



REGIONE AUTONOMA DELLA SARDEGNA

ASSESSORATO DEI LAVORI PUBBLICI

DIREZIONE GENERALE DEI LAVORI PUBBLICI
SERVIZIO DEL GENIO CIVILE DI ORISTANO

**Interventi straordinari per gli adempimenti sulla sicurezza nei luoghi di lavoro ai sensi del D.Lgs. 81/08, nell'immobile in uso al CFVA (Corpo Forestale e Vigilanza Ambientale), sito in Oristano Via Curreli n.6, Oristano (cod. 220).
- CUP: E15E20004000002. - PROGETTO ESECUTIVO -**

TABULATI DEL CALCOLO STRUTTURALE DELLA NUOVA SCALA DI EMERGENZA



Mario Bosu
29.09.2026
08:44:08
GMT+01:00



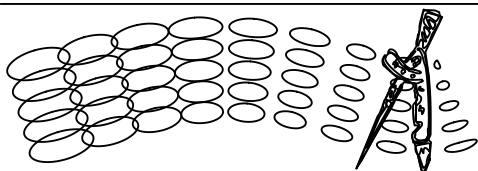
GIANNI PORCU
Ordine degli
Ingegneri della
Provincia di
Oristano
Ingegnere
28.09.2026
23:13:38
GMT+02:00

I PROGETTISTI

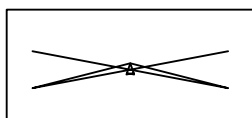
Ing. Mario Bosu
Ing. Gianni Porcu
Arch. Jr. Carlo Orrù

IL R. U. P.

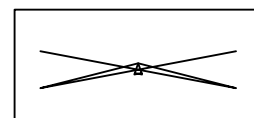
Ing. Stefano Piga



Studio Tecnico Associato degli ingegneri Porcu-Sechi
www.porcusechi.it



STUDIO TECNICO ING. MARIO BOSU
C.so Umberto I, n° 1/b - Ghilarza (OR) - 09074 - 347/70.25.286
bosum@tiscali.it -- mario.bosu@ingpec.eu



30/07/2026

RCS 01_a

SCALA : _#_

REV. 03

Comune di Oristano
Provincia di Oristano

TABULATI DI CALCOLO
(Tomo 1 di 1)

OGGETTO: Calcolo strutturale scala antincendio Stazione Corpo Forestale di Oristano - via Curreli

COMMITTENTE: RAS - Assessorato LLPP - Servizio Genio Civile di Oristano

Oristano, 02/03/2026

Il Progettista

(ing. Gianni Porcu)

Il Direttore dei Lavori

Il Collaudatore

(ing. Mario Bosu)

(_____)

Studio Tecnico degli Ingg. Porcu-Sechi
Via Filippo Brunelleschi, 27 - Oristano
0783 71315 - gianni@porcusechi.it

...

INFORMAZIONI GENERALI

Edificio	Acciaio
Costruzione	Nuova
Situazione	-
Intervento	-
Comune	Comune di Oristano
Provincia	Provincia di Oristano
Oggetto	Calcolo strutturale scala antincendio Stazione Corpo Forestale di Oristano - via Curreli
Parte d'opera	
Normativa di riferimento	D.M. 17/01/2018
Calcolo semplificato per siti a bassa sismicit� (\$ 7.0)	-
Analisi sismica	Dinamica solo Orizzontale

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 _{cfm}	N	n Ac
	[N/m²]	[1/°C]	[N/mm²]	[N/mm²]	[%]		[N/mm²]	[N/mm²]			[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		
C25/30_B450C - (C25/30)															
003	25 000	0,000010	31 447	13 103	60	P	30,00	-	0,85	1,50	14,11	1,19	3,07	15	004

LEGENDA:

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

MATERIALI ACCIAIO

Caratteristiche acciaio																	
N _{id}	γ _k	α _{T, i}	E	G	Stz	LMT	f _{yk}	f _{tk}	f _{yd}	f _{td}	γ _s	γ _{M1}	γ _{M2}	γ _{M3,SLV}	γ _{M3,SLE}	^{γ_{M7}} NCnt	Cnt
	[N/m²]	[1/°C]	[N/mm²]	[N/mm²]		[mm]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]							
S275 - Acciaio per Profilati - (S275)																	
001	78 500	0,000012	210 000	80 769	P	40	275,00	430,00	261,90	-	1,05	1,05	1,25	-	-	-	-
						80	255,00	410,00	242,86								
Acciaio B450C - Acciaio in Tondini - (B450C)																	
004	78 500	0,000010	210 000	80 769	P	-	450,00	-	391,30	-	1,15	-	-	-	-	-	-
8.8 - Acciaio per Bulloni - (8.8)																	
005	78 500	0,000012	210 000	80 769	-	-	640,00	800,00	512,00	-	1,25	-	-	1,25	1,10	1,10	1,00
S275 - Acciaio per Saldature - (S275)																	
008	78 500	0,000012	210 000	80 769	-	-	275,00	430,00	261,90	-	1,05	1,05	1,25	-	-	-	-
S275 - Acciaio per Piastre - (S275)																	
009	78 500	0,000012	210 000	80 769	-	40	275,00	430,00	261,90	-	1,05	1,05	1,25	-	-	-	-
						80	255,00	410,00	242,86								

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	$\sigma_{d,amm}$ [N/mm ²]
C25/30_B450C	Caratteristica(RARA)	Compressione Calcestruzzo	14,94
	Quasi permanente	Compressione Calcestruzzo	11,21
Acciaio B450C	Caratteristica(RARA)	Trazione Acciaio	360,00

LEGENDA:

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

TERRENI

Terreni												
N _{TRN}	γ _T	γ _{Ts}	K1			φ	c _u	c'	E _d	E _{cu}	A _{S-B}	ST_P
			K _{1X}	K _{1Y}	K _{1Z}							
	[N/m ³]	[N/m ³]	[N/cm ³]	[N/cm ³]	[N/cm ³]	[°]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		
Argilla fluviolacustre sabbiosa												
T001	17 000	17 000	10	10	30	10	0,150	0,000	15	60	0,750	NO

LEGENDA:

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

SEZIONI PROFILATI IN ACCIAIO

Sezioni profilati in acciaio - parte I																			
N _{id}	Tp	Label	b	b ₁	h	t _r	t _{r1}	t _w	t _p	r _w	r _f	r _{w/f}	h _i	d	p _w	p _f	d _{sp,w}	d _{sp,f}	
			[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[%]	[%]	[mm]	[mm]
001	I	HE 180 A	180,0	-	171,0	9,5	-	6,0	-	-	-	15,0	152,0	122,0	-	-	-	-	
002	┐	UPN 200	75,0	-	200,0	11,5	-	8,5	-	-	6,0	11,5	0,0	151,0	-	8	-	37,5	
003	I	HE 120 A	120,0	-	114,0	8,0	-	5,0	-	-	-	12,0	98,0	74,0	-	-	-	-	
004	┐┐	2L 50x50x5[10]	110,0	-	50,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
005	I	HE 140 A	140,0	-	133,0	8,5	-	5,5	-	-	-	12,0	116,0	92,0	-	-	-	-	
006	┐	UPN 200	75,0	-	200,0	11,5	-	8,5	-	-	6,0	11,5	0,0	151,0	-	8	-	37,5	
007	└	L 60x60x6	60,0	-	60,0	6,0	-	-	-	-	4,0	8,0	-	-	-	-	-	-	
008	└	L 60x60x6	60,0	-	60,0	6,0	-	-	-	-	4,0	8,0	-	-	-	-	-	-	

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_r Spessore ala.
t_{r1} 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	D _i r	TC	d _{x/y} [mm]	P _{abb} [mm]	A [cm ²]	A _v [cm ²]	I [cm ⁴]	W _{el,sup/dx} [cm ³]	W _{el,inf/sx} [cm ³]	W _{pl} [cm ³]	i [cm]	I _w [cm ⁶]	I _T [cm ⁴]	I _{XY} [cm ⁴]	α_{xy} [°]
001	I	HE 180 A	X	-	-	0	45	14,47	2510,0	293,6	293,6	324,9	7,45	60210,000	15	0	0,0
			Y	-	-			37,93	924,6	102,7	102,7	156,5	4,52				
002	┐	UPN 200	X	-	-	0	32	15,11	1910,0	191,0	191,0	228,0	7,70	9070,000	12	0	0,0
			Y	-	-			17,23	148,0	27,0	73,6	51,8	2,14				
003	I	HE 120 A	X	-	-	0	25	8,46	606,2	106,3	106,3	119,5	4,89	6470,000	6	0	0,0
			Y	-	-			21,64	230,9	38,5	38,5	58,9	3,02				
004	┐┐	2L 50x50x5[10]	X	-	10	200	10	9,60	22,0	15,7	6,1	0,0	1,51	0,000	0	0	0,0
			Y	-	-			9,60	22,0	4,0	4,0	0,0	1,51				
005	I	HE 140 A	X	-	-	0	31	10,12	1033,0	155,4	155,4	173,5	5,73	15060,000	8	0	0,0

Sezioni profilati in acciaio - parte II																	
N _{id}	Tp	Label	Dir	TC	d _{x/y}	P _{abb}	A	A _v	I	W _{el,sup/dx}	W _{el,inf/sx}	W _{pl}	i	I _w	I _T	I _{xy}	α _{xy}
					[mm]	[mm]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm ³]	[cm ³]	[cm ³]	[cm]	[cm ⁶]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[°]
			Y		-			26,36	389,3	55,6	55,6	84,9	3,52				
006	┐	UPN 200	X	-	-	0	32	15,11	1910,0	191,0	191,0	228,0	7,70	9070,000	12	0	0,0
			Y		-			17,23	148,0	73,6	27,0	51,8	2,14				
007	└	L 60x60x6	X	-	-	0	7	4,15	22,8	13,5	5,3	0,0	1,82	0,000	0	13	315,0
			Y		-			4,15	22,8	5,3	13,5	0,0	1,82				
008	└	L 60x60x6	X	-	-	0	7	4,15	22,8	13,5	5,3	0,0	1,82	0,000	0	-13	45,0
			Y		-			4,15	22,8	13,5	5,3	0,0	1,82				

LEGENDA:

- N_{id}

Numero identificativo del profilato.
- Tp

Tipo di profilato.
- Label

Identificativo del profilato come indicato nelle carpenterie.
- Dir

Direzione.
- TC

Tipo collegamenti (per profilati composti). A = Abbottonati; R = Ravvicinati.
- d_{x/y}

Distanza profilati lungo X/Y (per profilati composti).
- P_{abb}

Passo abbottonatura (per profilati composti).
- A

Area della sezione.
- A_v

Area resistente a taglio.
- I

Inerzia.
- W_{el,sup/dx}

Modulo di resistenza elastica superiore/destra.
- W_{el,inf/sx}

Modulo di resistenza elastica inferiore/sinistra.
- W_{pl}

Modulo resistenza plastica.
- i

Raggio inerzia
- I_w

Inerzia settoriale.
- I_T

Inerzia torsionale.
- I_{xy}

Inerzia in XY.
- α_{xy}

Rotazione assi inerzia.

ANALISI CARICHI

Analisi carichi										
N _{id}	T. C.	Descrizione del Carico	Tipologie di Carico	Peso Proprio		Permanente NON Strutturale		Sovraccarico Accidentale		Carico Neve
				Descrizione	PP	Descrizione	PNS	Descrizione	SA	
001	S	Platea	Autorimessa <= 30kN	<i>*vedi le relative tabelle dei carichi</i>	-	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	Grigliato per scala antincendio	Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)	Grigliato tipo Orsogrill Potissimum	300	accessori e parapetto	600	Balconi, ballatoi e scale comuni (Cat. A – Tab. 3.1.II - DM 17.01.2018)	4 000	0
[N/m²]										

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/m²] 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			SI	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0002	Permanenti NON Strutturali			SI	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0003	Autorimessa <= 30kN			SI	NO	Media	0,70	0,70	0,60
0004	Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)			SI	NO	Media	0,70	0,50	0,30
0005	Sisma X			-	-	-	-	-	-
0006	Sisma Y			-	-	-	-	-	-
0007	Sisma Z			-	-	-	-	-	-
0008	Sisma Ecc.X			-	-	-	-	-	-
0009	Sisma Ecc.Y			-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

- N_{id}

Numero identificativo della Tipologia di Carico.
- F+E

Indica se la tipologia di carico considerata è AGENTE con il sisma.
- +/- F

Indica se la tipologia di carico è ALTERNATA (cioè considerata due volte con segno opposto) o meno.
- CDC

Indica la classe di durata del carico.
- NOTA:

dato significativo solo per elementi in materiale legnoso.
- ψ₀

Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLU e SLE (carichi rari).
- ψ₁

Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti).
- ψ₂

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 Autorimessa <= 30kN	CC 04 Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)
01	1,00	0,80	0,00	0,00
02	1,00	0,80	0,00	1,05
03	1,00	0,80	1,50	0,00
04	1,00	0,80	1,50	1,05
05	1,00	0,80	0,00	1,50
06	1,00	0,80	1,05	0,00
07	1,00	0,80	1,05	1,50
08	1,30	0,80	0,00	0,00
09	1,30	0,80	0,00	1,05
10	1,30	0,80	1,50	0,00
11	1,30	0,80	1,50	1,05
12	1,30	0,80	0,00	1,50
13	1,30	0,80	1,05	0,00
14	1,30	0,80	1,05	1,50
15	1,00	1,50	0,00	0,00
16	1,00	1,50	0,00	1,05
17	1,00	1,50	1,50	0,00
18	1,00	1,50	1,50	1,05
19	1,00	1,50	0,00	1,50
20	1,00	1,50	1,05	0,00
21	1,00	1,50	1,05	1,50
22	1,30	1,50	0,00	0,00
23	1,30	1,50	0,00	1,05
24	1,30	1,50	1,50	0,00
25	1,30	1,50	1,50	1,05
26	1,30	1,50	0,00	1,50
27	1,30	1,50	1,05	0,00
28	1,30	1,50	1,05	1,50

LEGENDA:

Id_{Comb}
CC

Numero identificativo della Combinazione di Carico.
Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
CC 01= Carico Permanente
CC 02= Permanenti NON Strutturali
CC 03= Autorimessa <= 30kN
CC 04= Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)

SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche				
Id _{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Autorimessa <= 30kN	CC 04 Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)
01	1,00	1,00	0,60	0,30

LEGENDA:

Id_{Comb}
CC

Numero identificativo della Combinazione di Carico.
Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
CC 01= Carico Permanente
CC 02= Permanenti NON Strutturali
CC 03= Autorimessa <= 30kN
CC 04= Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)

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

LEGENDA:

Id_{Comb}
CC

Numero identificativo della Combinazione di Carico.
Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
CC 01= Carico Permanente
CC 02= Permanenti NON Strutturali
CC 03= Autorimessa <= 30kN
CC 04= Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)

SERVIZIO(SLE): Frequente

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

LEGENDA:

IdComb Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
CC 01= Carico Permanente
CC 02= Permanenti NON Strutturali
CC 03= Autorimessa <= 30kN
CC 04= 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 Autorimessa <= 30kN	CC 04 Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)
01	1,00	1,00	0,60	0,30

LEGENDA:

IdComb Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
CC 01= Carico Permanente
CC 02= Permanenti NON Strutturali
CC 03= Autorimessa <= 30kN
CC 04= Scale, balconi, ballatoi (Cat. A)

DATI GENERALI ANALISI SISMICA - SITI A BASSA SISMICITÀ

Dati generali analisi sismica - siti a bassa sismicità					
Ang	NV	CD	MP	EcA	IrTmp
[°]					
0	15	ND	ac	S	N

LEGENDA:

Ang Direzione di una componente dell'azione sismica rispetto all'asse X (sistema di riferimento globale); la seconda componente dell'azione sismica e' assunta con direzione ruotata di 90 gradi rispetto alla prima.
NV Nel caso di analisi dinamica, indica il numero di modi di vibrazione considerati.
CD Classe di duttilità: [A] = Alta - [B] = Media - [ND] = Non Dissipativa - [-] = Nessuna.
MP Tipo di struttura sismo-resistente prevalente: [ca] = calcestruzzo armato - [caOld] = calcestruzzo armato esistente - [muOld] = muratura esistente - [muNew] = muratura nuova - [muArm] = muratura armata - [ac] = acciaio.
EcA Eccentricità accidentale: [S] = considerata come condizione di carico statica aggiuntiva - [N] = Considerata come incremento delle sollecitazioni.
IrTmp Per piani con distribuzione dei tamponamenti in pianta fortemente irregolare, l'eccentricità accidentale è stata incrementata di un fattore pari a 2: [SI] = Distribuzione tamponamenti irregolare fortemente - [NO] = Distribuzione tamponamenti regolare.
NOTE [-] = Parametro non significativo per il tipo di calcolo effettuato.

CI Ed	V _N	V _R	Lat.	Long.	Q _g	CTop	S _T
	[t]	[t]	[°ssdc]	[°ssdc]	[m]		
2	50	50	39.915396	8.585770	5	T1	1,00

LEGENDA:

CI Ed Classe dell'edificio
V_N Vita nominale ([t] = anni).
V_R Periodo di riferimento, [t] = anni.
Lat. Latitudine geografica del sito.
Long. Longitudine geografica del sito.
Q_g Altitudine geografica del sito.
CTop Categoria topografica (Vedi NOTE).
S_T Coefficiente di amplificazione topografica.
NOTE [-] = Parametro non significativo per il tipo di calcolo effettuato.
Categoria topografica.
T1: Superficie pianeggiante, pendii e rilievi isolati con inclinazione media i <= 15°.
T2: Pendii con inclinazione media i > 15°.
T3: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media 15° <= i <= 30°.
T4: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media i > 30°.

PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA

Dir	M _{Str}	M _{SLU}	M _{Ecc,SLU}	M _{SLD}	M _{Ecc,SLD}	%T.M _{Ecc}	ΣV _{Ed,SLU}
	[N·s²/m]	[N·s²/m]	[N·s²/m]	[N·s²/m]	[N·s²/m]	[%]	[N]
X	17 103	4 912	4 274	4 912	4 274	87,01	4 819
Y	17 103	4 912	4 357	4 912	4 357	88,67	4 819
Z	17 103	0	0	0	0	100,00	0

LEGENDA:

Dir Direzione del sisma.
M_{Str} Massa complessiva della struttura.

Dir	M _{Str}	M _{SLU}	M _{Ecc,SLU}	M _{SLD}	M _{Ecc,SLD}	%T.M _{Ecc}	ΣV _{Ed,SLU}
	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[%]	[N]
M _{SLU}	Massa eccitabile allo SLU.						
M _{Ecc,SLU}	Massa Eccitata dal sisma allo SLU.						
M _{SLD}	Massa eccitabile della struttura allo SLD, nelle direzioni X, Y, Z.						
M _{Ecc,SLD}	Massa Eccitata dal sisma allo SLD.						
%T.M _{Ecc}	Percentuale Totale di Masse Eccitate dal sisma.						
ΣV _{Ed,SLU}	Tagliante totale, alla base, per sisma allo SLU.						

RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONE MODI DI VIBRAZIONE N.15

Sptr	T	a _{g,0}	a _{g,v}	I	CM	%M.M	M _{Ecc}
	[s]	[m/s ²]	[m/s ²]			[%]	[N·s ² /m]
Modo Vibrazione n. 1							
SLU-X	0,104	0,981	0,000	50,246	0,0136	51,40	2 525
SLU-Y	0,104	0,981	0,000	-1,048	-0,0003	0,02	1
SLU-Z	0,000	0,000	0,148	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,104	0,732	0,000	50,246	0,0136	51,40	2 525
SLD-Y	0,104	0,732	0,000	-1,048	-0,0003	0,02	1
SLD-Z	0,000	0,000	0,048	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,579	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,579	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,148	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 2							
SLU-X	0,481	0,981	0,000	-0,512	-0,0030	0,01	0
SLU-Y	0,481	0,981	0,000	-49,580	-0,2907	50,04	2 458
SLU-Z	0,000	0,000	0,148	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,481	0,891	0,000	-0,512	-0,0030	0,01	0
SLD-Y	0,481	0,891	0,000	-49,580	-0,2907	50,04	2 458
SLD-Z	0,000	0,000	0,048	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,119	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,119	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,148	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 3							
SLU-X	0,293	0,981	0,000	0,303	0,0007	0,00	0
SLU-Y	0,293	0,981	0,000	30,092	0,0653	18,44	906
SLU-Z	0,000	0,000	0,148	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,293	0,923	0,000	0,303	0,0007	0,00	0
SLD-Y	0,293	0,923	0,000	30,092	0,0653	18,44	906
SLD-Z	0,000	0,000	0,048	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,119	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,119	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,148	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 4							
SLU-X	0,135	0,981	0,000	22,684	0,0105	10,48	515
SLU-Y	0,135	0,981	0,000	11,084	0,0051	2,50	123
SLU-Z	0,000	0,000	0,148	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,135	0,851	0,000	22,684	0,0105	10,48	515
SLD-Y	0,135	0,851	0,000	11,084	0,0051	2,50	123
SLD-Z	0,000	0,000	0,048	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,838	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,838	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,148	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 5							
SLU-X	0,073	0,981	0,000	-21,836	-0,0030	9,71	477
SLU-Y	0,073	0,981	0,000	-0,974	-0,0001	0,02	1
SLU-Z	0,000	0,000	0,148	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,073	0,619	0,000	-21,836	-0,0030	9,71	477
SLD-Y	0,073	0,619	0,000	-0,974	-0,0001	0,02	1
SLD-Z	0,000	0,000	0,048	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,333	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,333	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,148	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 6							
SLU-X	0,143	0,981	0,000	21,585	0,0112	9,49	466
SLU-Y	0,143	0,981	0,000	-9,783	-0,0051	1,95	96
SLU-Z	0,000	0,000	0,148	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,143	0,880	0,000	21,585	0,0112	9,49	466
SLD-Y	0,143	0,880	0,000	-9,783	-0,0051	1,95	96
SLD-Z	0,000	0,000	0,048	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,902	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,902	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,148	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 7							
SLU-X	0,195	0,981	0,000	-2,717	-0,0026	0,15	7
SLU-Y	0,195	0,981	0,000	19,998	0,0194	8,14	400
SLU-Z	0,000	0,000	0,148	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,195	0,923	0,000	-2,717	-0,0026	0,15	7
SLD-Y	0,195	0,923	0,000	19,998	0,0194	8,14	400
SLD-Z	0,000	0,000	0,048	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,119	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,119	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,148	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 8							

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
SLU-X	0,129	0,981	0,000	2,049	0,0009	0,09	4
SLU-Y	0,129	0,981	0,000	-16,082	-0,0067	5,27	259
SLU-Z	0,000	0,000	0,148	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,129	0,826	0,000	2,049	0,0009	0,09	4
SLD-Y	0,129	0,826	0,000	-16,082	-0,0067	5,27	259
SLD-Z	0,000	0,000	0,048	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,783	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,783	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,148	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 9							
SLU-X	0,163	0,981	0,000	11,564	0,0078	2,72	134
SLU-Y	0,163	0,981	0,000	1,954	0,0013	0,08	4
SLU-Z	0,000	0,000	0,148	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,163	0,923	0,000	11,564	0,0078	2,72	134
SLD-Y	0,163	0,923	0,000	1,954	0,0013	0,08	4
SLD-Z	0,000	0,000	0,048	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,064	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,064	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,148	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 10							
SLU-X	0,038	0,981	0,000	7,124	0,0003	1,03	51
SLU-Y	0,038	0,981	0,000	-0,115	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,148	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,038	0,486	0,000	7,124	0,0003	1,03	51
SLD-Y	0,038	0,486	0,000	-0,115	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,048	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,042	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,042	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,148	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 11							
SLU-X	0,095	0,981	0,000	-4,726	-0,0011	0,45	22
SLU-Y	0,095	0,981	0,000	-7,036	-0,0016	1,01	50
SLU-Z	0,000	0,000	0,148	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,095	0,700	0,000	-4,726	-0,0011	0,45	22
SLD-Y	0,095	0,700	0,000	-7,036	-0,0016	1,01	50
SLD-Z	0,000	0,000	0,048	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,509	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,509	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,148	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 12							
SLU-X	0,069	0,981	0,000	-5,869	-0,0007	0,70	34
SLU-Y	0,069	0,981	0,000	2,718	0,0003	0,15	7
SLU-Z	0,000	0,000	0,148	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,069	0,602	0,000	-5,869	-0,0007	0,70	34
SLD-Y	0,069	0,602	0,000	2,718	0,0003	0,15	7
SLD-Z	0,000	0,000	0,048	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,295	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,295	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,148	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 13							
SLU-X	0,055	0,981	0,000	-5,575	-0,0004	0,63	31
SLU-Y	0,055	0,981	0,000	-0,570	0,0000	0,01	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,148	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,055	0,551	0,000	-5,575	-0,0004	0,63	31
SLD-Y	0,055	0,551	0,000	-0,570	0,0000	0,01	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,048	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,184	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,184	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,148	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 14							
SLU-X	0,042	0,981	0,000	2,634	0,0001	0,14	7
SLU-Y	0,042	0,981	0,000	-5,164	-0,0002	0,54	27
SLU-Z	0,000	0,000	0,148	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,042	0,502	0,000	2,634	0,0001	0,14	7
SLD-Y	0,042	0,502	0,000	-5,164	-0,0002	0,54	27
SLD-Z	0,000	0,000	0,048	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,076	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,076	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,148	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 15							
SLU-X	0,042	0,981	0,000	-0,924	0,0000	0,02	1
SLU-Y	0,042	0,981	0,000	-4,984	-0,0002	0,51	25
SLU-Z	0,000	0,000	0,148	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,042	0,503	0,000	-0,924	0,0000	0,02	1
SLD-Y	0,042	0,503	0,000	-4,984	-0,0002	0,51	25
SLD-Z	0,000	0,000	0,048	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,079	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,079	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,148	-	-	-	-

LEGENDA:

Sptr Spettro di risposta considerato.
T Periodo del Modo di vibrazione.
a_{g,o} Valore dell'Accelerazione Spettrale Orizzontale, riferita al corrispondente periodo.

Sptr	T	a _{g,0}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
a _{g,v}	Valore dell'Accelerazione Spettrale Verticale, riferita al corrispondente periodo.						
Γ	Coefficiente di partecipazione.						
CM	Coefficiente modale del modo di vibrazione.						
%M.M	Percentuale di mobilitazione delle masse nel modo di vibrazione.						
M _{Ecc}	Massa Eccitata nel modo di vibrazione.						
SLU-X	Spettro di progetto allo S.L. Ultimo per sisma in direzione X.						
SLU-Y	Spettro di progetto allo S.L. Ultimo per sisma in direzione Y.						
SLU-Z	Spettro di progetto allo S.L. Ultimo per sisma in direzione Z.						
SLD-X	Spettro di progetto allo S.L. di Danno per sisma in direzione X.						
SLD-Y	Spettro di progetto allo S.L. di Danno per sisma in direzione Y.						
SLD-Z	Spettro di progetto allo S.L. di Danno per sisma in direzione Z.						
Elast-X	Spettro Elastico per sisma in direzione X.						
Elast-Y	Spettro Elastico per sisma in direzione Y.						
Elast-Z	Spettro Elastico per sisma in direzione Z.						

LIVELLI O PIANI

Livelli o piani														
Id _{Lv}	Descrizione	Z _{Lv}	H _{Lv}	Q _{ex,lv}	PR	Rd _{Tmp}	Massa del piano			Dir	G _{st}	G _{SLU}	G _{SLD}	R _{SLU}
		[m]	[m]	[m]			M _{L,Str}	M _{L,SLU}	M _{L,SLD}		[m]	[m]	[m]	[m]
01	Piano Terra	0,00	6,14	6,14	NO	NO	5 297	2 739	2 739	X	-0,37	-0,48	-0,48	1,63
										Y	11,09	11,09	11,09	11,28
02	Fondazione	0,00		0,00	NO	NO	11 801	9 351	9 351	X	4,84	4,39	4,39	-
										Y	11,16	11,16	11,16	-

LEGENDA:

Id _{Lv}	Numero identificativo del livello o piano.
Z _{Lv}	Quota di calpestio del livello o piano, relativa al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
H _{Lv}	Altezza del livello o piano.
Q _{ex,lv}	Quota dell'estradosso dell'impalcato del livello o piano.
PR	Indica se l'impalcato (orizzontale) è considerato rigido nel calcolo: [SI] = Piano Rigido - [NO] = Piano non Rigido.
Rd _{Tmp}	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.
M _{L,Str}	Massa del piano valutata in condizioni statiche.
M _{L,SLU}	Massa del piano valutata allo SLU.
M _{L,SLD}	Massa del piano valutata allo SLD.
G _{st}	Coordinate del baricentro delle masse, valutate in condizioni statiche.
G _{SLU}	Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLU.
G _{SLD}	Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLD.
R _{SLU}	Coordinate del baricentro delle rigidezze, valutate per SLU.

GEOMETRIA - COPRIFERRI ELEMENTI CA

GEOMETRIA - COPRIFERRI ELEMENTI CA		
Elementi	C	Note
	[mm]	
Platee	30	(2)

LEGENDA:

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

NODI

Nodi								
Id _{Nd}	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno		Cedimenti Impressi		Clc Fnd	
			V. ex	R _s	R _θ	S		
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
00001	X	1,90	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,71		-	-	-	-	
	Z	3,57		-	-	-	-	
00002	X	1,90	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,61		-	-	-	-	
	Z	3,57		-	-	-	-	
00003	X	-3,90	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,61		-	-	-	-	
	Z	5,77		-	-	-	-	
00004	X	-3,90	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,71		-	-	-	-	
	Z	5,77		-	-	-	-	
00005	X	7,00	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,61		-	-	-	-	
	Z	1,37		-	-	-	-	
00006	X	7,00	nessuno	-	-	-	-	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	10,71		-	-	-	-	
	Z	1,37		-	-	-	-	
00007	X	-3,95	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,24		-	-	-	-	
	Z	6,08		-	-	-	-	
00008	X	-2,06	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,23		-	-	-	-	
	Z	6,08		-	-	-	-	
00009	X	10,40	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,69		-	-	-	-	
	Z	0,38		-	-	-	-	
00010	X	-2,08	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,65		-	-	-	-	
	Z	5,94		-	-	-	-	
00011	X	10,40	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,63		-	-	-	-	
	Z	0,38		-	-	-	-	
00012	X	2,98	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,67		-	-	-	-	
	Z	3,74		-	-	-	-	
00013	X	8,07	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,67		-	-	-	-	
	Z	1,54		-	-	-	-	
00014	X	8,07	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,65		-	-	-	-	
	Z	1,54		-	-	-	-	
00015	X	-2,08	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,67		-	-	-	-	
	Z	5,94		-	-	-	-	
00016	X	2,98	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,65		-	-	-	-	
	Z	3,74		-	-	-	-	
00017	X	10,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00018	X	10,80	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00019	X	10,80	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,34		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00020	X	10,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,34		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00021	X	4,97	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,65		-	-	-	-	
	Z	2,63		-	-	-	-	
00022	X	4,97	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,67		-	-	-	-	
	Z	2,63		-	-	-	-	
00023	X	1,90	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,61		-	-	-	-	
	Z	1,75		-	-	-	-	
00024	X	1,90	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,71		-	-	-	-	
	Z	1,75		-	-	-	-	
00025	X	-3,90	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,71		-	-	-	-	
	Z	3,75		-	-	-	-	
00026	X	-3,90	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,61		-	-	-	-	
	Z	3,75		-	-	-	-	
00027	X	-3,90	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,61		-	-	-	-	
	Z	1,75		-	-	-	-	
00028	X	-3,90	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,71		-	-	-	-	
	Z	1,75		-	-	-	-	
00029	X	1,90	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,16		-	-	-	-	
	Z	2,67		-	-	-	-	
00030	X	1,50	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,97		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00031	X	2,30	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,97		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00032	X	2,30	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,37		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00033	X	1,50	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO

Id _{Nd}	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	R _s	R _θ	S	Θ	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
	Y	10,37		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00034	X	-4,28	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,97		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00035	X	-3,48	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,97		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00036	X	-3,48	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,37		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00037	X	-4,28	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,37		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00038	X	6,60	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00039	X	7,40	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00040	X	7,40	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,34		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00041	X	6,60	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,34		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00042	X	-3,90	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,16		-	-	-	-	
	Z	2,70		-	-	-	-	
00043	X	-3,90	Platea	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00044	X	-3,90	Platea	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,71		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00045	X	10,40	Platea	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,63		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00046	X	10,40	Platea	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,69		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00047	X	7,00	Platea	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,71		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00048	X	7,00	Platea	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00049	X	1,90	Platea	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00050	X	1,90	Platea	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,71		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00051	X	-0,03	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,65		-	-	-	-	
	Z	4,79		-	-	-	-	
00052	X	-0,03	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,67		-	-	-	-	
	Z	4,79		-	-	-	-	
00053	X	10,40	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,34		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00054	X	10,80	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,74		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00055	X	10,80	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,14		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00056	X	10,80	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00057	X	10,40	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00058	X	10,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00059	X	10,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,14		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00060	X	10,00	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	10,74		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00061	X	1,90	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,37		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00062	X	2,30	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,77		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00063	X	2,30	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,17		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00064	X	2,30	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,57		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00065	X	1,90	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,97		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00066	X	1,50	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,57		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00067	X	1,50	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,17		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00068	X	1,50	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,77		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00069	X	-3,88	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,37		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00070	X	-3,48	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,77		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00071	X	-3,48	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,17		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00072	X	-3,48	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,57		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00073	X	-3,88	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,97		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00074	X	-4,28	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,57		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00075	X	-4,28	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,17		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00076	X	-4,28	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,77		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00077	X	7,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,34		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00078	X	7,40	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,74		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00079	X	7,40	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,14		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00080	X	7,40	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00081	X	7,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00082	X	6,60	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00083	X	6,60	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,14		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00084	X	6,60	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,74		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00085	X	10,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,57		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00086	X	10,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,71		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00087	X	10,23	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO

								Nodi
Id _{Nd}	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	R _s	R _θ	S	Θ	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
	Y	11,71		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00088	X	10,23	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,57		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00089	X	10,20	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,14		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00090	X	10,60	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,14		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00091	X	2,07	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,60		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00092	X	2,07	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,74		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00093	X	1,72	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,74		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00094	X	1,72	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,60		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00095	X	1,70	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,17		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00096	X	2,10	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,17		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00097	X	-3,70	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,60		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00098	X	-3,70	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,74		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00099	X	-4,05	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,74		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00100	X	-4,05	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,60		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00101	X	-4,08	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,17		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00102	X	-3,68	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,17		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00103	X	7,17	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,57		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00104	X	7,17	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,72		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00105	X	6,82	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,72		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00106	X	6,82	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	10,57		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00107	X	6,80	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,14		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00108	X	7,20	Carrello Z	infinita	-	-	-	NO
	Y	11,14		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	

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 _L	Sezione	V. Int.	Stz	Note	Mt	AA	Nd	Nd	Disi-	Q _{LL}	Clc	Pr/

		IdSz	Tp	Label	Rtz	Iniz.	Fin.			rl	/C IS	i	f	j	Iniz .	Fin.	Fnd	Sc
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]	[m]		
Piano Terra					Travata: Piano Terra													
Trave Acciaio 5-10a	1,90	006	┐	UPN 200	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 03	00 10	1,83	6,04	6,04	NO	-
Trave Acciaio 13a-7	2,26	006	┐	UPN 200	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 21	00 05	2,39	2,71	1,63	NO	-
Trave Acciaio 14a-8	2,69	006	┐	UPN 200	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 14	00 11	2,60	1,62	0,29	NO	-
Trave Acciaio 2a-1	0,47	001	┐	HE 180 A	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 07	00 04	0,56	5,85	5,85	NO	-
Trave Acciaio 3a-10a	0,98	008	L	L 60x60x6	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 15	00 10	0,98	6,12	6,12	NO	-
Trave Acciaio 7a-4	2,69	002	┐	UPN 200	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 13	00 09	2,60	1,62	0,29	NO	-
Trave Acciaio 6a-3	2,25	002	┐	UPN 200	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 22	00 06	2,39	2,71	1,63	NO	-
Trave Acciaio 4a-2	2,16	002	┐	UPN 200	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 52	00 01	2,28	4,87	3,82	NO	-
Trave Acciaio 11a-6	2,16	006	┐	UPN 200	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 51	00 02	2,28	4,87	3,82	NO	-
Trave Acciaio 2-5a	1,14	002	┐	UPN 200	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 01	00 12	1,09	3,84	3,84	NO	-
Trave Acciaio 3-7a	1,13	002	┐	UPN 200	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 06	00 13	1,08	1,64	1,64	NO	-
Trave Acciaio 1a-3a	0,45	008	L	L 60x60x6	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 2	-	00 08	00 15	0,47	6,12	6,12	NO	-
Trave Acciaio 5a-12a	0,98	008	L	L 60x60x6	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 12	00 16	0,98	3,92	3,92	NO	-
Trave Acciaio 6-12a	1,14	006	┐	UPN 200	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 02	00 16	1,09	3,84	3,84	NO	-
Trave Acciaio 7a-14a	0,98	008	L	L 60x60x6	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 13	00 14	0,98	1,72	1,72	NO	-
Trave Acciaio 1-3a	1,90	002	┐	UPN 200	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 04	00 15	1,83	6,04	6,04	NO	-
Trave Acciaio 2a-1a	1,88	006	┐	UPN 200	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 07	00 08	1,88	6,04	6,04	NO	-
Trave Acciaio 4-8	0,90	008	L	L 60x60x6	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 09	00 11	0,94	0,36	0,36	NO	-
Trave Acciaio 3-7	1,05	008	L	L 60x60x6	-28,69	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 06	00 05	0,90	1,73	1,73	NO	-
Trave Acciaio 2-6	1,05	008	L	L 60x60x6	-30,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 01	00 02	0,90	3,93	3,93	NO	-
Trave Acciaio 2-6	0,77	003	┐	HE 120 A	0,00	S;S;S;S;50; 50	S;S;S;S;50; 50	-		00 1	-	00 24	00 23	0,90	1,69	1,69	NO	-
Trave Acciaio 2-6	1,05	001	┐	HE 180 A	0,00	S;S;S;S;50; 50	S;S;S;S;50; 50	-		00 1	-	00 01	00 02	0,90	3,65	3,65	NO	-
Trave Acciaio 1-5	0,77	003	┐	HE 120 A	0,00	S;S;S;S;50; 50	S;S;S;S;50; 50	-		00 1	-	00 28	00 27	0,90	1,69	1,69	NO	-
Trave Acciaio 1-5	0,77	003	┐	HE 120 A	0,00	S;S;S;S;50; 50	S;S;S;S;50; 50	-		00 1	-	00 25	00 26	0,90	3,69	3,69	NO	-
Trave Acciaio 4a-11a	0,98	008	L	L 60x60x6	-29,68	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 52	00 51	0,98	4,99	4,99	NO	-
Trave Acciaio 6a-13a	0,98	008	L	L 60x60x6	-30,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 22	00 21	0,98	2,83	2,83	NO	-
Trave Acciaio 5a-6a	2,28	002	┐	UPN 200	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 12	00 22	2,28	3,81	2,71	NO	-
Trave Acciaio 12a-13a	2,28	006	┐	UPN 200	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 16	00 21	2,28	3,81	2,71	NO	-
Trave Acciaio 9a-6	1,10	004	┐	2L 50x50x5[10]	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 2	-	00 29	00 23	1,02	2,66	1,66	NO	-
Trave Acciaio 9a-6	1,09	004	┐	2L 50x50x5[10]	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 2	-	00 29	00 02	1,01	2,66	3,66	NO	-
Trave Acciaio 2-9a	1,10	004	┐	2L 50x50x5[10]	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 2	-	00 24	00 29	1,02	1,66	2,66	NO	-
Trave Acciaio 2-9a	1,09	004	┐	2L 50x50x5[10]	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 2	-	00 01	00 29	1,01	3,66	2,66	NO	-
Trave Acciaio 3-7	1,05	001	┐	HE 180 A	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 06	00 05	0,90	1,45	1,45	NO	-
Trave Acciaio 1-5	0,97	001	┐	HE 180 A	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 04	00 03	0,90	5,85	5,85	NO	-
Trave Acciaio 1-5	1,01	007	L	L 60x60x6	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 04	00 03	0,90	6,12	6,12	NO	-
Trave Acciaio 2a-1	0,43	007	L	L 60x60x6	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 07	00 04	0,56	6,12	6,12	NO	-
Trave Acciaio 8a-5	1,09	004	┐	2L 50x50x5[10]	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 2	-	00 42	00 26	1,14	2,70	3,69	NO	-
Trave Acciaio 8a-5	1,10	004	┐	2L 50x50x5[10]	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 2	-	00 42	00 27	1,05	2,70	1,69	NO	-
Trave Acciaio 1-8a	1,09	004	┐	2L 50x50x5[10]	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 2	-	00 25	00 42	1,14	3,69	2,70	NO	-
Trave Acciaio 1-8a	1,10	004	┐	2L 50x50x5[10]	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 2	-	00 28	00 42	1,05	1,69	2,70	NO	-
Trave Acciaio 7-14a	1,12	006	┐	UPN 200	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 05	00 14	1,08	1,64	1,64	NO	-

