0,045 24	53,2 2		0	0	0,045 24	0,045 24	-		59	20 796	0,045 24	0,045 24	4,04
P	S	00093	55	2 878	0,045 24	0,045 24	29,2 1	00094	0	16 108	0,045 24	0,045 24	5,22	00095	0	13 548	0,045 24	0,045 24	6,21
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-
S	S		-11	17 498	0,045 24	0,045 24	4,81		1	9 504	0,045 24	0,045 24	8,85		0	5 509	0,045 24	0,045 24	15,26
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-
P	S	00096	0	10 398	0,045 24	0,045 24	8,09	00097	0	7 049	0,045 24	0,045 24	11,9 3	00098	0	0	0,045 24	0,045 24	-
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		-97	7 605	0,045 24	0,045 24	11,06
S	S		0	4 478	0,045 24	0,045 24	18,7 8		-2	6 087	0,045 24	0,045 24	13,8 1		40	12 101	0,045 24	0,045 24	6,95
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-
P	S	00099	0	7 291	0,045 24	0,045 24	11,5 3	00100	0	8 421	0,045 24	0,045 24	9,99	00101	0	6 370	0,045 24	0,045 24	13,20
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-
S	S		2	14 577	0,045 24	0,045 24	5,77		0	7 239	0,045 24	0,045 24	11,6 2		0	4 392	0,045 24	0,045 24	19,14
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-
P	S	00102	0	4 467	0,045 24	0,045 24	18,8 2	00103	5	1 009	0,045 24	0,045 24	83,3 3	00104	0	0	0,045 24	0,045 24	-
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		-1	2 132	0,045 24	0,045 24	39,44
S	S		0	5 228	0,045 24	0,045 24	16,0 8		-5	9 441	0,045 24	0,045 24	8,91		4	14 165	0,045 24	0,045 24	5,94
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-
P	S	00105	0	1 942	0,045 24	0,045 24	43,3 0	00106	0	4 903	0,045 24	0,045 24	17,1 5	00107	0	3 711	0,045 24	0,045 24	22,66
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-
S	S		0	12 963	0,045 24	0,045 24	6,49		0	6 757	0,045 24	0,045 24	12,4 4		0	3 226	0,045 24	0,045 24	26,06
	I		0	0	0,045	0,045	-		0	0	0,045	0,045	-		0	0	0,045	0,045	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																				
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	
			[N]	[N m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]		
					24	24					24	24					24	24		
P	S	00108	0	2 460	0,045 24	0,045 24	34,1 8	00109	0	1 631	0,045 24	0,045 24	51,5 5	00110	0	0	0,045 24	0,045 24	-	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		-9	1 080	0,045 24	0,045 24	77,86	
S	S		0	2 600	0,045 24	0,045 24	32,3 4		0	4 419	0,045 24	0,045 24	19,0 3		1	7 066	0,045 24	0,045 24	11,90	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00111	5	118	0,045 24	0,045 24	NS	00112	38	2 316	0,045 24	0,045 24	36,3 0	00113	0	2 686	0,045 24	0,045 24	31,30	
	I		0	19	0,045 24	0,045 24	NS		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
S	S		-1	6 473	0,045 24	0,045 24	12,9 9		1	671	0,045 24	0,045 24	NS		0	6 427	0,045 24	0,045 24	13,08	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		13	141	0,045 24	0,045 24	NS		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00114	0	2 740	0,045 24	0,045 24	30,6 9	00115	0	1 611	0,045 24	0,045 24	52,1 9	00116	0	1 140	0,045 24	0,045 24	73,76	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
S	S		0	2 709	0,045 24	0,045 24	31,0 4		0	1 165	0,045 24	0,045 24	72,1 8		0	1 620	0,045 24	0,045 24	51,90	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00117	9	542	0,045 24	0,045 24	NS	00118	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00119	-6	1 990	0,045 24	0,045 24	42,25	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	1 862	0,045 24	0,045 24	45,1 6		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
S	S		0	3 047	0,045 24	0,045 24	27,6 0		0	3 488	0,045 24	0,045 24	24,1 1		9	2 902	0,045 24	0,045 24	28,97	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00120	-20	242	0,045 24	0,045 24	NS	00121	0	1 459	0,045 24	0,045 24	57,6 3	00122	0	3 894	0,045 24	0,045 24	21,59	
	I		-1	679	0,045 24	0,045 24	NS		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