Travi in elevazione																		
Id _{Tr}	L _{LI}	Sezione			V. Int.			Stz	Note	Mt rl	AA /C IS	Nd i	Nd f	Disi- j	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr/ Sc
		Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Iniz.	Fin.								Iniz *	Fin.		
	[m]				[°ssdc]										[m]	[m]	[m]	
Trave Acciaio 3a-4a	2,35	002	⌈	UPN 200	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 15	00 52	2,35	6,02	4,87	NO	-
Trave Acciaio 10a-11a	2,35	006	⌈	UPN 200	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	-	00 10	00 51	2,35	6,02	4,87	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.
- Ndi

Identificativo del nodo iniziale, nella relativa tabella.
- Ndf

Identificativo del nodo finale, nella relativa tabella.
- Disi-j

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

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

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

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

PILASTRI

Pilastri																	
N _{id}	Lv	L _{LI}	Id _{Sz}	Tp	Sezione		V. Int.		Mt r _l	AA /C IS	Nod		Dis _{i-j}	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr/ Sc
					Label	Rtz	Inf.	Sup.			Inf.	Sup.		Inf.	Sup.		
		[m]				[°ssdc]							[m]	[m]	[m]		
2 (b)	01	1,82	005	I	HE 140 A	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;50;5 0	00 1	-	0024	0001	1,82	1,75	3,57	NO	-
6 (b)	01	1,82	005	I	HE 140 A	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;50;5 0	00 1	-	0023	0002	1,82	1,75	3,57	NO	-
5 (c)	01	2,02	005	I	HE 140 A	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;50;5 0	00 1	-	0026	0003	2,02	3,75	5,77	NO	-
1 (c)	01	2,02	005	I	HE 140 A	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;50;5 0	00 1	-	0025	0004	2,02	3,75	5,77	NO	-
007	01	1,37	005	I	HE 140 A	0,00	S;S;S;S;80;8 0	S;S;S;S;50;5 0	00 1	-	0048	0005	1,37	0,00	1,37	NO	-
003	01	1,37	005	I	HE 140 A	0,00	S;S;S;S;80;8 0	S;S;S;S;50;5 0	00 1	-	0047	0006	1,37	0,00	1,37	NO	-
008	01	0,38	002	⌈	UPN 200	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 1	-	0045	0011	0,38	0,00	0,38	NO	-
004	01	0,38	002	⌈	UPN 200	270, 00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 1	-	0046	0009	0,38	0,00	0,38	NO	-
2 (a)	01	1,75	005	I	HE 140 A	0,00	S;S;S;S;80;8 0	S;S;S;S;S;S	00 1	-	0050	0024	1,75	0,00	1,75	NO	-
6 (a)	01	1,75	005	I	HE 140 A	0,00	S;S;S;S;80;8 0	S;S;S;S;S;S	00 1	-	0049	0023	1,75	0,00	1,75	NO	-
5 (b)	01	2,00	005	I	HE 140 A	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 1	-	0027	0026	2,00	1,75	3,75	NO	-
1 (b)	01	2,00	005	I	HE 140 A	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 1	-	0028	0025	2,00	1,75	3,75	NO	-
1 (a)	01	1,75	005	I	HE 140 A	0,00	S;S;S;S;80;8 0	S;S;S;S;S;S	00 1	-	0044	0028	1,75	0,00	1,75	NO	-
5 (a)	01	1,75	005	I	HE 140 A	0,00	S;S;S;S;80;8 0	S;S;S;S;S;S	00 1	-	0043	0027	1,75	0,00	1,75	NO	-

LEGENDA:

- N_{id}

Numero identificativo della pilastrata. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.
- Lv

Identificativo del livello, nella relativa tabella.
- L_{LI}

Lunghezza libera d'Inflessione.
- Id_{Sz}

Identificativo della sezione, nella relativa tabella.
- Tp

Tipo di sezione.
- Label

Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.
- Rtz

Angolo di rotazione della sezione.
- V. Int.

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

Pilastri																	
N _{id}	Lv	L _{LI}	Sezione				V. Int.		Mt rl	AA /C IS	Nod		Dis _{i-j}	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr/ Sc
			Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Inf.	Sup.			Inf.	Sup.		Inf.	Sup.		
		[m]				[°ssdc)							[m]	[m]	[m]		
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 _{LLI}	Quota agli estremi inferiore e superiore del tratto di elemento libero d'inflettersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.																
Clc Fnd	[Si] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).																
Pr/Sc	Indica se l'elemento strutturale è incluso nel modello per il calcolo delle azioni sismiche. [1] = non incluso; [-] = incluso.																

PLATEE

Platee								
Lv	N _{id}	Sp	A _{EI}	M _{trl}	Id _{Ter}	Clc Fnd	C _{rid,v}	C _{rid,h}
		[m]	[m ²]					
Fondazione	1	0,40	1,28	003	T001	NO	1,000	1,000
SHELL								
[00072-00035-00098]	[00072-00043-00102]	[00070-00102-00044]	[00072-00098-00043]	[00072-00102-00071]	[00035-00073-00098]			
[00101-00075-00076]	[00043-00099-00074]	[00100-00076-00037]	[00101-00074-00075]	[00099-00034-00074]	[00043-00074-00101]			
[00069-00044-00100]	[00069-00100-00037]	[00070-00071-00102]	[00044-00101-00076]	[00044-00076-00100]	[00036-00097-00069]			
[00070-00044-00097]	[00073-00034-00099]	[00098-00099-00043]	[00098-00073-00099]	[00102-00043-00101]	[00036-00070-00097]			
[00097-00044-00069]	[00102-00101-00044]							
Fondazione	2	0,40	1,28	003	T001	NO	1,000	1,000
SHELL								
[00064-00031-00092]	[00064-00049-00096]	[00049-00093-00066]	[00064-00092-00049]	[00064-00096-00063]	[00062-00063-00096]			
[00095-00067-00068]	[00050-00094-00061]	[00094-00068-00033]	[00095-00066-00067]	[00093-00030-00066]	[00049-00066-00095]			
[00061-00094-00033]	[00091-00050-00061]	[00032-00062-00091]	[00062-00096-00050]	[00062-00050-00091]	[00065-00030-00093]			
[00031-00065-00092]	[00050-00095-00068]	[00050-00068-00094]	[00092-00093-00049]	[00092-00065-00093]	[00096-00095-00050]			
[00032-00091-00061]	[00096-00049-00095]							
Fondazione	3	0,40	1,28	003	T001	NO	1,000	1,000
SHELL								
[00056-00018-00086]	[00056-00045-00090]	[00046-00088-00053]	[00056-00086-00045]	[00056-00090-00055]	[00018-00057-00086]			
[00089-00059-00060]	[00088-00060-00020]	[00057-00017-00087]	[00089-00058-00059]	[00087-00017-00058]	[00085-00046-00053]			
[00053-00088-00020]	[00054-00046-00085]	[00054-00090-00046]	[00019-00054-00085]	[00090-00045-00089]	[00046-00089-00060]			
[00046-00060-00088]	[00045-00057-00087]	[00045-00058-00089]	[00045-00087-00058]	[00086-00057-00045]	[00019-00085-00053]			
[00054-00055-00090]	[00090-00089-00046]							
Fondazione	4	0,40	1,28	003	T001	NO	1,000	1,000
SHELL								
[00080-00039-00104]	[00080-00108-00079]	[00081-00105-00048]	[00080-00048-00108]	[00080-00104-00048]	[00039-00081-00104]			
[00107-00083-00084]	[00106-00084-00041]	[00081-00038-00105]	[00107-00082-00083]	[00105-00038-00082]	[00047-00084-00106]			
[00047-00107-00084]	[00078-00079-00108]	[00077-00106-00041]	[00048-00082-00107]	[00048-00105-00082]	[00104-00081-00048]			
[00078-00108-00047]	[00078-00047-00103]	[00108-00048-00107]	[00040-00078-00103]	[00103-00106-00077]	[00103-00047-00106]			
[00040-00103-00077]	[00108-00107-00047]							

LEGENDA:

Lv

N_{id}

Sp

A_{EI}

M_{trl}

Id_{Ter}

Clc Fnd

C_{rid,v}

C_{rid,h}

Shell

Identificativo del livello, nella relativa tabella.

Numero identificativo della platea.

Spessore elemento.

Superficie elemento.

Identificativo del materiale.

Identificativo del terreno, nella relativa tabella.

[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).

Coefficiente di riduzione della costante di sottofondo verticale

Coefficiente di riduzione della costante di sottofondo orizzontale

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	N	Rpt b	PR	I
		[m ²]	[cm]		[cm]		[cm]	[cm]	[cm]		[cm]		
Piano Terra													
001	3a-1-2a-1a	0,60	5,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	O
002	10a-5-1-3a	1,53	5,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	O
003	4a-2-6-11a	1,90	5,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	I
004	5a-6a-13a-12a	1,99	5,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	I
005	3-7a-14a-7	0,94	5,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	O
006	7a-4-8-14a	2,44	5,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	I
007	12a-6-2-5a	0,86	5,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	O
008	3a-4a-11a-10a	2,05	5,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	I
009	6a-3-7-13a	2,00	5,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	I
Fondazione													
Piano Terra													
Fondazione													

LEGENDA:

Id_{EIm}

A_{EI}

Sp

B_{tr}

Identificativo dell'elemento strutturale.

Superficie elemento.

Spessore dell'elemento.

Larghezza dell'anima del travetto.

pag.16

Solai e Balconi														
Id _{El} m	Vertici del solaio	A _{El}	Sp	Tipologia	B _{tr}	TA	B _{pg}	Sp _{s,s} up	Sp _{s,i} nf	Rpt		PR	I	
		[m²]	[cm]		[cm]		[cm]	[cm]	[cm]	N	b			
TA	[SI] = Solaio realizzato con travetti accoppiati.													
B _{pg}	Larghezza della Pignatta.													
Sp _{s,sup}	Spessore della soletta superiore.													
Sp _{s,inf}	Spessore della soletta inferiore.													
PR	Indica se l'impalcato (orizzontale) è considerato rigido nel calcolo: [SI] = Piano Rigido - [NO] = Piano non Rigido.													
I	In alternativa vedere tabella "Solai e Balconi" in quanto il comportamento rigido potrebbe essere stato assegnato ai singoli solai del livello.													
Rpt/n	[O]: Solaio/Balcone orizzontale; [I]: Solaio/Balcone inclinato.													
Rpt/b	Numero di rompitratta.													
	Larghezza rompitratta.													

CARICHI SUI NODI (PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE)

Carichi sui nodi (per condizioni di carico non sismiche)										
TC	C	CC	SR	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z	
				[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	
Nodo 00010										
C	CR001	001	G	0	0	-10	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-19	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-128	0	0	0	
Nodo 00012										
C	CR001	001	G	0	0	-9	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-19	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-126	0	0	0	
Nodo 00013										
C	CR001	001	G	0	0	-10	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-19	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-129	0	0	0	
Nodo 00014										
C	CR001	001	G	0	0	-10	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-19	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-129	0	0	0	
Nodo 00015										
C	CR001	001	G	0	0	-10	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-19	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-127	0	0	0	
Nodo 00016										
C	CR001	001	G	0	0	-9	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-19	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-126	0	0	0	
Nodo 00021										
C	CR001	001	G	0	0	-11	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-22	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-144	0	0	0	
Nodo 00022										
C	CR001	001	G	0	0	-11	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-22	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-144	0	0	0	
Nodo 00051										
C	CR001	001	G	0	0	-11	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-22	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-148	0	0	0	
Nodo 00052										
C	CR001	001	G	0	0	-11	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-22	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-147	0	0	0	

LEGENDA:

TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.													
C	Descrizione del carico: CR001= SOLAIO: Grigliato per scala antincendio CR002= SOLAIO: Grigliato per scala antincendio (sovraccarico permanente) CR003= SOLAIO: Grigliato per scala antincendio (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	F _{x,i} /Q _{x,i}	F _{y,i} /Q _{y,i}	F _{z,i} /Q _{z,i}	M _{x,i} /M _{T,i}	M _{y,i}	M _{z,i}	Dis _f	Q _{x,f}	Q _{y,f}	Q _{z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 5-10a			Peso proprio			-253	
L	CR001	001	G	0,17	0	0	-135	0	-	-	0,03	0	0	-135	0
L	CR002	002	G	0,17	0	0	-270	0	-	-	0,03	0	0	-270	0
L	CR003	004	G	0,17	0	0	-1 800	0	-	-	0,03	0	0	-1 800	0
L	CR002	002	G	0,17	0	0	-12	0	-	-	0,03	0	0	-12	0
L	CR003	004	G	0,17	0	0	-81	0	-	-	0,03	0	0	-81	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 13a-7			Peso proprio			-253	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-135	0	-	-	0,12	0	0	-135	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-270	0	-	-	0,12	0	0	-270	0

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-1 800	0	-	-	0,12	0	0	-1 800	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-12	0	-	-	0,12	0	0	-12	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-81	0	-	-	0,12	0	0	-81	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 14a-8			Peso proprio		-253	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-135	0	-	-	0,05	0	0	-135	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-270	0	-	-	0,05	0	0	-270	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-1 800	0	-	-	0,05	0	0	-1 800	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-12	0	-	-	0,05	0	0	-12	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-81	0	-	-	0,05	0	0	-81	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 2a-1			Peso proprio		-355	
L	CR002	002	G	0,04	0	0	0	0	-	-	0,08	0	0	-1	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	0	0	-	-	0,08	0	0	-6	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-54	0	-	-	0,08	0	0	-54	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-360	0	-	-	0,08	0	0	-360	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 3a-10a			Peso proprio		-54	
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-1	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-26	0	-	-	0,04	0	0	-26	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-173	0	-	-	0,04	0	0	-173	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	0	0	-	-	0,04	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-10	0	-	-	0,04	0	0	-10	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-67	0	-	-	0,04	0	0	-67	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 7a-4			Peso proprio		-253	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-135	0	-	-	0,05	0	0	-135	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-270	0	-	-	0,05	0	0	-270	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-1 800	0	-	-	0,05	0	0	-1 800	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-12	0	-	-	0,05	0	0	-12	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-81	0	-	-	0,05	0	0	-81	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 6a-3			Peso proprio		-253	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-135	0	-	-	0,11	0	0	-135	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-270	0	-	-	0,11	0	0	-270	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-1 800	0	-	-	0,11	0	0	-1 800	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-12	0	-	-	0,11	0	0	-12	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-81	0	-	-	0,11	0	0	-81	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 4a-2			Peso proprio		-253	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-135	0	-	-	0,12	0	0	-135	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-270	0	-	-	0,12	0	0	-270	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-1 800	0	-	-	0,12	0	0	-1 800	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-12	0	-	-	0,12	0	0	-12	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-81	0	-	-	0,12	0	0	-81	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 11a-6			Peso proprio		-253	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-135	0	-	-	0,12	0	0	-135	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-270	0	-	-	0,12	0	0	-270	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-1 800	0	-	-	0,12	0	0	-1 800	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-12	0	-	-	0,12	0	0	-12	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-81	0	-	-	0,12	0	0	-81	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 2-5a			Peso proprio		-253	
L	CR001	001	G	0,15	0	0	-135	0	-	-	0,03	0	0	-135	0
L	CR002	002	G	0,15	0	0	-270	0	-	-	0,03	0	0	-270	0
L	CR003	004	G	0,15	0	0	-1 800	0	-	-	0,03	0	0	-1 800	0
L	CR002	002	G	0,15	0	0	-12	0	-	-	0,03	0	0	-12	0
L	CR003	004	G	0,15	0	0	-81	0	-	-	0,03	0	0	-81	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 3-7a			Peso proprio		-253	
L	CR001	001	G	0,06	0	0	-135	0	-	-	0,03	0	0	-135	0
L	CR002	002	G	0,06	0	0	-270	0	-	-	0,03	0	0	-270	0
L	CR003	004	G	0,06	0	0	-1 800	0	-	-	0,03	0	0	-1 800	0
L	CR002	002	G	0,06	0	0	-12	0	-	-	0,03	0	0	-12	0
L	CR003	004	G	0,06	0	0	-81	0	-	-	0,03	0	0	-81	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 1a-3a			Peso proprio		-54	
L	CR002	002	G	0,05	0	0	-26	0	-	-	0,04	0	0	-26	0
L	CR003	004	G	0,05	0	0	-173	0	-	-	0,04	0	0	-173	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 5a-12a			Peso proprio		-54	
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-10	0	-	-	0,04	0	0	-10	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-67	0	-	-	0,04	0	0	-67	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-26	0	-	-	0,04	0	0	-26	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-173	0	-	-	0,04	0	0	-173	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 6-12a			Peso proprio		-253	
L	CR001	001	G	0,15	0	0	-135	0	-	-	0,03	0	0	-135	0
L	CR002	002	G	0,15	0	0	-270	0	-	-	0,03	0	0	-270	0
L	CR003	004	G	0,15	0	0	-1 800	0	-	-	0,03	0	0	-1 800	0
L	CR002	002	G	0,15	0	0	-12	0	-	-	0,03	0	0	-12	0
L	CR003	004	G	0,15	0	0	-81	0	-	-	0,03	0	0	-81	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 7a-14a			Peso proprio		-54	
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-26	0	-	-	0,04	0	0	-26	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-173	0	-	-	0,04	0	0	-173	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	0	0	-	-	0,04	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-10	0	-	-	0,04	0	0	-10	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-67	0	-	-	0,04	0	0	-67	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 1-3a			Peso proprio		-253	
L	CR001	001	G	0,17	0	0	-53	0	-	-	0,03	0	0	-53	0
L	CR002	002	G	0,17	0	0	-106	0	-	-	0,03	0	0	-106	0

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 _{T,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 _{T,f} [N-m/m]
L	CR003	004	G	0,17	0	0	-708	0	-	-	0,03	0	0	-708	0
L	CR002	002	G	0,17	0	0	-33	0	-	-	0,03	0	0	-33	0
L	CR003	004	G	0,17	0	0	-219	0	-	-	0,03	0	0	-219	0
L	CR001	001	G	0,17	0	0	-135	0	-	-	0,03	0	0	-135	0
L	CR002	002	G	0,17	0	0	-270	0	-	-	0,03	0	0	-270	0
L	CR003	004	G	0,17	0	0	-1 800	0	-	-	0,03	0	0	-1 800	0
L	CR002	002	G	0,17	0	0	-12	0	-	-	0,03	0	0	-12	0
L	CR003	004	G	0,17	0	0	-81	0	-	-	0,03	0	0	-81	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 2a-1a			Peso proprio			-253	
L	CR001	001	G	0,14	0	0	-53	0	-	-	0,04	0	0	-53	0
L	CR002	002	G	0,14	0	0	-106	0	-	-	0,04	0	0	-106	0
L	CR003	004	G	0,14	0	0	-708	0	-	-	0,04	0	0	-708	0
L	CR002	002	G	0,14	0	0	-33	0	-	-	0,04	0	0	-33	0
L	CR003	004	G	0,14	0	0	-219	0	-	-	0,04	0	0	-219	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 4-8			Peso proprio			-54	
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-3	0	-	-	0,00	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-26	0	-	-	0,00	0	0	-26	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-173	0	-	-	0,00	0	0	-173	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 3-7			Peso proprio			-54	
L	CR002	002	G	0,08	0	0	-10	0	-	-	0,08	0	0	-10	0
L	CR003	004	G	0,08	0	0	-67	0	-	-	0,08	0	0	-67	0
L	CR002	002	G	0,08	0	0	-26	0	-	-	0,08	0	0	-26	0
L	CR003	004	G	0,08	0	0	-173	0	-	-	0,08	0	0	-173	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 2-6			Peso proprio			-54	
L	CR002	002	G	0,08	0	0	-26	0	-	-	0,07	0	0	-26	0
L	CR003	004	G	0,08	0	0	-173	0	-	-	0,07	0	0	-173	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 2-6			Peso proprio			-199	
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 2-6			Peso proprio			-355	
L	CR002	002	G	0,08	0	0	-54	0	-	-	0,08	0	0	-54	0
L	CR003	004	G	0,08	0	0	-360	0	-	-	0,08	0	0	-360	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 1-5			Peso proprio			-199	
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 1-5			Peso proprio			-199	
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 4a-11a			Peso proprio			-54	
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-10	0	-	-	0,04	0	0	-10	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-67	0	-	-	0,04	0	0	-67	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-26	0	-	-	0,04	0	0	-26	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-173	0	-	-	0,04	0	0	-173	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 6a-13a			Peso proprio			-54	
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-26	0	-	-	0,04	0	0	-26	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-173	0	-	-	0,04	0	0	-173	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-10	0	-	-	0,04	0	0	-10	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-67	0	-	-	0,04	0	0	-67	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 5a-6a			Peso proprio			-253	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-135	0	-	-	0,14	0	0	-135	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-270	0	-	-	0,14	0	0	-270	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-1 800	0	-	-	0,14	0	0	-1 800	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-12	0	-	-	0,14	0	0	-12	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-81	0	-	-	0,14	0	0	-81	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 12a-13a			Peso proprio			-253	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-135	0	-	-	0,14	0	0	-135	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-270	0	-	-	0,14	0	0	-270	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-1 800	0	-	-	0,14	0	0	-1 800	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-12	0	-	-	0,14	0	0	-12	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-81	0	-	-	0,14	0	0	-81	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 9a-6			Peso proprio			-75	
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 9a-6			Peso proprio			-75	
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 2-9a			Peso proprio			-75	
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 2-9a			Peso proprio			-75	
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 3-7			Peso proprio			-355	
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 1-5			Peso proprio			-355	
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-54	0	-	-	0,07	0	0	-54	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-360	0	-	-	0,07	0	0	-360	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 1-5			Peso proprio			-54	
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 2a-1			Peso proprio			-54	
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 8a-5			Peso proprio			-75	
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 8a-5			Peso proprio			-75	
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 1-8a			Peso proprio			-75	
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 1-8a			Peso proprio			-75	
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 7-14a			Peso proprio			-253	
L	CR001	001	G	0,05	0	0	-135	0	-	-	0,03	0	0	-135	0
L	CR002	002	G	0,05	0	0	-270	0	-	-	0,03	0	0	-270	0
L	CR003	004	G	0,05	0	0	-1 800	0	-	-	0,03	0	0	-1 800	0
L	CR002	002	G	0,05	0	0	-12	0	-	-	0,03	0	0	-12	0
L	CR003	004	G	0,05	0	0	-81	0	-	-	0,03	0	0	-81	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 3a-4a			Peso proprio			-253	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-135	0	-	-	0,14	0	0	-135	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-270	0	-	-	0,14	0	0	-270	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-1 800	0	-	-	0,14	0	0	-1 800	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-12	0	-	-	0,14	0	0	-12	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-81	0	-	-	0,14	0	0	-81	0

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;m/m]	[N;m/m]	[N;m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 10a-11a			Peso proprio			-253
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-135	0	-	-	0,14	0	0	-135	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-270	0	-	-	0,14	0	0	-270	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-1 800	0	-	-	0,14	0	0	-1 800	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-12	0	-	-	0,14	0	0	-12	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-81	0	-	-	0,14	0	0	-81	0

LEGENDA:

- TC**
Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
- C**
Descrizione del carico:
CR001= SOLAIO: Grigliato per scala antincendio CR002= SOLAIO: Grigliato per scala antincendio (sovraccarico permanente) CR003= SOLAIO: Grigliato per scala antincendio (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.
- Dis_i**
Distanza del punto "i" dall'estremo iniziale dell'elemento. Il punto "i" indica il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito sul bordo.
- M_{X,i}/M_{T,i}**
Se nella colonna "TC" è riportato "Concentrato", è il valore del vettore momento concentrato collocato nel punto "i", riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R". Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- Dis_f**
Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.
- M_{T,f}**
Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "f", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- F_{X,i}/Q_{X,i}**
Valore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- F_{Y,i}/Q_{Y,i}**
- F_{Z,i}/Q_{Z,i}**
- M_{Y,i}, M_{Z,i}**
Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- Q_{X,f}, Q_{Y,f}**
Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- Q_{Z,f}**
- ΔT₁, ΔT₂, ΔT₃**
Variazione di temperatura rispettivamente lungo gli assi 1, 2 o 3 del sistema locale.

CARICHI SUI PILASTRI

Carichi sui pilastri															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;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 2 (b)							Peso proprio				-247
Piano Terra				Pilastro 6 (b)							Peso proprio				-247
Piano Terra				Pilastro 5 (c)							Peso proprio				-247
Piano Terra				Pilastro 1 (c)							Peso proprio				-247
Piano Terra				Pilastro 007							Peso proprio				-247
Piano Terra				Pilastro 003							Peso proprio				-247
Piano Terra				Pilastro 008							Peso proprio				-253
Piano Terra				Pilastro 004							Peso proprio				-253
Piano Terra				Pilastro 2 (a)							Peso proprio				-247
Piano Terra				Pilastro 6 (a)							Peso proprio				-247
Piano Terra				Pilastro 5 (b)							Peso proprio				-247
Piano Terra				Pilastro 1 (b)							Peso proprio				-247
Piano Terra				Pilastro 1 (a)							Peso proprio				-247
Piano Terra				Pilastro 5 (a)							Peso proprio				-247

LEGENDA:

- TC**
Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
- C**
Descrizione del carico:
- 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}**
- ΔT₁, ΔT₂, ΔT₃**
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			-10 000		
S	-	CR001	002	G	0	0	-2 000
S	-	CR002	003	G	0	0	-2 500
Fondazione	Platea 2	Peso proprio			-10 000		
S	-	CR001	002	G	0	0	-2 000
S	-	CR002	003	G	0	0	-2 500

Carichi sulle platee							
TC	Shell	C	CC	SR	Q _x	Q _y	Q _z
					[N/m ²]	[N/m ²]	[N/m ²]
Fondazione		Platea 3		Peso proprio		-10 000	
S	-	CR001	002	G	0	0	-2 000
S	-	CR002	003	G	0	0	-2 500
Fondazione		Platea 4		Peso proprio		-10 000	
S	-	CR001	002	G	0	0	-2 000
S	-	CR002	003	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	Valore della forza distribuita superficiale uniforme riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Q_z	
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]	
00001	001	-0,0063	-0,0099	-0,0581	3,22 E-05	-2,16 E-04		4,76 E-05
	002	-0,0030	-0,0056	-0,0189	1,87 E-05	-1,43 E-04		2,78 E-05
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,43 E-09	4,86 E-10		5,64 E-10
	004	-0,0198	-0,0373	-0,0816	1,24 E-04	-9,61 E-04		1,86 E-04
00002	001	-0,0110	-0,0099	-0,0556	2,75 E-05	-1,3 E-04		4,46 E-05
	002	-0,0058	-0,0056	-0,0175	1,52 E-05	-9,16 E-05		2,66 E-05
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-4,88 E-10	-1,92 E-10		1,73 E-10
	004	-0,0385	-0,0374	-0,0721	1,01 E-04	-6,15 E-04		1,78 E-04
00003	001	-0,0623	-0,0402	-0,0494	7,92 E-05	4,42 E-04		-1,81 E-04
	002	-0,0428	-0,0185	-0,0108	3,61 E-05	3,3 E-04		-1,13 E-04
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,16 E-09	-4,29 E-10		9,46 E-10
	004	-0,2861	-0,1228	-0,0275	2,4 E-04	2,21 E-03		-7,51 E-04
00004	001	-0,0800	-0,0401	-0,0563	8,48 E-05	6,12 E-04		-1,75 E-04
	002	-0,0540	-0,0185	-0,0140	3,89 E-05	4,43 E-04		-1,11 E-04
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-9,99 E-10	-3,75 E-10		7,73 E-10
	004	-0,3604	-0,1226	-0,0487	2,59 E-04	2,96 E-03		-7,36 E-04
00005	001	-0,0066	0,0014	-0,0469	-1,18 E-05	-6,42 E-05		7,19 E-06
	002	-0,0042	0,0008	-0,0142	-7,3 E-06	-3,9 E-05		3,87 E-06
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-4,15 E-10	-7,51 E-10		1,97 E-10
	004	-0,0285	0,0055	-0,0501	-4,86 E-05	-2,56 E-04		2,68 E-05
00006	001	-0,0061	0,0015	-0,0459	-1,04 E-05	-5,66 E-05		6,35 E-06
	002	-0,0040	0,0008	-0,0136	-5,46 E-06	-3,44 E-05		3,09 E-06
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	4,96 E-09	-1,45 E-10		-1,22 E-09
	004	-0,0268	0,0056	-0,0462	-3,64 E-05	-2,25 E-04		2,06 E-05
00007	001	-0,0653	-0,0419	-0,0566	8,85 E-05	7,96 E-04		-1,74 E-04
	002	-0,0439	-0,0191	-0,0133	4,02 E-05	5,13 E-04		-1,1 E-04
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-9,91 E-10	-4,68 E-10		7,19 E-10
	004	-0,2928	-0,1271	-0,0444	2,67 E-04	3,43 E-03		-7,3 E-04
00008	001	-0,0656	-0,0659	-0,2055	1,27 E-03	7,75 E-04		-3,61 E-05
	002	-0,0441	-0,0353	-0,1093	6,1 E-04	5,02 E-04		-4,17 E-05
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,77 E-09	-4,67 E-10		5,15 E-10
	004	-0,2944	-0,2345	-0,6851	4,06 E-03	3,35 E-03		-2,77 E-04
00009	001	-0,0029	0,0000	-0,0373	-2,39 E-06	-8,27 E-05		-4,09 E-06
	002	-0,0020	0,0000	-0,0091	-1,45 E-06	-5,76 E-05		-2,41 E-06
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,43 E-08	-5,8 E-10		-1 E-07
	004	-0,0136	0,0001	-0,0163	-8,82 E-06	-3,86 E-04		-1,31 E-05
00010	001	-0,0522	-0,0649	-0,1190	3,44 E-04	2,38 E-04		-6,47 E-05
	002	-0,0353	-0,0339	-0,0630	2,16 E-04	1,78 E-04		-5,23 E-05
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,8 E-09	-4,13 E-11		1,72 E-10
	004	-0,2362	-0,2252	-0,3762	1,44 E-03	1,19 E-03		-3,49 E-04
00011	001	-0,0031	0,0000	-0,0372	1,18 E-07	-8,61 E-05		-4,58 E-06
	002	-0,0021	0,0000	-0,0091	-5,42 E-08	-5,94 E-05		-2,34 E-06
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-3,08 E-09	-6,43 E-10		1,01 E-07
	004	-0,0141	0,0001	-0,0160	-9,87 E-07	-3,98 E-04		-1,89 E-05
00012	001	-0,0125	-0,0064	-0,0544	-4,43 E-05	5,59 E-05		4,36 E-05
	002	-0,0073	-0,0036	-0,0174	-2,76 E-05	4,92 E-05		2,59 E-05
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,86 E-09	5,46 E-10		-1,29 E-09
	004	-0,0484	-0,0237	-0,0709	-1,87 E-04	3,24 E-04		1,73 E-04
00013	001	-0,0078	0,0017	-0,0466	-2,67 E-05	2,14 E-05		2,17 E-06
	002	-0,0051	0,0010	-0,0148	-1,42 E-05	2,18 E-05		1,22 E-06
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	4,76 E-08	-3,85 E-10		1,03 E-08
	004	-0,0344	0,0065	-0,0547	-1,01 E-04	1,47 E-04		7,91 E-06
00014	001	-0,0085	0,0022	-0,0475	-3,85 E-06	2,03 E-05		6,11 E-07
	002	-0,0055	0,0012	-0,0153	-2,22 E-06	2,1 E-05		-6,44 E-08
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-4,23 E-08	-6,63 E-10		-1,15 E-08
	004	-0,0369	0,0082	-0,0579	-9,43 E-06	1,42 E-04		3,07 E-07
00015	001	-0,0672	-0,0572	-0,1536	7,65 E-04	3,02 E-04		-1,39 E-04
	002	-0,0446	-0,0306	-0,0840	3,93 E-04	2,17 E-04		-8,51 E-05
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,95 E-09	-1,75 E-10		3,35 E-10
	004	-0,2977	-0,2035	-0,5161	2,61 E-03	1,45 E-03		-5,66 E-04
00016	001	-0,0156	-0,0059	-0,0586	-1,49 E-05	9,62 E-05		4,19 E-05

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche							
Nodo	CC	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x	Θ _y	Θ _z [rad]
	002	-0,0091	-0,0032	-0,0200	-9,84 E-06	7,31 E-05	2,45 E-05
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-2,33 E-09	-2,1 E-10	-1,13 E-09
	004	-0,0606	-0,0214	-0,0883	-6,53 E-05	4,83 E-04	1,64 E-04
00017	001	0,0000	0,0000	0,0401	1,17 E-06	-7,38 E-05	-8,24 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0111	3,45 E-07	-5,12 E-05	-4,23 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,24 E-07	3,62 E-08	1,73 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0296	1,87 E-06	-3,43 E-04	-3,38 E-12
00018	001	0,0000	0,0000	-0,0342	1,24 E-06	-7,43 E-05	-7,38 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0070	3,86 E-07	-5,14 E-05	-3,79 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,24 E-07	-3,73 E-08	1,54 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0021	2,14 E-06	-3,44 E-04	-3,03 E-12
00019	001	0,0000	0,0000	-0,0343	2,26 E-07	-7,41 E-05	-1,23 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0070	1,64 E-07	-5,13 E-05	-7,26 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,2 E-07	-3,63 E-08	-2,93 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0024	1,97 E-06	-3,44 E-04	-3,95 E-12
00020	001	0,0000	0,0000	-0,0402	2,02 E-07	-7,37 E-05	-1,23 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0111	1,53 E-07	-5,11 E-05	-7,26 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,2 E-07	3,57 E-08	-2,93 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0299	1,9 E-06	-3,43 E-04	-3,95 E-12
00021	001	-0,0204	-0,0009	-0,0702	-1,95 E-05	-5,3 E-05	2,57 E-05
	002	-0,0132	-0,0004	-0,0294	-1,24 E-05	-3,1 E-05	1,45 E-05
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,36 E-09	-1,77 E-10	-1,38 E-09
	004	-0,0878	-0,0030	-0,1510	-9,09 E-05	-2,05 E-04	9,83 E-05
00022	001	-0,0174	-0,0018	-0,0649	-6,37 E-05	-3,35 E-05	5,8 E-05
	002	-0,0114	-0,0010	-0,0262	-3,86 E-05	-1,91 E-05	3,45 E-05
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-2,08 E-09	2,26 E-10	-1,63 E-09
	004	-0,0759	-0,0063	-0,1294	-2,52 E-04	-1,25 E-04	2,29 E-04
00023	001	-0,0011	-0,0049	-0,0548	3,07 E-05	-2,35 E-05	4,76 E-05
	002	0,0002	-0,0027	-0,0170	1,67 E-05	-1 E-05	2,88 E-05
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,16 E-08	-4,01 E-10	8,68 E-11
	004	0,0012	-0,0183	-0,0691	1,11 E-04	-6,59 E-05	1,92 E-04
00024	001	0,0032	-0,0049	-0,0573	2,45 E-05	1,99 E-06	4,61 E-05
	002	0,0028	-0,0028	-0,0184	1,46 E-05	5,27 E-06	2,76 E-05
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	9,59 E-09	-2,82 E-10	1,01 E-10
	004	0,0187	-0,0184	-0,0783	9,67 E-05	3,66 E-05	1,85 E-04
00025	001	-0,0905	-0,0254	-0,0556	7 E-05	-1,47 E-04	-2,19 E-04
	002	-0,0620	-0,0117	-0,0136	3,28 E-05	-1,03 E-04	-1,41 E-04
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-3,19 E-09	-1,15 E-09	4,05 E-10
	004	-0,4141	-0,0778	-0,0461	2,18 E-04	-6,85 E-04	-9,4 E-04
00026	001	-0,0707	-0,0254	-0,0491	7,3 E-05	-1,08 E-04	-2,14 E-04
	002	-0,0493	-0,0117	-0,0106	3,31 E-05	-7,76 E-05	-1,37 E-04
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,12 E-09	-1,36 E-09	3,88 E-10
	004	-0,3295	-0,0778	-0,0262	2,2 E-04	-5,18 E-04	-9,14 E-04
00027	001	-0,0344	-0,0114	-0,0486	6,86 E-05	-2,21 E-04	-8,89 E-05
	002	-0,0234	-0,0052	-0,0104	3,11 E-05	-1,56 E-04	-5,76 E-05
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,18 E-08	3,43 E-10	-1,86 E-11
	004	-0,1560	-0,0348	-0,0253	2,07 E-04	-1,04 E-03	-3,84 E-04
00028	001	-0,0426	-0,0114	-0,0548	6,67 E-05	-2,83 E-04	-8,83 E-05
	002	-0,0287	-0,0052	-0,0133	3,12 E-05	-1,96 E-04	-5,7 E-05
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	9,5 E-09	4,58 E-10	2,81 E-11
	004	-0,1914	-0,0349	-0,0440	2,07 E-04	-1,31 E-03	-3,79 E-04
00029	001	-0,0005	-0,0074	-0,0565	2,73 E-05	-4,05 E-05	7,19 E-05
	002	0,0009	-0,0042	-0,0180	1,55 E-05	-2,29 E-05	4,33 E-05
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-9,42 E-10	-3,14 E-10	2,93 E-10
	004	0,0062	-0,0278	-0,0753	1,03 E-04	-1,52 E-04	2,9 E-04
00030	001	0,0000	0,0000	-0,0525	2,7 E-05	6,92 E-06	3,33 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0157	1,5 E-05	6,21 E-06	2,01 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,15 E-07	4,04 E-08	6,08 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0603	9,92 E-05	4,19 E-05	1,35 E-11
00031	001	0,0000	0,0000	-0,0530	2,7 E-05	5,67 E-06	3,33 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0162	1,5 E-05	5,7 E-06	2,01 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,15 E-07	-4,07 E-08	6,08 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0635	9,93 E-05	3,89 E-05	1,35 E-11
00032	001	0,0000	0,0000	-0,0572	2,54 E-05	5,69 E-06	1,82 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0185	1,45 E-05	5,71 E-06	1,09 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,15 E-07	-3,64 E-08	3,96 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0793	9,72 E-05	3,9 E-05	7,28 E-12
00033	001	0,0000	0,0000	-0,0567	2,54 E-05	7,02 E-06	1,82 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0181	1,45 E-05	6,27 E-06	1,09 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,15 E-07	3,61 E-08	3,96 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0760	9,71 E-05	4,23 E-05	7,28 E-12
00034	001	0,0000	0,0000	-0,0500	6,53 E-05	-1,16 E-04	-4,17 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0117	2,98 E-05	-6,67 E-05	-2,7 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,16 E-07	4 E-08	-8,46 E-19
	004	0,0000	0,0000	-0,0339	1,98 E-04	-4,46 E-04	-1,8 E-11
00035	001	0,0000	0,0000	-0,0407	6,53 E-05	-1,17 E-04	-8,22 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0064	2,98 E-05	-6,69 E-05	-5,33 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,15 E-07	-4,14 E-08	-1,69 E-18
	004	0,0000	0,0000	0,0018	1,97 E-04	-4,47 E-04	-3,55 E-11
00036	001	0,0000	0,0000	-0,0510	6,39 E-05	-1,17 E-04	-5,16 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0111	2,95 E-05	-6,71 E-05	-3,33 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,15 E-07	-3,69 E-08	1,61 E-18

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]
00037	004	0,0000	0,0000	-0,0298	1,97 E-04	-4,48 E-04	-2,22 E-11
	001	0,0000	0,0000	-0,0604	6,39 E-05	-1,16 E-04	-1,82 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0165	2,95 E-05	-6,68 E-05	-1,18 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,16 E-07	3,6 E-08	5,47 E-19
	004	0,0000	0,0000	-0,0655	1,97 E-04	-4,46 E-04	-7,84 E-12
00038	001	0,0000	0,0000	-0,0475	-1,06 E-05	-2,01 E-05	3,17 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0146	-6,24 E-06	-1,34 E-05	1,7 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,16 E-07	3,61 E-08	7,32 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0531	-4,22 E-05	-9,09 E-05	1,18 E-12
00039	001	0,0000	0,0000	-0,0459	-1,06 E-05	-2,1 E-05	3,17 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0135	-6,24 E-06	-1,38 E-05	1,7 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,16 E-07	-3,66 E-08	7,32 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0457	-4,22 E-05	-9,31 E-05	1,18 E-12
00040	001	0,0000	0,0000	-0,0441	-1,19 E-05	-2,1 E-05	5,57 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0125	-6,64 E-06	-1,38 E-05	2,71 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,14 E-07	-4,08 E-08	-1,06 E-16
	004	0,0000	0,0000	-0,0388	-4,36 E-05	-9,29 E-05	1,81 E-12
00041	001	0,0000	0,0000	-0,0457	-1,19 E-05	-2,01 E-05	5,57 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0136	-6,64 E-06	-1,34 E-05	2,71 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,14 E-07	4,02 E-08	-1,06 E-16
	004	0,0000	0,0000	-0,0462	-4,36 E-05	-9,1 E-05	1,81 E-12
00042	001	-0,0617	-0,0179	-0,0520	7,04 E-05	-2,25 E-04	-1,59 E-04
	002	-0,0423	-0,0082	-0,0120	3,25 E-05	-1,59 E-04	-1,02 E-04
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,08 E-09	-5,96 E-10	1,77 E-10
	004	-0,2825	-0,0546	-0,0354	2,16 E-04	-1,06 E-03	-6,82 E-04
00043	001	0,0000	0,0000	-0,0480	6,5 E-05	-1,17 E-04	-2,9 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0103	2,98 E-05	-6,69 E-05	-1,88 E-10
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	9,2 E-08	4,37 E-09	-6,07 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0241	1,97 E-04	-4,47 E-04	-1,25 E-09
00044	001	0,0000	0,0000	-0,0538	6,42 E-05	-1,17 E-04	-2,51 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0129	2,96 E-05	-6,7 E-05	-1,62 E-10
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-9,58 E-08	4,16 E-09	7,98 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0418	1,97 E-04	-4,48 E-04	-1,08 E-09
00045	001	0,0000	0,0000	-0,0372	1,12 E-06	-7,43 E-05	-8,22 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0090	3,29 E-07	-5,14 E-05	-4,21 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,13 E-07	-7,88 E-10	1,81 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0159	1,82 E-06	-3,45 E-04	-3,39 E-10
00046	001	0,0000	0,0000	-0,0373	3,55 E-07	-7,4 E-05	-7,98 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0091	2,09 E-07	-5,13 E-05	-4,71 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-9,84 E-08	-3,09 E-10	-1,95 E-12
	004	0,0000	0,0000	-0,0161	2,16 E-06	-3,44 E-04	-2,55 E-10
00047	001	0,0000	0,0000	-0,0454	-1,16 E-05	-2,06 E-05	2,71 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0133	-6,52 E-06	-1,36 E-05	1,32 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-8,93 E-08	-2,67 E-10	-5,21 E-15
	004	0,0000	0,0000	-0,0442	-4,29 E-05	-9,22 E-05	8,79 E-11
00048	001	0,0000	0,0000	-0,0464	-1,08 E-05	-2,06 E-05	2,57 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0139	-6,34 E-06	-1,36 E-05	1,38 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	9,88 E-08	-2,65 E-10	6,99 E-16
	004	0,0000	0,0000	-0,0480	-4,28 E-05	-9,22 E-05	9,58 E-11
00049	001	0,0000	0,0000	-0,0538	2,66 E-05	6,29 E-06	1,56 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0165	1,48 E-05	5,96 E-06	9,4 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	9,22 E-08	-1,25 E-10	2,84 E-16
	004	0,0000	0,0000	-0,0656	9,83 E-05	4,04 E-05	6,29 E-10
00050	001	0,0000	0,0000	-0,0561	2,58 E-05	6,39 E-06	1,31 E-10
	002	0,0000	0,0000	-0,0178	1,47 E-05	6,02 E-06	7,87 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-9,57 E-08	-1,25 E-10	2,87 E-16
	004	0,0000	0,0000	-0,0744	9,82 E-05	4,08 E-05	5,27 E-10
00051	001	-0,0434	-0,0263	-0,1133	3,46 E-04	-2,84 E-04	-5,21 E-05
	002	-0,0291	-0,0145	-0,0591	2,02 E-04	-2,05 E-04	-4,18 E-05
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-2,52 E-09	1,59 E-10	4,45 E-10
	004	-0,1944	-0,0965	-0,3508	1,35 E-03	-1,37 E-03	-2,78 E-04
00052	001	-0,0519	-0,0265	-0,1392	3,34 E-04	-3,94 E-04	-7,78 E-05
	002	-0,0344	-0,0146	-0,0748	1,96 E-04	-2,73 E-04	-4,7 E-05
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-2,46 E-09	1,17 E-10	4,66 E-10
	004	-0,2294	-0,0974	-0,4553	1,3 E-03	-1,83 E-03	-3,14 E-04
00053	001	0,0000	0,0000	-0,0373	2,52 E-07	-7,39 E-05	-4,57 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0091	1,71 E-07	-5,12 E-05	-2,69 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,14 E-07	-2,86 E-10	-1,11 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0162	1,98 E-06	-3,43 E-04	-1,46 E-11
00054	001	0,0000	0,0000	-0,0343	4,45 E-07	-7,42 E-05	-4,68 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0070	2,33 E-07	-5,13 E-05	-2,74 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-8,13 E-08	-3,76 E-08	-1,04 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0024	2,23 E-06	-3,44 E-04	-1,51 E-11
00055	001	0,0000	0,0000	-0,0343	7,41 E-07	-7,41 E-05	1,83 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0070	2,86 E-07	-5,13 E-05	1 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-2,68 E-09	-2,04 E-08	-1,7 E-15
	004	0,0000	0,0000	-0,0023	2,16 E-06	-3,44 E-04	6,79 E-12
00056	001	0,0000	0,0000	-0,0343	1,03 E-06	-7,43 E-05	-6,01 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0070	3,29 E-07	-5,14 E-05	-3,09 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	7,93 E-08	-3,52 E-08	1,22 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0022	2,01 E-06	-3,44 E-04	-2,46 E-11
00057	001	0,0000	0,0000	-0,0372	1,17 E-06	-7,41 E-05	1,16 E-12

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]
	002	0,0000	0,0000	-0,0090	3,52 E-07	-5,13 E-05	5,94 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,18 E-07	-4,77 E-10	-2,59 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0159	1,95 E-06	-3,44 E-04	4,8 E-12
00058	001	0,0000	0,0000	-0,0402	9,59 E-07	-7,38 E-05	-6,22 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0111	2,88 E-07	-5,12 E-05	-3,2 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	7,91 E-08	3,45 E-08	1,27 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0297	1,73 E-06	-3,43 E-04	-2,55 E-11
00059	001	0,0000	0,0000	-0,0402	6,87 E-07	-7,38 E-05	1,86 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0111	2,57 E-07	-5,12 E-05	1,02 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-2,8 E-09	1,99 E-08	-2,26 E-15
	004	0,0000	0,0000	-0,0297	1,96 E-06	-3,43 E-04	6,89 E-12
00060	001	0,0000	0,0000	-0,0402	4,03 E-07	-7,37 E-05	-4,68 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0111	2,13 E-07	-5,11 E-05	-2,75 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-8,13 E-08	3,7 E-08	-1,04 E-13
	004	0,0000	0,0000	-0,0298	2,09 E-06	-3,43 E-04	-1,51 E-11
00061	001	0,0000	0,0000	-0,0570	2,55 E-05	6,35 E-06	5,46 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0183	1,45 E-05	5,99 E-06	3,27 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,09 E-07	-1,25 E-10	1,19 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0777	9,74 E-05	4,06 E-05	2,19 E-11
00062	001	0,0000	0,0000	-0,0562	2,59 E-05	5,63 E-06	8,15 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0180	1,47 E-05	5,68 E-06	4,88 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-7,53 E-08	-3,69 E-08	1,77 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0754	9,82 E-05	3,88 E-05	3,27 E-11
00063	001	0,0000	0,0000	-0,0551	2,62 E-05	5,92 E-06	-3,08 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0174	1,48 E-05	5,8 E-06	-1,85 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,86 E-09	-2,12 E-08	-6,14 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0714	9,83 E-05	3,95 E-05	-1,24 E-11
00064	001	0,0000	0,0000	-0,0541	2,65 E-05	5,59 E-06	9,02 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0168	1,48 E-05	5,66 E-06	5,44 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	7,59 E-08	-4,13 E-08	1,66 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0675	9,84 E-05	3,87 E-05	3,64 E-11
00065	001	0,0000	0,0000	-0,0528	2,68 E-05	6,3 E-06	1,91 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0160	1,49 E-05	5,96 E-06	1,15 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	9,49 E-08	-1,25 E-10	3,48 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0620	9,9 E-05	4,04 E-05	7,7 E-12
00066	001	0,0000	0,0000	-0,0536	2,65 E-05	7,01 E-06	9,02 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0163	1,48 E-05	6,26 E-06	5,44 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	7,59 E-08	4,1 E-08	1,66 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0642	9,83 E-05	4,22 E-05	3,64 E-11
00067	001	0,0000	0,0000	-0,0546	2,62 E-05	6,73 E-06	-3,08 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0169	1,48 E-05	6,14 E-06	-1,85 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,86 E-09	2,1 E-08	-6,14 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0682	9,82 E-05	4,16 E-05	-1,24 E-11
00068	001	0,0000	0,0000	-0,0557	2,59 E-05	7,08 E-06	8,15 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0175	1,47 E-05	6,31 E-06	4,88 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-7,53 E-08	3,67 E-08	1,77 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0721	9,81 E-05	4,25 E-05	3,27 E-11
00069	001	0,0000	0,0000	-0,0557	6,39 E-05	-1,17 E-04	-1,05 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0138	2,95 E-05	-6,69 E-05	-6,75 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-1,09 E-07	-1,33 E-09	3,31 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0477	1,97 E-04	-4,47 E-04	-4,49 E-11
00070	001	0,0000	0,0000	-0,0485	6,43 E-05	-1,17 E-04	-1,99 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0100	2,96 E-05	-6,71 E-05	-1,28 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-7,43 E-08	-3,98 E-08	5,93 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0219	1,97 E-04	-4,48 E-04	-8,54 E-11
00071	001	0,0000	0,0000	-0,0459	6,47 E-05	-1,17 E-04	6,84 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0088	2,97 E-05	-6,69 E-05	4,42 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,81 E-09	-2,5 E-08	-2,66 E-19
	004	0,0000	0,0000	-0,0140	1,97 E-04	-4,47 E-04	2,94 E-11
00072	001	0,0000	0,0000	-0,0433	6,49 E-05	-1,17 E-04	-2,17 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0076	2,97 E-05	-6,7 E-05	-1,4 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	7,48 E-08	-4,44 E-08	-4,2 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0061	1,97 E-04	-4,47 E-04	-9,35 E-11
00073	001	0,0000	0,0000	-0,0454	6,51 E-05	-1,17 E-04	-3,54 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0091	2,98 E-05	-6,68 E-05	-2,29 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	9,47 E-08	-7,37 E-10	-7,34 E-19
	004	0,0000	0,0000	-0,0161	1,97 E-04	-4,46 E-04	-1,53 E-11
00074	001	0,0000	0,0000	-0,0526	6,5 E-05	-1,16 E-04	-1,19 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0129	2,98 E-05	-6,67 E-05	-7,72 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	7,66 E-08	3,85 E-08	-2,16 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0418	1,97 E-04	-4,46 E-04	-5,14 E-11
00075	001	0,0000	0,0000	-0,0552	6,47 E-05	-1,16 E-04	4,79 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0141	2,97 E-05	-6,68 E-05	3,1 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,66 E-09	1,75 E-08	-1,83 E-19
	004	0,0000	0,0000	-0,0497	1,98 E-04	-4,46 E-04	2,06 E-11
00076	001	0,0000	0,0000	-0,0578	6,44 E-05	-1,16 E-04	-1,12 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0153	2,97 E-05	-6,68 E-05	-7,21 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-7,64 E-08	3,44 E-08	3,13 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0576	1,97 E-04	-4,46 E-04	-4,8 E-11
00077	001	0,0000	0,0000	-0,0449	-1,18 E-05	-2,06 E-05	3,2 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0131	-6,6 E-06	-1,36 E-05	1,56 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-9,34 E-08	-2,66 E-10	-6,12 E-17

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]
00078	004	0,0000	0,0000	-0,0425	-4,34 E-05	-9,2 E-05	1,04 E-12
	001	0,0000	0,0000	-0,0446	-1,16 E-05	-2,11 E-05	1,47 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0128	-6,51 E-06	-1,38 E-05	7,2 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-7,59 E-08	-4,2 E-08	-2,69 E-16
	004	0,0000	0,0000	-0,0406	-4,3 E-05	-9,32 E-05	4,8 E-12
00079	001	0,0000	0,0000	-0,0450	-1,12 E-05	-2,08 E-05	-5,63 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0130	-6,43 E-06	-1,37 E-05	-2,89 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-2,72 E-09	-2,14 E-08	4,48 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0423	-4,28 E-05	-9,26 E-05	-1,97 E-12
00080	001	0,0000	0,0000	-0,0455	-1,09 E-05	-2,11 E-05	1,67 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0133	-6,37 E-06	-1,38 E-05	8,93 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	7,5 E-08	-3,66 E-08	2,96 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0440	-4,28 E-05	-9,33 E-05	6,17 E-12
00081	001	0,0000	0,0000	-0,0467	-1,07 E-05	-2,06 E-05	6,63 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0141	-6,26 E-06	-1,36 E-05	3,56 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,1 E-07	-2,65 E-10	1,75 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0494	-4,23 E-05	-9,2 E-05	2,47 E-12
00082	001	0,0000	0,0000	-0,0471	-1,09 E-05	-2,01 E-05	1,67 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0144	-6,37 E-06	-1,34 E-05	8,93 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	7,5 E-08	3,61 E-08	2,96 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0514	-4,28 E-05	-9,08 E-05	6,17 E-12
00083	001	0,0000	0,0000	-0,0467	-1,13 E-05	-2,03 E-05	-5,63 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0141	-6,43 E-06	-1,35 E-05	-2,89 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-2,72 E-09	2,09 E-08	4,48 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0496	-4,28 E-05	-9,13 E-05	-1,97 E-12
00084	001	0,0000	0,0000	-0,0462	-1,16 E-05	-2,01 E-05	1,47 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0139	-6,51 E-06	-1,34 E-05	7,2 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-7,59 E-08	4,15 E-08	-2,69 E-16
	004	0,0000	0,0000	-0,0479	-4,3 E-05	-9,08 E-05	4,8 E-12
00085	001	0,0000	0,0000	-0,0360	3,22 E-07	-7,41 E-05	3,46 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0082	1,85 E-07	-5,13 E-05	2,04 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-9,75 E-08	-1,5 E-08	8,31 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0102	2 E-06	-3,44 E-04	1,11 E-11
00086	001	0,0000	0,0000	-0,0359	1,14 E-06	-7,43 E-05	2,2 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0082	3,57 E-07	-5,14 E-05	1,13 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,03 E-07	-1,59 E-08	-4,69 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0099	2,06 E-06	-3,44 E-04	9,06 E-12
00087	001	0,0000	0,0000	-0,0385	1,07 E-06	-7,4 E-05	2,53 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0099	3,17 E-07	-5,13 E-05	1,3 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	1,03 E-07	1,49 E-08	-5,4 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0219	1,79 E-06	-3,44 E-04	1,04 E-11
00088	001	0,0000	0,0000	-0,0386	3,2 E-07	-7,38 E-05	3,46 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0100	1,88 E-07	-5,12 E-05	2,04 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-9,75 E-08	1,44 E-08	8,31 E-14
	004	0,0000	0,0000	-0,0221	2,01 E-06	-3,43 E-04	1,11 E-11
00089	001	0,0000	0,0000	-0,0387	6,89 E-07	-7,38 E-05	2,95 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0101	2,61 E-07	-5,12 E-05	1,63 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-4,9 E-09	2,06 E-08	6,77 E-15
	004	0,0000	0,0000	-0,0229	2 E-06	-3,43 E-04	1,07 E-11
00090	001	0,0000	0,0000	-0,0358	7,31 E-07	-7,41 E-05	2,99 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0080	2,84 E-07	-5,13 E-05	1,65 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-4,77 E-09	-2,11 E-08	6,07 E-15
	004	0,0000	0,0000	-0,0091	2,16 E-06	-3,43 E-04	1,09 E-11
00091	001	0,0000	0,0000	-0,0565	2,56 E-05	5,86 E-06	-5,1 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0181	1,46 E-05	5,77 E-06	-3,06 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-9,29 E-08	-1,51 E-08	-1,11 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0762	9,75 E-05	3,92 E-05	-2,04 E-11
00092	001	0,0000	0,0000	-0,0535	2,68 E-05	5,8 E-06	-1,21 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0164	1,49 E-05	5,74 E-06	-7,29 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	8,95 E-08	-2,26 E-08	-2,2 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0649	9,9 E-05	3,91 E-05	-4,88 E-11
00093	001	0,0000	0,0000	-0,0533	2,68 E-05	6,8 E-06	-1,21 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0162	1,49 E-05	6,17 E-06	-7,29 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	8,95 E-08	2,24 E-08	-2,2 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0635	9,9 E-05	4,18 E-05	-4,88 E-11
00094	001	0,0000	0,0000	-0,0563	2,56 E-05	6,87 E-06	-5,1 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0179	1,46 E-05	6,23 E-06	-3,06 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-9,29 E-08	1,48 E-08	-1,11 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0748	9,75 E-05	4,21 E-05	-2,04 E-11
00095	001	0,0000	0,0000	-0,0548	2,62 E-05	6,71 E-06	-5,85 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0170	1,48 E-05	6,14 E-06	-3,52 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	3,16 E-09	2,1 E-08	-1,16 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0690	9,82 E-05	4,15 E-05	-2,35 E-11
00096	001	0,0000	0,0000	-0,0550	2,62 E-05	5,93 E-06	-5,85 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0173	1,48 E-05	5,8 E-06	-3,52 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	3,16 E-09	-2,13 E-08	-1,16 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0706	9,83 E-05	3,95 E-05	-2,35 E-11
00097	001	0,0000	0,0000	-0,0522	6,4 E-05	-1,17 E-04	1,61 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0120	2,95 E-05	-6,71 E-05	1,04 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-9,19 E-08	-1,57 E-08	-5,07 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0354	1,97 E-04	-4,48 E-04	6,93 E-11
00098	001	0,0000	0,0000	-0,0448	6,51 E-05	-1,17 E-04	3,02 E-11

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]
	002	0,0000	0,0000	-0,0086	2,98 E-05	-6,69 E-05	1,95 E-11
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	8,84 E-08	-2,38 E-08	6,26 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0128	1,97 E-04	-4,47 E-04	1,3 E-10
00099	001	0,0000	0,0000	-0,0489	6,51 E-05	-1,16 E-04	1,47 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0109	2,98 E-05	-6,68 E-05	9,55 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	9,01 E-08	2,16 E-08	3,05 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0283	1,97 E-04	-4,46 E-04	6,36 E-11
00100	001	0,0000	0,0000	-0,0563	6,41 E-05	-1,16 E-04	3,57 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0143	2,96 E-05	-6,68 E-05	2,31 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-9,4 E-08	1,46 E-08	-1,08 E-18
	004	0,0000	0,0000	-0,0510	1,97 E-04	-4,46 E-04	1,54 E-11
00101	001	0,0000	0,0000	-0,0529	6,47 E-05	-1,16 E-04	1,29 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0128	2,97 E-05	-6,68 E-05	8,33 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	2,93 E-09	1,72 E-08	-3,93 E-19
	004	0,0000	0,0000	-0,0408	1,98 E-04	-4,46 E-04	5,55 E-11
00102	001	0,0000	0,0000	-0,0482	6,47 E-05	-1,17 E-04	9,32 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0101	2,97 E-05	-6,69 E-05	6,03 E-12
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	3,14 E-09	-2,53 E-08	-2,48 E-19
	004	0,0000	0,0000	-0,0229	1,97 E-04	-4,47 E-04	4,01 E-11
00103	001	0,0000	0,0000	-0,0448	-1,18 E-05	-2,09 E-05	-2,03 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0130	-6,6 E-06	-1,37 E-05	-9,87 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-8,8 E-08	-2,28 E-08	3,88 E-16
	004	0,0000	0,0000	-0,0419	-4,35 E-05	-9,29 E-05	-6,58 E-12
00104	001	0,0000	0,0000	-0,0461	-1,07 E-05	-2,09 E-05	-8,98 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0137	-6,29 E-06	-1,38 E-05	-4,82 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	9,41 E-08	-1,53 E-08	-2,2 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0469	-4,24 E-05	-9,3 E-05	-3,34 E-12
00105	001	0,0000	0,0000	-0,0468	-1,08 E-05	-2,03 E-05	-8,98 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0142	-6,29 E-06	-1,34 E-05	-4,82 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	9,41 E-08	1,48 E-08	-2,2 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0501	-4,24 E-05	-9,11 E-05	-3,34 E-12
00106	001	0,0000	0,0000	-0,0455	-1,18 E-05	-2,02 E-05	-2,03 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0134	-6,59 E-06	-1,34 E-05	-9,87 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-8,8 E-08	2,23 E-08	3,88 E-16
	004	0,0000	0,0000	-0,0451	-4,34 E-05	-9,11 E-05	-6,58 E-12
00107	001	0,0000	0,0000	-0,0462	-1,13 E-05	-2,03 E-05	-1,07 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0138	-6,43 E-06	-1,35 E-05	-5,46 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-4,89 E-09	2,09 E-08	9,62 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0478	-4,28 E-05	-9,13 E-05	-3,71 E-12
00108	001	0,0000	0,0000	-0,0454	-1,12 E-05	-2,08 E-05	-1,07 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0133	-6,43 E-06	-1,37 E-05	-5,46 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0083	-4,89 E-09	-2,14 E-08	9,62 E-17
	004	0,0000	0,0000	-0,0441	-4,28 E-05	-9,26 E-05	-3,71 E-12

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

NODI - SPOSTAMENTI PER EFFETTO DEL SISMA

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma													
Nodo	Dir	Stato Limite Ultimo						Stato Limite di Danno					
		S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
		[cm]	[cm]	[cm]			[rad]	[cm]	[cm]	[cm]			[rad]
00001	X	0,0252	0,0028	0,0029	8,58 E-06	4,21 E-05	9,19 E-06	0,0188	0,0026	0,0027	7,9 E-06	3,29 E-05	7,86 E-06
00001	Y	0,0073	0,3060	0,0349	8,03 E-04	1,34 E-04	1,63 E-04	0,0070	0,2812	0,0321	7,37 E-04	1,2 E-04	1,56 E-04
00001	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00002	X	0,0238	0,0028	0,0026	8,2 E-06	3,26 E-05	1,38 E-05	0,0177	0,0026	0,0024	7,56 E-06	2,03 E-05	1,14 E-05
00002	Y	0,0070	0,3060	0,0335	8,03 E-04	1,29 E-04	1,63 E-04	0,0068	0,2812	0,0308	7,37 E-04	1,16 E-04	1,56 E-04
00002	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00003	X	0,0351	0,0051	0,0016	7,46 E-06	1,24 E-04	8,15 E-05	0,0291	0,0053	0,0016	7,54 E-06	1,16 E-04	8,22 E-05
00003	Y	0,0319	0,5536	0,0372	8,74 E-04	2,18 E-04	6,95 E-04	0,0291	0,5011	0,0337	7,91 E-04	1,98 E-04	6,31 E-04
00003	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00004	X	0,0421	0,0051	0,0013	6,99 E-06	1,87 E-04	8,54 E-05	0,0363	0,0053	0,0012	7,01 E-06	1,81 E-04	8,54 E-05
00004	Y	0,0335	0,5536	0,0389	8,8 E-04	2,35 E-04	7,37 E-04	0,0304	0,5011	0,0352	7,97 E-04	2,13 E-04	6,7 E-04
00004	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00005	X	0,0196	0,0002	0,0024	1,6 E-06	4,52 E-05	7,96 E-06	0,0149	0,0002	0,0019	1,46 E-06	3,38 E-05	7,67 E-06
00005	Y	0,0037	0,0544	0,0117	2,91 E-04	6,14 E-05	9,64 E-05	0,0033	0,0498	0,0108	2,67 E-04	5,83 E-05	8,68 E-05
00005	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00006	X	0,0203	0,0002	0,0023	1,14 E-06	4,53 E-05	6,87 E-06	0,0156	0,0002	0,0018	1,08 E-06	3,53 E-05	7,01 E-06
00006	Y	0,0036	0,0544	0,0108	2,91 E-04	6,18 E-05	9,69 E-05	0,0032	0,0498	0,0099	2,67 E-04	5,88 E-05	8,74 E-05
00006	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00007	X	0,0410	0,0056	0,0006	6,96 E-06	1,65 E-04	8,73 E-05	0,0350	0,0058	0,0005	6,92 E-06	1,71 E-04	8,72 E-05
00007	Y	0,0600	0,5772	0,0787	8,87 E-04	3,22 E-04	7,79 E-04	0,0546	0,5224	0,0713	8,03 E-04	2,91 E-04	7,09 E-04
00007	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00008	X	0,0412	0,0110	0,0316	1,49 E-04	1,67 E-04	6,68 E-05	0,0351	0,0105	0,0326	1,49 E-04	1,73 E-04	6,61 E-05
00008	Y	0,0614	0,7615	0,1417	1,31 E-03	3,36 E-04	9,63 E-04	0,0558	0,6905	0,1281	1,18 E-03	3,04 E-04	8,78 E-04
00008	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00009	X	0,0089	0,0001	0,0056	1,56 E-06	2,11 E-04	5,22 E-06	0,0068	0,0001	0,0043	1,54 E-06	1,61 E-04	3,49 E-06
00009	Y	0,0007	0,0029	0,0020	1,04 E-04	1,79 E-05	1,88 E-04	0,0007	0,0026	0,0018	9,34 E-05	1,64 E-05	1,68 E-04

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma													
Nodo	Dir	Stato Limite Ultimo						Stato Limite di Danno					
		S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x	Θ _y	Θ _z [rad]	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x	Θ _y	Θ _z [rad]
00009	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00010	X	0,0320	0,0097	0,0183	1,17 E-04	4,16 E-05	5,19 E-05	0,0262	0,0092	0,0175	1,16 E-04	4,13 E-05	5,25 E-05
00010	Y	0,0294	0,7350	0,0733	1,72 E-03	7,75 E-05	7,42 E-04	0,0268	0,6665	0,0665	1,55 E-03	7,07 E-05	6,8 E-04
00010	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00011	X	0,0088	0,0001	0,0057	1,88 E-06	2,07 E-04	3,46 E-06	0,0067	0,0000	0,0043	1,14 E-06	1,57 E-04	3,08 E-06
00011	Y	0,0007	0,0029	0,0023	1,04 E-04	1,83 E-05	1,88 E-04	0,0007	0,0026	0,0020	9,32 E-05	1,66 E-05	1,67 E-04
00011	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00012	X	0,0249	0,0027	0,0098	2,74 E-05	5,61 E-05	1,02 E-05	0,0189	0,0025	0,0072	2,16 E-05	3,99 E-05	8,23 E-06
00012	Y	0,0091	0,3447	0,0286	6,32 E-04	8,31 E-05	2,92 E-04	0,0087	0,3186	0,0268	5,83 E-04	7,43 E-05	2,86 E-04
00012	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00013	X	0,0195	0,0004	0,0124	2,65 E-05	6,68 E-05	6,25 E-06	0,0150	0,0003	0,0095	2,15 E-05	5,09 E-05	5,8 E-06
00013	Y	0,0033	0,0691	0,0063	2,24 E-04	4,93 E-05	8,64 E-05	0,0029	0,0623	0,0056	2,02 E-04	4,56 E-05	7,41 E-05
00013	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00014	X	0,0188	0,0004	0,0117	9,71 E-06	6,21 E-05	3,25 E-06	0,0143	0,0004	0,0089	6,41 E-06	4,67 E-05	2,98 E-06
00014	Y	0,0036	0,0690	0,0072	2,27 E-04	5,05 E-05	8,72 E-05	0,0032	0,0622	0,0064	2,05 E-04	4,66 E-05	7,48 E-05
00014	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00015	X	0,0381	0,0094	0,0275	1,28 E-04	6,53 E-05	6,22 E-05	0,0324	0,0088	0,0270	1,38 E-04	6,68 E-05	6,32 E-05
00015	Y	0,0304	0,7380	0,0754	1,56 E-03	7,91 E-05	6,72 E-04	0,0276	0,6692	0,0683	1,41 E-03	7,19 E-05	6,15 E-04
00015	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00016	X	0,0233	0,0029	0,0086	1,45 E-05	4,7 E-05	4,94 E-06	0,0176	0,0027	0,0064	1,01 E-05	3,37 E-05	4,56 E-06
00016	Y	0,0087	0,3447	0,0276	6,33 E-04	7,86 E-05	2,92 E-04	0,0083	0,3186	0,0259	5,84 E-04	7,04 E-05	2,86 E-04
00016	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00017	X	0,0000	0,0000	0,0031	1,51 E-06	2,17 E-04	9,79 E-13	0,0000	0,0000	0,0024	1,46 E-06	1,66 E-04	8,81 E-13
00017	Y	0,0000	0,0000	0,0036	4,5 E-05	2,29 E-06	5,63 E-11	0,0000	0,0000	0,0033	4,06 E-05	2,21 E-06	5,03 E-11
00017	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00018	X	0,0000	0,0000	0,0143	1,54 E-06	2,17 E-04	8,71 E-13	0,0000	0,0000	0,0108	1,48 E-06	1,65 E-04	7,85 E-13
00018	Y	0,0000	0,0000	0,0037	4,56 E-05	2,23 E-06	5,05 E-11	0,0000	0,0000	0,0033	4,11 E-05	2,17 E-06	4,5 E-11
00018	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00019	X	0,0000	0,0000	0,0143	1,53 E-06	2,17 E-04	2,57 E-12	0,0000	0,0000	0,0109	1,5 E-06	1,65 E-04	1,71 E-12
00019	Y	0,0000	0,0000	0,0037	4,55 E-05	2,36 E-06	9,42 E-11	0,0000	0,0000	0,0033	4,1 E-05	2,38 E-06	8,4 E-11
00019	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00020	X	0,0000	0,0000	0,0031	1,5 E-06	2,18 E-04	2,57 E-12	0,0000	0,0000	0,0023	1,43 E-06	1,66 E-04	1,71 E-12
00020	Y	0,0000	0,0000	0,0035	4,5 E-05	2,44 E-06	9,42 E-11	0,0000	0,0000	0,0032	4,05 E-05	2,44 E-06	8,4 E-11
00020	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00021	X	0,0212	0,0010	0,0074	4,4 E-05	4,56 E-05	1,91 E-05	0,0161	0,0008	0,0056	2,47 E-05	3,35 E-05	1,13 E-05
00021	Y	0,0050	0,2443	0,0204	9,41 E-04	2,87 E-05	3,81 E-04	0,0048	0,2281	0,0194	8,81 E-04	2,8 E-05	3,5 E-04
00021	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00022	X	0,0226	0,0010	0,0087	3,22 E-05	5,28 E-05	1,33 E-05	0,0172	0,0008	0,0064	2,6 E-05	3,86 E-05	1,1 E-05
00022	Y	0,0047	0,2442	0,0202	9,47 E-04	3,3 E-05	3,81 E-04	0,0045	0,2279	0,0193	8,86 E-04	3,22 E-05	3,5 E-04
00022	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00023	X	0,0149	0,0014	0,0025	7,8 E-06	8,23 E-05	1,08 E-05	0,0108	0,0013	0,0023	7,17 E-06	6,04 E-05	7,81 E-06
00023	Y	0,0040	0,1639	0,0328	8,42 E-04	2,49 E-05	8,85 E-05	0,0038	0,1506	0,0301	7,74 E-04	2,4 E-05	8,35 E-05
00023	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00024	X	0,0157	0,0014	0,0028	7,62 E-06	8,71 E-05	8,09 E-06	0,0113	0,0013	0,0026	7 E-06	6,35 E-05	6,19 E-06
00024	Y	0,0041	0,1639	0,0342	8,42 E-04	2,52 E-05	8,85 E-05	0,0039	0,1506	0,0314	7,74 E-04	2,42 E-05	8,35 E-05
00024	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00025	X	0,0634	0,0030	0,0012	8,51 E-06	1,02 E-05	1,42 E-04	0,0549	0,0031	0,0011	8,78 E-06	9,32 E-06	1,28 E-04
00025	Y	0,0332	0,3345	0,0384	9,37 E-04	7,32 E-05	7,08 E-04	0,0301	0,3027	0,0348	8,48 E-04	6,66 E-05	6,42 E-04
00025	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00026	X	0,0512	0,0030	0,0015	8,45 E-06	5,05 E-06	1,39 E-04	0,0440	0,0031	0,0015	8,71 E-06	4,22 E-06	1,25 E-04
00026	Y	0,0315	0,3345	0,0368	9,37 E-04	6,94 E-05	7,08 E-04	0,0286	0,3027	0,0333	8,49 E-04	6,33 E-05	6,42 E-04
00026	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00027	X	0,0314	0,0015	0,0015	7,62 E-06	1,77 E-04	7,67 E-05	0,0269	0,0016	0,0015	7,96 E-06	1,53 E-04	6,44 E-05
00027	Y	0,0128	0,1638	0,0355	8,71 E-04	9,81 E-05	2,85 E-04	0,0116	0,1482	0,0322	7,88 E-04	8,9 E-05	2,58 E-04
00027	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00028	X	0,0382	0,0015	0,0011	7,61 E-06	2,21 E-04	7,49 E-05	0,0326	0,0016	0,0010	7,94 E-06	1,91 E-04	6,27 E-05
00028	Y	0,0136	0,1638	0,0372	8,71 E-04	1,04 E-04	2,85 E-04	0,0123	0,1482	0,0336	7,88 E-04	9,38 E-05	2,58 E-04
00028	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00029	X	0,0231	0,0021	0,0027	7,37 E-06	5,74 E-05	1,47 E-05	0,0168	0,0019	0,0025	6,84 E-06	4,38 E-05	1,06 E-05
00029	Y	0,0001	0,2343	0,0007	7,58 E-04	9,2 E-07	1,32 E-04	0,0001	0,2154	0,0007	6,97 E-04	8,12 E-07	1,27 E-04
00029	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00030	X	0,0000	0,0000	0,0039	6,96 E-06	4,28 E-05	1,26 E-12	0,0000	0,0000	0,0033	6,45 E-06	3,1 E-05	9,09 E-13
00030	Y	0,0000	0,0000	0,0568	7,1 E-04	1,18 E-06	1,03 E-11	0,0000	0,0000	0,0522	6,52 E-04	9,99 E-07	9,74 E-12
00030	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00031	X	0,0000	0,0000	0,0012	6,96 E-06	4,3 E-05	1,26 E-12	0,0000	0,0000	0,0011	6,45 E-06	3,11 E-05	9,09 E-13
00031	Y	0,0000	0,0000	0,0568	7,1 E-04	8,68 E-07	1,03 E-11	0,0000	0,0000	0,0522	6,52 E-04	7,13 E-07	9,74 E-12
00031	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00032	X	0,0000	0,0000	0,0018	6,91 E-06	4,3 E-05	5,34 E-13	0,0000	0,0000	0,0017	6,4 E-06	3,11 E-05	4,08 E-13
00032	Y	0,0000	0,0000	0,0568	7,1 E-04	1,23 E-06	5,81 E-12	0,0000	0,0000	0,0522	6,53 E-04	1,06 E-06	5,48 E-12
00032	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00033	X	0,0000	0,0000	0,0043	6,91 E-06	4,29 E-05	5,34 E-13	0,0000	0,0000	0,0037	6,4 E-06	3,1 E-05	4,08 E-13
00033	Y	0,0000	0,0000	0,0569	7,1 E-04	1,01 E-06	5,81 E-12	0,0000	0,0000	0,0523	6,53 E-04	8,38 E-07	5,48 E-12
00033	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00034	X	0,0000	0,0000	0,0052	6,44 E-06	9,8 E-05	5,99 E-12	0,0000	0,0000	0,0047	6,64 E-06	8,21 E-05	5,02 E-12
00034	Y	0,0000	0,0000	0,0613	7,66 E-04	2,19 E-06	2,22 E-11	0,0000	0,0000	0,0555	6,94 E-04	1,94 E-06	2,01 E-11
00034	Z	0,0000</											