S	S		39	1 772	0,045 24	0,045 24	47,4 5		0	9 980	0,045 24	0,045 24	8,43		0	4 735	0,045 24	0,045 24	17,76	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00123	0	2 707	0,045 24	0,045 24	31,0 6	00124	0	1 536	0,045 24	0,045 24	54,7 4	00125	0	801	0,045 24	0,045 24	NS	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
S	S		0	1 861	0,045 24	0,045 24	45,1 8		0	1 317	0,045 24	0,045 24	63,8 5		0	2 822	0,045 24	0,045 24	29,80	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00126	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00127	-1	439	0,045 24	0,045 24	NS	00128	0	1 541	0,045 24	0,045 24	54,56	
	I		1	577	0,045 24	0,045 24	NS		0	75	0,045 24	0,045 24	NS		0	72	0,045 24	0,045 24	NS	
S	S		-1	4 912	0,045 24	0,045 24	17,1 2		1	5 162	0,045 24	0,045 24	16,2 9		0	4 556	0,045 24	0,045 24	18,46	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00129	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00130	0	5 982	0,045 24	0,045 24	14,0 6	00131	0	6 246	0,045 24	0,045 24	13,46	
	I		0	755	0,045 24	0,045 24	NS		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
S	S		-1	5 012	0,045 24	0,045 24	16,7 8		0	11 426	0,045 24	0,045 24	7,36		0	5 329	0,045 24	0,045 24	15,78	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00132	0	4 289	0,045 24	0,045 24	19,6 0	00133	0	2 660	0,045 24	0,045 24	31,6 1	00134	0	134	0,045 24	0,045 24	NS	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	376	0,045 24	0,045 24	NS	
S	S		0	2 754	0,045 24	0,045 24	30,5 3		0	3 432	0,045 24	0,045 24	24,5 0		0	6 414	0,045 24	0,045 24	13,11	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00135	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00136	0	1 542	0,045 24	0,045 24	54,5 3	00137	3	957	0,045 24	0,045 24	87,86	
	I		0	1 790	0,045 24	0,045 24	46,9 7		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	180	0,045 24	0,045 24	NS	
S	S		0	8 179	0,045 24	0,045 24	10,2 8		0	6 403	0,045 24	0,045 24	13,1 3		-5	4 995	0,045 24	0,045 24	16,83	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00138	3	4 920	0,045 24	0,045 24	17,0 9	00139	13	12 392	0,045 24	0,045 24	6,79	00140	-1	10 292	0,045 24	0,045 24	8,17	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																				
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N m]	A _s [cm²/cm]	A _{df} [cm²/cm]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N m]	A _s [cm²/cm]	A _{df} [cm²/cm]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N m]	A _s [cm²/cm]	A _{df} [cm²/cm]	CS	
S	S		11	19 048	0,045 24	0,045 24	4,41		-14	9 423	0,045 24	0,045 24	8,92		1	4 899	0,045 24	0,045 24	17,16	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00141	0	7 281	0,045 24	0,045 24	11,5 5	00142	-1	3 356	0,045 24	0,045 24	25,0 6	00143	0	0	0,045 24	0,045 24	-	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		1	5 494	0,045 24	0,045 24	15,30	
S	S		0	3 979	0,045 24	0,045 24	21,1 3		1	5 901	0,045 24	0,045 24	14,2 5		-1	10 871	0,045 24	0,045 24	7,73	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00144	0	76	0,045 24	0,045 24	NS	00145	-1	4 079	0,045 24	0,045 24	20,6 1	00146	-112	18 015	0,045 24	0,045 24	4,67	
	I		0	745	0,045 24	0,045 24	NS		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
S	S		0	8 742	0,045 24	0,045 24	9,62		0	3 425	0,045 24	0,045 24	24,5 5		-44	2 371	0,045 24	0,045 24	35,47	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00147	1	19 013	0,045 24	0,045 24	4,42	00148	0	14 431	0,045 24	0,045 24	5,83	00149	0	10 221	0,045 24	0,045 24	8,23	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
S	S		-7	6 333	0,045 24	0,045 24	13,2 8		0	4 519	0,045 24	0,045 24	18,6 1		0	3 811	0,045 24	0,045 24	22,06	
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-	
P	S	00150	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00151	0	0	0,045 24	0,045 24	-							
	I		4	2 285	0,045 24	0,045 24	36,8 0		-4	15 715	0,045 24	0,045 24	5,35							
S	S		-15	3 004	0,045 24	0,045 24	27,9 9		18	4 235	0,045 24	0,045 24	19,8 5							
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-							

LEGENDA:

- Dir** Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
- Pos** Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore.
- A_s** Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.
- A_{df}** Armatura disponibile per la flessione
- 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).
- N_{Ed}, M_{Ed}** Sollecitazioni di progetto.

Platee - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)

Platee - verifiche delle tensioni di esercizio																
Nodo/ Tp _{rnf}	Dir	Compressione calcestruzzo							Trazione acciaio							
		Compressione calcestruzzo rinforzo							Trazione acciaio/FRP rinforzo							
		IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verific ato	IdCmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verific ato	
			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N m]			
Fondazione				Platea 1												
00008	P	RAR	0,563	17,43	-44	-25 010	30,96	SI	RAR	7,603	360,00	-44	-25 010	47,35	SI	
		QPR	0,439	13,07	-37	-19 510	29,76	SI	-	-	-	-	-	-	-	
	S	RAR	0,880	17,43	65	-39 079	19,81	SI	RAR	11,876	360,00	65	-39 079	30,31	SI	
		QPR	0,682	13,07	55	-30 306	19,16	SI	-	-	-	-	-	-	-	

LEGENDA:

- Rinf.** Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.
- Dir** Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
- IdCmb** Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
- σ_{cc}** Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo.
- σ_{cd,amm}** Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.
- 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.
- N_{Ed}, M_{Ed}** Sollecitazioni di progetto.
- CS** Coefficiente di Sicurezza (= σ_{cd, amm}/σ_{cc} ; σ_{td, amm}/σ_{at}). [NS] = Non Significativo (CS = 100).
- Verific
ato** [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}).
- Nota** Nella tabella, per ogni elemento, viene riportato il nodo della shell che ha il coefficiente di sicurezza (CS) più piccolo.

Platee - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)

Platee - verifica allo stato limite di fessurazione													
Nodo	Dir	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o
			[N]	[N m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Fondazione			Platea 1				AA= PCA						
NOTA: L'elemento NON è fessurato. Di seguito si riporta il nodo strutturale per la quale si riscontra la massima tensione di trazione(max σ _{ct,f})													
00008	P	FRQ	-39	-21 080	0,47	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	-37	-19 510	0,44	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ	58	-32 810	0,74	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI

Platee - verifica allo stato limite di fessurazione													
Nodo	Dir	Id _{cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
			[N]	[N m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
		QPR	55	-30 306	0,68	2,36	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

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}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

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.

σ_t N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.

ε_{sm} 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].

A_e Deformazione unitaria media delle barre di armatura.

Δ_{sm} Area efficace del calcestruzzo teso.

W_d Distanza media tra le fessure.

W_{amm} Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.

CS Valore ammissibile di apertura delle fessure.

Verificato Coefficiente di Sicurezza (=W_d / W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS = 100). [-] = Fessurazioni nulle (W_d = 0).

[SI] = W_d = W_{amm} ; [NO] = W_d > W_{amm}

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLU (Fondazione)

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLU																			
Id _{Fnd}	CS	L _x	L _y	R _{tz}	Z _{p,cmp}	Z _{Fid}	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						
Platea 1	68,68	7,23	6,07	0,00	0,65	-	NON Coesivo	1,79	0,00	0,57	64,20	75,31	109,41	0,039	2,669	NO			

LEGENDA:

Id_{Fnd} Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.

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).

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_{Fid} 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.