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma													
Nodo	Dir	Stato Limite Ultimo						Stato Limite di Danno					
		S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x	Θ _y	Θ _z [rad]	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x	Θ _y	Θ _z [rad]
00036	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00037	X	0,0000	0,0000	0,0047	6,48 E-06	9,82 E-05	2,58 E-12	0,0000	0,0000	0,0040	6,68 E-06	8,23 E-05	2,16 E-12
00037	Y	0,0000	0,0000	0,0615	7,67 E-04	2,08 E-06	9,8 E-12	0,0000	0,0000	0,0557	6,94 E-04	1,87 E-06	8,88 E-12
00037	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00038	X	0,0000	0,0000	0,0062	1,41 E-06	9,58 E-05	5,84 E-13	0,0000	0,0000	0,0048	1,33 E-06	7,29 E-05	5,63 E-13
00038	Y	0,0000	0,0000	0,0197	2,45 E-04	1,09 E-06	7,09 E-12	0,0000	0,0000	0,0180	2,25 E-04	1,08 E-06	6,39 E-12
00038	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00039	X	0,0000	0,0000	0,0017	1,39 E-06	9,59 E-05	5,84 E-13	0,0000	0,0000	0,0011	1,32 E-06	7,3 E-05	5,63 E-13
00039	Y	0,0000	0,0000	0,0196	2,46 E-04	1,39 E-06	7,09 E-12	0,0000	0,0000	0,0179	2,25 E-04	1,37 E-06	6,39 E-12
00039	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00040	X	0,0000	0,0000	0,0018	1,49 E-06	9,59 E-05	1,01 E-12	0,0000	0,0000	0,0013	1,4 E-06	7,3 E-05	1,03 E-12
00040	Y	0,0000	0,0000	0,0197	2,45 E-04	1,09 E-06	1,41 E-11	0,0000	0,0000	0,0180	2,25 E-04	1,11 E-06	1,28 E-11
00040	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00041	X	0,0000	0,0000	0,0060	1,49 E-06	9,57 E-05	1,01 E-12	0,0000	0,0000	0,0046	1,4 E-06	7,28 E-05	1,03 E-12
00041	Y	0,0000	0,0000	0,0196	2,45 E-04	1,37 E-06	1,41 E-11	0,0000	0,0000	0,0179	2,25 E-04	1,36 E-06	1,28 E-11
00041	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00042	X	0,0517	0,0022	0,0013	6,82 E-06	1,26 E-04	1,18 E-04	0,0444	0,0023	0,0013	6,99 E-06	1,1 E-04	1,03 E-04
00042	Y	0,0013	0,2431	0,0008	8,19 E-04	3,75 E-06	5,13 E-04	0,0011	0,2200	0,0007	7,41 E-04	3,47 E-06	4,64 E-04
00042	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00043	X	0,0000	0,0000	0,0014	6,49 E-06	9,83 E-05	4,17 E-10	0,0000	0,0000	0,0014	6,7 E-06	8,24 E-05	3,5 E-10
00043	Y	0,0000	0,0000	0,0337	7,69 E-04	2,01 E-06	1,55 E-09	0,0000	0,0000	0,0305	6,96 E-04	1,8 E-06	1,4 E-09
00043	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00044	X	0,0000	0,0000	0,0011	6,5 E-06	9,85 E-05	3,55 E-10	0,0000	0,0000	0,0010	6,71 E-06	8,26 E-05	2,97 E-10
00044	Y	0,0000	0,0000	0,0354	7,69 E-04	2,46 E-06	1,35 E-09	0,0000	0,0000	0,0320	6,96 E-04	2,19 E-06	1,22 E-09
00044	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00045	X	0,0000	0,0000	0,0056	1,52 E-06	2,18 E-04	1,03 E-10	0,0000	0,0000	0,0043	1,45 E-06	1,66 E-04	9,19 E-11
00045	Y	0,0000	0,0000	0,0023	4,55 E-05	2,69 E-06	5,61 E-09	0,0000	0,0000	0,0020	4,1 E-05	2,54 E-06	5 E-09
00045	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00046	X	0,0000	0,0000	0,0056	1,53 E-06	2,18 E-04	1,69 E-10	0,0000	0,0000	0,0043	1,5 E-06	1,66 E-04	1,13 E-10
00046	Y	0,0000	0,0000	0,0020	4,54 E-05	2,87 E-06	6,11 E-09	0,0000	0,0000	0,0018	4,1 E-05	2,83 E-06	5,45 E-09
00046	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00047	X	0,0000	0,0000	0,0022	1,45 E-06	9,62 E-05	4,89 E-11	0,0000	0,0000	0,0017	1,36 E-06	7,32 E-05	4,99 E-11
00047	Y	0,0000	0,0000	0,0106	2,47 E-04	1,25 E-06	6,89 E-10	0,0000	0,0000	0,0097	2,26 E-04	1,26 E-06	6,22 E-10
00047	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00048	X	0,0000	0,0000	0,0023	1,44 E-06	9,61 E-05	4,75 E-11	0,0000	0,0000	0,0018	1,36 E-06	7,31 E-05	4,57 E-11
00048	Y	0,0000	0,0000	0,0115	2,47 E-04	1,26 E-06	5,75 E-10	0,0000	0,0000	0,0105	2,26 E-04	1,24 E-06	5,18 E-10
00048	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00049	X	0,0000	0,0000	0,0024	6,95 E-06	4,31 E-05	5,91 E-11	0,0000	0,0000	0,0022	6,44 E-06	3,12 E-05	4,25 E-11
00049	Y	0,0000	0,0000	0,0313	7,12 E-04	5,42 E-07	4,82 E-10	0,0000	0,0000	0,0287	6,55 E-04	3,04 E-07	4,55 E-10
00049	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00050	X	0,0000	0,0000	0,0027	6,95 E-06	4,31 E-05	3,84 E-11	0,0000	0,0000	0,0025	6,44 E-06	3,12 E-05	2,94 E-11
00050	Y	0,0000	0,0000	0,0327	7,13 E-04	6,14 E-07	4,2 E-10	0,0000	0,0000	0,0300	6,55 E-04	3,95 E-07	3,96 E-10
00050	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00051	X	0,0274	0,0057	0,0129	9,65 E-05	7,39 E-05	3,46 E-05	0,0222	0,0051	0,0129	9,42 E-05	6,9 E-05	3,39 E-05
00051	Y	0,0200	0,5597	0,0645	2,16 E-03	1,33 E-04	1,47 E-04	0,0184	0,5100	0,0586	1,96 E-03	1,2 E-04	1,3 E-04
00051	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00052	X	0,0313	0,0054	0,0196	1,13 E-04	1,09 E-04	4,48 E-05	0,0263	0,0048	0,0200	1,18 E-04	1,06 E-04	4,89 E-05
00052	Y	0,0210	0,5598	0,0666	2,16 E-03	1,37 E-04	1,57 E-04	0,0191	0,5102	0,0604	1,95 E-03	1,24 E-04	1,39 E-04
00052	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00053	X	0,0000	0,0000	0,0056	1,52 E-06	2,17 E-04	9,68 E-12	0,0000	0,0000	0,0043	1,47 E-06	1,66 E-04	6,47 E-12
00053	Y	0,0000	0,0000	0,0036	4,53 E-05	2,35 E-06	3,5 E-10	0,0000	0,0000	0,0033	4,08 E-05	2,36 E-06	3,12 E-10
00053	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00054	X	0,0000	0,0000	0,0143	1,56 E-06	2,17 E-04	9,27 E-12	0,0000	0,0000	0,0109	1,55 E-06	1,66 E-04	6,16 E-12
00054	Y	0,0000	0,0000	0,0019	4,56 E-05	2,3 E-06	3,56 E-10	0,0000	0,0000	0,0017	4,12 E-05	2,32 E-06	3,18 E-10
00054	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00055	X	0,0000	0,0000	0,0143	1,55 E-06	2,17 E-04	1,08 E-12	0,0000	0,0000	0,0109	1,52 E-06	1,65 E-04	8,16 E-13
00055	Y	0,0000	0,0000	0,0001	4,57 E-05	1,96 E-06	1,32 E-10	0,0000	0,0000	0,0001	4,12 E-05	2 E-06	1,18 E-10
00055	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00056	X	0,0000	0,0000	0,0143	1,54 E-06	2,17 E-04	6,91 E-12	0,0000	0,0000	0,0108	1,48 E-06	1,65 E-04	6,26 E-12
00056	Y	0,0000	0,0000	0,0018	4,57 E-05	2,18 E-06	4,11 E-10	0,0000	0,0000	0,0016	4,12 E-05	2,13 E-06	3,67 E-10
00056	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00057	X	0,0000	0,0000	0,0056	1,52 E-06	2,17 E-04	1,48 E-12	0,0000	0,0000	0,0042	1,47 E-06	1,65 E-04	1,31 E-12
00057	Y	0,0000	0,0000	0,0037	4,53 E-05	2,23 E-06	7,92 E-11	0,0000	0,0000	0,0033	4,09 E-05	2,17 E-06	7,07 E-11
00057	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00058	X	0,0000	0,0000	0,0031	1,5 E-06	2,17 E-04	7,18 E-12	0,0000	0,0000	0,0024	1,43 E-06	1,66 E-04	6,5 E-12
00058	Y	0,0000	0,0000	0,0019	4,49 E-05	2,19 E-06	4,26 E-10	0,0000	0,0000	0,0017	4,05 E-05	2,13 E-06	3,8 E-10
00058	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00059	X	0,0000	0,0000	0,0031	1,51 E-06	2,17 E-04	1,07 E-12	0,0000	0,0000	0,0024	1,45 E-06	1,66 E-04	8,24 E-13
00059	Y	0,0000	0,0000	0,0001	4,5 E-05	1,96 E-06	1,34 E-10	0,0000	0,0000	0,0001	4,05 E-05	1,99 E-06	1,19 E-10
00059	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00060	X	0,0000	0,0000	0,0031	1,5 E-06	2,18 E-04	9,27 E-12	0,0000	0,0000	0,0023	1,46 E-06	1,66 E-04	6,15 E-12
00060	Y	0,0000	0,0000	0,0017	4,49 E-05	2,38 E-06	3,57 E-10	0,0000	0,0000	0,0015	4,05 E-05	2,39 E-06	3,18 E-10
00060	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00061	X	0,0000	0,0000	0,0028	6,92 E-06	4,29 E-05	1,6 E-12	0,0000	0,0000	0,0026	6,41 E-06	3,11 E-05	1,22 E-12
00061	Y	0,0000	0,0000	0,0569	7,11 E-04	5,88 E-07	1,75 E-11	0,0000	0,0000	0,0523	6,53 E-04	3,62 E-07	1,65 E-11
00061	Z	0,0											

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma													
Nodo	Dir	Stato Limite Ultimo						Stato Limite di Danno					
		S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x	Θ _y	Θ _z [rad]	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x	Θ _y	Θ _z [rad]
00063	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00064	X	0,0000	0,0000	0,0013	6,95 E-06	4,3 E-05	3,39 E-12	0,0000	0,0000	0,0012	6,43 E-06	3,12 E-05	2,44 E-12
00064	Y	0,0000	0,0000	0,0284	7,1 E-04	8,43 E-07	2,8 E-11	0,0000	0,0000	0,0261	6,53 E-04	6,87 E-07	2,64 E-11
00064	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00065	X	0,0000	0,0000	0,0023	6,95 E-06	4,29 E-05	7,22 E-13	0,0000	0,0000	0,0021	6,44 E-06	3,11 E-05	5,2 E-13
00065	Y	0,0000	0,0000	0,0568	7,1 E-04	5,44 E-07	5,9 E-12	0,0000	0,0000	0,0523	6,53 E-04	3,05 E-07	5,57 E-12
00065	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00066	X	0,0000	0,0000	0,0039	6,94 E-06	4,28 E-05	3,39 E-12	0,0000	0,0000	0,0033	6,43 E-06	3,1 E-05	2,44 E-12
00066	Y	0,0000	0,0000	0,0284	7,1 E-04	1,16 E-06	2,8 E-11	0,0000	0,0000	0,0261	6,53 E-04	9,71 E-07	2,64 E-11
00066	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00067	X	0,0000	0,0000	0,0040	6,95 E-06	4,29 E-05	1,04 E-12	0,0000	0,0000	0,0034	6,44 E-06	3,1 E-05	7,66 E-13
00067	Y	0,0000	0,0000	0,0001	7,11 E-04	5,58 E-07	9,69 E-12	0,0000	0,0000	0,0001	6,54 E-04	3,22 E-07	9,14 E-12
00067	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00068	X	0,0000	0,0000	0,0042	6,94 E-06	4,29 E-05	2,42 E-12	0,0000	0,0000	0,0036	6,43 E-06	3,1 E-05	1,84 E-12
00068	Y	0,0000	0,0000	0,0284	7,1 E-04	9,24 E-07	2,6 E-11	0,0000	0,0000	0,0261	6,53 E-04	7,56 E-07	2,45 E-11
00068	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00069	X	0,0000	0,0000	0,0008	6,5 E-06	9,82 E-05	1,48 E-11	0,0000	0,0000	0,0008	6,71 E-06	8,23 E-05	1,24 E-11
00069	Y	0,0000	0,0000	0,0615	7,67 E-04	2,42 E-06	5,62 E-11	0,0000	0,0000	0,0557	6,95 E-04	2,16 E-06	5,09 E-11
00069	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00070	X	0,0000	0,0000	0,0031	6,5 E-06	9,83 E-05	2,81 E-11	0,0000	0,0000	0,0025	6,7 E-06	8,23 E-05	2,35 E-11
00070	Y	0,0000	0,0000	0,0307	7,67 E-04	2,92 E-06	1,07 E-10	0,0000	0,0000	0,0278	6,95 E-04	2,6 E-06	9,67 E-11
00070	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00071	X	0,0000	0,0000	0,0030	6,5 E-06	9,81 E-05	9,75 E-12	0,0000	0,0000	0,0023	6,7 E-06	8,22 E-05	8,18 E-12
00071	Y	0,0000	0,0000	0,0001	7,68 E-04	2,11 E-06	3,66 E-11	0,0000	0,0000	0,0000	6,95 E-04	1,88 E-06	3,31 E-11
00071	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00072	X	0,0000	0,0000	0,0029	6,48 E-06	9,81 E-05	3,12 E-11	0,0000	0,0000	0,0022	6,68 E-06	8,22 E-05	2,61 E-11
00072	Y	0,0000	0,0000	0,0307	7,67 E-04	2,26 E-06	1,16 E-10	0,0000	0,0000	0,0278	6,94 E-04	2,04 E-06	1,05 E-10
00072	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00073	X	0,0000	0,0000	0,0014	6,46 E-06	9,81 E-05	5,09 E-12	0,0000	0,0000	0,0015	6,66 E-06	8,22 E-05	4,27 E-12
00073	Y	0,0000	0,0000	0,0614	7,67 E-04	2,03 E-06	1,89 E-11	0,0000	0,0000	0,0555	6,94 E-04	1,81 E-06	1,71 E-11
00073	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00074	X	0,0000	0,0000	0,0051	6,46 E-06	9,81 E-05	1,71 E-11	0,0000	0,0000	0,0045	6,66 E-06	8,22 E-05	1,44 E-11
00074	Y	0,0000	0,0000	0,0307	7,68 E-04	2,2 E-06	6,36 E-11	0,0000	0,0000	0,0278	6,95 E-04	1,95 E-06	5,76 E-11
00074	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00075	X	0,0000	0,0000	0,0049	6,48 E-06	9,81 E-05	6,83 E-12	0,0000	0,0000	0,0043	6,67 E-06	8,21 E-05	5,72 E-12
00075	Y	0,0000	0,0000	0,0001	7,69 E-04	2,1 E-06	2,56 E-11	0,0000	0,0000	0,0001	6,96 E-04	1,87 E-06	2,32 E-11
00075	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00076	X	0,0000	0,0000	0,0048	6,47 E-06	9,82 E-05	1,58 E-11	0,0000	0,0000	0,0041	6,67 E-06	8,23 E-05	1,32 E-11
00076	Y	0,0000	0,0000	0,0308	7,68 E-04	2,08 E-06	6 E-11	0,0000	0,0000	0,0279	6,95 E-04	1,87 E-06	5,43 E-11
00076	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00077	X	0,0000	0,0000	0,0022	1,48 E-06	9,58 E-05	5,77 E-13	0,0000	0,0000	0,0017	1,39 E-06	7,29 E-05	5,88 E-13
00077	Y	0,0000	0,0000	0,0196	2,45 E-04	1,23 E-06	8,12 E-12	0,0000	0,0000	0,0180	2,25 E-04	1,24 E-06	7,32 E-12
00077	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00078	X	0,0000	0,0000	0,0018	1,45 E-06	9,6 E-05	2,65 E-12	0,0000	0,0000	0,0012	1,37 E-06	7,3 E-05	2,7 E-12
00078	Y	0,0000	0,0000	0,0099	2,45 E-04	1,01 E-06	3,72 E-11	0,0000	0,0000	0,0090	2,25 E-04	1,04 E-06	3,36 E-11
00078	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00079	X	0,0000	0,0000	0,0017	1,44 E-06	9,58 E-05	1,02 E-12	0,0000	0,0000	0,0012	1,36 E-06	7,29 E-05	1,02 E-12
00079	Y	0,0000	0,0000	0,0001	2,45 E-04	1,23 E-06	1,34 E-11	0,0000	0,0000	0,0001	2,25 E-04	1,23 E-06	1,21 E-11
00079	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00080	X	0,0000	0,0000	0,0017	1,43 E-06	9,6 E-05	3,07 E-12	0,0000	0,0000	0,0012	1,35 E-06	7,3 E-05	2,96 E-12
00080	Y	0,0000	0,0000	0,0098	2,45 E-04	1,45 E-06	3,74 E-11	0,0000	0,0000	0,0089	2,25 E-04	1,43 E-06	3,38 E-11
00080	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00081	X	0,0000	0,0000	0,0024	1,41 E-06	9,58 E-05	1,22 E-12	0,0000	0,0000	0,0019	1,33 E-06	7,29 E-05	1,18 E-12
00081	Y	0,0000	0,0000	0,0196	2,46 E-04	1,23 E-06	1,48 E-11	0,0000	0,0000	0,0180	2,25 E-04	1,22 E-06	1,33 E-11
00081	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00082	X	0,0000	0,0000	0,0061	1,44 E-06	9,58 E-05	3,07 E-12	0,0000	0,0000	0,0047	1,36 E-06	7,29 E-05	2,96 E-12
00082	Y	0,0000	0,0000	0,0098	2,45 E-04	1,02 E-06	3,74 E-11	0,0000	0,0000	0,0090	2,25 E-04	1,03 E-06	3,37 E-11
00082	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00083	X	0,0000	0,0000	0,0061	1,44 E-06	9,57 E-05	1,02 E-12	0,0000	0,0000	0,0047	1,36 E-06	7,28 E-05	1,02 E-12
00083	Y	0,0000	0,0000	0,0000	2,45 E-04	1,2 E-06	1,34 E-11	0,0000	0,0000	0,0000	2,25 E-04	1,21 E-06	1,21 E-11
00083	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00084	X	0,0000	0,0000	0,0060	1,44 E-06	9,58 E-05	2,65 E-12	0,0000	0,0000	0,0046	1,36 E-06	7,29 E-05	2,7 E-12
00084	Y	0,0000	0,0000	0,0098	2,45 E-04	1,45 E-06	3,72 E-11	0,0000	0,0000	0,0089	2,25 E-04	1,44 E-06	3,36 E-11
00084	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00085	X	0,0000	0,0000	0,0094	1,54 E-06	2,17 E-04	7,25 E-12	0,0000	0,0000	0,0072	1,51 E-06	1,66 E-04	4,84 E-12
00085	Y	0,0000	0,0000	0,0026	4,55 E-05	2,44 E-06	2,64 E-10	0,0000	0,0000	0,0024	4,1 E-05	2,44 E-06	2,36 E-10
00085	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00086	X	0,0000	0,0000	0,0093	1,53 E-06	2,17 E-04	2,66 E-12	0,0000	0,0000	0,0071	1,46 E-06	1,65 E-04	2,38 E-12
00086	Y	0,0000	0,0000	0,0026	4,56 E-05	2,3 E-06	1,51 E-10	0,0000	0,0000	0,0024	4,11 E-05	2,22 E-06	1,34 E-10
00086	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00087	X	0,0000	0,0000	0,0018	1,51 E-06	2,17 E-04	3,06 E-12	0,0000	0,0000	0,0014	1,46 E-06	1,66 E-04	2,75 E-12
00087	Y	0,0000	0,0000	0,0026	4,51 E-05	2,35 E-06	1,73 E-10	0,0000	0,0000	0,0024	4,07 E-05	2,26 E-06	1,54 E-10
00087	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00088	X	0,0000	0,0000	0,0018	1,51 E-06	2,18 E-04	7,25 E-12	0,0000	0,0000	0,0014	1,44 E-06	1,66 E-04	4,84 E-12
00088	Y	0,0000	0,0000	0,0025	4,51 E-05	2,49 E-06	2,64 E-10	0,0000	0,0000	0,0023	4,06 E-05	2,49 E-06	2,36 E-10
00088	Z	0,00											

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma													
Nodo	Dir	Stato Limite Ultimo						Stato Limite di Danno					
		S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x	Θ _y	Θ _z [rad]	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x	Θ _y	Θ _z [rad]
00090	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00091	X	0,0000	0,0000	0,0022	6,92 E-06	4,31 E-05	1,5 E-12	0,0000	0,0000	0,0021	6,41 E-06	3,12 E-05	1,14 E-12
00091	Y	0,0000	0,0000	0,0408	7,11 E-04	9,91 E-07	1,63 E-11	0,0000	0,0000	0,0375	6,53 E-04	8,14 E-07	1,54 E-11
00091	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00092	X	0,0000	0,0000	0,0017	6,96 E-06	4,3 E-05	4,58 E-12	0,0000	0,0000	0,0017	6,45 E-06	3,11 E-05	3,3 E-12
00092	Y	0,0000	0,0000	0,0408	7,1 E-04	7,03 E-07	3,74 E-11	0,0000	0,0000	0,0375	6,53 E-04	5,31 E-07	3,53 E-11
00092	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00093	X	0,0000	0,0000	0,0030	6,96 E-06	4,29 E-05	4,58 E-12	0,0000	0,0000	0,0026	6,44 E-06	3,1 E-05	3,3 E-12
00093	Y	0,0000	0,0000	0,0408	7,1 E-04	9,9 E-07	3,74 E-11	0,0000	0,0000	0,0375	6,53 E-04	8,06 E-07	3,53 E-11
00093	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00094	X	0,0000	0,0000	0,0033	6,92 E-06	4,29 E-05	1,5 E-12	0,0000	0,0000	0,0030	6,41 E-06	3,1 E-05	1,14 E-12
00094	Y	0,0000	0,0000	0,0408	7,11 E-04	7,94 E-07	1,63 E-11	0,0000	0,0000	0,0375	6,53 E-04	6,13 E-07	1,54 E-11
00094	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00095	X	0,0000	0,0000	0,0032	6,95 E-06	4,28 E-05	1,99 E-12	0,0000	0,0000	0,0029	6,44 E-06	3,1 E-05	1,46 E-12
00095	Y	0,0000	0,0000	0,0001	7,11 E-04	5,6 E-07	1,84 E-11	0,0000	0,0000	0,0001	6,54 E-04	3,25 E-07	1,73 E-11
00095	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00096	X	0,0000	0,0000	0,0018	6,95 E-06	4,3 E-05	1,99 E-12	0,0000	0,0000	0,0018	6,44 E-06	3,11 E-05	1,46 E-12
00096	Y	0,0000	0,0000	0,0001	7,11 E-04	5,61 E-07	1,84 E-11	0,0000	0,0000	0,0001	6,54 E-04	3,25 E-07	1,73 E-11
00096	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00097	X	0,0000	0,0000	0,0010	6,51 E-06	9,83 E-05	2,28 E-11	0,0000	0,0000	0,0008	6,72 E-06	8,24 E-05	1,91 E-11
00097	Y	0,0000	0,0000	0,0441	7,67 E-04	2,95 E-06	8,66 E-11	0,0000	0,0000	0,0399	6,95 E-04	2,63 E-06	7,84 E-11
00097	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00098	X	0,0000	0,0000	0,0008	6,46 E-06	9,81 E-05	4,34 E-11	0,0000	0,0000	0,0005	6,66 E-06	8,22 E-05	3,64 E-11
00098	Y	0,0000	0,0000	0,0440	7,67 E-04	2,25 E-06	1,61 E-10	0,0000	0,0000	0,0398	6,94 E-04	2,03 E-06	1,46 E-10
00098	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00099	X	0,0000	0,0000	0,0029	6,47 E-06	9,81 E-05	2,12 E-11	0,0000	0,0000	0,0027	6,67 E-06	8,22 E-05	1,78 E-11
00099	Y	0,0000	0,0000	0,0440	7,67 E-04	2,11 E-06	7,87 E-11	0,0000	0,0000	0,0399	6,94 E-04	1,87 E-06	7,12 E-11
00099	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00100	X	0,0000	0,0000	0,0025	6,48 E-06	9,83 E-05	5,05 E-12	0,0000	0,0000	0,0022	6,68 E-06	8,23 E-05	4,23 E-12
00100	Y	0,0000	0,0000	0,0442	7,68 E-04	2,12 E-06	1,92 E-11	0,0000	0,0000	0,0400	6,95 E-04	1,9 E-06	1,74 E-11
00100	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00101	X	0,0000	0,0000	0,0030	6,48 E-06	9,8 E-05	1,84 E-11	0,0000	0,0000	0,0027	6,68 E-06	8,21 E-05	1,54 E-11
00101	Y	0,0000	0,0000	0,0001	7,69 E-04	2,11 E-06	6,9 E-11	0,0000	0,0000	0,0001	6,96 E-04	1,88 E-06	6,24 E-11
00101	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00102	X	0,0000	0,0000	0,0011	6,5 E-06	9,81 E-05	1,33 E-11	0,0000	0,0000	0,0007	6,7 E-06	8,22 E-05	1,12 E-11
00102	Y	0,0000	0,0000	0,0000	7,69 E-04	2,1 E-06	4,99 E-11	0,0000	0,0000	0,0000	6,96 E-04	1,88 E-06	4,52 E-11
00102	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00103	X	0,0000	0,0000	0,0007	1,49 E-06	9,6 E-05	3,66 E-12	0,0000	0,0000	0,0005	1,4 E-06	7,3 E-05	3,73 E-12
00103	Y	0,0000	0,0000	0,0141	2,46 E-04	1,15 E-06	5,15 E-11	0,0000	0,0000	0,0129	2,25 E-04	1,17 E-06	4,65 E-11
00103	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00104	X	0,0000	0,0000	0,0009	1,39 E-06	9,6 E-05	1,65 E-12	0,0000	0,0000	0,0006	1,32 E-06	7,3 E-05	1,6 E-12
00104	Y	0,0000	0,0000	0,0141	2,46 E-04	1,31 E-06	2,01 E-11	0,0000	0,0000	0,0129	2,25 E-04	1,3 E-06	1,81 E-11
00104	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00105	X	0,0000	0,0000	0,0040	1,43 E-06	9,58 E-05	1,65 E-12	0,0000	0,0000	0,0031	1,35 E-06	7,29 E-05	1,6 E-12
00105	Y	0,0000	0,0000	0,0141	2,46 E-04	1,16 E-06	2,01 E-11	0,0000	0,0000	0,0129	2,25 E-04	1,16 E-06	1,81 E-11
00105	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00106	X	0,0000	0,0000	0,0038	1,46 E-06	9,58 E-05	3,66 E-12	0,0000	0,0000	0,0030	1,38 E-06	7,29 E-05	3,73 E-12
00106	Y	0,0000	0,0000	0,0141	2,46 E-04	1,31 E-06	5,15 E-11	0,0000	0,0000	0,0129	2,25 E-04	1,31 E-06	4,65 E-11
00106	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00107	X	0,0000	0,0000	0,0042	1,44 E-06	9,57 E-05	1,94 E-12	0,0000	0,0000	0,0032	1,36 E-06	7,28 E-05	1,93 E-12
00107	Y	0,0000	0,0000	0,0000	2,45 E-04	1,21 E-06	2,56 E-11	0,0000	0,0000	0,0000	2,25 E-04	1,21 E-06	2,31 E-11
00107	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00108	X	0,0000	0,0000	0,0007	1,43 E-06	9,58 E-05	1,94 E-12	0,0000	0,0000	0,0004	1,35 E-06	7,29 E-05	1,93 E-12
00108	Y	0,0000	0,0000	0,0000	2,45 E-04	1,23 E-06	2,56 E-11	0,0000	0,0000	0,0000	2,25 E-04	1,23 E-06	2,31 E-11
00108	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01

LEGENDA:

Dir Direzione del sisma.
S_x, S_y, S_z, Θ_x, Θ_y, Θ_z Le componenti dello spostamento sono relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

NODI - SPOSTAMENTI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale								
Nodo	Dir	e	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
			[cm]	[cm]	[cm]			[rad]
00001	X	+	0,0000	0,0001	0,0000	-2,31 E-07	1,77 E-07	7,78 E-09
	X	-	0,0000	-0,0001	0,0000	2,31 E-07	-1,77 E-07	-7,78 E-09
	Y	+	0,0005	0,0093	0,0011	-2,78 E-05	2,13 E-05	9,38 E-07
	Y	-	-0,0005	-0,0093	-0,0011	2,78 E-05	-2,13 E-05	-9,38 E-07
00002	X	+	0,0000	0,0001	0,0000	-2,31 E-07	-1,77 E-07	5,42 E-09
	X	-	0,0000	-0,0001	0,0000	2,31 E-07	1,77 E-07	-5,42 E-09
	Y	+	-0,0004	0,0093	-0,0011	-2,79 E-05	-2,14 E-05	6,53 E-07
	Y	-	0,0004	-0,0093	0,0011	2,79 E-05	2,14 E-05	-6,53 E-07
00003	X	+	-0,0001	-0,0001	0,0000	1,48 E-07	6,88 E-07	1,52 E-06
	X	-	0,0001	0,0001	0,0000	-1,48 E-07	-6,88 E-07	-1,52 E-06
	Y	+	-0,0089	-0,0126	0,0007	1,78 E-05	8,3 E-05	1,84 E-04
	Y	-	0,0089	0,0126	-0,0007	-1,78 E-05	-8,3 E-05	-1,84 E-04
00004	X	+	0,0001	-0,0001	0,0000	1,31 E-07	-7,2 E-07	1,68 E-06
	X	-	-0,0001	0,0001	0,0000	-1,31 E-07	7,2 E-07	-1,68 E-06

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale								
Nodo	Dir	e	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
			[cm]	[cm]	[cm]			[rad]
00005	Y	+	0,0089	-0,0126	-0,0007	1,58 E-05	-8,67 E-05	2,02 E-04
	Y	-	-0,0089	0,0126	0,0007	-1,58 E-05	8,67 E-05	-2,02 E-04
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	8,92 E-09	3,11 E-08	1,13 E-07
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-8,92 E-09	-3,11 E-08	-1,13 E-07
	Y	+	-0,0007	-0,0001	0,0001	1,08 E-06	3,75 E-06	1,36 E-05
00006	Y	-	0,0007	0,0001	-0,0001	-1,08 E-06	-3,75 E-06	-1,36 E-05
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	8,9 E-09	-3,05 E-08	1,13 E-07
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-8,9 E-09	3,05 E-08	-1,13 E-07
	Y	+	0,0007	-0,0001	-0,0001	1,07 E-06	-3,67 E-06	1,36 E-05
	Y	-	-0,0007	0,0001	0,0001	-1,07 E-06	3,67 E-06	-1,36 E-05
00007	X	+	0,0001	-0,0001	0,0000	1,21 E-07	-9,05 E-07	1,81 E-06
	X	-	-0,0001	0,0001	0,0000	-1,21 E-07	9,05 E-07	-1,81 E-06
	Y	+	0,0157	-0,0141	-0,0020	1,45 E-05	-1,09 E-04	2,19 E-04
	Y	-	-0,0157	0,0141	0,0020	-1,45 E-05	1,09 E-04	-2,19 E-04
00008	X	+	0,0001	0,0003	0,0002	-4,71 E-07	-9,4 E-07	2,43 E-06
	X	-	-0,0001	-0,0003	-0,0002	4,71 E-07	9,4 E-07	-2,43 E-06
	Y	+	0,0161	0,0410	0,0192	-5,68 E-05	-1,13 E-04	2,92 E-04
	Y	-	-0,0161	-0,0410	-0,0192	5,68 E-05	1,13 E-04	-2,92 E-04
00009	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	3,1 E-08	2,91 E-08	-2,65 E-08
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-3,1 E-08	-2,91 E-08	2,65 E-08
	Y	+	0,0001	-0,0002	-0,0003	3,74 E-06	3,51 E-06	-3,19 E-06
	Y	-	-0,0001	0,0002	0,0003	-3,74 E-06	-3,51 E-06	3,19 E-06
00010	X	+	-0,0001	0,0003	-0,0001	-2,68 E-06	2,64 E-07	1,9 E-06
	X	-	0,0001	-0,0003	0,0001	2,68 E-06	-2,64 E-07	-1,9 E-06
	Y	+	-0,0077	0,0349	-0,0120	-3,23 E-04	3,18 E-05	2,28 E-04
	Y	-	0,0077	-0,0349	0,0120	3,23 E-04	-3,18 E-05	-2,28 E-04
00011	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	3,09 E-08	-2,97 E-08	-2,63 E-08
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-3,09 E-08	2,97 E-08	2,63 E-08
	Y	+	-0,0001	-0,0002	0,0003	3,73 E-06	-3,58 E-06	-3,17 E-06
	Y	-	0,0001	0,0002	-0,0003	-3,73 E-06	3,58 E-06	3,17 E-06
00012	X	+	0,0000	0,0001	0,0000	-2,76 E-07	3,31 E-08	-8,75 E-08
	X	-	0,0000	-0,0001	0,0000	2,76 E-07	-3,31 E-08	8,75 E-08
	Y	+	0,0009	0,0090	0,0004	-3,33 E-05	3,99 E-06	-1,05 E-05
	Y	-	-0,0009	-0,0090	-0,0004	3,33 E-05	-3,99 E-06	1,05 E-05
00013	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,36 E-07	-2,26 E-08	5,85 E-08
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,36 E-07	2,26 E-08	-5,85 E-08
	Y	+	0,0006	0,0008	0,0005	-1,64 E-05	-2,73 E-06	7,05 E-06
	Y	-	-0,0006	-0,0008	-0,0005	1,64 E-05	2,73 E-06	-7,05 E-06
00014	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,35 E-07	2,24 E-08	5,82 E-08
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,35 E-07	-2,24 E-08	-5,82 E-08
	Y	+	-0,0007	0,0008	-0,0005	-1,63 E-05	2,7 E-06	7,02 E-06
	Y	-	0,0007	-0,0008	0,0005	1,63 E-05	-2,7 E-06	-7,02 E-06
00015	X	+	0,0001	0,0003	0,0001	-1,94 E-06	-2,64 E-07	1,59 E-06
	X	-	-0,0001	-0,0003	-0,0001	1,94 E-06	2,64 E-07	-1,59 E-06
	Y	+	0,0076	0,0366	0,0118	-2,34 E-04	-3,18 E-05	1,92 E-04
	Y	-	-0,0076	-0,0366	-0,0118	2,34 E-04	3,18 E-05	-1,92 E-04
00016	X	+	0,0000	0,0001	0,0000	-2,78 E-07	-3,28 E-08	-8,68 E-08
	X	-	0,0000	-0,0001	0,0000	2,78 E-07	3,28 E-08	8,68 E-08
	Y	+	-0,0009	0,0090	-0,0003	-3,35 E-05	-3,95 E-06	-1,05 E-05
	Y	-	0,0009	-0,0090	0,0003	3,35 E-05	3,95 E-06	1,05 E-05
00017	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,53 E-08	-2,33 E-09	-7,89 E-15
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,53 E-08	2,33 E-09	7,89 E-15
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0004	5,45 E-06	-2,81 E-07	-9,51 E-13
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0004	-5,45 E-06	2,81 E-07	9,51 E-13
00018	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,63 E-08	-2,14 E-09	-7,07 E-15
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,63 E-08	2,14 E-09	7,07 E-15
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0005	5,58 E-06	-2,58 E-07	-8,52 E-13
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0005	-5,58 E-06	2,58 E-07	8,52 E-13
00019	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,62 E-08	1,54 E-09	-1,33 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,62 E-08	-1,54 E-09	1,33 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0005	5,56 E-06	1,85 E-07	-1,6 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0005	-5,56 E-06	-1,85 E-07	1,6 E-12
00020	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,52 E-08	1,71 E-09	-1,33 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,52 E-08	-1,71 E-09	1,33 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0004	5,45 E-06	2,06 E-07	-1,6 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0004	-5,45 E-06	-2,06 E-07	1,6 E-12
00021	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,42 E-07	-1,04 E-08	-6,81 E-08
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,42 E-07	1,04 E-08	6,81 E-08
	Y	+	-0,0006	0,0021	0,0003	-2,92 E-05	-1,25 E-06	-8,2 E-06
	Y	-	0,0006	-0,0021	-0,0003	2,92 E-05	1,25 E-06	8,2 E-06
00022	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,43 E-07	1,13 E-08	-6,83 E-08
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,43 E-07	-1,13 E-08	6,83 E-08
	Y	+	0,0006	0,0021	-0,0002	-2,93 E-05	1,36 E-06	-8,23 E-06
	Y	-	-0,0006	-0,0021	0,0002	2,93 E-05	-1,36 E-06	8,23 E-06
00023	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,13 E-07	7,15 E-09	-6,12 E-08
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,13 E-07	-7,15 E-09	6,12 E-08
	Y	+	0,0003	0,0048	-0,0010	-2,56 E-05	8,62 E-07	-7,38 E-06
	Y	-	-0,0003	-0,0048	0,0010	2,56 E-05	-8,62 E-07	7,38 E-06
00024	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,13 E-07	-6,82 E-09	-6,12 E-08
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,13 E-07	6,82 E-09	6,12 E-08
	Y	+	-0,0003	0,0048	0,0011	-2,56 E-05	-8,21 E-07	-7,37 E-06
	Y	-	0,0003	-0,0048	-0,0011	2,56 E-05	8,21 E-07	7,37 E-06