GEOTECNICA - VERIFICHE A SCORRIMENTO (Fondazione)

Geotecnica - Verifiche a scorrimento										
Elm	Dir	N _{Ed}	M _{Ed}	V _{Ed}	F _{RD1}	F _{RD2}	F _{RD3}	F _{RD}	CS	
		[N]	[N m]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		
Platea 1	B	1 179 814	159 988	15	899983	0	44366	944349	NS	
	L	1 457 536	271 339	0	1111834	0	52876	1164710	NS	

LEGENDA:

Elm Elemento di fondazione su cui si esegue la verifica.

Dir Direzione di verifica: per Plinti [B]= asse locale 2; [L]= asse locale 3. Per Winkler [B]= asse locale 3; [L]= asse locale 1. Per Platee [B]= asse globale Y; [L]= asse globale X.

F_{RD1} Aliquota di resistenza allo scorrimento per attrito terra-fondazione.

F_{RD2} Aliquota di resistenza allo scorrimento per adesione.

F_{RD3} Aliquota di resistenza allo scorrimento per affondamento.

F_{RD} Resistenza allo scorrimento.

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).

N_{Ed}, M_{Ed}, V_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

GEOTECNICA - CALCOLO DEI CEDIMENTI (Fondazione)

Geotecnica - Calcolo dei cedimenti						
Id _w	N _{ps}	N _{id}	W _{ed}	W _o	W _c	W _f
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]
SLE Rare:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 1 + Autorimessa <= 30kN * 0.7 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 0.7						
C0001	00001	7	0,00	0,00	0,00	0,00
C0002	00008	1	0,00	0,00	0,00	0,00
C0003	00003	8	0,00	0,00	0,00	0,00
C0004	00007	2	0,00	0,00	0,00	0,00
C0005	00039	5	0,00	0,00	0,00	0,00
C0006	00036	6	0,00	0,00	0,00	0,00
C0007	00032	3	0,00	0,00	0,00	0,00
C0008	00030	4	0,00	0,00	0,00	0,00
C0009	00126		0,00	0,00	0,00	0,00
C0010	00022		0,00	0,00	0,00	0,00
C0011	00025		0,00	0,00	0,00	0,00
C0012	00028		0,00	0,00	0,00	0,00
C0013	00023		0,00	0,00	0,00	0,00
C0014	00026		0,00	0,00	0,00	0,00
C0015	00029		0,00	0,00	0,00	0,00
C0016	00024		0,00	0,00	0,00	0,00
C0017	00027		0,00	0,00	0,00	0,00

Id _w	N _{ps}	N _{id}	W _{ed} [cm]	W ₀ [cm]	W _c [cm]	W _r [cm]
SLE Rare:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.7 + Autorimessa <= 30kN * 1 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 0.7						
C0001	00001	7	0,00	0,00	0,00	0,00
C0002	00008	1	0,00	0,00	0,00	0,00
C0003	00003	8	0,00	0,00	0,00	0,00
C0004	00007	2	0,00	0,00	0,00	0,00
C0005	00039	5	0,00	0,00	0,00	0,00
C0006	00036	6	0,00	0,00	0,00	0,00
C0007	00032	3	0,00	0,00	0,00	0,00
C0008	00030	4	0,00	0,00	0,00	0,00
C0009	00126		0,00	0,00	0,00	0,00
C0010	00022		0,00	0,00	0,00	0,00
C0011	00025		0,00	0,00	0,00	0,00
C0012	00028		0,00	0,00	0,00	0,00
C0013	00023		0,00	0,00	0,00	0,00
C0014	00026		0,00	0,00	0,00	0,00
C0015	00029		0,00	0,00	0,00	0,00
C0016	00024		0,00	0,00	0,00	0,00
C0017	00027		0,00	0,00	0,00	0,00
SLE Rare:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.7 + Autorimessa <= 30kN * 0.7 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1						
C0001	00001	7	0,00	0,00	0,00	0,00
C0002	00008	1	0,00	0,00	0,00	0,00
C0003	00003	8	0,00	0,00	0,00	0,00
C0004	00007	2	0,00	0,00	0,00	0,00
C0005	00039	5	0,00	0,00	0,00	0,00
C0006	00036	6	0,00	0,00	0,00	0,00
C0007	00032	3	0,00	0,00	0,00	0,00
C0008	00030	4	0,00	0,00	0,00	0,00
C0009	00126		0,00	0,00	0,00	0,00
C0010	00022		0,00	0,00	0,00	0,00
C0011	00025		0,00	0,00	0,00	0,00
C0012	00028		0,00	0,00	0,00	0,00
C0013	00023		0,00	0,00	0,00	0,00
C0014	00026		0,00	0,00	0,00	0,00
C0015	00029		0,00	0,00	0,00	0,00
C0016	00024		0,00	0,00	0,00	0,00
C0017	00027		0,00	0,00	0,00	0,00
SLE Freq:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.5 + Autorimessa <= 30kN * 0.6 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 0.3						
C0001	00001	7	0,00	0,00	0,00	0,00
C0002	00008	1	0,00	0,00	0,00	0,00
C0003	00003	8	0,00	0,00	0,00	0,00
C0004	00007	2	0,00	0,00	0,00	0,00
C0005	00039	5	0,00	0,00	0,00	0,00
C0006	00036	6	0,00	0,00	0,00	0,00
C0007	00032	3	0,00	0,00	0,00	0,00
C0008	00030	4	0,00	0,00	0,00	0,00
C0009	00126		0,00	0,00	0,00	0,00
C0010	00022		0,00	0,00	0,00	0,00
C0011	00025		0,00	0,00	0,00	0,00
C0012	00028		0,00	0,00	0,00	0,00
C0013	00023		0,00	0,00	0,00	0,00
C0014	00026		0,00	0,00	0,00	0,00
C0015	00029		0,00	0,00	0,00	0,00
C0016	00024		0,00	0,00	0,00	0,00
C0017	00027		0,00	0,00	0,00	0,00
SLE Freq:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.3 + Autorimessa <= 30kN * 0.7 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 0.3						
C0001	00001	7	0,00	0,00	0,00	0,00
C0002	00008	1	0,00	0,00	0,00	0,00
C0003	00003	8	0,00	0,00	0,00	0,00
C0004	00007	2	0,00	0,00	0,00	0,00
C0005	00039	5	0,00	0,00	0,00	0,00
C0006	00036	6	0,00	0,00	0,00	0,00
C0007	00032	3	0,00	0,00	0,00	0,00
C0008	00030	4	0,00	0,00	0,00	0,00
C0009	00126		0,00	0,00	0,00	0,00
C0010	00022		0,00	0,00	0,00	0,00
C0011	00025		0,00	0,00	0,00	0,00
C0012	00028		0,00	0,00	0,00	0,00
C0013	00023		0,00	0,00	0,00	0,00
C0014	00026		0,00	0,00	0,00	0,00
C0015	00029		0,00	0,00	0,00	0,00
C0016	00024		0,00	0,00	0,00	0,00
C0017	00027		0,00	0,00	0,00	0,00
SLE Freq:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.3 + Autorimessa <= 30kN * 0.6 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 0.5						
C0001	00001	7	0,00	0,00	0,00	0,00
C0002	00008	1	0,00	0,00	0,00	0,00
C0003	00003	8	0,00	0,00	0,00	0,00
C0004	00007	2	0,00	0,00	0,00	0,00
C0005	00039	5	0,00	0,00	0,00	0,00
C0006	00036	6	0,00	0,00	0,00	0,00
C0007	00032	3	0,00	0,00	0,00	0,00
C0008	00030	4	0,00	0,00	0,00	0,00
C0009	00126		0,00	0,00	0,00	0,00
C0010	00022		0,00	0,00	0,00	0,00
C0011	00025		0,00	0,00	0,00	0,00
C0012	00028		0,00	0,00	0,00	0,00
C0013	00023		0,00	0,00	0,00	0,00