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale								
Nodo	Dir	e	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
			[cm]	[cm]	[cm]			[rad]
00025	X	+	0,0001	-0,0001	0,0000	1,72 E-07	1,65 E-07	1,8 E-06
	X	-	-0,0001	0,0001	0,0000	-1,72 E-07	-1,65 E-07	-1,8 E-06
	Y	+	0,0100	-0,0073	-0,0008	2,08 E-05	1,99 E-05	2,17 E-04
	Y	-	-0,0100	0,0073	0,0008	-2,08 E-05	-1,99 E-05	-2,17 E-04
00026	X	+	-0,0001	-0,0001	0,0000	1,71 E-07	-1,65 E-07	1,8 E-06
	X	-	0,0001	0,0001	0,0000	-1,71 E-07	1,65 E-07	-1,8 E-06
	Y	+	-0,0098	-0,0073	0,0007	2,06 E-05	-1,98 E-05	2,17 E-04
	Y	-	0,0098	0,0073	-0,0007	-2,06 E-05	1,98 E-05	-2,17 E-04
00027	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,54 E-07	-2,56 E-07	7,37 E-07
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,54 E-07	2,56 E-07	-7,37 E-07
	Y	+	-0,0040	-0,0037	0,0007	1,86 E-05	-3,08 E-05	8,88 E-05
	Y	-	0,0040	0,0037	-0,0007	-1,86 E-05	3,08 E-05	-8,88 E-05
00028	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,54 E-07	2,63 E-07	7,37 E-07
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,54 E-07	-2,63 E-07	-7,37 E-07
	Y	+	0,0042	-0,0037	-0,0007	1,85 E-05	3,17 E-05	8,88 E-05
	Y	-	-0,0042	0,0037	0,0007	-1,85 E-05	-3,17 E-05	-8,88 E-05
00029	X	+	0,0000	0,0001	0,0000	-1,98 E-07	-2,1 E-11	-5 E-08
	X	-	0,0000	-0,0001	0,0000	1,98 E-07	2,1 E-11	5 E-08
	Y	+	0,0000	0,0071	0,0000	-2,38 E-05	-2,54 E-09	-6,02 E-06
	Y	-	0,0000	-0,0071	0,0000	2,38 E-05	2,54 E-09	6,02 E-06
00030	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	4,16 E-10	-7,14 E-15
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	-4,16 E-10	7,14 E-15
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0018	-2,25 E-05	5,01 E-08	-8,6 E-13
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0018	2,25 E-05	-5,01 E-08	8,6 E-13
00031	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	-1,22 E-10	-7,14 E-15
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	1,22 E-10	7,14 E-15
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0018	-2,25 E-05	-1,47 E-08	-8,6 E-13
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0018	2,25 E-05	1,47 E-08	8,6 E-13
00032	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	2,77 E-10	-4,02 E-15
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	-2,77 E-10	4,02 E-15
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0018	-2,25 E-05	3,34 E-08	-4,84 E-13
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0018	2,25 E-05	-3,34 E-08	4,84 E-13
00033	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	-2,96 E-10	-4,02 E-15
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	2,96 E-10	4,02 E-15
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0018	-2,25 E-05	-3,56 E-08	-4,84 E-13
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0018	2,25 E-05	3,56 E-08	4,84 E-13
00034	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,29 E-07	6,89 E-10	5,76 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,29 E-07	-6,89 E-10	-5,76 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0013	1,56 E-05	8,31 E-08	6,94 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0013	-1,56 E-05	-8,31 E-08	-6,94 E-12
00035	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,29 E-07	1,01 E-09	1,14 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,29 E-07	-1,01 E-09	-1,14 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0012	1,56 E-05	1,22 E-07	1,37 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0012	-1,56 E-05	-1,22 E-07	-1,37 E-11
00036	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,29 E-07	1,77 E-09	7,19 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,29 E-07	-1,77 E-09	-7,19 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0013	1,56 E-05	2,13 E-07	8,66 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0013	-1,56 E-05	-2,13 E-07	-8,66 E-12
00037	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,29 E-07	2,13 E-09	2,54 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,29 E-07	-2,13 E-09	-2,54 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0012	1,56 E-05	2,56 E-07	3,06 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0012	-1,56 E-05	-2,56 E-07	-3,06 E-12
00038	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,15 E-08	-5,21 E-10	8,29 E-15
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,15 E-08	5,21 E-10	-8,29 E-15
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0001	1,39 E-06	-6,27 E-08	9,99 E-13
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0001	-1,39 E-06	6,27 E-08	-9,99 E-13
00039	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,17 E-08	-4,49 E-10	8,29 E-15
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,17 E-08	4,49 E-10	-8,29 E-15
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0001	1,41 E-06	-5,42 E-08	9,99 E-13
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0001	-1,41 E-06	5,42 E-08	-9,99 E-13
00040	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,16 E-08	-1,38 E-11	1,64 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,16 E-08	1,38 E-11	-1,64 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0001	1,4 E-06	-1,66 E-09	1,98 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0001	-1,4 E-06	1,66 E-09	-1,98 E-12
00041	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,15 E-08	5,2 E-11	1,64 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,15 E-08	-5,2 E-11	-1,64 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0001	1,39 E-06	6,26 E-09	1,98 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0001	-1,39 E-06	-6,26 E-09	-1,98 E-12
00042	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,34 E-07	2,78 E-09	1,32 E-06
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,34 E-07	-2,78 E-09	-1,32 E-06
	Y	+	0,0001	-0,0054	0,0000	1,62 E-05	3,35 E-07	1,59 E-04
	Y	-	-0,0001	0,0054	0,0000	-1,62 E-05	-3,35 E-07	-1,59 E-04
00043	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,3 E-07	4,26 E-10	4,01 E-12
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,3 E-07	-4,26 E-10	-4,01 E-12
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0007	1,56 E-05	5,14 E-08	4,83 E-10
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0007	-1,56 E-05	-5,14 E-08	-4,83 E-10
00044	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,3 E-07	2,34 E-09	3,49 E-12
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,3 E-07	-2,34 E-09	-3,49 E-12
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0007	1,56 E-05	2,82 E-07	4,21 E-10
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0007	-1,56 E-05	-2,82 E-07	-4,21 E-10
00045	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,58 E-08	-3,31 E-09	-7,86 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,58 E-08	3,31 E-09	7,86 E-13

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale								
Nodo	Dir	e	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
			[cm]	[cm]	[cm]			[rad]
00046	Y	+	0,0000	0,0000	0,0003	5,52 E-06	-3,99 E-07	-9,47 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0003	-5,52 E-06	3,99 E-07	9,47 E-11
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,58 E-08	2,69 E-09	-8,6 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,58 E-08	-2,69 E-09	8,6 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0002	5,51 E-06	3,24 E-07	-1,04 E-10
00047	Y	-	0,0000	0,0000	0,0002	-5,51 E-06	-3,24 E-07	1,04 E-10
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,16 E-08	1,82 E-10	8,01 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,16 E-08	-1,82 E-10	-8,01 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0001	1,39 E-06	2,2 E-08	9,65 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0001	-1,39 E-06	-2,2 E-08	-9,65 E-11
00048	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,16 E-08	-6,34 E-10	6,72 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,16 E-08	6,34 E-10	-6,72 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0001	1,4 E-06	-7,64 E-08	8,1 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0001	-1,4 E-06	7,64 E-08	-8,1 E-11
00049	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	1,98 E-10	-3,34 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	-1,98 E-10	3,34 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0010	-2,26 E-05	2,39 E-08	-4,02 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0010	2,26 E-05	-2,39 E-08	4,02 E-11
00050	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,88 E-07	-5,47 E-11	-2,91 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,88 E-07	5,47 E-11	2,91 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0010	-2,26 E-05	-6,59 E-09	-3,5 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0010	2,26 E-05	6,59 E-09	3,5 E-11
00051	X	+	0,0000	0,0002	-0,0001	-2,4 E-06	-3,54 E-07	5,17 E-07
	X	-	0,0000	-0,0002	0,0001	2,4 E-06	3,54 E-07	-5,17 E-07
	Y	+	-0,0050	0,0237	-0,0093	-2,89 E-04	-4,26 E-05	6,24 E-05
	Y	-	0,0050	-0,0237	0,0093	2,89 E-04	4,26 E-05	-6,24 E-05
00052	X	+	0,0000	0,0002	0,0001	-2,37 E-06	3,51 E-07	4,61 E-07
	X	-	0,0000	-0,0002	-0,0001	2,37 E-06	-3,51 E-07	-4,61 E-07
	Y	+	0,0049	0,0238	0,0093	-2,85 E-04	4,24 E-05	5,55 E-05
	Y	-	-0,0049	-0,0238	-0,0093	2,85 E-04	-4,24 E-05	-5,55 E-05
00053	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,57 E-08	1,49 E-09	-4,92 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,57 E-08	-1,49 E-09	4,92 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0004	5,51 E-06	1,79 E-07	-5,93 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0004	-5,51 E-06	-1,79 E-07	5,93 E-12
00054	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,65 E-08	1,4 E-09	-5,02 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,65 E-08	-1,4 E-09	5,02 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0002	5,6 E-06	1,69 E-07	-6,05 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0002	-5,6 E-06	-1,69 E-07	6,05 E-12
00055	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,66 E-08	-2,35 E-10	1,85 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,66 E-08	2,35 E-10	-1,85 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	5,61 E-06	-2,83 E-08	2,23 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-5,61 E-06	2,83 E-08	-2,23 E-12
00056	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,66 E-08	-1,92 E-09	-5,77 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,66 E-08	1,92 E-09	5,77 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0002	5,61 E-06	-2,32 E-07	-6,95 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0002	-5,61 E-06	2,32 E-07	6,95 E-12
00057	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,58 E-08	-2,15 E-09	1,11 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,58 E-08	2,15 E-09	-1,11 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0004	5,52 E-06	-2,59 E-07	1,34 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0004	-5,52 E-06	2,59 E-07	-1,34 E-12
00058	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,52 E-08	-2,05 E-09	-5,97 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,52 E-08	2,05 E-09	5,97 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0002	5,45 E-06	-2,47 E-07	-7,19 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0002	-5,45 E-06	2,47 E-07	7,19 E-12
00059	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,53 E-08	-2,38 E-10	1,88 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,53 E-08	2,38 E-10	-1,88 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	5,46 E-06	-2,87 E-08	2,26 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-5,46 E-06	2,87 E-08	-2,26 E-12
00060	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,52 E-08	1,52 E-09	-5,02 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,52 E-08	-1,52 E-09	5,02 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0002	5,44 E-06	1,83 E-07	-6,05 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0002	-5,44 E-06	-1,83 E-07	6,05 E-12
00061	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	-3,72 E-12	-1,21 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	3,72 E-12	1,21 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0018	-2,25 E-05	-4,51 E-10	-1,45 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0018	2,25 E-05	4,51 E-10	1,45 E-12
00062	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	2,4 E-10	-1,8 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	-2,4 E-10	1,8 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0009	-2,26 E-05	2,89 E-08	-2,17 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0009	2,26 E-05	-2,89 E-08	2,17 E-12
00063	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	7,2 E-11	6,7 E-15
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	-7,2 E-11	-6,7 E-15
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,26 E-05	8,67 E-09	8,07 E-13
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,26 E-05	-8,67 E-09	-8,07 E-13
00064	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	-9,53 E-11	-1,93 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	9,53 E-11	1,93 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0009	-2,25 E-05	-1,15 E-08	-2,33 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0009	2,25 E-05	1,15 E-08	2,33 E-12
00065	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	1,49 E-10	-4,08 E-15
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	-1,49 E-10	4,08 E-15
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0018	-2,25 E-05	1,8 E-08	-4,92 E-13
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0018	2,25 E-05	-1,8 E-08	4,92 E-13

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale								
Nodo	Dir	e	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
			[cm]	[cm]	[cm]			[rad]
00066	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	3,79 E-10	-1,93 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	-3,79 E-10	1,93 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0009	-2,25 E-05	4,56 E-08	-2,33 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0009	2,25 E-05	-4,56 E-08	2,33 E-12
00067	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	6,93 E-11	6,7 E-15
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	-6,93 E-11	-6,7 E-15
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,26 E-05	8,35 E-09	8,07 E-13
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,26 E-05	-8,35 E-09	-8,07 E-13
00068	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	-2,43 E-10	-1,8 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	2,43 E-10	1,8 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0009	-2,26 E-05	-2,92 E-08	-2,17 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0009	2,26 E-05	2,92 E-08	2,17 E-12
00069	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,29 E-07	1,9 E-09	1,46 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,29 E-07	-1,9 E-09	-1,46 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0012	1,56 E-05	2,29 E-07	1,75 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0012	-1,56 E-05	-2,29 E-07	-1,75 E-11
00070	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,3 E-07	1,74 E-09	2,76 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,3 E-07	-1,74 E-09	-2,76 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0006	1,56 E-05	2,09 E-07	3,33 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0006	-1,56 E-05	-2,09 E-07	-3,33 E-11
00071	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,3 E-07	1,38 E-09	-9,48 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,3 E-07	-1,38 E-09	9,48 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,56 E-05	1,67 E-07	-1,14 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,56 E-05	-1,67 E-07	1,14 E-11
00072	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,29 E-07	1,04 E-09	3 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,29 E-07	-1,04 E-09	-3 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0006	1,56 E-05	1,26 E-07	3,61 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0006	-1,56 E-05	-1,26 E-07	-3,61 E-11
00073	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,29 E-07	8,39 E-10	4,89 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,29 E-07	-8,39 E-10	-4,89 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0012	1,56 E-05	1,01 E-07	5,9 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0012	-1,56 E-05	-1,01 E-07	-5,9 E-12
00074	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,29 E-07	7 E-10	1,65 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,29 E-07	-7 E-10	-1,65 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0006	1,56 E-05	8,43 E-08	1,99 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0006	-1,56 E-05	-8,43 E-08	-1,99 E-11
00075	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,29 E-07	1,39 E-09	-6,64 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,29 E-07	-1,39 E-09	6,64 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,56 E-05	1,67 E-07	-8 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,56 E-05	-1,67 E-07	8 E-12
00076	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,29 E-07	2,08 E-09	1,55 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,29 E-07	-2,08 E-09	-1,55 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0006	1,56 E-05	2,51 E-07	1,87 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0006	-1,56 E-05	-2,51 E-07	-1,87 E-11
00077	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,16 E-08	2,62 E-11	9,44 E-15
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,16 E-08	-2,62 E-11	-9,44 E-15
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0001	1,4 E-06	3,16 E-09	1,14 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0001	-1,4 E-06	-3,16 E-09	-1,14 E-12
00078	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,17 E-08	-1,57 E-11	4,32 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,17 E-08	1,57 E-11	-4,32 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0001	1,41 E-06	-1,89 E-09	5,21 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0001	-1,41 E-06	1,89 E-09	-5,21 E-12
00079	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,18 E-08	-2,23 E-10	-1,56 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,18 E-08	2,23 E-10	1,56 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,42 E-06	-2,69 E-08	-1,89 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,42 E-06	2,69 E-08	1,89 E-12
00080	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,18 E-08	-4,37 E-10	4,38 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,18 E-08	4,37 E-10	-4,38 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0001	1,42 E-06	-5,27 E-08	5,27 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0001	-1,42 E-06	5,27 E-08	-5,27 E-12
00081	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,16 E-08	-4,69 E-10	1,73 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,16 E-08	4,69 E-10	-1,73 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0001	1,4 E-06	-5,65 E-08	2,09 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0001	-1,4 E-06	5,65 E-08	-2,09 E-12
00082	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,16 E-08	-4,79 E-10	4,38 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,16 E-08	4,79 E-10	-4,38 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0001	1,4 E-06	-5,78 E-08	5,27 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0001	-1,4 E-06	5,78 E-08	-5,27 E-12
00083	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,16 E-08	-2,23 E-10	-1,56 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,16 E-08	2,23 E-10	1,56 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,4 E-06	-2,69 E-08	-1,89 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,4 E-06	2,69 E-08	1,89 E-12
00084	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,16 E-08	2,24 E-11	4,32 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,16 E-08	-2,24 E-11	-4,32 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0001	1,39 E-06	2,7 E-09	5,21 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0001	-1,39 E-06	-2,7 E-09	-5,21 E-12
00085	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,61 E-08	1,72 E-09	3,72 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,61 E-08	-1,72 E-09	-3,72 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0003	5,55 E-06	2,07 E-07	4,49 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0003	-5,55 E-06	-2,07 E-07	-4,49 E-12
00086	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,62 E-08	-2,34 E-09	2,11 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,62 E-08	2,34 E-09	-2,11 E-14

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale								
Nodo	Dir	e	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
			[cm]	[cm]	[cm]			[rad]
00087	Y	+	0,0000	0,0000	0,0003	5,57 E-06	-2,82 E-07	2,54 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0003	-5,57 E-06	2,82 E-07	-2,54 E-12
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,54 E-08	-2,48 E-09	2,42 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,54 E-08	2,48 E-09	-2,42 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0003	5,47 E-06	-2,99 E-07	2,92 E-12
00088	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0003	-5,47 E-06	2,99 E-07	-2,92 E-12
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,54 E-08	1,85 E-09	3,72 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,54 E-08	-1,85 E-09	-3,72 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0003	5,47 E-06	2,23 E-07	4,49 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0003	-5,47 E-06	-2,23 E-07	-4,49 E-12
00089	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,55 E-08	-2,28 E-10	3,01 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,55 E-08	2,28 E-10	-3,01 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	5,48 E-06	-2,75 E-08	3,63 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-5,48 E-06	2,75 E-08	-3,63 E-12
00090	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,65 E-08	-2,29 E-10	3,04 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,65 E-08	2,29 E-10	-3,04 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	5,6 E-06	-2,77 E-08	3,67 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-5,6 E-06	2,77 E-08	-3,67 E-12
00091	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	1,93 E-10	1,13 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	-1,93 E-10	-1,13 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0013	-2,26 E-05	2,33 E-08	1,36 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0013	2,26 E-05	-2,33 E-08	-1,36 E-12
00092	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	-5,7 E-11	2,59 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	5,7 E-11	-2,59 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0013	-2,25 E-05	-6,87 E-09	3,12 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0013	2,25 E-05	6,87 E-09	-3,12 E-12
00093	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	3,57 E-10	2,59 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	-3,57 E-10	-2,59 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0013	-2,25 E-05	4,31 E-08	3,12 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0013	2,25 E-05	-4,31 E-08	-3,12 E-12
00094	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	-2,26 E-10	1,13 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	2,26 E-10	-1,13 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0013	-2,25 E-05	-2,72 E-08	1,36 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0013	2,25 E-05	2,72 E-08	-1,36 E-12
00095	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	7,19 E-11	1,27 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	-7,19 E-11	-1,27 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,26 E-05	8,66 E-09	1,53 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,26 E-05	-8,66 E-09	-1,53 E-12
00096	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,87 E-07	6,96 E-11	1,27 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,87 E-07	-6,96 E-11	-1,27 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,26 E-05	8,38 E-09	1,53 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,26 E-05	-8,38 E-09	-1,53 E-12
00097	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,3 E-07	1,88 E-09	-2,24 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,3 E-07	-1,88 E-09	2,24 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0009	1,56 E-05	2,26 E-07	-2,7 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0009	-1,56 E-05	-2,26 E-07	2,7 E-11
00098	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,29 E-07	9,49 E-10	-4,17 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,29 E-07	-9,49 E-10	4,17 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0009	1,56 E-05	1,14 E-07	-5,02 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0009	-1,56 E-05	-1,14 E-07	5,02 E-11
00099	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,29 E-07	6,94 E-10	-2,04 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,29 E-07	-6,94 E-10	2,04 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0009	1,56 E-05	8,36 E-08	-2,46 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0009	-1,56 E-05	-8,36 E-08	2,46 E-11
00100	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,29 E-07	2,14 E-09	-4,97 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,29 E-07	-2,14 E-09	4,97 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0009	1,56 E-05	2,58 E-07	-5,99 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0009	-1,56 E-05	-2,58 E-07	5,99 E-12
00101	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,29 E-07	1,38 E-09	-1,79 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,29 E-07	-1,38 E-09	1,79 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,56 E-05	1,67 E-07	-2,15 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,56 E-05	-1,67 E-07	2,15 E-11
00102	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,3 E-07	1,38 E-09	-1,29 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,3 E-07	-1,38 E-09	1,29 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,56 E-05	1,67 E-07	-1,56 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,56 E-05	-1,67 E-07	1,56 E-11
00103	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,16 E-08	3,51 E-15	-5,98 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,16 E-08	-3,51 E-15	5,98 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0001	1,4 E-06	3,53 E-13	-7,21 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0001	-1,4 E-06	-3,53 E-13	7,21 E-12
00104	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,17 E-08	-4,79 E-10	-2,35 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,17 E-08	4,79 E-10	2,35 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0001	1,4 E-06	-5,77 E-08	-2,83 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0001	-1,4 E-06	5,77 E-08	2,83 E-12
00105	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,16 E-08	-5,38 E-10	-2,35 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,16 E-08	5,38 E-10	2,35 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0001	1,39 E-06	-6,49 E-08	-2,83 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0001	-1,39 E-06	6,49 E-08	2,83 E-12
00106	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,15 E-08	5,54 E-11	-5,98 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,15 E-08	-5,54 E-11	5,98 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0001	1,39 E-06	6,67 E-09	-7,21 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0001	-1,39 E-06	-6,67 E-09	7,21 E-12

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale								
Nodo	Dir	e	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
			[cm]	[cm]	[cm]			[rad]
00107	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,17 E-08	-2,21 E-10	-2,99 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,17 E-08	2,21 E-10	2,99 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,4 E-06	-2,67 E-08	-3,6 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,4 E-06	2,67 E-08	3,6 E-12
00108	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,18 E-08	-2,23 E-10	-2,99 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,18 E-08	2,23 E-10	2,99 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,42 E-06	-2,69 E-08	-3,6 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,42 E-06	2,69 E-08	3,6 E-12

LEGENDA:

Dir Direzione del sisma.
S_x, S_y, S_z, Θ_x, Θ_y, Θ_z Le componenti dello spostamento sono relative al sistema di riferimento globale X, Y, 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: Piano Terra													
Trave Acciaio 5-10a	001	-1	2	243	-24	934	-23	-1	-41	-874	-24	224	-23
	002	-1	0	181	-1	664	-11	-1	-19	-658	-1	185	-9
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	-6	-4	1 211	-4	4 434	-67	-6	-126	-4 400	-4	1 238	-61
Trave Acciaio 13a-7	001	0	0	-442	6	-116	-1	0	6	691	421	-872	6
	002	0	0	-311	17	-75	0	0	4	493	309	-608	4
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	-2	-2 062	96	-498	-6	0	28	3 276	2 039	-4 038	31
Trave Acciaio 14a-8	001	0	5	-66	-249	371	-4	0	-3	154	263	-529	-2
	002	0	3	-51	-165	271	-3	0	-1	106	201	-374	0
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	18	-351	-1 106	1 804	-17	0	-10	706	1 335	-2 504	-4
Trave Acciaio 2a-1	001	5	68	-50	295	-255	-279	5	-60	109	295	-421	-268
	002	2	29	-18	113	-100	-109	2	-21	34	113	-120	-108
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	12	195	-121	752	-669	-723	12	-142	224	752	-797	-715
Trave Acciaio 3a-10a	001	1	28	81	-53	123	-60	1	-12	-21	-53	86	-23
	002	0	13	36	-23	57	-30	0	-5	-9	-23	34	-8
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	2	88	238	-153	381	-201	2	-34	-58	-153	228	-48
Trave Acciaio 7a-4	001	0	-2	-47	-62	382	2	0	-1	141	451	-517	-1
	002	0	-1	-42	-61	276	1	0	-1	99	305	-369	-1
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	-7	-288	-399	1 842	8	0	-5	664	2 042	-2 467	-6
Trave Acciaio 6a-3	001	0	1	-399	168	-63	4	0	2	604	582	-816	-3
	002	0	1	-286	104	-43	2	0	1	440	396	-576	-2
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	-1	4	-1 891	690	-283	19	-1	4	2 922	2 633	-3 824	-17
Trave Acciaio 4a-2	001	1	-6	-690	522	-706	12	1	14	1 618	922	-1 422	6
	002	1	-2	-482	361	-495	7	1	5	1 155	639	-995	0
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	6	-13	-3 219	2 407	-3 301	42	6	35	7 701	4 268	-6 642	5
Trave Acciaio 11a-6	001	1	11	-570	298	-550	-2	1	13	1 402	698	-1 266	4
	002	1	3	-409	228	-399	-1	1	8	1 020	509	-899	5
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	6	22	-2 738	1 513	-2 662	-4	6	55	6 806	3 376	-6 003	33
Trave Acciaio 2-5a	001	1	2	1 580	106	1 225	-2	1	-1	414	106	807	-4
	002	0	1	1 130	65	864	-1	0	-1	283	65	593	-2
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	3	6	7 534	429	5 753	-6	3	-5	1 896	429	3 947	-15
Trave Acciaio 3-7a	001	0	3	665	137	824	-3	0	-1	-28	137	398	-5
	002	0	1	486	84	598	-1	0	-1	-28	84	304	-3
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	1	9	3 234	567	3 988	-7	1	-5	-196	567	2 031	-18
Trave Acciaio 1a-3a	001	10	-18	10	-3	-161	163	10	58	85	-3	-177	180
	002	6	-9	5	-2	-69	74	6	26	37	-2	-75	81
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	39	-58	30	-14	-459	493	39	172	244	-14	-502	537
Trave Acciaio 5a-12a	001	0	5	0	11	15	-24	0	0	3	11	-22	13
	002	0	3	0	7	9	-15	0	0	2	7	-13	8
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	-2	23	0	45	64	-98	-2	1	12	45	-88	54
Trave Acciaio 6-12a	001	0	-2	1 432	-42	1 247	5	0	5	241	-42	829	7
	002	0	-1	1 037	-15	872	2	0	3	180	-15	602	4
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	1	-5	6 913	-117	5 816	17	1	19	1 204	-117	4 010	26
Trave Acciaio 7a-14a	001	0	2	2	8	19	-16	0	4	2	8	-18	21
	002	0	1	1	5	11	-10	0	2	1	5	-11	12
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	8	8	31	76	-68	0	16	8	31	-76	84
Trave Acciaio 1-3a	001	-3	-37	310	132	1 267	33	-3	25	-1 359	132	467	31

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]
	002	-2	-18	250	77	966	15	-2	9	-957	77	251	14
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	-12	-120	1 667	516	6 451	101	-12	63	-6 387	516	1 679	92
Trave Acciaio 2a-1a	001	-6	-26	97	-3	338	3	-6	-20	-9	-3	-229	3
	002	-3	-13	38	2	135	2	-3	-9	-6	2	-101	2
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	-19	-88	251	11	903	14	-19	-62	-40	11	-674	14
Trave Acciaio 4-8	001	0	2	4	13	20	-15	0	3	1	13	-14	19
	002	0	1	2	6	10	-7	0	2	0	6	-7	9
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	5	12	37	66	-49	0	11	3	37	-45	61
Trave Acciaio 3-7	001	0	5	2	-47	9	-27	0	5	1	-47	-6	27
	002	0	3	1	-60	5	-16	0	3	1	-60	-4	16
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	21	10	-398	37	-103	0	21	4	-398	-25	104
Trave Acciaio 2-6	001	-1	6	-9	-203	-12	-29	-1	4	11	-203	-27	26
	002	0	3	-5	-144	-8	-12	0	2	7	-144	-15	10
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	-3	18	-36	-962	-56	-80	-3	13	44	-962	-97	70
Trave Acciaio 2-6	001	0	0	1	-270	79	-1	0	-1	-1	-270	-73	-1
	002	0	0	-1	-153	2	0	0	-1	-2	-153	2	0
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	1	-1	-8	-1 022	11	-3	1	-4	-16	-1 022	11	-3
Trave Acciaio 2-6	001	-1	8	38	-58	206	-10	-1	-3	18	-58	-167	-10
	002	-1	3	17	-27	35	-5	-1	-1	5	-27	-13	-5
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	-4	22	113	-181	234	-29	-4	-8	37	-181	-90	-29
Trave Acciaio 1-5	001	0	-1	2	-225	72	3	0	1	5	-225	-81	3
	002	0	-1	-1	-76	-2	2	0	1	1	-76	-2	2
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	-2	-4	-5	-507	-14	13	-2	6	6	-507	-14	13
Trave Acciaio 1-5	001	0	-1	0	-178	70	-3	0	-3	5	-178	-82	-3
	002	0	-1	-2	-74	-3	-2	0	-2	1	-74	-3	-2
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	-1	-4	-10	-494	-22	-12	-1	-13	7	-494	-22	-12
Trave Acciaio 4a-11a	001	-1	14	-8	39	-16	-46	-1	-6	14	39	-30	4
	002	-1	8	-5	19	-8	-27	-1	-3	7	19	-17	5
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	-4	52	-33	127	-53	-176	-4	-18	46	127	-110	33
Trave Acciaio 6a-13a	001	0	5	-4	2	4	-29	0	2	-1	2	-10	22
	002	0	3	-2	2	3	-18	0	1	0	2	-6	14
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	1	22	-14	14	17	-118	1	9	-3	14	-39	91
Trave Acciaio 5a-6a	001	0	-3	379	-272	729	2	0	2	-400	145	-29	2
	002	0	-2	259	-208	521	1	0	1	-287	83	-9	1
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	-12	1 735	-1 385	3 468	8	0	7	-1 902	551	-60	8
Trave Acciaio 12a-13a	001	0	2	212	-425	675	1	0	3	-444	-7	-84	1
	002	0	1	159	-290	489	0	0	2	-313	1	-42	0
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	6	1 064	-1 944	3 249	3	0	13	-2 074	-8	-279	3
Trave Acciaio 9a-6	001	0	-2	3	632	16	4	0	2	3	707	-17	4
	002	0	-2	0	380	0	3	0	1	0	380	0	3
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	-1	-12	-1	2 538	-1	19	-1	9	0	2 538	-1	19
Trave Acciaio 9a-6	001	0	-4	3	650	17	2	0	-2	3	575	-16	2
	002	0	-3	0	400	0	1	0	-2	0	400	0	1
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	2	-20	0	2 664	1	7	2	-12	0	2 664	1	7
Trave Acciaio 2-9a	001	0	0	3	740	17	-4	0	-4	3	664	-16	-4
	002	0	0	0	400	0	-3	0	-3	0	400	0	-3
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	1	1	2 663	2	-18	0	-19	-1	2 663	2	-18
Trave Acciaio 2-9a	001	0	-13	3	542	16	10	0	-2	3	617	-16	10
	002	0	-8	0	380	0	6	0	-1	0	380	0	6
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	-2	-57	1	2 538	1	43	-2	-10	1	2 538	1	43
Trave Acciaio 3-7	001	0	1	43	36	193	-4	0	-4	36	36	-179	-4
	002	0	0	11	52	4	-3	0	-3	7	52	4	-3
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	-2	74	344	25	-17	0	-20	48	344	25	-17
Trave Acciaio 1-5	001	2	52	161	250	383	-82	2	-28	-44	250	37	-82
	002	1	26	58	116	106	-44	1	-17	-20	116	58	-44
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	9	173	390	770	708	-295	9	-114	-130	770	384	-295
Trave Acciaio 1-5	001	2	-8	-4	-223	3	29	2	1	12	-223	-35	-10
	002	1	-3	-6	-105	-12	6	1	3	6	-105	-12	6
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	7	-20	-38	-699	-78	40	7	20	41	-699	-78	40
Trave Acciaio 2a-1	001	4	-25	-62	-295	-288	121	4	23	64	-295	-303	104
	002	2	-9	-24	-112	-112	43	2	9	24	-112	-112	43

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	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	10	-62	-158	-744	-745	288	10	62	162	-744	-745	288
Trave Acciaio 8a-5	001	0	5	3	466	17	1	0	6	3	391	-17	1
	002	0	3	0	173	0	1	0	4	0	173	0	1
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	22	0	1 154	0	6	0	28	0	1 154	0	6
Trave Acciaio 8a-5	001	0	0	3	530	17	-2	0	-3	3	605	-17	-2
	002	0	0	0	197	0	-2	0	-2	0	197	0	-2
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	2	1	0	1 315	0	-12	2	-12	0	1 315	0	-12
Trave Acciaio 1-8a	001	1	4	2	443	15	-4	1	0	4	517	-18	-4
	002	0	3	0	198	-1	-3	0	0	0	198	-1	-3
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	3	21	-2	1 322	-4	-19	3	0	2	1 322	-4	-19
Trave Acciaio 1-8a	001	0	2	3	558	18	3	0	5	3	483	-16	3
	002	0	1	0	174	0	2	0	3	0	174	0	2
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	1	7	1	1 161	3	13	1	22	-2	1 161	3	13
Trave Acciaio 7-14a	001	0	2	733	-36	907	0	0	3	-47	-36	483	2
	002	0	1	525	-11	646	-1	0	1	-37	-11	353	1
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	8	3 497	-79	4 314	-4	0	10	-258	-79	2 357	6
Trave Acciaio 3a-4a	001	2	43	-1 374	38	107	-19	2	-2	-688	473	-674	-19
	002	1	17	-967	23	82	-8	1	-1	-481	326	-462	-8
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	5	115	-6 456	152	549	-50	5	-4	-3 217	2 175	-3 083	-50
Trave Acciaio 10a-11a	001	0	-38	-890	-124	265	31	0	35	-576	311	-516	31
	002	0	-17	-669	-79	180	14	0	16	-413	226	-364	14
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	004	0	-114	-4 470	-528	1 200	95	0	109	-2 764	1 497	-2 431	95

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.**

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA

Travi - Sollecitazioni per effetto del sisma													
Id _{Tr}	Di r	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: Piano Terra													
Trave Acciaio 5-10a	X	0	16	43	189	143	14	0	13	311	189	143	14
	Y	4	240	29	701	341	245	4	227	620	701	341	245
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 13a-7	X	0	2	86	1 441	214	1	0	4	401	1 441	214	1
	Y	2	236	47	430	74	279	2	397	133	430	74	279
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 14a-8	X	0	2	476	1 760	56	0	0	0	327	1 760	56	0
	Y	0	99	225	892	109	61	0	65	96	892	109	61
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 2a-1	X	2	7	4	8	30	65	2	24	13	8	30	65
	Y	0	87	95	330	54	374	0	260	120	330	54	374
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 3a-10a	X	0	1	11	13	16	4	0	2	5	13	16	4
	Y	2	12	62	21	151	24	2	12	86	21	151	24
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 7a-4	X	0	4	518	1 979	77	2	0	0	312	1 979	77	2
	Y	0	100	227	884	110	61	0	66	98	884	110	61
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 6a-3	X	0	5	106	1 689	246	3	0	5	450	1 689	246	3
	Y	2	237	50	418	73	282	2	399	123	418	73	282
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 4a-2	X	0	6	118	950	296	6	0	9	537	950	296	6
	Y	6	253	166	417	175	339	6	479	212	417	175	339
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 11a-6	X	0	4	87	684	229	7	0	11	418	684	229	7
	Y	5	257	162	413	171	342	5	481	209	413	171	342
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 2-5a	X	0	5	539	1 170	715	8	0	5	293	1 170	715	8
	Y	1	182	207	229	120	241	1	93	186	229	120	241
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 3-7a	X	0	6	655	1 576	1 022	11	0	7	500	1 576	1 022	11
	Y	1	125	137	830	316	202	1	104	232	830	316	202
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 1a-3a	X	1	8	10	14	21	48	1	13	6	14	21	48
	Y	5	48	55	37	219	141	5	15	43	37	219	141
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 5a-12a	X	0	3	0	0	1	3	0	2	0	0	1	3

Travi - Sollecitazioni per effetto del sisma													
Id _{Tr}	Di r	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Trave Acciaio 6-12a	Y	1	23	28	0	58	46	1	23	28	0	58	46
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	4	414	946	580	2	0	3	256	946	580	2
Trave Acciaio 7a-14a	Y	1	183	207	245	128	241	1	93	185	245	128	241
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	0	0	1	1	1	0	0	3	1	1	1
Trave Acciaio 1-3a	Y	0	9	28	1	58	18	0	9	28	1	58	18
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	1	18	50	373	235	16	1	11	481	373	235	16
Trave Acciaio 2a-1a	Y	3	243	51	960	295	267	3	265	609	960	295	267
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	19	14	34	8	17	0	13	2	34	8	17
Trave Acciaio 4-8	Y	1	134	85	258	59	110	1	73	27	258	59	110
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	0	2	3	0	2	0	1	0	3	0	2
Trave Acciaio 3-7	Y	0	24	42	0	94	53	0	24	42	0	94	53
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	0	2	28	2	0	0	0	2	28	2	0
Trave Acciaio 2-6	Y	1	5	21	5	40	10	1	5	21	5	40	10
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	0	0	41	6	0	0	0	2	41	6	0
Trave Acciaio 2-6	Y	2	8	65	2	123	15	2	8	65	2	123	15
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	1	2	37	6	1	0	0	3	37	6	1
Trave Acciaio 2-6	Y	0	0	258	0	674	3	0	0	258	0	674	3
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	16	8	3	12	22	0	8	5	3	12	22
Trave Acciaio 1-5	Y	3	260	240	1	456	496	3	261	240	1	456	496
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	1	0	16	7	3	0	2	0	16	7	3
Trave Acciaio 1-5	Y	1	4	164	2	428	10	1	3	164	2	428	10
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	0	5	16	12	2	0	1	5	16	12	2
Trave Acciaio 4a-11a	Y	1	3	266	3	697	9	1	4	267	3	697	9
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	1	3	6	18	10	7	1	4	5	18	10	7
Trave Acciaio 6a-13a	Y	2	115	168	5	342	236	2	115	166	5	342	236
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	3	4	21	4	4	0	2	3	21	4	4
Trave Acciaio 5a-6a	Y	1	78	125	1	256	159	1	77	125	1	256	159
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	1	299	1 517	95	1	0	2	88	1 517	95	1
Trave Acciaio 12a-13a	Y	0	88	178	277	55	27	0	106	67	277	55	27
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	2	262	1 261	89	3	0	3	70	1 261	89	3
Trave Acciaio 9a-6	Y	0	88	177	298	54	27	0	105	62	298	54	27
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	4	0	101	0	6	0	1	1	101	0	6
Trave Acciaio 9a-6	Y	0	2	4	2 389	14	2	0	2	11	2 389	14	2
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	4	0	89	0	2	0	1	1	89	0	2
Trave Acciaio 2-9a	Y	1	3	4	2 337	4	7	1	8	1	2 337	4	7
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	2	1	88	0	6	0	5	0	88	0	6
Trave Acciaio 2-9a	Y	0	3	11	2 389	14	1	0	3	4	2 389	14	1
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	2	1	100	0	3	0	4	0	100	0	3
Trave Acciaio 3-7	Y	1	9	1	2 337	4	7	1	3	4	2 337	4	7
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	9	6	25	1	12	0	3	4	25	1	12
Trave Acciaio 1-5	Y	1	286	686	5	1 307	539	1	281	686	5	1 307	539
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	13	6	9	17	22	0	13	11	9	17	22
Trave Acciaio 1-5	Y	6	410	594	292	1 157	668	6	241	532	292	1 157	668
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	2	4	7	9	3	0	1	5	7	9	3
Trave Acciaio 2a-1	Y	4	17	31	161	57	33	4	16	27	161	57	33
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	2	6	15	19	71	30	2	6	15	19	71	30
Trave Acciaio 8a-5	Y	2	12	31	146	123	52	2	10	22	146	123	52
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	8	0	20	0	5	0	4	0	20	0	5
Trave Acciaio 8a-5	Y	1	8	1	2 112	8	4	1	4	9	2 112	8	4
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	5	0	70	0	8	0	3	0	70	0	8
Trave Acciaio 1-8a	Y	1	7	1	2 111	5	0	1	7	5	2 111	5	0
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	3	0	71	0	0	0	5	0	71	0	0
Trave Acciaio 1-8a	Y	1	4	9	2 108	8	4	1	8	1	2 108	8	4
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	0	2	0	20	0	6	0	8	0	20	0	6

Travi - Sollecitazioni per effetto del sisma													
Id _{Tr}	Di r	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]
	Y	1	7	5	2 116	5	1	1	8	1	2 116	5	1
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 7-14a	X	0	0	581	1 376	927	4	0	2	458	1 376	927	4
	Y	1	125	141	836	321	204	1	103	230	836	321	204
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 3a-4a	X	0	11	503	734	179	7	0	5	106	734	179	7
	Y	0	204	617	822	213	66	0	69	123	822	213	66
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 10a-11a	X	0	12	330	455	117	8	0	7	76	455	117	8
	Y	0	192	603	817	211	59	0	74	119	817	211	59
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

LEGENDA:

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

Dir Direzione del sisma.