Geotecnica - Calcolo dei cedimenti						
Id _w	N _{ps}	N _{id}	W _{ed} [cm]	W ₀ [cm]	W _c [cm]	W _f [cm]
C0014	00026		0,00	0,00	0,00	0,00
C0015	00029		0,00	0,00	0,00	0,00
C0016	00024		0,00	0,00	0,00	0,00
C0017	00027		0,00	0,00	0,00	0,00
SLE Perm:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.3 + Autorimessa <= 30kN * 0.6 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 0.3						
C0001	00001	7	0,00	0,00	0,00	0,00
C0002	00008	1	0,00	0,00	0,00	0,00
C0003	00003	8	0,00	0,00	0,00	0,00
C0004	00007	2	0,00	0,00	0,00	0,00
C0005	00039	5	0,00	0,00	0,00	0,00
C0006	00036	6	0,00	0,00	0,00	0,00
C0007	00032	3	0,00	0,00	0,00	0,00
C0008	00030	4	0,00	0,00	0,00	0,00
C0009	00126		0,00	0,00	0,00	0,00
C0010	00022		0,00	0,00	0,00	0,00
C0011	00025		0,00	0,00	0,00	0,00
C0012	00028		0,00	0,00	0,00	0,00
C0013	00023		0,00	0,00	0,00	0,00
C0014	00026		0,00	0,00	0,00	0,00
C0015	00029		0,00	0,00	0,00	0,00
C0016	00024		0,00	0,00	0,00	0,00
C0017	00027		0,00	0,00	0,00	0,00

LEGENDA:

Id_w	Identificativo del Punto Significativo (punto in cui viene calcolato il cedimento).
N_{ps}	Numero identificativo del Punto Significativo.
N_{id}	Numero identificativo dell'elemento verticale (pilastro, estremo parete, setto). [*]= indica la presenza di un nodo intermedio calcolato sulla base della parete/setto/muro.
W_{ed}	Cedimento edometrico.
W₀	Cedimento istantaneo.
W_c	Cedimento di consolidazione.
W_f	Cedimento finale.

GEOTECNICA - CEDIMENTI DIFFERENZIALI (Fondazione)

Geotecnica - Cedimenti differenziali								
Id _w	Id _{Δw}	Nodo i	Nodo f	L _{i-f} [cm]	ΔW _{i-f} [cm]	(L/ΔW) _{i-f}	(L/ΔW) _{lim}	CS
SLE Rare:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 1 + Autorimessa <= 30kN * 0.7 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 0.7								
001	C0001-C0003	00001	00003	430	0,00	NS	200	NS
002	C0002-C0001	00008	00001	537	0,00	NS	200	NS
003	C0004-C0003	00007	00003	537	0,00	NS	200	NS
004	C0005-C0006	00039	00036	200	0,00	NS	200	NS
005	C0007-C0008	00032	00030	200	0,00	NS	200	NS
006	C0008-C0006	00030	00036	240	0,00	NS	200	NS
007	C0007-C0005	00032	00039	240	0,00	NS	200	NS
SLE Rare:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.7 + Autorimessa <= 30kN * 1 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 0.7								
001	C0001-C0003	00001	00003	430	0,00	NS	200	NS
002	C0002-C0001	00008	00001	537	0,00	NS	200	NS
003	C0004-C0003	00007	00003	537	0,00	NS	200	NS
004	C0005-C0006	00039	00036	200	0,00	NS	200	NS
005	C0007-C0008	00032	00030	200	0,00	NS	200	NS
006	C0008-C0006	00030	00036	240	0,00	NS	200	NS
007	C0007-C0005	00032	00039	240	0,00	NS	200	NS
SLE Rare:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.7 + Autorimessa <= 30kN * 0.7 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 1								
001	C0001-C0003	00001	00003	430	0,00	NS	200	NS
002	C0002-C0001	00008	00001	537	0,00	NS	200	NS
003	C0004-C0003	00007	00003	537	0,00	NS	200	NS
004	C0005-C0006	00039	00036	200	0,00	NS	200	NS
005	C0007-C0008	00032	00030	200	0,00	NS	200	NS
006	C0008-C0006	00030	00036	240	0,00	NS	200	NS
007	C0007-C0005	00032	00039	240	0,00	NS	200	NS
SLE Freq:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.5 + Autorimessa <= 30kN * 0.6 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 0.3								
001	C0001-C0003	00001	00003	430	0,00	NS	200	NS
002	C0002-C0001	00008	00001	537	0,00	NS	200	NS
003	C0004-C0003	00007	00003	537	0,00	NS	200	NS
004	C0005-C0006	00039	00036	200	0,00	NS	200	NS
005	C0007-C0008	00032	00030	200	0,00	NS	200	NS
006	C0008-C0006	00030	00036	240	0,00	NS	200	NS
007	C0007-C0005	00032	00039	240	0,00	NS	200	NS
SLE Freq:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.3 + Autorimessa <= 30kN * 0.7 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 0.3								
001	C0001-C0003	00001	00003	430	0,00	NS	200	NS
002	C0002-C0001	00008	00001	537	0,00	NS	200	NS
003	C0004-C0003	00007	00003	537	0,00	NS	200	NS
004	C0005-C0006	00039	00036	200	0,00	NS	200	NS
005	C0007-C0008	00032	00030	200	0,00	NS	200	NS
006	C0008-C0006	00030	00036	240	0,00	NS	200	NS
007	C0007-C0005	00032	00039	240	0,00	NS	200	NS
SLE Freq:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.3 + Autorimessa <= 30kN * 0.6 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 0.5								
001	C0001-C0003	00001	00003	430	0,00	NS	200	NS
002	C0002-C0001	00008	00001	537	0,00	NS	200	NS
003	C0004-C0003	00007	00003	537	0,00	NS	200	NS
004	C0005-C0006	00039	00036	200	0,00	NS	200	NS
005	C0007-C0008	00032	00030	200	0,00	NS	200	NS
006	C0008-C0006	00030	00036	240	0,00	NS	200	NS
007	C0007-C0005	00032	00039	240	0,00	NS	200	NS

Geotecnica - Cedimenti differenziali								
Id _w	Id _{Δw}	Nodo i	Nodo f	L _{i-f} [cm]	ΔW _{i-f} [cm]	(L/ΔW) _{i-f}	(L/ΔW) _{lim}	CS
SLE Perm:Carico Permanente * 1 + Permanenti NON Strutturali * 1 + Uffici * 0.3 + Autorimessa <= 30kN * 0.6 + Scale, balconi, ballatoi (Cat. A) * 0.3								
001	C0001-C0003	00001	00003	430	0,00	NS	200	NS
002	C0002-C0001	00008	00001	537	0,00	NS	200	NS
003	C0004-C0003	00007	00003	537	0,00	NS	200	NS
004	C0005-C0006	00039	00036	200	0,00	NS	200	NS
005	C0007-C0008	00032	00030	200	0,00	NS	200	NS
006	C0008-C0006	00030	00036	240	0,00	NS	200	NS
007	C0007-C0005	00032	00039	240	0,00	NS	200	NS

LEGENDA:

Id_w	Identificativo del Punto Significativo (punto in cui viene calcolato il cedimento).
Id_{Δw}	Identificativo del cedimento differenziale.
L_{i-f}	Lunghezza del tratto ai cui estremi si valuta il cedimento differenziale.
ΔW_{i-f}	Cedimento differenziale.
(L/ΔW)_{i-f}	Distorsione angolare ([NS] = Non Significativo - per valori di (L/ΔW) _{i-f} maggiori o uguali di 50.000).
(L/ΔW)_{lim}	Distorsione angolare limite.
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).
Nodo i, f	Identificativo dei nodi di estremità su cui si valuta il cedimento differenziale: [i] = Iniziale - [f] = Finale.

GEOTECNICA - VERIFICHE DEI CEDIMENTI DIFFERENZIALI (Fondazione)

Geotecnica - Verifiche dei cedimenti differenziali				
Id _w	Id _{Δw}	(L/ΔW) _{i-f}	(L/ΔW) _{lim}	CS
001	C0001-C0003	NS	200	NS
002	C0002-C0001	NS	200	NS
003	C0004-C0003	NS	200	NS
004	C0005-C0006	NS	200	NS
005	C0007-C0008	NS	200	NS
006	C0008-C0006	NS	200	NS
007	C0007-C0005	NS	200	NS

LEGENDA:

Id_w	Identificativo del Punto Significativo (punto in cui viene calcolato il cedimento).
Id_{Δw}	Identificativo del cedimento differenziale.
(L/ΔW)_{i-f}	Distorsione angolare ([NS] = Non Significativo - per valori di (L/ΔW) _{i-f} maggiori o uguali di 50.000).
(L/ΔW)_{lim}	Distorsione angolare limite.
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).