Estr. Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).

Inz./Fin.

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Travi - Sollecitazioni per eccentricità accidentale														
Id _{Tr}	Di r	e	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: Piano Terra											
Trave Acciaio 5-10a	X	+	0	-1	0	-2	1	1	0	1	-2	-2	1	1
	X	-	0	1	0	2	-1	-1	0	-1	2	2	-1	-1
	Y	+	2	-77	10	-255	124	73	2	62	-225	-255	124	73
	Y	-	-2	77	-10	255	-124	-73	-2	-62	225	255	-124	-73
Trave Acciaio 13a-7	X	+	0	0	0	-2	0	0	0	0	0	-2	0	0
	X	-	0	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	0
	Y	+	0	1	7	-200	-3	-5	0	-10	12	-200	-3	-5
	Y	-	0	-1	-7	200	3	5	0	10	-12	200	3	5
Trave Acciaio 14a-8	X	+	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0
	X	-	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0
	Y	+	0	2	-36	-149	-20	-1	0	-2	17	-149	-20	-1
	Y	-	0	-2	36	149	20	1	0	2	-17	149	20	1
Trave Acciaio 2a-1	X	+	0	0	0	0	0	1	0	1	0	0	0	1
	X	-	0	0	0	0	0	-1	0	-1	0	0	0	-1
	Y	+	-1	36	-19	21	19	131	-1	97	-28	21	19	131
	Y	-	1	-36	19	-21	-19	-131	1	-97	28	-21	-19	-131
Trave Acciaio 3a-10a	X	+	0	0	0	1	-1	0	0	0	0	1	-1	0
	X	-	0	0	0	-1	1	0	0	0	0	-1	1	0
	Y	+	-1	4	-25	92	-65	-6	-1	-2	39	92	-65	-6
	Y	-	1	-4	25	-92	65	6	1	2	-39	-92	65	6
Trave Acciaio 7a-4	X	+	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0
	X	-	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0
	Y	+	0	2	36	149	20	-1	0	-2	-17	149	20	-1
	Y	-	0	-2	-36	-149	-20	1	0	2	17	-149	-20	1
Trave Acciaio 6a-3	X	+	0	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	0
	X	-	0	0	0	-2	0	0	0	0	0	-2	0	0
	Y	+	0	1	-7	199	3	-5	0	-10	-13	199	3	-5
	Y	-	0	-1	7	-199	-3	5	0	10	13	-199	-3	5
Trave Acciaio 4a-2	X	+	0	0	0	2	1	0	0	0	-1	2	1	0
	X	-	0	0	0	-2	-1	0	0	0	1	-2	-1	0
	Y	+	-1	10	40	265	75	-20	-1	-33	-122	265	75	-20
	Y	-	1	-10	-40	-265	-75	20	1	33	122	-265	-75	20
Trave Acciaio 11a-6	X	+	0	0	0	-2	-1	0	0	0	1	-2	-1	0
	X	-	0	0	0	2	1	0	0	0	-1	2	1	0
	Y	+	-1	13	-41	-265	-76	-21	-1	-34	123	-265	-76	-21
	Y	-	1	-13	41	265	76	21	1	34	-123	265	76	21
Trave Acciaio 2-5a	X	+	0	0	-1	2	-1	0	0	0	0	2	-1	0
	X	-	0	0	1	-2	1	0	0	0	0	-2	1	0
	Y	+	0	6	-121	197	-105	-5	0	0	-1	197	-105	-5
	Y	-	0	-6	121	-197	105	5	0	0	1	-197	105	5
Trave Acciaio 3-7a	X	+	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0
	X	-	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0
	Y	+	0	3	-29	141	-58	-2	0	1	36	141	-58	-2
	Y	-	0	-3	29	-141	58	2	0	-1	-36	-141	58	2
Trave Acciaio 1a-3a	X	+	0	0	0	2	-1	0	0	0	0	2	-1	0
	X	-	0	0	0	-2	1	0	0	0	0	-2	1	0
	Y	+	-2	21	-11	204	-88	-57	-2	-4	28	204	-88	-57
	Y	-	2	-21	11	-204	88	57	2	4	-28	-204	88	57
Trave Acciaio 5a-12a	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	+	0	-5	1	0	3	10	0	5	-1	0	3	10
	Y	-	0	5	-1	0	-3	-10	0	-5	1	0	-3	-10
Trave Acciaio 6-12a	X	+	0	0	1	-2	1	0	0	0	0	-2	1	0
	X	-	0	0	-1	2	-1	0	0	0	0	2	-1	0
	Y	+	0	6	121	-198	105	-5	0	0	1	-198	105	-5
	Y	-	0	-6	-121	198	-105	5	0	0	-1	198	-105	5

Travi - Sollecitazioni per eccentricità accidentale

Id _{Tr}	D _r	e	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Trave Acciaio 7a-14a	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	+	0	-1	0	0	0	2	0	1	0	0	0	2
	Y	-	0	1	0	0	0	-2	0	-1	0	0	0	-2
Trave Acciaio 1-3a	X	+	0	-1	0	3	-1	1	0	1	2	3	-1	1
	X	-	0	1	0	-3	1	-1	0	-1	-2	-3	1	-1
	Y	+	1	-81	18	358	-104	87	1	85	214	358	-104	87
	Y	-	-1	81	-18	-358	104	-87	-1	-85	-214	-358	104	-87
Trave Acciaio 2a-1a	X	+	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0
	X	-	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0
	Y	+	0	-47	-28	-105	-20	37	0	23	10	-105	-20	37
	Y	-	0	47	28	105	20	-37	0	-23	-10	105	20	-37
Trave Acciaio 4-8	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	+	0	-1	1	0	3	2	0	1	-1	0	3	2
	Y	-	0	1	-1	0	-3	-2	0	-1	1	0	-3	-2
Trave Acciaio 3-7	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	+	0	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0
	Y	-	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0
Trave Acciaio 2-6	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	+	0	-1	9	-1	17	2	0	1	-9	-1	17	2
	Y	-	0	1	-9	1	-17	-2	0	-1	9	1	-17	-2
Trave Acciaio 2-6	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	+	0	0	-5	0	-13	0	0	0	5	0	-13	0
	Y	-	0	0	5	0	13	0	0	0	-5	0	13	0
Trave Acciaio 2-6	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	+	0	-30	-18	0	-35	58	0	31	19	0	-35	58
	Y	-	0	30	18	0	35	-58	0	-31	-19	0	35	-58
Trave Acciaio 1-5	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	+	0	1	6	0	15	-3	0	-1	-6	0	15	-3
	Y	-	0	-1	-6	0	-15	3	0	1	6	0	-15	3
Trave Acciaio 1-5	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	+	0	-1	11	-1	29	3	0	1	-11	-1	29	3
	Y	-	0	1	-11	1	-29	-3	0	-1	11	1	-29	-3
Trave Acciaio 4a-11a	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	+	1	-13	15	3	30	27	1	13	-14	3	30	27
	Y	-	-1	13	-15	-3	-30	-27	-1	-13	14	-3	-30	-27
Trave Acciaio 6a-13a	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	+	0	-5	5	0	10	9	0	5	-5	0	10	9
	Y	-	0	5	-5	0	-10	-9	0	-5	5	0	-10	-9
Trave Acciaio 5a-6a	X	+	0	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	0
	X	-	0	0	0	-2	0	0	0	0	0	-2	0	0
	Y	+	0	5	-2	213	3	-5	0	-6	-8	213	3	-5
	Y	-	0	-5	2	-213	-3	5	0	6	8	-213	-3	5
Trave Acciaio 12a-13a	X	+	0	0	0	-2	0	0	0	0	0	-2	0	0
	X	-	0	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	0
	Y	+	0	5	2	-214	-3	-5	0	-6	8	-214	-3	-5
	Y	-	0	-5	-2	214	3	5	0	6	-8	214	3	5
Trave Acciaio 9a-6	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	+	0	0	0	57	0	0	0	0	0	57	0	0
	Y	-	0	0	0	-57	0	0	0	0	0	-57	0	0
Trave Acciaio 9a-6	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	+	0	0	0	-58	0	-1	0	-2	0	-58	0	-1
	Y	-	0	0	0	58	0	1	0	2	0	58	0	1
Trave Acciaio 2-9a	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	+	0	0	0	-57	0	0	0	0	0	-57	0	0
	Y	-	0	0	0	57	0	0	0	0	0	57	0	0
Trave Acciaio 2-9a	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	+	0	2	0	58	0	-1	0	0	0	58	0	-1
	Y	-	0	-2	0	-58	0	1	0	0	0	-58	0	1
Trave Acciaio 3-7	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	+	0	-13	-8	0	-15	24	0	13	8	0	-15	24
	Y	-	0	13	8	0	15	-24	0	-13	-8	0	15	-24
Trave Acciaio 1-5	X	+	0	1	0	0	0	-2	0	-1	0	0	0	-2
	X	-	0	-1	0	0	0	2	0	1	0	0	0	2
	Y	+	-2	154	4	12	30	-240	-2	-80	-26	12	30	-240
	Y	-	2	-154	-4	-12	-30	240	2	80	26	-12	-30	240
Trave Acciaio 1-5	X	+	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0

Travi - Sollecitazioni per eccentricità accidentale														
Id _{Tr}	Dir	e	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]
	X	-	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0
	Y	+	-2	6	15	-105	27	-11	-2	-5	-13	-105	27	-11
	Y	-	2	-6	-15	105	-27	11	2	5	13	105	-27	11
Trave Acciaio 2a-1	X	+	0	0	0	-2	0	0	0	0	0	-2	0	0
	X	-	0	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	0
	Y	+	0	3	8	-224	28	-12	0	-2	-4	-224	28	-12
	Y	-	0	-3	-8	224	-28	12	0	2	4	224	-28	12
Trave Acciaio 8a-5	X	+	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0
	X	-	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0
	Y	+	0	-3	0	84	0	2	0	-1	0	84	0	2
	Y	-	0	3	0	-84	0	-2	0	1	0	-84	0	-2
Trave Acciaio 8a-5	X	+	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0
	X	-	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0
	Y	+	0	2	0	-83	0	0	0	2	0	-83	0	0
	Y	-	0	-2	0	83	0	0	0	-2	0	83	0	0
Trave Acciaio 1-8a	X	+	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0
	X	-	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0
	Y	+	0	1	0	-84	0	2	0	3	0	-84	0	2
	Y	-	0	-1	0	84	0	-2	0	-3	0	84	0	-2
Trave Acciaio 1-8a	X	+	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0
	X	-	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0
	Y	+	0	-2	0	83	0	0	0	-3	0	83	0	0
	Y	-	0	2	0	-83	0	0	0	3	0	-83	0	0
Trave Acciaio 7-14a	X	+	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0
	X	-	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0
	Y	+	0	3	29	-141	58	-2	0	1	-36	-141	58	-2
	Y	-	0	-3	-29	141	-58	2	0	-1	36	141	-58	2
Trave Acciaio 3a-4a	X	+	0	0	2	3	1	0	0	0	0	3	1	0
	X	-	0	0	-2	-3	-1	0	0	0	0	-3	-1	0
	Y	+	0	47	217	306	77	-24	0	-9	36	306	77	-24
	Y	-	0	-47	-217	-306	-77	24	0	9	-36	-306	-77	24
Trave Acciaio 10a-11a	X	+	0	0	-2	-3	-1	0	0	0	0	-3	-1	0
	X	-	0	0	2	3	1	0	0	0	0	3	1	0
	Y	+	0	39	-218	-306	-77	-19	0	-5	-36	-306	-77	-19
	Y	-	0	-39	218	306	77	19	0	5	36	306	77	19

LEGENDA:

Id_{Tr} Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
Dir Direzione del sisma.
e Segno dell'eccentricità accidentale.
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]	
Pilastri: Piano Terra														
Pilastro Acciaio 2	001	0	-33	-9	3 106	-2	-27	0	-81	-5	2 657	-2	-27	01
	002	0	-22	-2	1 741	1	-19	0	-56	-4	1 741	1	-19	01
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	004	0	-148	-12	11 606	8	-124	0	-374	-27	11 606	8	-124	01
Pilastro Acciaio 6	001	0	-23	11	2 821	7	-7	0	-36	-2	2 371	7	-7	01
	002	0	-16	3	1 566	1	-7	0	-28	0	1 566	1	-7	01
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	004	0	-110	19	10 446	9	-45	0	-192	3	10 446	9	-45	01
Pilastro Acciaio 5	001	0	94	4	1 428	6	40	0	175	-9	929	6	40	01
	002	0	68	0	610	2	31	0	131	-3	610	2	31	01
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	004	-1	454	2	4 077	12	209	-1	876	-22	4 077	12	209	01
Pilastro Acciaio 1	001	0	118	-1	2 698	7	65	0	249	-15	2 199	7	65	01
	002	0	84	2	1 223	5	47	0	179	-7	1 223	5	47	01
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	004	-1	559	13	8 163	31	315	-1	1 195	-50	8 163	31	315	01
Pilastro Acciaio 7	001	0	-29	-2	2 420	-3	17	0	-6	3	2 081	-3	17	01
	002	0	-19	-2	1 340	-3	12	0	-2	3	1 340	-3	12	01
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	004	0	-128	-14	8 917	-24	87	0	-9	19	8 917	-24	87	01
Pilastro Acciaio 3	001	0	-25	-3	2 380	-2	16	0	-4	0	2 042	-2	16	01
	002	0	-17	-1	1 313	0	12	0	0	-1	1 313	0	12	01
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	004	0	-116	-4	8 741	3	86	0	1	-8	8 741	3	86	01
Pilastro Acciaio 8	001	0	4	130	709	28	-17	0	-2	119	613	28	-17	01
	002	0	2	85	436	8	-7	0	-1	82	436	8	-7	01
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	004	0	12	573	2 912	61	-49	0	-7	550	2 912	61	-49	01
Pilastro Acciaio 4	001	0	0	-66	793	134	-14	0	-5	-117	697	134	-14	01
	002	0	0	-51	483	82	-6	0	-2	-82	483	82	-6	01
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	004	0	-1	-337	3 234	549	-40	0	-17	-546	3 234	549	-40	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]	
Pilastro Acciaio 2	001	0	21	-10	4 302	-15	-31	0	-33	17	3 870	-15	-31	01
	002	0	16	-4	2 108	-6	-22	0	-22	6	2 108	-6	-22	01
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	004	-1	105	-28	14 056	-40	-145	-1	-150	42	14 056	-40	-145	01
Pilastro Acciaio 6	001	0	-4	0	3 981	6	-10	0	-22	-11	3 549	6	-10	01
	002	0	0	-1	1 913	1	-9	0	-15	-3	1 913	1	-9	01
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	004	-1	3	-8	12 759	7	-61	-1	-103	-20	12 759	7	-61	01
Pilastro Acciaio 5	001	0	4	-1	1 654	4	42	0	88	-9	1 160	4	42	01
	002	0	0	-4	456	-1	32	0	64	-1	456	-1	32	01
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	004	2	-2	-23	3 047	-9	215	2	428	-5	3 047	-9	215	01
Pilastro Acciaio 1	001	0	-2	-14	2 865	-11	58	0	113	7	2 371	-11	58	01
	002	0	-4	-4	1 040	-2	42	0	81	0	1 040	-2	42	01
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	004	2	-29	-25	6 933	-14	284	2	538	2	6 933	-14	284	01
Pilastro Acciaio 1	001	0	-112	-1	3 885	2	64	0	0	-5	3 453	2	64	01
	002	0	-84	0	1 197	3	46	0	-3	-5	1 197	3	46	01
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	004	1	-563	5	7 979	21	310	1	-20	-32	7 979	21	310	01
Pilastro Acciaio 5	001	0	-71	4	2 725	11	41	0	1	-15	2 293	11	41	01
	002	0	-58	1	637	3	32	0	-2	-5	637	3	32	01
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	004	1	-388	6	4 261	22	213	1	-14	-32	4 261	22	213	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.

PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA

Pilastri - Sollecitazioni per effetto del sisma															
Id _{PII}	Dir	Dist r	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Pilastrata: Piano Terra															
Pilastro Acciaio 2	X	-	0	30	4	431	2	6	0	38	2	431	2	6	01
	Y	-	0	16	252	2 593	182	23	0	57	80	2 593	182	23	01
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastro Acciaio 6	X	-	0	28	3	358	1	5	0	35	2	358	1	5	01
	Y	-	0	15	252	2 593	182	23	0	56	81	2 593	182	23	01
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastro Acciaio 5	X	-	0	99	10	160	8	49	0	4	5	160	8	49	01
	Y	-	0	32	651	1 486	517	35	0	101	393	1 486	517	35	01
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastro Acciaio 1	X	-	0	127	11	234	10	58	0	26	8	234	10	58	01
	Y	-	0	34	649	1 509	512	37	0	108	385	1 509	512	37	01
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastro Acciaio 7	X	-	0	101	0	420	1	186	0	154	0	420	1	186	01
	Y	-	0	46	519	1 186	592	78	0	63	292	1 186	592	78	01
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastro Acciaio 3	X	-	0	107	0	431	1	194	0	159	0	431	1	194	01
	Y	-	0	46	520	1 188	592	79	0	64	292	1 188	592	79	01
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastro Acciaio 8	X	-	1	2	195	855	1 620	4	1	0	421	855	1 620	4	01
	Y	-	4	66	324	342	875	67	4	41	86	342	875	67	01
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastro Acciaio 4	X	-	1	2	273	942	1 820	4	1	3	419	942	1 820	4	01
	Y	-	4	67	325	336	871	67	4	41	87	336	871	67	01
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastro Acciaio 2	X	-	0	50	5	508	6	45	0	28	6	508	6	45	01
	Y	-	0	24	714	5 463	792	22	0	17	672	5 463	792	22	01
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastro Acciaio 6	X	-	0	46	6	454	7	41	0	27	6	454	7	41	01
	Y	-	0	24	715	5 462	793	22	0	16	672	5 462	793	22	01
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastro Acciaio 5	X	-	0	48	4	162	5	26	0	97	6	162	5	26	01
	Y	-	1	11	233	4 112	305	23	1	35	378	4 112	305	23	01
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastro Acciaio 1	X	-	0	56	5	164	5	35	0	123	6	164	5	35	01
	Y	-	1	12	233	4 131	304	24	1	37	376	4 131	304	24	01
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastro Acciaio 1	X	-	0	123	8	172	10	103	0	58	8	172	10	103	01
	Y	-	1	66	526	6 493	574	36	1	4	479	6 493	574	36	01
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastro Acciaio 5	X	-	0	86	8	231	9	75	0	45	8	231	9	75	01
	Y	-	1	64	527	6 470	575	35	1	3	480	6 470	575	35	01
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01

Pilastri - Sollecitazioni per effetto del sisma															
Id _{Pil}	Dir	Dist _r	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]	

LEGENDA:

- Id_{Pil}

Identificativo del Pilastro.
- Dir

Direzione del sisma.
- Distr

Distribuzione delle forze (0P = Principale non richiesta; 1P = Principale proporzionale alle forze statiche; 2P = Proporzionale I Modo vibrazione; 3P = Principale proporzionale ai taglianti; 0S = Secondaria non richiesta; 1S = Secondaria proporzionale alle masse; 2S = secondaria multimodale).
- Lv

Identificativo del livello, nella relativa tabella.
- Estr.

Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
- Inf./Sup.

PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Pilastri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale															
Id _{Pil}	Dir	e	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Pilastrata: Piano Terra															
Pilastro Acciaio 2	X	+	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0	01
	X	-	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	01
	Y	+	0	3	-6	-127	-6	3	0	9	5	-127	-6	3	01
	Y	-	0	-3	6	127	6	-3	0	-9	-5	127	6	-3	01
Pilastro Acciaio 6	X	+	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	01
	X	-	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0	01
	Y	+	0	-3	-6	127	-6	-3	0	-9	5	127	-6	-3	01
	Y	-	0	3	6	-127	6	3	0	9	-5	-127	6	3	01
Pilastro Acciaio 5	X	+	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	01
	X	-	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0	01
	Y	+	0	12	-26	82	-21	12	0	36	16	82	-21	12	01
	Y	-	0	-12	26	-82	21	-12	0	-36	-16	-82	21	-12	01
Pilastro Acciaio 1	X	+	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0	01
	X	-	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	01
	Y	+	0	-12	-27	-82	-22	-12	0	-37	19	-82	-22	-12	01
	Y	-	0	12	27	82	22	12	0	37	-19	82	22	12	01
Pilastro Acciaio 7	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	Y	+	0	-8	3	-21	3	12	0	8	-2	-21	3	12	01
	Y	-	0	8	-3	21	-3	-12	0	-8	2	21	-3	-12	01
Pilastro Acciaio 3	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	Y	+	0	8	3	21	3	-12	0	-8	-2	21	3	-12	01
	Y	-	0	-8	-3	-21	-3	12	0	8	2	-21	-3	12	01
Pilastro Acciaio 8	X	+	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	01
	X	-	0	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	01
	Y	+	0	2	59	-57	136	-1	0	1	8	-57	136	-1	01
	Y	-	0	-2	-59	57	-136	1	0	-1	-8	57	-136	1	01
Pilastro Acciaio 4	X	+	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	01
	X	-	0	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	01
	Y	+	0	-2	59	57	136	1	0	-1	8	57	136	1	01
	Y	-	0	2	-59	-57	-136	-1	0	1	-8	-57	-136	-1	01
Pilastro Acciaio 2	X	+	0	0	0	-2	0	0	0	0	0	-2	0	0	01
	X	-	0	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	0	01
	Y	+	0	-3	15	-192	17	3	0	3	-14	-192	17	3	01
	Y	-	0	3	-15	192	-17	-3	0	-3	14	192	-17	-3	01
Pilastro Acciaio 6	X	+	0	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	0	01
	X	-	0	0	0	-2	0	0	0	0	0	-2	0	0	01
	Y	+	0	3	15	193	17	-3	0	-3	-14	193	17	-3	01
	Y	-	0	-3	-15	-193	-17	3	0	3	14	-193	-17	3	01
Pilastro Acciaio 5	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	Y	+	0	-3	10	-24	12	8	0	12	-14	-24	12	8	01
	Y	-	0	3	-10	24	-12	-8	0	-12	14	24	-12	-8	01
Pilastro Acciaio 1	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	Y	+	0	3	10	24	12	-8	0	-13	-15	24	12	-8	01
	Y	-	0	-3	-10	-24	-12	8	0	13	15	-24	-12	8	01
Pilastro Acciaio 1	X	+	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	01
	X	-	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0	01
	Y	+	0	21	-19	115	-22	-11	0	1	19	115	-22	-11	01
	Y	-	0	-21	19	-115	22	11	0	-1	-19	-115	22	11	01
Pilastro Acciaio 5	X	+	0	0	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0	01
	X	-	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	01
	Y	+	0	-20	-19	-115	-21	11	0	-1	19	-115	-21	11	01
	Y	-	0	20	19	115	21	-11	0	1	-19	115	21	-11	01

LEGENDA:

- Id_{Pil}

Identificativo del Pilastro.
- Dir

Direzione del sisma.
- e

Segno dell'eccentricità accidentale.
- 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/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]
Fondazione						Platea 1													
Condizione carico (Carico Permanente)																			
00072	0,000 -0,002	0,000 -0,006	0,000 0,000	0,002 0,000	00035	0,000 -0,005	0,000 -0,005	0,000 0,002	0,001 0,000	00098	0,000 -0,010	0,000 -0,005	0,000 0,003	0,001 0,002	00043	0,000 -0,024	0,000 -0,020	0,000 0,001	-0,001 0,001
00102	0,000 -0,003	0,000 0,002	0,000 0,001	0,001 0,000	00070	0,000 0,000	0,000 -0,008	0,000 0,002	0,002 0,000	00044	0,000 -0,031	0,000 -0,028	0,000 0,000	-0,001 -0,001	00071	0,000 0,000	0,000 -0,003	0,000 0,001	0,001 0,000
00073	0,000 -0,011	0,000 -0,001	0,000 0,001	0,000 0,002	00101	0,000 -0,004	0,000 0,004	0,000 0,000	-0,002 0,000	00075	0,000 0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	-0,001 0,000	00076	0,000 -0,001	0,000 -0,009	0,000 -0,001	-0,004 0,000
00099	0,000 -0,012	0,000 -0,006	0,000 -0,001	0,000 0,003	00074	0,000 -0,001	0,000 -0,006	0,000 0,001	-0,003 0,000	00100	0,000 -0,015	0,000 -0,011	0,000 0,002	-0,004 -0,004	00037	0,000 -0,005	0,000 -0,004	0,000 0,002	-0,002 -0,001
00034	0,000 -0,004	0,000 -0,004	0,000 -0,001	0,000 0,000	00069	0,000 -0,012	0,000 0,002	0,000 -0,001	0,000 -0,004	00036	0,000 -0,004	0,000 -0,005	0,000 -0,002	0,001 0,000	00097	0,000 -0,010	0,000 -0,009	0,000 -0,003	0,003 -0,003
Condizione carico (Permanenti NON Strutturali)																			
00072	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00035	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,001	0,000 0,000	00098	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,000 0,001	0,000 0,000	00043	0,000 -0,006	0,000 -0,004	0,000 0,000	-0,001 0,000
00102	0,000 -0,001	0,000 0,001	0,000 0,001	0,000 0,000	00070	0,000 0,000	0,000 -0,002	0,000 0,001	0,000 0,000	00044	0,000 -0,009	0,000 -0,008	0,000 0,000	-0,001 0,000	00071	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,001	0,000 0,000
00073	0,000 -0,002	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00101	0,000 -0,001	0,000 0,002	0,000 0,000	0,000 0,000	00075	0,000 0,001	0,000 0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00076	0,000 0,000	0,000 -0,003	0,000 0,000	-0,002 0,000
00099	0,000 -0,003	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,001	00074	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	-0,001 0,000	00100	0,000 -0,005	0,000 -0,004	0,000 0,001	-0,001 -0,001	00037	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,001	-0,001 -0,001
00034	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00069	0,000 -0,003	0,000 0,001	0,000 -0,001	0,000 -0,001	00036	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	00097	0,000 -0,002	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,001 -0,001
Condizione carico (Autorimessa <= 30kN)																			
00072	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00035	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00098	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00043	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00102	0,000 -0,001	0,000 -0,001	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	00044	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00071	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00073	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00101	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00075	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00076	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00099	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00074	0,000 -0,001	0,000 -0,001	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	00037	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00034	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00069	0,000 -0,001	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	00097	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
Condizione carico (Scale, balconi, ballatoi (Cat. A))																			
00072	0,000 0,001	0,000 -0,002	0,000 0,001	0,001 -0,001	00035	0,000 -0,004	0,000 -0,004	0,000 0,004	0,001 -0,001	00098	0,000 -0,009	0,000 -0,005	0,000 0,008	0,001 0,002	00043	0,000 -0,032	0,000 -0,024	0,000 0,003	-0,004 0,002
00102	0,000 0,000	0,000 0,012	0,000 0,005	0,002 0,001	00070	0,000 0,004	0,000 -0,009	0,000 0,004	0,003 0,000	00044	0,000 -0,057	0,000 -0,051	0,000 0,002	-0,006 -0,003	00071	0,000 0,001	0,000 0,002	0,000 0,004	0,002 -0,001
00073	0,000 -0,011	0,000 0,001	0,000 0,002	0,000 0,003	00101	0,000 -0,003	0,000 0,020	0,000 0,001	-0,002 0,002	00075	0,000 0,004	0,000 0,011	0,000 0,000	-0,001 0,002	00076	0,000 0,004	0,000 -0,013	0,000 -0,001	-0,011 0,001
00099	0,000 -0,016	0,000 -0,005	0,000 0,001	-0,003 0,006	00074	0,000 0,003	0,000 -0,001	0,000 0,002	-0,006 0,000	00100	0,000 -0,029	0,000 -0,021	0,000 0,003	-0,010 -0,008	00037	0,000 -0,004	0,000 -0,002	0,000 0,005	-0,004 -0,003
00034	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 -0,001	-0,003 0,001	00069	0,000 -0,019	0,000 0,007	0,000 -0,005	0,001 -0,009	00036	0,000 -0,002	0,000 -0,004	0,000 -0,004	0,002 0,000	00097	0,000 -0,009	0,000 -0,013	0,000 -0,007	0,004 -0,004
Fondazione						Platea 2													
Condizione carico (Carico Permanente)																			
00064	0,000 0,000	0,000 -0,008	0,000 -0,001	0,003 0,000	00031	0,000 -0,005	0,000 -0,004	0,000 0,002	0,002 0,000	00092	0,000 -0,015	0,000 -0,008	0,000 0,003	0,002 0,004	00049	0,000 -0,034	0,000 -0,029	0,000 0,000	0,000 0,002
00096	0,000 -0,004	0,000 0,005	0,000 0,000	0,002 0,000	00093	0,000 -0,015	0,000 -0,008	0,000 -0,003	-0,002 0,004	00066	0,000 -0,001	0,000 -0,008	0,000 0,001	-0,003 0,000	00063	0,000 0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,001 0,000
00062	0,000 0,000	0,000 -0,008	0,000 0,001	0,004 0,000	00095	0,000 -0,004	0,000 0,005	0,000 0,000	-0,002 0,000	00067	0,000 0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	-0,001 0,000	00068	0,000 0,000	0,000 -0,008	0,000 -0,001	-0,003 0,000
00050	0,000 -0,035	0,000 -0,030	0,000 0,000	0,000 -0,002	00094	0,000 -0,013	0,000 -0,011	0,000 0,003	-0,004 -0,003	00061	0,000 -0,014	0,000 0,002	0,000 0,000	0,000 -0,005	00033	0,000 -0,005	0,000 -0,005	0,000 0,002	-0,002 0,000
00030	0,000 -0,005	0,000 -0,005	0,000 -0,002	0,000 0,000	00091	0,000 -0,014	0,000 -0,011	0,000 -0,003	0,004 -0,003	00032	0,000 -0,005	0,000 -0,005	0,000 -0,003	0,002 -0,001	00065	0,000 -0,014	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,003
Condizione carico (Permanenti NON Strutturali)																			
00064	0,000 0,001	0,000 -0,003	0,000 0,000	0,002 0,000	00031	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,001	0,001 0,000	00092	0,000 -0,006	0,000 -0,003	0,000 0,001	0,001 0,002	00049	0,000 -0,015	0,000 -0,013	0,000 0,000	0,000 0,001
00096	0,000 -0,001	0,000 0,004	0,000 0,000	0,001 0,000	00093	0,000 -0,006	0,000 -0,003	0,000 -0,002	-0,001 0,002	00066	0,000 0,000	0,000 -0,003	0,000 0,000	-0,002 0,000	00063	0,000 0,001	0,000 0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00062	0,000 0,001	0,000 -0,003	0,000 0,001	0,002 0,000	00095	0,000 -0,001	0,000 0,004	0,000 0,000	-0,001 0,000	00067	0,000 0,001	0,000 0,001	0,000 0,000	-0,001 0,000	00068	0,000 0,001	0,000 -0,003	0,000 -0,001	-0,002 0,000
00050	0,000 -0,016	0,000 -0,014	0,000 0,000	0,000 -0,001	00094	0,000 -0,005	0,000 -0,005	0,000 0,001	-0,002 -0,002	00061	0,000 -0,006	0,000 0,002	0,000 0,000	0,000 -0,002	00033	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,001	-0,001 0,000
00030	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,001 0,000	00091	0,000 -0,006	0,000 -0,005	0,000 -0,001	0,002 -0,002	00032	0,000 -0,002	0,000 -0,002	0,000 -0,001	0,001 0,000	00065	0,000 -0,006	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,001
Condizione carico (Autorimessa <= 30kN)																			
00064	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00031	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00092	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00049	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00096	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00093	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000	00066	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00063	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000
00062	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00095	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00067	0,000 0,000	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00068	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	00094	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00061	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00033	0,000 -0,001	0,000 -0,001	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	00091	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00032	0,000 -0,001	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	00065	0,000 -0,001	0,000 0,000	0,000 0,000	0,000 0,000

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/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]
Condizione carico (Scale, balconi, ballatoi (Cat. A))																			
00064	0,000	0,000	0,000	0,011	00031	0,000	0,000	0,000	0,006	00092	0,000	0,000	0,000	0,006	00049	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,007	-0,012	-0,003	-0,001		-0,006	-0,005	0,007	0,001		-0,038	-0,020	0,009	0,013		-0,098	-0,083	-0,001	0,006
00096	0,000	0,000	0,000	0,006	00093	0,000	0,000	0,000	-0,006	00066	0,000	0,000	0,000	-0,011	00063	0,000	0,000	0,000	0,003
	-0,004	0,034	-0,001	0,000		-0,038	-0,020	-0,010	0,013		0,006	-0,013	0,002	-0,002		0,006	0,013	0,000	0,000
00062	0,000	0,000	0,000	0,012	00095	0,000	0,000	0,000	-0,006	00067	0,000	0,000	0,000	-0,003	00068	0,000	0,000	0,000	-0,011
	0,008	-0,014	0,004	0,002		-0,004	0,033	-0,002	0,000		0,005	0,012	-0,001	-0,001		0,008	-0,013	-0,005	0,001
00050	0,000	0,000	0,000	0,001	00094	0,000	0,000	0,000	-0,012	00061	0,000	0,000	0,000	0,000	00033	0,000	0,000	0,000	-0,007
	-0,105	-0,086	-0,001	-0,005		-0,033	-0,027	0,010	-0,010		-0,037	0,014	0,001	-0,016		-0,006	-0,006	0,009	-0,001
00030	0,000	0,000	0,000	-0,006	00091	0,000	0,000	0,000	0,013	00032	0,000	0,000	0,000	0,007	00065	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,006	-0,006	-0,008	0,001		-0,036	-0,028	-0,009	-0,011		-0,006	-0,006	-0,009	-0,002		-0,035	0,003	0,000	0,009
Fondazione					Platea 3														
Condizione carico (Carico Permanente)																			
00056	0,000	0,000	0,000	0,000	00018	0,000	0,000	0,000	0,000	00086	0,000	0,000	0,000	0,000	00045	0,000	0,000	0,000	-0,001
	-0,002	-0,004	-0,001	0,000		-0,003	-0,003	0,000	0,000		-0,002	-0,003	0,001	0,000		-0,008	-0,007	-0,001	0,000
00090	0,000	0,000	0,000	0,000	00046	0,000	0,000	0,000	-0,001	00088	0,000	0,000	0,000	-0,001	00053	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,003	-0,004	-0,001	0,000		-0,009	-0,008	0,000	0,000		-0,006	-0,004	0,000	-0,001		-0,005	-0,001	-0,001	-0,001
00055	0,000	0,000	0,000	0,000	00057	0,000	0,000	0,000	0,000	00089	0,000	0,000	0,000	0,000	00059	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	-0,005	-0,001	0,000		-0,005	-0,001	0,001	0,001		-0,003	-0,002	-0,001	0,000		0,000	-0,003	-0,001	0,000
00060	0,000	0,000	0,000	-0,001	00020	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	-0,001	00087	0,000	0,000	0,000	-0,001
	-0,002	-0,004	-0,001	0,000		-0,003	-0,003	0,000	0,000		-0,004	-0,003	-0,001	0,000		-0,007	-0,004	-0,001	0,001
00058	0,000	0,000	0,000	-0,001	00085	0,000	0,000	0,000	0,000	00054	0,000	0,000	0,000	0,000	00019	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,002	-0,004	0,000	0,000		-0,004	-0,004	-0,001	0,000		-0,003	-0,005	0,000	0,000		-0,004	-0,004	-0,001	0,000
Condizione carico (Permanenti NON Strutturali)																			
00056	0,000	0,000	0,000	0,000	00018	0,000	0,000	0,000	0,000	00086	0,000	0,000	0,000	0,000	00045	0,000	0,000	0,000	-0,001
	0,000	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		0,000	-0,001	0,001	0,000		-0,004	-0,003	0,000	0,000
00090	0,000	0,000	0,000	0,000	00046	0,000	0,000	0,000	0,000	00088	0,000	0,000	0,000	-0,001	00053	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	0,000	0,000	0,000		-0,004	-0,004	0,000	0,000		-0,002	-0,001	0,000	-0,001		-0,002	0,000	-0,001	-0,001
00055	0,000	0,000	0,000	0,000	00057	0,000	0,000	0,000	0,000	00089	0,000	0,000	0,000	0,000	00059	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	-0,001	0,000	0,000		-0,002	0,000	0,001	0,000		-0,001	0,001	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000
00060	0,000	0,000	0,000	-0,001	00020	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	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		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,003	-0,002	0,000	0,001
00058	0,000	0,000	0,000	-0,001	00085	0,000	0,000	0,000	0,000	00054	0,000	0,000	0,000	0,000	00019	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	-0,001	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000
Condizione carico (Autorimessa <= 30kN)																			
00056	0,000	0,000	0,000	0,000	00018	0,000	0,000	0,000	0,000	00086	0,000	0,000	0,000	0,000	00045	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000
00090	0,000	0,000	0,000	0,000	00046	0,000	0,000	0,000	0,000	00088	0,000	0,000	0,000	0,000	00053	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000
00055	0,000	0,000	0,000	0,000	00057	0,000	0,000	0,000	0,000	00089	0,000	0,000	0,000	0,000	00059	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	-0,001	0,000	0,000		-0,001	0,000	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		0,000	-0,001	0,000	0,000
00060	0,000	0,000	0,000	0,000	00020	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	0,000	00087	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000
00058	0,000	0,000	0,000	0,000	00085	0,000	0,000	0,000	0,000	00054	0,000	0,000	0,000	0,000	00019	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000
Condizione carico (Scale, balconi, ballatoi (Cat. A))																			
00056	0,000	0,000	0,000	-0,001	00018	0,000	0,000	0,000	0,001	00086	0,000	0,000	0,000	0,000	00045	0,000	0,000	0,000	-0,005
	0,001	0,001	-0,003	0,000		0,000	-0,001	0,001	-0,001		0,002	-0,002	0,003	0,000		-0,022	-0,016	-0,002	0,001
00090	0,000	0,000	0,000	0,001	00046	0,000	0,000	0,000	-0,003	00088	0,000	0,000	0,000	-0,005	00053	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,007	-0,003	0,001		-0,024	-0,020	-0,001	-0,001		-0,013	-0,007	0,000	-0,003		-0,008	0,003	-0,004	-0,004
00055	0,000	0,000	0,000	0,001	00057	0,000	0,000	0,000	0,001	00089	0,000	0,000	0,000	-0,001	00059	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,001	-0,002	0,001		-0,009	0,002	0,004	0,003		-0,001	0,015	-0,003	0,000		0,003	0,010	-0,002	-0,001
00060	0,000	0,000	0,000	-0,005	00020	0,000	0,000	0,000	-0,002	00017	0,000	0,000	0,000	-0,003	00087	0,000	0,000	0,000	-0,006
	0,003	-0,001	-0,002	0,000		-0,001	0,000	0,001	-0,001		-0,003	-0,001	-0,003	0,001		-0,018	-0,009	-0,001	0,004
00058	0,000	0,000	0,000	-0,006	00085	0,000	0,000	0,000	0,001	00054	0,000	0,000	0,000	0,001	00019	0,000	0,000	0,000	0,001
	0,002	-0,001	-0,001	-0,001		-0,003	-0,005	-0,005	-0,001		0,000	-0,004	0,000	0,001		-0,002	-0,003	-0,003	0,001
Fondazione					Platea 4														
Condizione carico (Carico Permanente)																			
00080	0,000	0,000	0,000	0,002	00039	0,000	0,000	0,000	0,001	00104	0,000	0,000	0,000	0,002	00108	0,000	0,000	0,000	0,001
	-0,001	-0,006	-0,001	0,000		-0,00													

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/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]
00080	0,000	0,000	0,000	0,000	00039	0,000	0,000	0,000	0,000	00104	0,000	0,000	0,000	0,000	00108	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000
00079	0,000	0,000	0,000	0,000	00081	0,000	0,000	0,000	0,000	00105	0,000	0,000	0,000	0,000	00048	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000
00107	0,000	0,000	0,000	0,000	00083	0,000	0,000	0,000	0,000	00084	0,000	0,000	0,000	0,000	00106	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	-0,001	0,000	0,000		0,000	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	0,000	0,000	0,000
00041	0,000	0,000	0,000	0,000	00038	0,000	0,000	0,000	0,000	00082	0,000	0,000	0,000	0,000	00047	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000
00078	0,000	0,000	0,000	0,000	00077	0,000	0,000	0,000	0,000	00103	0,000	0,000	0,000	0,000	00040	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	0,000	0,000	0,000		-0,001	0,000	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000
Condizione carico (Scale, balconi, ballatoi (Cat. A))																			
00080	0,000	0,000	0,000	0,007	00039	0,000	0,000	0,000	0,004	00104	0,000	0,000	0,000	0,008	00108	0,000	0,000	0,000	0,004
	0,005	-0,007	-0,003	-0,001		-0,004	-0,004	0,006	0,001		-0,020	-0,017	0,007	0,006		-0,002	0,021	0,000	0,000
00079	0,000	0,000	0,000	0,002	00081	0,000	0,000	0,000	0,000	00105	0,000	0,000	0,000	-0,009	00048	0,000	0,000	0,000	-0,001
	0,003	0,006	0,000	0,000		-0,024	0,008	0,001	0,010		-0,024	-0,018	-0,006	0,007		-0,067	-0,054	0,000	0,003
00107	0,000	0,000	0,000	-0,004	00083	0,000	0,000	0,000	-0,002	00084	0,000	0,000	0,000	-0,008	00106	0,000	0,000	0,000	-0,004
	-0,003	0,022	0,000	0,000		0,004	0,008	0,000	0,000		0,005	-0,010	-0,002	0,001		-0,026	-0,013	0,006	-0,010
00041	0,000	0,000	0,000	-0,004	00038	0,000	0,000	0,000	-0,005	00082	0,000	0,000	0,000	-0,008	00047	0,000	0,000	0,000	-0,001
	-0,004	-0,003	0,005	-0,001		-0,004	-0,004	-0,006	0,001		0,005	-0,007	0,003	-0,001		-0,067	-0,058	0,000	-0,004
00078	0,000	0,000	0,000	0,007	00077	0,000	0,000	0,000	0,000	00103	0,000	0,000	0,000	0,003	00040	0,000	0,000	0,000	0,003
	0,004	-0,010	0,001	0,001		-0,023	0,002	0,000	-0,006		-0,024	-0,014	-0,008	-0,009		-0,004	-0,004	-0,005	-0,001

LEGENDA:

- σ_{P1}Tensione normale in direzione 1 per comportamento a piastra.
- σ_{P2}Tensione normale in direzione 2 per comportamento a piastra.
- τ_PTensione 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_LTensione tangenziale 1-2 per comportamento a lastra.
- τ_{P13}Tensione (Piastra) tangenziale in direzione 1-3

Platee - TENSIONI PER EFFETTO DEL SISMA

Platee - tensioni per effetto del sisma																			
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/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]
Fondazione						Platea 1													
Sisma in direzione X																			
00072	0,000	0,000	0,000	0,000	00035	0,000	0,000	0,000	0,000	00098	0,000	0,000	0,000	0,000	00043	0,000	0,000	0,000	-0,001
	0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		0,001	0,000	0,001	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000
00102	0,000	0,000	0,000	0,000	00070	0,000	0,000	0,000	0,000	00044	0,000	0,000	0,000	-0,001	00071	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	-0,001	0,000		0,001	0,002	0,000	0,000		0,000	-0,001	0,000	0,000
00073	0,000	0,000	0,000	0,000	00101	0,000	0,000	0,000	0,000	00075	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		0,000	-0,001	0,000	0,000		0,000	-0,001	0,000	0,000		0,000	0,001	0,000	-0,001
00099	0,000	0,000	0,000	0,000	00074	0,000	0,000	0,000	-0,001	00100	0,000	0,000	0,000	0,001	00037	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,000	0,001	0,001		0,000	0,000	0,000	0,000		0,001	0,001	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000
00034	0,000	0,000	0,000	0,000	00069	0,000	0,000	0,000	0,000	00036	0,000	0,000	0,000	0,000	00097	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	-0,001	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		0,002	0,001	0,000	0,000
Sisma in direzione Y																			
00072	0,000	0,000	0,000	-0,004	00035	0,000	0,000	0,000	-0,004	00098	0,000	0,000	0,000	-0,004	00043	0,000	0,000	0,000	0,001
	-0,006	0,011	0,009	-0,002		-0,003	0,000	0,000	-0,003		0,015	0,020	-0,002	-0,010		0,042	0,049	0,002	-0,009
00102	0,000	0,000	0,000	0,000	00070	0,000	0,000	0,000	0,004	00044	0,000	0,000	0,000	-0,001	00071	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,002	0,012	0,002		0,005	-0,009	0,010	-0,001		-0,042	-0,046	0,002	-0,007		0,000	0,003	0,009	-0,001
00073	0,000	0,000	0,000	-0,001	00101	0,000	0,000	0,000	0,000	00075	0,000	0,000	0,000	0,000	00076	0,000	0,000	0,000	-0,006
	0,013	0,000	0,001	-0,007		0,001	0,003	-0,003	0,003		0,000	0,003	-0,004	0,002		0,003	-0,015	-0,006	0,000
00099	0,000	0,000	0,000	0,003	00074	0,000	0,000	0,000	0,006	00100	0,000	0,000	0,000	-0,007	00037	0,000	0,000	0,000	-0,004
	0,020	0,024	0,004	-0,011		-0,003	0,017	-0,005	-0,001		-0,018	-0,024	0,001	-0,008		0,000	-0,002	0,003	-0,003
00034	0,000	0,000	0,000	0,004	00069	0,000	0,000	0,000	0,001	00036	0,000	0,000	0,000	0,004	00097	0,000	0,000	0,000	0,007
	0,000	0,002	0,003	-0,003		-0,012	0,006	0,000	-0,011		0,003	0,001	0,000	-0,002		-0,012	-0,019	0,001	-0,007
Fondazione						Platea 2													
Sisma in direzione X																			
00064	0,000	0,000	0,000	0,000	00031	0,000	0,000	0,000	0,000	00092	0,000	0,000	0,000	0,000	00049	0,000	0,000	0,000	-0,001
	0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,001	0,000		-0,003	-0,003	0,000	0,000
00096	0,000	0,000	0,000	0,000	00093	0,000	0,000	0,000	0,000	00066	0,000	0,000	0,000	-0,001	00063	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,001	0,000	0,000		-0,002	-0,001	0,000	0,001		0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000
00062	0,000	0,000	0,000	0,000	00095	0,000	0,000	0,000	0,000	00067	0,000	0,000	0,000	0,000	00068	0,000	0,000	0,000	-0,001
	0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,002	0,000	0,000		0,000	0,001	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000
00050	0,000	0,000	0,000	-0,001	00094	0,000	0,000	0,000	-0,001	00061	0,000	0,000	0,000	0,000	00033	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,002	-0,003	0,000	0,000		-0,002	-0,001	0,000	-0,001		-0,001	0,001	0,000	-0,001		0,000	0,000	0,000	0,000
00030	0,000	0,000	0,000	0,000	00091	0,000	0,000	0,000	0,000	00032	0,000	0,000	0,000	0,000	00065	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	-0,001	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		-0,001	0,000	0,000	0,000
Sisma in direzione Y																			
00064	0,000	0,000	0,000	-0,004	00031	0,000	0,000	0,000	-0,004	00092	0,000	0,000	0,000	-0,003	00049	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,004	0,009	0,008	-0,001		-0,002	0,001	-0,001	-0,002		0,016	0,021	-0,002	-0,010		0,034	0,038	0,000	-0,010
00096	0,000	0,000	0,000	0,000	00093	0,000	0,000	0,000	0,003	00066	0,000	0,000	0,000	0,004	00063	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,002	0,005	0,001		0,015	0,021	0,002	-0,010		-0,004	0,009	-0,008	-0,001		0,000	0,002	0,006	0,000
00062	0,000	0,000	0,000	0,004	00095	0,000	0,000	0,000	0,000	00067	0,000	0,000	0,000	0,000	00068	0,000	0,000	0,000	-0,004
	0,003	-0,007	0,009	0,000		0,000	0,002	-0,006	0,001		0,000	0,002	-0,006	0,000		0,003	-0,007	-0,009	0,000
00050	0,000	0,000	0,000	0,000	00094	0,000	0,000	0,000	-0,007	00061	0,000	0,000	0,000	0,000	00033	0,000	0,000	0,000	-0,004

Platee - tensioni per effetto del sisma																			
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]
	-0,034	-0,036	0,000	-0,009		-0,012	-0,020	-0,002	-0,007		-0,010	0,005	0,000	-0,011		0,002	0,000	0,001	-0,002
00030	0,000	0,000	0,000	0,004	00091	0,000	0,000	0,000	0,007	00032	0,000	0,000	0,000	0,004	00065	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,002	0,001	0,001	-0,002		-0,013	-0,020	0,002	-0,007		0,002	0,000	-0,001	-0,002		0,011	0,001	0,000	-0,007
Fondazione					Platea 3														
Sisma in direzione X																			
00056	0,000	0,000	0,000	-0,002	00018	0,000	0,000	0,000	-0,001	00086	0,000	0,000	0,000	-0,002	00045	0,000	0,000	0,000	-0,002
	-0,001	-0,001	0,001	0,000		0,000	0,000	0,000	-0,001		0,006	0,002	0,000	-0,001		0,007	0,005	0,000	0,000
00090	0,000	0,000	0,000	0,000	00046	0,000	0,000	0,000	-0,003	00088	0,000	0,000	0,000	0,000	00053	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	-0,005	0,001	0,000		0,007	0,006	0,000	0,000		-0,002	0,001	-0,002	0,000		0,002	-0,001	-0,002	0,001
00055	0,000	0,000	0,000	0,000	00057	0,000	0,000	0,000	0,000	00089	0,000	0,000	0,000	0,000	00059	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	-0,004	0,001	0,000		0,003	-0,001	0,002	-0,001		0,000	-0,001	0,001	0,000		0,000	0,000	0,001	0,000
00060	0,000	0,000	0,000	-0,001	00020	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	0,000	00087	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,000	0,001	0,000		0,000	0,001	-0,001	-0,001		0,001	0,001	0,001	0,000		-0,001	0,001	0,002	0,000
00058	0,000	0,000	0,000	-0,001	00085	0,000	0,000	0,000	-0,002	00054	0,000	0,000	0,000	-0,003	00019	0,000	0,000	0,000	-0,001
	0,000	0,001	0,000	0,000		0,006	0,003	0,000	0,002		-0,001	0,001	0,000	0,000		0,001	0,000	0,001	0,001
Sisma in direzione Y																			
00056	0,000	0,000	0,000	-0,003	00018	0,000	0,000	0,000	0,000	00086	0,000	0,000	0,000	-0,002	00045	0,000	0,000	0,000	-0,003
	0,001	0,004	-0,004	0,001		0,003	0,002	-0,002	-0,001		0,007	0,004	-0,001	-0,001		0,002	0,002	-0,004	0,000
00090	0,000	0,000	0,000	0,000	00046	0,000	0,000	0,000	0,003	00088	0,000	0,000	0,000	0,001	00053	0,000	0,000	0,000	-0,001
	0,000	0,000	-0,007	0,002		-0,002	-0,003	-0,004	0,000		0,004	0,001	-0,001	0,001		-0,001	0,000	0,001	-0,001
00055	0,000	0,000	0,000	0,000	00057	0,000	0,000	0,000	0,001	00089	0,000	0,000	0,000	0,000	00059	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	-0,001	-0,005	0,003		0,001	0,000	0,001	-0,001		0,000	0,000	-0,008	-0,001		0,000	0,000	-0,005	-0,003
00060	0,000	0,000	0,000	0,002	00020	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	0,000	00087	0,000	0,000	0,000	-0,001
	0,002	0,002	-0,004	-0,001		0,002	0,001	-0,002	0,001		-0,003	-0,002	-0,002	0,001		-0,005	-0,002	-0,002	0,001
00058	0,000	0,000	0,000	-0,002	00085	0,000	0,000	0,000	0,001	00054	0,000	0,000	0,000	0,003	00019	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,002	-0,002	-0,004	-0,001		-0,006	-0,003	-0,001	-0,001		-0,001	-0,004	-0,004	0,001		-0,002	-0,001	-0,002	-0,001
Fondazione					Platea 4														
Sisma in direzione X																			
00080	0,000	0,000	0,000	0,000	00039	0,000	0,000	0,000	0,000	00104	0,000	0,000	0,000	0,000	00108	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	0,001	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000
00079	0,000	0,000	0,000	0,000	00081	0,000	0,000	0,000	0,000	00105	0,000	0,000	0,000	-0,001	00048	0,000	0,000	0,000	-0,001
	0,000	0,000	0,000	0,000		-0,002	0,000	0,001	0,000		-0,003	-0,001	0,000	0,001		-0,005	-0,003	0,000	0,000
00107	0,000	0,000	0,000	0,000	00083	0,000	0,000	0,000	0,000	00084	0,000	0,000	0,000	-0,001	00106	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	0,002	0,000	0,000		0,001	0,001	0,000	0,000		0,000	-0,001	0,000	0,000		-0,002	-0,001	0,000	-0,001
00041	0,000	0,000	0,000	0,000	00038	0,000	0,000	0,000	0,000	00082	0,000	0,000	0,000	-0,001	00047	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		-0,005	-0,003	0,000	0,000
00078	0,000	0,000	0,000	0,000	00077	0,000	0,000	0,000	0,000	00103	0,000	0,000	0,000	0,000	00040	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	-0,001	0,000	0,000		-0,001	0,000	0,000	0,000		-0,001	-0,001	-0,001	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000
Sisma in direzione Y																			
00080	0,000	0,000	0,000	-0,001	00039	0,000	0,000	0,000	-0,002	00104	0,000	0,000	0,000	-0,003	00108	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	-0,002	0,004	0,000		0,002	0,000	-0,001	0,000		0,004	0,007	0,003	-0,003		0,000	0,000	-0,002	-0,001
00079	0,000	0,000	0,000	0,000	00081	0,000	0,000	0,000	0,000	00105	0,000	0,000	0,000	0,002	00048	0,000	0,000	0,000	-0,002
	0,000	0,001	-0,001	0,001		0,002	0,000	0,000	-0,004		0,000	0,006	-0,003	-0,002		0,003	0,004	0,000	-0,005
00107	0,000	0,000	0,000	0,000	00083	0,000	0,000	0,000	0,000	00084	0,000	0,000	0,000	0,001	00106	0,000	0,000	0,000	-0,001
	0,000	0,000	-0,002	-0,002		0,000	-0,001	-0,002	-0,001		0,001	0,002	-0,005	0,000		-0,004	-0,007	-0,001	-0,004
00041	0,000	0,000	0,000	-0,002	00038	0,000	0,000	0,000	0,002	00082	0,000	0,000	0,000	-0,001	00047	0,000	0,000	0,000	0,001
	0,002	0,000	0,000	0,000		-0,002	-0,001	-0,001	0,001		-0,001	-0,003	-0,005	0,000		-0,002	-0,005	0,000	-0,006
00078	0,000	0,000	0,000	0,001	00077	0,000	0,000	0,000	0,000	00103	0,000	0,000	0,000	0,001	00040	0,000	0,000	0,000	0,002
	0,001	0,001	0,004	0,000		-0,002	-0,001	0,000	-0,002		-0,004	-0,008	0,000	-0,004		0,001	0,000	0,000	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

Platee - TENSIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Platee - tensioni per eccentricità accidentale																			
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/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]
Fondazione					Platea 1														
Eccentricità accidentale + in direzione X																			
00072	0,000	0,000	0,000	0,000	00035	0,000	0,000	0,000	0,000	00098	0,000	0,000	0,000	0,000	00043	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
00102	0,000	0,000	0,000	0,000	00070	0,000	0,000	0,000	0,000	00044	0,000	0,000	0,000	0,000	00071	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
00073	0,000	0,000	0,000	0,000	00101	0,000	0,000	0,000	0,000	00075	0,000	0,000	0,000	0,000	00076	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
00099	0,000	0,000	0,000	0,000	00074	0,000	0,000	0,000	0,000	00100	0,000	0,000	0,000	0,000	00037	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
00034	0,000	0,000	0,000	0,000	00069	0,000	0,000	0,000	0,000	00036	0,000	0,000	0,000	0,000	00097	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
Eccentricità accidentale - in direzione X																			
00072	0,000	0,000	0,000	0,000	00035	0,000	0,000	0,000	0,000	00098	0,000	0,000	0,000	0,000	00043	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

[illegible]

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]
00055	0,000	0,000	0,000	0,000	00057	0,000	0,000	0,000	0,000	00089	0,000	0,000	0,000	0,000	00059	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		0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000					
00060	0,000	0,000	0,000	0,000	00020	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	0,000	00087	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		0,000	0,000	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000					
00058	0,000	0,000	0,000	0,000	00085	0,000	0,000	0,000	0,000	00054	0,000	0,000	0,000	0,000	00019	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					
Eccentricità accidentale - in direzione X																			
00056	0,000	0,000	0,000	0,000	00018	0,000	0,000	0,000	0,000	00086	0,000	0,000	0,000	0,000	00045	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			
00090	0,000	0,000	0,000	0,000	00046	0,000	0,000	0,000	0,000	00088	0,000	0,000	0,000	0,000	00053	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			
00055	0,000	0,000	0,000	0,000	00057	0,000	0,000	0,000	0,000	00089	0,000	0,000	0,000	0,000	00059	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					
00060	0,000	0,000	0,000	0,000	00020	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	0,000	00087	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					
00058	0,000	0,000	0,000	0,000	00085	0,000	0,000	0,000	0,000	00054	0,000	0,000	0,000	0,000	00019	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					
Eccentricità accidentale + in direzione Y																			
00056	0,000	0,000	0,000	0,001	00018	0,000	0,000	0,000	0,000	00086	0,000	0,000	0,000	0,000	00045	0,000	0,000	0,000	0,001
	0,000	-0,001	0,001	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		0,000	0,000	0,001	0,000

Platee - tensioni per eccentricità accidentale

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]
	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
00041	0,000	0,000	0,000	0,000	00038	0,000	0,000	0,000	0,000	00082	0,000	0,000	0,000	0,000	00047	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
00078	0,000	0,000	0,000	0,000	00077	0,000	0,000	0,000	0,000	00103	0,000	0,000	0,000	0,000	00040	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

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

Id _{Nd}	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00017	001	0	0	0	0	0	0
00017	002	0	0	0	0	0	0
00017	003	0	0	0	0	0	0
00017	004	0	0	0	0	0	0
00018	001	0	0	0	0	0	0
00018	002	0	0	0	0	0	0
00018	003	0	0	0	0	0	0
00018	004	0	0	0	0	0	0
00019	001	0	0	0	0	0	0
00019	002	0	0	0	0	0	0
00019	003	0	0	0	0	0	0
00019	004	0	0	0	0	0	0
00020	001	0	0	0	0	0	0
00020	002	0	0	0	0	0	0
00020	003	0	0	0	0	0	0
00020	004	0	0	0	0	0	0
00030	001	0	0	0	0	0	0
00030	002	0	0	0	0	0	0
00030	003	0	0	0	0	0	0
00030	004	0	0	0	0	0	0
00031	001	0	0	0	0	0	0
00031	002	0	0	0	0	0	0
00031	003	0	0	0	0	0	0
00031	004	0	0	0	0	0	0
00032	001	0	0	0	0	0	0
00032	002	0	0	0	0	0	0
00032	003	0	0	0	0	0	0
00032	004	0	0	0	0	0	0
00033	001	0	0	0	0	0	0
00033	002	0	0	0	0	0	0
00033	003	0	0	0	0	0	0
00033	004	0	0	0	0	0	0
00034	001	0	0	0	0	0	0
00034	002	0	0	0	0	0	0
00034	003	0	0	0	0	0	0
00034	004	0	0	0	0	0	0
00035	001	0	0	0	0	0	0
00035	002	0	0	0	0	0	0
00035	003	0	0	0	0	0	0
00035	004	0	0	0	0	0	0
00036	001	0	0	0	0	0	0
00036	002	0	0	0	0	0	0
00036	003	0	0	0	0	0	0
00036	004	0	0	0	0	0	0
00037	001	0	0	0	0	0	0
00037	002	0	0	0	0	0	0
00037	003	0	0	0	0	0	0
00037	004	0	0	0	0	0	0
00038	001	0	0	0	0	0	0
00038	002	0	0	0	0	0	0
00038	003	0	0	0	0	0	0
00038	004	0	0	0	0	0	0
00039	001	0	0	0	0	0	0
00039	002	0	0	0	0	0	0
00039	003	0	0	0	0	0	0
00039	004	0	0	0	0	0	0
00040	001	0	0	0	0	0	0
00040	002	0	0	0	0	0	0
00040	003	0	0	0	0	0	0
00040	004	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]
00041	001	0	0	0	0	0	0
00041	002	0	0	0	0	0	0
00041	003	0	0	0	0	0	0
00041	004	0	0	0	0	0	0
00043	001	41	-11	2 725	4	71	0
00043	002	32	-3	637	1	58	0
00043	003	0	0	0	0	0	0
00043	004	212	-22	4 261	6	388	1
00044	001	64	-3	3 885	-1	112	0
00044	002	47	-3	1 197	0	84	0
00044	003	0	0	0	0	0	0
00044	004	311	-21	7 979	5	563	1
00045	001	28	-17	709	4	130	0
00045	002	8	-7	436	2	85	0
00045	003	0	0	0	0	0	0
00045	004	60	-49	2 912	12	573	0
00046	001	-134	14	793	0	66	0
00046	002	-82	6	483	0	51	0
00046	003	0	0	0	0	0	0
00046	004	-548	40	3 234	1	337	0
00047	001	16	2	2 380	-3	25	0
00047	002	12	0	1 313	-1	17	0
00047	003	0	0	0	0	0	0
00047	004	86	-3	8 741	-4	116	0
00048	001	17	3	2 420	-2	29	0
00048	002	12	3	1 340	-2	19	0
00048	003	0	0	0	0	0	0
00048	004	87	24	8 917	-14	128	0
00049	001	-10	-6	3 981	0	4	0
00049	002	-9	-1	1 913	-1	0	0
00049	003	0	0	0	0	0	0
00049	004	-60	-7	12 759	-8	-3	-1
00050	001	-31	15	4 302	-10	-21	0
00050	002	-22	6	2 108	-4	-16	0
00050	003	0	0	0	0	0	0
00050	004	-146	40	14 056	-28	-105	-1
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
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
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
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
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
00058	001	0	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
00059	001	0	0	0	0	0	0
00059	002	0	0	0	0	0	0
00059	003	0	0	0	0	0	0
00059	004	0	0	0	0	0	0
00060	001	0	0	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
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
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
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
00064	001	0	0	0	0	0	0
00064	002	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]
00064	003	0	0	0	0	0	0
00064	004	0	0	0	0	0	0
00065	001	0	0	0	0	0	0
00065	002	0	0	0	0	0	0
00065	003	0	0	0	0	0	0
00065	004	0	0	0	0	0	0
00066	001	0	0	0	0	0	0
00066	002	0	0	0	0	0	0
00066	003	0	0	0	0	0	0
00066	004	0	0	0	0	0	0
00067	001	0	0	0	0	0	0
00067	002	0	0	0	0	0	0
00067	003	0	0	0	0	0	0
00067	004	0	0	0	0	0	0
00068	001	0	0	0	0	0	0
00068	002	0	0	0	0	0	0
00068	003	0	0	0	0	0	0
00068	004	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
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	-1	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
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	1	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
00074	001	0	0	0	0	0	0
00074	002	0	0	0	0	0	0
00074	003	0	0	0	0	0	0
00074	004	1	0	0	0	0	0
00075	001	0	0	0	0	0	0
00075	002	0	0	0	0	0	0
00075	003	0	0	0	0	0	0
00075	004	0	0	0	0	0	0
00076	001	0	0	0	0	0	0
00076	002	0	0	0	0	0	0
00076	003	0	0	0	0	0	0
00076	004	-1	0	0	0	0	0
00077	001	0	0	0	0	0	0
00077	002	0	0	0	0	0	0
00077	003	0	0	0	0	0	0
00077	004	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
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
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
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
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
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
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

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]
00085	001	0	0	0	0	0	0
00085	002	0	0	0	0	0	0
00085	003	0	0	0	0	0	0
00085	004	0	0	0	0	0	0
00086	001	0	0	0	0	0	0
00086	002	0	0	0	0	0	0
00086	003	0	0	0	0	0	0
00086	004	0	1	0	0	0	0
00087	001	0	0	0	0	0	0
00087	002	0	0	0	0	0	0
00087	003	0	0	0	0	0	0
00087	004	0	-1	0	0	0	0
00088	001	0	0	0	0	0	0
00088	002	0	0	0	0	0	0
00088	003	0	0	0	0	0	0
00088	004	0	0	0	0	0	0
00089	001	0	0	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
00090	001	0	0	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
00091	001	0	0	0	0	0	0
00091	002	0	0	0	0	0	0
00091	003	0	0	0	0	0	0
00091	004	-1	-1	0	0	0	0
00092	001	0	0	0	0	0	0
00092	002	0	0	0	0	0	0
00092	003	0	0	0	0	0	0
00092	004	0	-1	0	0	0	0
00093	001	0	0	0	0	0	0
00093	002	0	0	0	0	0	0
00093	003	0	0	0	0	0	0
00093	004	0	1	0	0	0	0
00094	001	0	0	0	0	0	0
00094	002	0	0	0	0	0	0
00094	003	0	0	0	0	0	0
00094	004	-1	1	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
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
00097	001	0	0	0	0	0	0
00097	002	0	0	0	0	0	0
00097	003	0	0	0	0	0	0
00097	004	1	2	0	0	0	0
00098	001	0	0	0	0	0	0
00098	002	0	0	0	0	0	0
00098	003	0	0	0	0	0	0
00098	004	-1	2	0	0	0	0
00099	001	0	0	0	0	0	0
00099	002	0	0	0	0	0	0
00099	003	0	0	0	0	0	0
00099	004	-1	-2	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	1	-2	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
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
00103	001	0	0	0	0	0	0
00103	002	0	0	0	0	0	0
00103	003	0	0	0	0	0	0
00103	004	0	0	0	0	0	0
00104	001	0	0	0	0	0	0
00104	002	0	0	0	0	0	0
00104	003	0	0	0	0	0	0
00104	004	0	0	0	0	0	0
00105	001	0	0	0	0	0	0
00105	002	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche							
Id _{Nd}	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00105	003	0	0	0	0	0	0
00105	004	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
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
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

LEGENDA:

Id_{Nd} Identificativo del nodo.

CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

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

M_x, M_y, M_z

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER EFFETTO DEL SISMA

Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma							
Id _{Nd}	Dir	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00017	X	0	0	6	0	0	0
00017	Y	0	0	1	0	0	0
00017	Z	0	0	0	0	0	0
00018	X	0	0	23	0	0	0
00018	Y	0	0	1	0	0	0
00018	Z	0	0	0	0	0	0
00019	X	0	0	22	0	0	0
00019	Y	0	0	2	0	0	0
00019	Z	0	0	0	0	0	0
00020	X	0	0	7	0	0	0
00020	Y	0	0	2	0	0	0
00020	Z	0	0	0	0	0	0
00030	X	0	0	4	0	0	0
00030	Y	0	0	6	0	0	0
00030	Z	0	0	0	0	0	0
00031	X	0	0	5	0	0	0
00031	Y	0	0	6	0	0	0
00031	Z	0	0	0	0	0	0
00032	X	0	0	5	0	0	0
00032	Y	0	0	6	0	0	0
00032	Z	0	0	0	0	0	0
00033	X	0	0	4	0	0	0
00033	Y	0	0	6	0	0	0
00033	Z	0	0	0	0	0	0
00034	X	0	0	7	0	0	0
00034	Y	0	0	5	0	0	0
00034	Z	0	0	0	0	0	0
00035	X	0	0	7	0	0	0
00035	Y	0	0	5	0	0	0
00035	Z	0	0	0	0	0	0
00036	X	0	0	7	0	0	0
00036	Y	0	0	5	0	0	0
00036	Z	0	0	0	0	0	0
00037	X	0	0	8	0	0	0
00037	Y	0	0	5	0	0	0
00037	Z	0	0	0	0	0	0
00038	X	0	0	7	0	0	0
00038	Y	0	0	9	0	0	0
00038	Z	0	0	0	0	0	0
00039	X	0	0	8	0	0	0
00039	Y	0	0	9	0	0	0
00039	Z	0	0	0	0	0	0
00040	X	0	0	8	0	0	0
00040	Y	0	0	9	0	0	0
00040	Z	0	0	0	0	0	0
00041	X	0	0	7	0	0	0
00041	Y	0	0	9	0	0	0
00041	Z	0	0	0	0	0	0
00043	X	75	9	233	8	86	0
00043	Y	36	575	6 481	527	64	1
00043	Z	0	0	0	0	0	0
00044	X	103	9	174	8	123	0
00044	Y	36	574	6 505	526	66	1
00044	Z	0	0	0	0	0	0
00045	X	1 620	5	891	2	195	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma							
IdNd	Dir	F _x [N]	F _y [N]	F _z [N]	M _x [N-m]	M _y [N-m]	M _z [N-m]
00045	Y	876	67	344	66	324	5
00045	Z	0	0	0	0	0	0
00046	X	1 820	3	976	2	273	0
00046	Y	872	67	337	67	325	5
00046	Z	0	0	0	0	0	0
00047	X	194	1	432	1	107	0
00047	Y	79	592	1 207	520	46	0
00047	Z	0	0	0	0	0	0
00048	X	186	1	421	1	101	0
00048	Y	78	592	1 209	519	46	0
00048	Z	0	0	0	0	0	0
00049	X	41	7	452	6	46	0
00049	Y	22	793	5 476	715	24	0
00049	Z	0	0	0	0	0	0
00050	X	45	6	507	6	50	0
00050	Y	22	792	5 480	714	24	0
00050	Z	0	0	0	0	0	0
00053	X	0	0	13	0	0	0
00053	Y	1	0	3	0	0	0
00053	Z	0	0	0	0	0	0
00054	X	0	0	49	0	0	0
00054	Y	3	1	2	0	0	0
00054	Z	0	0	0	0	0	0
00055	X	0	0	20	0	0	0
00055	Y	0	1	1	0	0	0
00055	Z	0	0	0	0	0	0
00056	X	0	0	50	0	0	0
00056	Y	4	0	1	0	0	0
00056	Z	0	0	0	0	0	0
00057	X	0	0	13	0	0	0
00057	Y	0	0	2	0	0	0
00057	Z	0	0	0	0	0	0
00058	X	0	0	14	0	0	0
00058	Y	4	0	2	0	0	0
00058	Z	0	0	0	0	0	0
00059	X	0	0	6	0	0	0
00059	Y	0	1	1	0	0	0
00059	Z	0	0	0	0	0	0
00060	X	0	0	15	0	0	0
00060	Y	3	1	3	0	0	0
00060	Z	0	0	0	0	0	0
00061	X	0	0	6	0	0	0
00061	Y	0	0	11	0	0	0
00061	Z	0	0	0	0	0	0
00062	X	0	0	12	0	0	0
00062	Y	0	0	7	0	0	0
00062	Z	0	0	0	0	0	0
00063	X	0	0	5	0	0	0
00063	Y	0	0	0	0	0	0
00063	Z	0	0	0	0	0	0
00064	X	0	0	11	0	0	0
00064	Y	0	0	7	0	0	0
00064	Z	0	0	0	0	0	0
00065	X	0	0	6	0	0	0
00065	Y	0	0	9	0	0	0
00065	Z	0	0	0	0	0	0
00066	X	0	0	9	0	0	0
00066	Y	0	0	7	0	0	0
00066	Z	0	0	0	0	0	0
00067	X	0	0	4	0	0	0
00067	Y	0	0	1	0	0	0
00067	Z	0	0	0	0	0	0
00068	X	0	0	9	0	0	0
00068	Y	0	0	7	0	0	0
00068	Z	0	0	0	0	0	0
00069	X	0	0	1	0	0	0
00069	Y	0	0	8	0	0	0
00069	Z	0	0	0	0	0	0
00070	X	0	0	16	0	0	0
00070	Y	1	0	6	0	0	0
00070	Z	0	0	0	0	0	0
00071	X	0	0	6	0	0	0
00071	Y	0	0	0	0	0	0
00071	Z	0	0	0	0	0	0
00072	X	0	0	17	0	0	0
00072	Y	1	0	6	0	0	0
00072	Z	0	0	0	0	0	0
00073	X	0	0	1	0	0	0
00073	Y	0	0	7	0	0	0
00073	Z	0	0	0	0	0	0
00074	X	0	0	16	0	0	0
00074	Y	1	0	5	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma							
IdNd	Dir	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00074	Z	0	0	0	0	0	0
00075	X	0	0	7	0	0	0
00075	Y	0	0	0	0	0	0
00075	Z	0	0	0	0	0	0
00076	X	0	0	16	0	0	0
00076	Y	1	0	5	0	0	0
00076	Z	0	0	0	0	0	0
00077	X	0	0	5	0	0	0
00077	Y	0	0	13	0	0	0
00077	Z	0	0	0	0	0	0
00078	X	0	0	17	0	0	0
00078	Y	0	0	10	0	0	0
00078	Z	0	0	0	0	0	0
00079	X	0	0	7	0	0	0
00079	Y	0	0	0	0	0	0
00079	Z	0	0	0	0	0	0
00080	X	0	0	17	0	0	0
00080	Y	0	0	10	0	0	0
00080	Z	0	0	0	0	0	0
00081	X	0	0	7	0	0	0
00081	Y	0	0	14	0	0	0
00081	Z	0	0	0	0	0	0
00082	X	0	0	16	0	0	0
00082	Y	0	0	10	0	0	0
00082	Z	0	0	0	0	0	0
00083	X	0	0	6	0	0	0
00083	Y	0	0	0	0	0	0
00083	Z	0	0	0	0	0	0
00084	X	0	0	16	0	0	0
00084	Y	0	0	10	0	0	0
00084	Z	0	0	0	0	0	0
00085	X	0	0	23	0	0	0
00085	Y	4	6	2	0	0	0
00085	Z	0	0	0	0	0	0
00086	X	0	0	23	0	0	0
00086	Y	3	7	1	0	0	0
00086	Z	0	0	0	0	0	0
00087	X	0	0	4	0	0	0
00087	Y	3	7	1	0	0	0
00087	Z	0	0	0	0	0	0
00088	X	0	0	4	0	0	0
00088	Y	4	6	2	0	0	0
00088	Z	0	0	0	0	0	0
00089	X	0	0	9	0	0	0
00089	Y	0	1	4	0	0	0
00089	Z	0	0	0	0	0	0
00090	X	0	0	75	0	0	0
00090	Y	0	1	3	0	0	0
00090	Z	0	0	0	0	0	0
00091	X	0	0	7	0	0	0
00091	Y	0	0	7	0	0	0
00091	Z	0	0	0	0	0	0
00092	X	0	0	9	0	0	0
00092	Y	0	0	9	0	0	0
00092	Z	0	0	0	0	0	0
00093	X	0	0	8	0	0	0
00093	Y	0	0	9	0	0	0
00093	Z	0	0	0	0	0	0
00094	X	0	0	6	0	0	0
00094	Y	0	0	8	0	0	0
00094	Z	0	0	0	0	0	0
00095	X	0	0	18	0	0	0
00095	Y	0	0	3	0	0	0
00095	Z	0	0	0	0	0	0
00096	X	0	0	21	0	0	0
00096	Y	0	0	2	0	0	0
00096	Z	0	0	0	0	0	0
00097	X	0	0	5	0	0	0
00097	Y	1	1	6	0	0	0
00097	Z	0	0	0	0	0	0
00098	X	0	0	7	0	0	0
00098	Y	1	2	7	0	0	0
00098	Z	0	0	0	0	0	0
00099	X	0	0	6	0	0	0
00099	Y	1	1	7	0	0	0
00099	Z	0	0	0	0	0	0
00100	X	0	0	5	0	0	0
00100	Y	1	1	6	0	0	0
00100	Z	0	0	0	0	0	0
00101	X	0	0	17	0	0	0
00101	Y	0	0	0	0	0	0
00101	Z	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma							
IdNd	Dir	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00102	X	0	0	17	0	0	0
00102	Y	0	0	0	0	0	0
00102	Z	0	0	0	0	0	0
00103	X	0	0	10	0	0	0
00103	Y	0	1	13	0	0	0
00103	Z	0	0	0	0	0	0
00104	X	0	0	8	0	0	0
00104	Y	0	1	10	0	0	0
00104	Z	0	0	0	0	0	0
00105	X	0	0	7	0	0	0
00105	Y	0	1	10	0	0	0
00105	Z	0	0	0	0	0	0
00106	X	0	0	9	0	0	0
00106	Y	0	1	13	0	0	0
00106	Z	0	0	0	0	0	0
00107	X	0	0	23	0	0	0
00107	Y	0	0	0	0	0	0
00107	Z	0	0	0	0	0	0
00108	X	0	0	25	0	0	0
00108	Y	0	0	1	0	0	0
00108	Z	0	0	0	0	0	0

LEGENDA:

IdNd Identificativo del nodo.