INFORMAZIONI GENERALI	pag.	2
MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO	pag.	2
MATERIALI ACCIAIO	pag.	2
TENSIONI AMMISSIBILI ALLO SLE DEI VARI MATERIALI	pag.	2
TERRENI	pag.	3
SEZIONI ASTE	pag.	3
SEZIONI PROFILATI IN ACCIAIO	pag.	3
ANALISI CARICHI	pag.	4
TIPOLOGIE DI CARICO	pag.	4
SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche	pag.	4
SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)	pag.	6
SERVIZIO(SLE): Frequente	pag.	6
SERVIZIO(SLE): Quasi permanente	pag.	6
COMBINAZIONI DI CARICO PER GEOTECNICA (Cedimenti)	pag.	6
COMBINAZIONI DI CARICO PER GEOTECNICA (Scorrimento)	pag.	7
LIVELLI O PIANI	pag.	8
GEOMETRIA - COPRIFERRI ELEMENTI CA	pag.	8
NODI	pag.	8
TRAVI IN ELEVAZIONE	pag.	14
PILASTRI	pag.	15
PLATEE	pag.	16
SOLAI E BALCONI	pag.	16
CARICHI SUI NODI (PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE)	pag.	17
CARICHI SULLE TRAVI	pag.	17
CARICHI SUI PILASTRI	pag.	19
CARICHI SULLE PLATEE	pag.	19
NODI - SPOSTAMENTI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE	pag.	19
TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE	pag.	28
PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE	pag.	30
Platee - TENSIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE	pag.	31
NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER TIPOLOGIE DI CARICO NON SISMICHE	pag.	35
NODI (CA) - VERIFICA A PUNZONAMENTO (Elevazione)	pag.	43
TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)	pag.	44
TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)	pag.	44
TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Elevazione)	pag.	46
TRAVI (CA) - VERIFICA COMPOSTA TAGLIO/TORSIONE ALLO SLU (Elevazione)	pag.	47
TRAVI - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)	pag.	48
TRAVI - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)	pag.	49
PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)	pag.	51
PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)	pag.	52
PILASTRI - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)	pag.	52
PILASTRI - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)	pag.	53
TRAVI (AC) - VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLU	pag.	53
TRAVI (AC) - VERIFICHE A TAGLIO (Elevazione) per pressoflessione retta allo SLU	pag.	55
TRAVI - VERIFICA DI SNELLEZZA (Elevazione)	pag.	56
TRAVI (AC) - VERIFICHE INSTABILITÀ A PRESSOFLESSIONE DEVIATA (Elevazione)	pag.	57
TRAVI (AC) - VERIFICHE DI DEFORMABILITÀ ALLO SLE (Elevazione)	pag.	58

<u>PILASTRI (AC) - VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE DEVIATA (Elevazione) allo SLU</u>	pag.	58
<u>PILASTRI (AC) - VERIFICHE A TAGLIO (Elevazione) per pressoflessione deviata allo SLU</u>	pag.	59
<u>PILASTRI (AC) - VERIFICHE INSTABILITÀ A PRESSOFLESSIONE DEVIATA (Elevazione)</u>	pag.	60
<u>PILASTRI - VERIFICA DI SNELLEZZA (Elevazione)</u>	pag.	60
<u>VERIFICHE COLLEGAMENTI ACCIAIO (Elevazione)</u>	pag.	60
<u>PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	98
<u>Platee - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)</u>	pag.	102
<u>Platee - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)</u>	pag.	102
<u>VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	103
<u>GEOTECNICA - VERIFICHE A SCORRIMENTO (Fondazione)</u>	pag.	103
<u>GEOTECNICA - CALCOLO DEI CEDIMENTI (Fondazione)</u>	pag.	103
<u>GEOTECNICA - CEDIMENTI DIFFERENZIALI (Fondazione)</u>	pag.	105
<u>GEOTECNICA - VERIFICHE DEI CEDIMENTI DIFFERENZIALI (Fondazione)</u>	pag.	106