Dir Direzione del sisma.

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

M_x, M_y, M_z

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale								
IdNd	Dir	e	F_x	F_y	F_z	M_x	M_y	M_z
			[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00017	X	+	0	0	0	0	0	0
00017	X	-	0	0	0	0	0	0
00017	Y	+	0	0	0	0	0	0
00017	Y	-	0	0	0	0	0	0
00018	X	+	0	0	0	0	0	0
00018	X	-	0	0	0	0	0	0
00018	Y	+	0	0	0	0	0	0
00018	Y	-	0	0	0	0	0	0
00019	X	+	0	0	0	0	0	0
00019	X	-	0	0	0	0	0	0
00019	Y	+	0	0	0	0	0	0
00019	Y	-	0	0	0	0	0	0
00020	X	+	0	0	0	0	0	0
00020	X	-	0	0	0	0	0	0
00020	Y	+	0	0	0	0	0	0
00020	Y	-	0	0	0	0	0	0
00030	X	+	0	0	0	0	0	0
00030	X	-	0	0	0	0	0	0
00030	Y	+	0	0	0	0	0	0
00030	Y	-	0	0	0	0	0	0
00031	X	+	0	0	0	0	0	0
00031	X	-	0	0	0	0	0	0
00031	Y	+	0	0	0	0	0	0
00031	Y	-	0	0	0	0	0	0
00032	X	+	0	0	0	0	0	0
00032	X	-	0	0	0	0	0	0
00032	Y	+	0	0	0	0	0	0
00032	Y	-	0	0	0	0	0	0
00033	X	+	0	0	0	0	0	0
00033	X	-	0	0	0	0	0	0
00033	Y	+	0	0	0	0	0	0
00033	Y	-	0	0	0	0	0	0
00034	X	+	0	0	0	0	0	0
00034	X	-	0	0	0	0	0	0
00034	Y	+	0	0	0	0	0	0
00034	Y	-	0	0	0	0	0	0
00035	X	+	0	0	0	0	0	0
00035	X	-	0	0	0	0	0	0
00035	Y	+	0	0	0	0	0	0
00035	Y	-	0	0	0	0	0	0
00036	X	+	0	0	0	0	0	0
00036	X	-	0	0	0	0	0	0
00036	Y	+	0	0	0	0	0	0
00036	Y	-	0	0	0	0	0	0
00037	X	+	0	0	0	0	0	0
00037	X	-	0	0	0	0	0	0
00037	Y	+	0	0	0	0	0	0
00037	Y	-	0	0	0	0	0	0
00038	X	+	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale								
IdNd	Dir	e	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
			[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00038	X	-	0	0	0	0	0	0
00038	Y	+	0	0	0	0	0	0
00038	Y	-	0	0	0	0	0	0
00039	X	+	0	0	0	0	0	0
00039	X	-	0	0	0	0	0	0
00039	Y	+	0	0	0	0	0	0
00039	Y	-	0	0	0	0	0	0
00040	X	+	0	0	0	0	0	0
00040	X	-	0	0	0	0	0	0
00040	Y	+	0	0	0	0	0	0
00040	Y	-	0	0	0	0	0	0
00041	X	+	0	0	0	0	0	0
00041	X	-	0	0	0	0	0	0
00041	Y	+	0	0	0	0	0	0
00041	Y	-	0	0	0	0	0	0
00043	X	+	0	0	-1	0	0	0
00043	X	-	0	0	1	0	0	0
00043	Y	+	11	22	-115	-19	20	0
00043	Y	-	-11	-22	115	19	-20	0
00044	X	+	0	0	1	0	0	0
00044	X	-	0	0	-1	0	0	0
00044	Y	+	-12	22	115	-19	-21	0
00044	Y	-	12	-22	-115	19	21	0
00045	X	+	1	0	0	0	0	0
00045	X	-	-1	0	0	0	0	0
00045	Y	+	136	-1	-57	2	59	0
00045	Y	-	-136	1	57	-2	-59	0
00046	X	+	-1	0	0	0	0	0
00046	X	-	1	0	0	0	0	0
00046	Y	+	-136	-1	57	2	-59	0
00046	Y	-	136	1	-57	-2	59	0
00047	X	+	0	0	0	0	0	0
00047	X	-	0	0	0	0	0	0
00047	Y	+	-12	-3	21	3	-8	0
00047	Y	-	12	3	-21	-3	8	0
00048	X	+	0	0	0	0	0	0
00048	X	-	0	0	0	0	0	0
00048	Y	+	12	-3	-21	3	8	0
00048	Y	-	-12	3	21	-3	-8	0
00049	X	+	0	0	2	0	0	0
00049	X	-	0	0	-2	0	0	0
00049	Y	+	-3	-17	193	15	-3	0
00049	Y	-	3	17	-193	-15	3	0
00050	X	+	0	0	-2	0	0	0
00050	X	-	0	0	2	0	0	0
00050	Y	+	3	-17	-192	15	3	0
00050	Y	-	-3	17	192	-15	-3	0
00053	X	+	0	0	0	0	0	0
00053	X	-	0	0	0	0	0	0
00053	Y	+	0	0	0	0	0	0
00053	Y	-	0	0	0	0	0	0
00054	X	+	0	0	0	0	0	0
00054	X	-	0	0	0	0	0	0
00054	Y	+	0	0	0	0	0	0
00054	Y	-	0	0	0	0	0	0
00055	X	+	0	0	0	0	0	0
00055	X	-	0	0	0	0	0	0
00055	Y	+	0	0	0	0	0	0
00055	Y	-	0	0	0	0	0	0
00056	X	+	0	0	0	0	0	0
00056	X	-	0	0	0	0	0	0
00056	Y	+	0	0	0	0	0	0
00056	Y	-	0	0	0	0	0	0
00057	X	+	0	0	0	0	0	0
00057	X	-	0	0	0	0	0	0
00057	Y	+	0	0	0	0	0	0
00057	Y	-	0	0	0	0	0	0
00058	X	+	0	0	0	0	0	0
00058	X	-	0	0	0	0	0	0
00058	Y	+	0	0	0	0	0	0
00058	Y	-	0	0	0	0	0	0
00059	X	+	0	0	0	0	0	0
00059	X	-	0	0	0	0	0	0
00059	Y	+	0	0	0	0	0	0
00059	Y	-	0	0	0	0	0	0
00060	X	+	0	0	0	0	0	0
00060	X	-	0	0	0	0	0	0
00060	Y	+	0	0	0	0	0	0
00060	Y	-	0	0	0	0	0	0
00061	X	+	0	0	0	0	0	0
00061	X	-	0	0	0	0	0	0
00061	Y	+	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale								
IdNd	Dir	e	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
			[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00061	Y	-	0	0	0	0	0	0
00062	X	+	0	0	0	0	0	0
00062	X	-	0	0	0	0	0	0
00062	Y	+	0	0	0	0	0	0
00062	Y	-	0	0	0	0	0	0
00063	X	+	0	0	0	0	0	0
00063	X	-	0	0	0	0	0	0
00063	Y	+	0	0	0	0	0	0
00063	Y	-	0	0	0	0	0	0
00064	X	+	0	0	0	0	0	0
00064	X	-	0	0	0	0	0	0
00064	Y	+	0	0	0	0	0	0
00064	Y	-	0	0	0	0	0	0
00065	X	+	0	0	0	0	0	0
00065	X	-	0	0	0	0	0	0
00065	Y	+	0	0	0	0	0	0
00065	Y	-	0	0	0	0	0	0
00066	X	+	0	0	0	0	0	0
00066	X	-	0	0	0	0	0	0
00066	Y	+	0	0	0	0	0	0
00066	Y	-	0	0	0	0	0	0
00067	X	+	0	0	0	0	0	0
00067	X	-	0	0	0	0	0	0
00067	Y	+	0	0	0	0	0	0
00067	Y	-	0	0	0	0	0	0
00068	X	+	0	0	0	0	0	0
00068	X	-	0	0	0	0	0	0
00068	Y	+	0	0	0	0	0	0
00068	Y	-	0	0	0	0	0	0
00069	X	+	0	0	0	0	0	0
00069	X	-	0	0	0	0	0	0
00069	Y	+	0	0	0	0	0	0
00069	Y	-	0	0	0	0	0	0
00070	X	+	0	0	0	0	0	0
00070	X	-	0	0	0	0	0	0
00070	Y	+	0	0	0	0	0	0
00070	Y	-	0	0	0	0	0	0
00071	X	+	0	0	0	0	0	0
00071	X	-	0	0	0	0	0	0
00071	Y	+	0	0	0	0	0	0
00071	Y	-	0	0	0	0	0	0
00072	X	+	0	0	0	0	0	0
00072	X	-	0	0	0	0	0	0
00072	Y	+	0	0	0	0	0	0
00072	Y	-	0	0	0	0	0	0
00073	X	+	0	0	0	0	0	0
00073	X	-	0	0	0	0	0	0
00073	Y	+	0	0	0	0	0	0
00073	Y	-	0	0	0	0	0	0
00074	X	+	0	0	0	0	0	0
00074	X	-	0	0	0	0	0	0
00074	Y	+	0	0	0	0	0	0
00074	Y	-	0	0	0	0	0	0
00075	X	+	0	0	0	0	0	0
00075	X	-	0	0	0	0	0	0
00075	Y	+	0	0	0	0	0	0
00075	Y	-	0	0	0	0	0	0
00076	X	+	0	0	0	0	0	0
00076	X	-	0	0	0	0	0	0
00076	Y	+	0	0	0	0	0	0
00076	Y	-	0	0	0	0	0	0
00077	X	+	0	0	0	0	0	0
00077	X	-	0	0	0	0	0	0
00077	Y	+	0	0	0	0	0	0
00077	Y	-	0	0	0	0	0	0
00078	X	+	0	0	0	0	0	0
00078	X	-	0	0	0	0	0	0
00078	Y	+	0	0	0	0	0	0
00078	Y	-	0	0	0	0	0	0
00079	X	+	0	0	0	0	0	0
00079	X	-	0	0	0	0	0	0
00079	Y	+	0	0	0	0	0	0
00079	Y	-	0	0	0	0	0	0
00080	X	+	0	0	0	0	0	0
00080	X	-	0	0	0	0	0	0
00080	Y	+	0	0	0	0	0	0
00080	Y	-	0	0	0	0	0	0
00081	X	+	0	0	0	0	0	0
00081	X	-	0	0	0	0	0	0
00081	Y	+	0	0	0	0	0	0
00081	Y	-	0	0	0	0	0	0
00082	X	+	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale								
IdNd	Dir	e	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
			[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00082	X	-	0	0	0	0	0	0
00082	Y	+	0	0	0	0	0	0
00082	Y	-	0	0	0	0	0	0
00083	X	+	0	0	0	0	0	0
00083	X	-	0	0	0	0	0	0
00083	Y	+	0	0	0	0	0	0
00083	Y	-	0	0	0	0	0	0
00084	X	+	0	0	0	0	0	0
00084	X	-	0	0	0	0	0	0
00084	Y	+	0	0	0	0	0	0
00084	Y	-	0	0	0	0	0	0
00085	X	+	0	0	0	0	0	0
00085	X	-	0	0	0	0	0	0
00085	Y	+	0	0	0	0	0	0
00085	Y	-	0	0	0	0	0	0
00086	X	+	0	0	0	0	0	0
00086	X	-	0	0	0	0	0	0
00086	Y	+	0	0	0	0	0	0
00086	Y	-	0	0	0	0	0	0
00087	X	+	0	0	0	0	0	0
00087	X	-	0	0	0	0	0	0
00087	Y	+	0	0	0	0	0	0
00087	Y	-	0	0	0	0	0	0
00088	X	+	0	0	0	0	0	0
00088	X	-	0	0	0	0	0	0
00088	Y	+	0	0	0	0	0	0
00088	Y	-	0	0	0	0	0	0
00089	X	+	0	0	0	0	0	0
00089	X	-	0	0	0	0	0	0
00089	Y	+	0	0	0	0	0	0
00089	Y	-	0	0	0	0	0	0
00090	X	+	0	0	0	0	0	0
00090	X	-	0	0	0	0	0	0
00090	Y	+	0	0	0	0	0	0
00090	Y	-	0	0	0	0	0	0
00091	X	+	0	0	0	0	0	0
00091	X	-	0	0	0	0	0	0
00091	Y	+	0	0	0	0	0	0
00091	Y	-	0	0	0	0	0	0
00092	X	+	0	0	0	0	0	0
00092	X	-	0	0	0	0	0	0
00092	Y	+	0	0	0	0	0	0
00092	Y	-	0	0	0	0	0	0
00093	X	+	0	0	0	0	0	0
00093	X	-	0	0	0	0	0	0
00093	Y	+	0	0	0	0	0	0
00093	Y	-	0	0	0	0	0	0
00094	X	+	0	0	0	0	0	0
00094	X	-	0	0	0	0	0	0
00094	Y	+	0	0	0	0	0	0
00094	Y	-	0	0	0	0	0	0
00095	X	+	0	0	0	0	0	0
00095	X	-	0	0	0	0	0	0
00095	Y	+	0	0	0	0	0	0
00095	Y	-	0	0	0	0	0	0
00096	X	+	0	0	0	0	0	0
00096	X	-	0	0	0	0	0	0
00096	Y	+	0	0	0	0	0	0
00096	Y	-	0	0	0	0	0	0
00097	X	+	0	0	0	0	0	0
00097	X	-	0	0	0	0	0	0
00097	Y	+	0	0	0	0	0	0
00097	Y	-	0	0	0	0	0	0
00098	X	+	0	0	0	0	0	0
00098	X	-	0	0	0	0	0	0
00098	Y	+	0	0	0	0	0	0
00098	Y	-	0	0	0	0	0	0
00099	X	+	0	0	0	0	0	0
00099	X	-	0	0	0	0	0	0
00099	Y	+	0	0	0	0	0	0
00099	Y	-	0	0	0	0	0	0
00100	X	+	0	0	0	0	0	0
00100	X	-	0	0	0	0	0	0
00100	Y	+	0	0	0	0	0	0
00100	Y	-	0	0	0	0	0	0
00101	X	+	0	0	0	0	0	0
00101	X	-	0	0	0	0	0	0
00101	Y	+	0	0	0	0	0	0
00101	Y	-	0	0	0	0	0	0
00102	X	+	0	0	0	0	0	0
00102	X	-	0	0	0	0	0	0
00102	Y	+	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale								
Id _{Nd}	Dir	e	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
			[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00102	Y	-	0	0	0	0	0	0
00103	X	+	0	0	0	0	0	0
00103	X	-	0	0	0	0	0	0
00103	Y	+	0	0	0	0	0	0
00103	Y	-	0	0	0	0	0	0
00104	X	+	0	0	0	0	0	0
00104	X	-	0	0	0	0	0	0
00104	Y	+	0	0	0	0	0	0
00104	Y	-	0	0	0	0	0	0
00105	X	+	0	0	0	0	0	0
00105	X	-	0	0	0	0	0	0
00105	Y	+	0	0	0	0	0	0
00105	Y	-	0	0	0	0	0	0
00106	X	+	0	0	0	0	0	0
00106	X	-	0	0	0	0	0	0
00106	Y	+	0	0	0	0	0	0
00106	Y	-	0	0	0	0	0	0
00107	X	+	0	0	0	0	0	0
00107	X	-	0	0	0	0	0	0
00107	Y	+	0	0	0	0	0	0
00107	Y	-	0	0	0	0	0	0
00108	X	+	0	0	0	0	0	0
00108	X	-	0	0	0	0	0	0
00108	Y	+	0	0	0	0	0	0
00108	Y	-	0	0	0	0	0	0

LEGENDA:

- Id_{Nd}** Identificativo del nodo.
- Dir** Direzione del sisma.
- e** Segno dell'eccentricità accidentale.
- 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																					
Id _{Nd}	Sp _p	Dir _p z	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,cs}
	[m]		[N]		[m]	[N]	[m]	[°]	[m]	[N]	[N]	[N]	[cm ²]	[N]	[N]	[°]	[m]	[m]	x	c	cs
00043	0,40	0	13731	1,164	0,55	740 843	0,45	38,7	0,91	14695	3 732	209 790	-	-	157 342	-	-	-	47,13	56,21	NS
00044	0,40	0	21656	1,147	0,55	740 843	0,45	38,7	0,89	16717	4 453	203 974	-	-	152 980	-	-	-	29,88	45,81	NS
00045	0,40	0	4 461	2,662	0,55	746 271	0,18	62,9	1,68	5 553	8 503	956 480	-	-	717 360	-	-	-	38,22	NS	NS
00046	0,40	0	4 124	1,790	0,55	746 271	0,18	62,9	1,68	5 576	6 863	956 479	-	-	717 359	-	-	-	45,25	NS	NS
00047	0,40	0	21016	1,078	0,55	740 843	0,18	62,9	1,68	9 532	12 385	954 205	-	-	715 654	-	-	-	38,98	77,05	NS
00048	0,40	0	21371	1,092	0,55	740 843	0,18	62,9	1,68	9 996	12 419	954 205	-	-	715 654	-	-	-	37,81	76,83	NS
00049	0,40	0	6 637	1,003	0,55	740 843	0,18	62,9	1,68	12 698	17 376	954 205	-	-	715 654	-	-	-	20,12	54,92	NS
00050	0,40	0	7 158	1,052	0,55	740 843	0,18	62,9	1,68	13 766	19 898	954 205	-	-	715 654	-	-	-	19,10	47,95	NS

LEGENDA:

- Id_{Nd}** 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
- 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 u₀
- CS_{1,c}** Coefficiente di sicurezza in assenza di armature lungo il perimetro u₁
- CS_{1,cs}** Coefficiente di sicurezza in presenza di armature lungo il perimetro u₁

TRAVI (AC) - VERIFICHE A TRAZIONE (Elevazione)

Travi (AC) - Verifiche a trazione						
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed}	CS	A _{net}	N _{pl,Rd}	N _{u,Rd}
	[%]	[N]		[mm ²]	[N]	[N]
Piano Terra				Piano Terra		
Trave Acciaio 9a-6	0%	673	NS	960	214 857	248 832
	100,0%	597	NS	960	214 857	248 832
Trave Acciaio 9a-6	0%	546	NS	960	214 857	248 832
	100,0%	621	NS	960	214 857	248 832
Trave Acciaio 2-9a	0%	507	NS	960	214 857	248 832
	100,0%	583	NS	960	214 857	248 832
Trave Acciaio 2-9a	0%	711	NS	960	214 857	248 832
	100,0%	636	NS	960	214 857	248 832
Trave Acciaio 8a-5	0%	1 211	NS	960	214 857	248 832
	100%	1 285	NS	960	214 857	248 832
Trave Acciaio 8a-5	0%	1 073	NS	960	214 857	248 832
	100,0%	998	NS	960	214 857	248 832
Trave Acciaio 1-8a	0%	1 154	NS	960	214 857	248 832
	100%	1 080	NS	960	214 857	248 832
Trave Acciaio 1-8a	0%	1 117	NS	960	214 857	248 832
	100,0%	1 192	NS	960	214 857	248 832

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
N_{Ed}	Sforzo normale di progetto.
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_{net}	Area netta della sezione di verifica.
N_{pl,Rd}	Resistenza plastica a Sforzo Normale.
N_{u,Rd}	Resistenza a rottura della sezione netta.

TRAVI (AC) - VERIFICHE A FLESSIONE (Elevazione)

Travi (AC) - Verifiche a flessione										
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	Tp Vr	M _{c,Rd}	V _{c,Rd}	ρ	A _v	t _w	M _{Ed}	V _{Ed}
	[%]			[N·m]	[N]		[mm ²]	[mm]	[N·m]	[N]
Piano Terra				Piano Terra						
Trave Acciaio 3a-10a	0%	2,77	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	499	878
	25,0%	4,69	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	295	775
	50,1%	11,43	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	121	658
	75,0%	21,95	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	63	332
	100,0%	9,34	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	148	297
Trave Acciaio 5a-12a	0%	27,66	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	50	93
	25,0%	57,63	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	24	31
	49,9%	43,22	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	32	15
	75,0%	51,22	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	27	-21
	100%	30,73	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	45	-83
Trave Acciaio 7a-14a	0%	40,68	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	34	100
	25,0%	72,79	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	19	6
	49,9%	47,69	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	29	-11
	75,0%	81,36	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	17	-17
	100%	36,40	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	38	-108

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.
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.
M_{Ed}	Momento flettente di progetto.
V_{Ed}	Taglio di progetto.

TRAVI (AC) - VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE (Elevazione)

Travi (AC) - Verifiche a pressoflessione												
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed}	V _{Ed}	M _{Ed,3}	CS	Tp Vr	M _{c,Rd}	V _{c,Rd}	ρ	A _v	t _w	N _{pl,Rd}
	[%]	[N]	[N]	[N·m]			[N·m]	[N]		[mm ²]	[mm]	[N]
Piano Terra				Piano Terra								
Trave Acciaio 5-10a	0%	-37	8 862	2 404	24,84	PLS	59 714	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	25,0%	-37	7 663	1 609	37,11	PLS	59 714	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	50,0%	-37	5 882	4 825	12,38	PLS	59 714	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	75,0%	-37	4 101	7 196	8,30	PLS	59 714	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	100%	-37	2 426	8 723	6,85	PLS	59 714	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
Trave Acciaio 13a-7	0%	177	-1 011	4 133	14,45	PLS	59 713	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	25,0%	1 198	-2 871	3 035	19,67	PLS	59 703	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	50,0%	2 219	-4 730	885	67,45	PLS	59 693	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	75,0%	3 240	-6 590	2 317	25,76	PLS	59 684	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	100%	4 070	-8 103	6 550	9,11	PLS	59 676	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
Trave Acciaio 14a-8	0%	-2 507	1 127	699	85,39	PLS	59 691	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	25,0%	-989	1 404	2 368	25,21	PLS	59 705	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938

Travi (AC) - Verifiche a pressoflessione												
Id _{Tr}	%L _{Li}	N _{Ed}	V _{Ed}	M _{Ed,3}	CS	Tp Vr	M _{C,Rd}	V _{C,Rd}	ρ	A _v	t _w	N _{pl,Rd}
	[%]	[N]	[N]	[N-m]			[N-m]	[N]		[mm²]	[mm]	[N]
Trave Acciaio 2a-1	50,0%	253	-786	2 576	23,18	PLS	59 712	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	75,0%	1 495	-2 975	1 312	45,50	PLS	59 700	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	100,0 %	2 646	-5 005	1 418	42,09	PLS	59 689	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	0%	1 681	-1 611	425	96,44	PLS	40 988	573 543	0,000	3 793	19,00	1 184 908
	25,0%	1 681	-1 604	237	NS	PLS	40 988	573 543	0,000	3 793	19,00	1 184 908
	50,0%	325	-840	169	NS	PLS	40 988	573 543	0,000	3 793	19,00	1 184 908
	75,0%	943	-350	309	NS	PLS	40 988	573 543	0,000	3 793	19,00	1 184 908
Trave Acciaio 7a-4	100,0 %	943	-347	481	85,21	PLS	40 988	573 543	0,000	3 793	19,00	1 184 908
	0%	-2 222	1 134	694	86,01	PLS	59 693	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	25,0%	471	1 486	2 289	26,09	PLS	59 710	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	50,0%	1 712	-703	2 552	23,39	PLS	59 698	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	75,0%	2 954	-2 892	1 345	44,38	PLS	59 686	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	100,0 %	4 107	-4 925	1 328	44,94	PLS	59 675	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	0%	1 409	-572	3 783	15,78	PLS	59 701	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
Trave Acciaio 6a-3	25,0%	2 425	-2 423	2 940	20,30	PLS	59 691	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	50,0%	3 441	-4 274	1 054	56,62	PLS	59 682	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	75,0%	4 458	-6 126	1 875	31,83	PLS	59 672	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	100%	5 300	-7 660	5 829	10,24	PLS	59 664	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	0%	4 831	-6 610	6 448	9,25	PLS	59 669	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	25,0%	5 814	-8 375	2 410	24,75	PLS	59 659	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	50,0%	6 797	-10 139	2 579	23,13	PLS	59 650	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
Trave Acciaio 11a-6	75,0%	7 779	-11 904	8 519	7,00	PLS	59 641	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	100%	8 559	-13 304	15 387	3,88	PLS	59 633	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	0%	3 000	-5 306	5 463	10,93	PLS	59 686	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	25,0%	3 984	-7 070	2 128	28,04	PLS	59 677	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	50,0%	4 969	-8 835	2 158	27,65	PLS	59 667	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	75,0%	5 953	-10 600	7 395	8,07	PLS	59 658	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	100%	6 734	-11 999	13 561	4,40	PLS	59 651	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
Trave Acciaio 2-5a	0%	878	11 518	15 051	3,97	PLS	59 706	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	25,0%	878	10 963	11 813	5,05	PLS	59 706	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	50,0%	878	9 895	8 840	6,75	PLS	59 706	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	75,0%	878	8 826	6 172	9,67	PLS	59 706	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	100,0 %	878	7 860	3 807	15,68	PLS	59 706	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	0%	1 154	7 949	6 444	9,26	PLS	59 703	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	25,0%	1 154	7 095	4 296	13,90	PLS	59 703	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
Trave Acciaio 3-7a	50,0%	1 154	6 036	2 441	24,46	PLS	59 703	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	75,0%	1 154	4 977	886	67,39	PLS	59 703	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	100,0 %	1 968	2 333	615	97,07	PLS	59 696	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	0%	-28	43	133	8,87	ELA	1 182	53 625	0,000	415	6,00	154 623
	25,1%	-28	43	128	9,22	ELA	1 182	53 625	0,000	415	6,00	154 623
	49,9%	-28	-1 525	291	4,06	ELA	1 182	53 625	0,000	415	6,00	154 623
	75,0%	-28	-1 566	463	2,55	ELA	1 182	53 625	0,000	415	6,00	154 623
Trave Acciaio 6-12a	100%	-28	-1 596	640	1,85	ELA	1 182	53 625	0,000	415	6,00	154 623
	0%	-252	11 653	13 786	4,33	PLS	59 712	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	25,0%	-252	11 098	10 509	5,68	PLS	59 712	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	50,0%	-252	10 029	7 498	7,96	PLS	59 712	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	75,0%	-252	8 961	4 792	12,46	PLS	59 712	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	100,0 %	-252	7 995	2 388	25,00	PLS	59 712	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	0%	1 061	12 773	3 278	18,21	PLS	59 704	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
Trave Acciaio 1-3a	25,0%	1 061	11 065	2 513	23,76	PLS	59 704	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	50,0%	1 061	8 493	7 156	8,34	PLS	59 704	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	75,0%	1 061	5 921	10 578	5,64	PLS	59 704	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	100,0 %	1 061	3 502	12 781	4,67	PLS	59 704	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	0%	-362	-64	247	54,94	PLS	13 571	292 820	0,000	1 937	11,50	842 938
	25,0%	-362	-64	173	78,44	PLS	13 571	292 820	0,000	1 937	11,50	842 938
	50,0%	15	28	159	85,32	PLS	13 567	292 820	0,000	1 937	11,50	842 938
Trave Acciaio 2a-1a	75,0%	15	28	145	93,56	PLS	13 567	292 820	0,000	1 937	11,50	842 938
	100,0 %	366	82	144	94,18	PLS	13 563	292 820	0,000	1 937	11,50	842 938
	0%	31	91	56	24,59	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	180 969
	25,0%	31	2	25	54,80	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	180 969
	50,0%	82	6	14	94,56	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	180 969
	75,0%	31	2	26	52,71	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	180 969
	100,0 %	31	-85	54	25,50	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	180 969

Travi (AC) - Verifiche a pressoflessione												
Id _{Tr}	%L _{Li}	N _{Ed}	V _{Ed}	M _{Ed,3}	CS	Tp Vr	M _{C,Rd}	V _{C,Rd}	ρ	A _v	t _w	N _{pl,Rd}
	[%]	[N]	[N]	[N-m]			[N-m]	[N]		[mm ²]	[mm]	[N]
Trave Acciaio 2-6	0%	-729	-603	266	NS	PLS	31 298	127 925	0,000	846	5,00	663 565
	25,0%	-729	-641	146	NS	PLS	31 298	127 925	0,000	846	5,00	663 565
	50,1%	-2 113	23	40	NS	PLS	31 298	127 925	0,000	846	5,00	663 565
	75,0%	-729	657	149	NS	PLS	31 298	127 925	0,000	846	5,00	663 565
	100,0 %	-729	619	272	NS	PLS	31 298	127 925	0,000	846	5,00	663 565
Trave Acciaio 2-6	0%	-139	414	308	NS	PLS	40 988	573 543	0,000	3 793	19,00	1 185 156
	25,0%	-139	414	157	NS	PLS	40 988	573 543	0,000	3 793	19,00	1 185 156
	50,0%	-388	-63	16	NS	PLS	40 988	573 543	0,000	3 793	19,00	1 185 156
	75,0%	-141	-460	146	NS	PLS	40 988	573 543	0,000	3 793	19,00	1 185 156
	100,0 %	-139	414	297	NS	PLS	40 988	573 543	0,000	3 793	19,00	1 185 156
Trave Acciaio 1-5	0%	-456	-379	171	NS	PLS	31 298	127 925	0,000	846	5,00	663 565
	25,0%	-456	-417	95	NS	PLS	31 298	127 925	0,000	846	5,00	663 565
	50,1%	-353	-8	15	NS	PLS	31 298	127 925	0,000	846	5,00	663 565
	75,0%	-450	395	90	NS	PLS	31 298	127 925	0,000	846	5,00	663 565
	100,0 %	-456	-531	178	NS	PLS	31 298	127 925	0,000	846	5,00	663 565
Trave Acciaio 1-5	0%	-402	-666	282	NS	PLS	31 298	127 925	0,000	846	5,00	663 565
	25,0%	-402	-704	151	NS	PLS	31 298	127 925	0,000	846	5,00	663 565
	50,1%	-1 082	-24	17	NS	PLS	15 413	327 220	0,000	2 164	16,00	663 565
	75,0%	-398	672	145	NS	PLS	31 298	127 925	0,000	846	5,00	663 565
	100,0 %	-402	-818	286	NS	PLS	31 298	127 925	0,000	846	5,00	663 565
Trave Acciaio 5a-6a	0%	-2 743	6 931	3 484	17,13	PLS	59 688	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	25,0%	962	1 769	231	NS	PLS	59 705	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	50,0%	-686	3 184	2 281	26,18	PLS	59 708	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	75,0%	342	1 311	3 562	16,76	PLS	59 711	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	100%	1 140	-143	3 804	15,69	PLS	59 704	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
Trave Acciaio 12a-13a	0%	-3 902	6 484	2 111	28,27	PLS	59 677	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	25,0%	-2 874	4 610	1 050	56,84	PLS	59 687	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	50,0%	-1 845	2 737	3 144	18,99	PLS	59 697	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	75,0%	-817	863	4 169	14,32	PLS	59 707	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	100%	-19	-590	4 157	14,36	PLS	59 714	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
Trave Acciaio 3-7	0%	196	1 527	771	NS	PLS	85 093	218 802	0,000	1 447	6,00	1 184 908
	25,0%	196	1 434	382	NS	PLS	85 093	218 802	0,000	1 447	6,00	1 184 908
	50,0%	630	50	97	NS	PLS	85 093	218 802	0,000	1 447	6,00	1 184 908
	75,0%	186	-1 397	373	NS	PLS	85 093	218 802	0,000	1 447	6,00	1 184 908
	100,0 %	186	-1 490	752	NS	PLS	85 093	218 802	0,000	1 447	6,00	1 184 908
Trave Acciaio 1-5	0%	900	214	694	59,06	PLS	40 988	573 543	0,000	3 793	19,00	1 184 908
	25,0%	900	214	421	97,36	PLS	40 988	573 543	0,000	3 793	19,00	1 184 908
	50,0%	900	214	147	NS	PLS	40 988	573 543	0,000	3 793	19,00	1 184 908
	75,0%	900	1 511	308	NS	PLS	85 093	218 802	0,000	1 447	6,00	1 184 908
	100%	900	214	399	NS	PLS	40 988	573 543	0,000	3 793	19,00	1 184 908
Trave Acciaio 1-5	0%	-1 497	168	82	14,80	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	180 941
	25,0%	-1 497	168	40	26,88	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	180 941
	50,0%	-1 497	168	3	95,76	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	180 941
	75,0%	-1 497	168	45	24,50	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	180 941
	100%	-1 497	168	88	13,91	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	180 941
Trave Acciaio 2a-1	0%	-1 667	1 636	348	3,83	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	180 941
	24,9%	-1 667	1 636	173	7,45	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	180 941
	50,1%	-1 667	1 635	2	93,82	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	180 941
	75,0%	-1 667	1 635	178	7,25	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	180 941
	100,0 %	-1 667	1 634	353	3,78	ELA	1 383	62 752	0,000	415	6,00	180 941
Trave Acciaio 7-14a	0%	-182	8 619	6 986	8,55	PLS	59 713	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	25,0%	-182	7 739	4 676	12,77	PLS	59 713	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	50,0%	-182	6 690	2 656	22,48	PLS	59 713	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	75,0%	-182	5 640	930	64,21	PLS	59 713	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	100,0 %	1 304	2 471	619	96,45	PLS	59 702	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
Trave Acciaio 3a-4a	0%	312	1 085	12 920	4,62	PLS	59 711	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	25,0%	1 384	-840	12 992	4,60	PLS	59 701	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	50,0%	2 457	-2 766	11 931	5,00	PLS	59 691	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	75,0%	3 530	-4 692	9 738	6,13	PLS	59 681	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	100%	4 366	-6 194	6 442	9,26	PLS	59 673	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
Trave Acciaio 10a-11a	0%	-1 072	2 413	8 866	6,73	PLS	59 704	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	25,0%	2	488	9 719	6,14	PLS	59 714	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	50,0%	1 077	-1 437	9 439	6,33	PLS	59 704	260 839	0,000	1 725	8,50	842 938
	75,0%	2 151	-3 363	8 028	7,44	PLS	59 694	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295
	100,0 %	2 988	-4 864	5 514	10,82	PLS	59 686	260 839	0,000	1 725	8,50	843 295

LEGENDA:

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

Travi (AC) - Verifiche a pressoflessione												
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed}	V _{Ed}	M _{Ed,3}	CS	Tp Vr	M _{c,Rd}	V _{c,Rd}	ρ	A _v	t _w	N _{pl,Rd}
	[%]	[N]	[N]	[N-m]			[N-m]	[N]		[mm²]	[mm]	[N]
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 PRESSOFLESSIONE DEVIATA (Elevazione)

Travi (AC) - Verifiche a pressoflessione deviata															
Id _{Tr}	%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]		[cm²]	[mm]	[N]	
Piano Terra															
Trave Acciaio 3-7	0%	-748	-98	44	16	21.05[V]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 941	
			204					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		
	25,0%	-222	19	9	-8	73.97[S]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 941	
			62					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		
	50,0%	-748	9	-18	-11	39.84[V]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 941	
			8					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		
	75,0%	-222	60	-12	5	73.97[S]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 941	
			-13					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		
	100,0 %	-748	116	35	25	21.05[V]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 941	
			-188					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		
	Trave Acciaio 2-6	0%	-636	-183	-66	75	9.48[S]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 941
				-68					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6	
25,0%		-636	-169	-40	34	17.54[S]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 941	
			-93					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		
50,0%		-1922	-118	-14	-8	37.69[V]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 941	
			-104					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		
75,0%		-636	-134	37	-34	18.23[S]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 941	
			-153					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		
100,0 %		-636	-120	86	-62	9.05[S]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 941	
			-177					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		
Trave Acciaio 4a-11a		0%	89	-567	-192	100	4.73[S]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 969
				-16					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6	
	25,0%	89	-549	-103	45	9.30[S]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 969	
			-47					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		
	50,1%	271	-227	-15	-15	43.12[V]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 969	
			-15					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		
	75,0%	89	-510	100	-49	9.24[S]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 969	
			-116					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		
	100,0 %	89	-492	214	-90	4.54[S]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 969	
			-147					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		
Trave Acciaio 6a-13a	0%	7	-357	-140	58	6.98[S]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 969	
			-2					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		
	25,0%	7	-340	-81	27	12.80[S]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 969	
			-33					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		
	49,9%	26	-36	-39	6	30.60[V]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 969	
			3					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		
	75,0%	9	315	-81	22	13.42[S]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 969	
			35					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		
	100%	9	332	-141	46	7.39[S]	ELA	Max	1 383	62 752	0,000	415,00	6	180 969	
			5					Min	1 383	62 752	0,000	415,00	6		

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.											
%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.											
N _{Ed}	Sforzo normale di progetto.											
V _{Ed}	Taglio di progetto utilizzato per il calcolo di ρ .											
M _{Ed,3}	Momento flettente di progetto intorno a 3.											
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.											
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.											

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

Travi (AC) - Verifiche a taglio							
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	A _v	τ _{T,Ed}	V _{Ed}	V _{c,Rd}	P. Vrf.
	[%]		[mm²]	[N/mm²]	[N]	[N]	
Piano Terra							
Trave Acciaio 5-10a	0%	29,36	1 725	0,98	8 862	260 160	-
	25,0%	33,95	1 725	0,98	7 663	260 160	-
	50,0%	44,23	1 725	0,98	5 882	260 160	-

Travi (AC) - Verifiche a taglio							
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS	A _v	τ _{T,Ed}	V _{Ed}	V _{c,Rd}	P. Vrf.
	[%]		[mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]	
Trave Acciaio 13a-7	75,0%	63,44	1 725	0,98	4 101	260 160	-
	100%	NS	1 725	0,98	2 426	260 160	-
	0%	NS	1 725	0,08	-1 011	260 783	-
	25,0%	90,83	1 725	0,08	-2 871	260 783	-
	50,0%	55,13	1 725	0,08	-4 730	260 783	-
Trave Acciaio 14a-8	75,0%	39,57	1 725	0,08	-6 590	260 783	-
	100%	32,18	1 725	0,08	-8 103	260 783	-
	0%	72,58	1 725	0,00	3 594	260 839	-
	25,0%	NS	1 725	0,00	1 404	260 839	-
	50,0%	NS	1 725	0,00	-786	260 839	-
Trave Acciaio 2a-1	75,0%	87,68	1 725	0,00	-2 975	260 839	-
	100,0%	52,12	1 725	0,00	-5 005	260 839	-
	0%	NS	1 447	1,54	-1 486	217 907	-
	25,0%	NS	1 447	1,54	-1 588	217 907	-
	50,0%	NS	1 447	1,54	-1 715	217 907	-
Trave Acciaio 3a-10a	75,0%	NS	1 447	1,54	-1 842	217 907	-
	100,0%	NS	1 447	1,54	-1 922	217 907	-
	0%	70,70	415	4,07	878	62 072	-
	25,0%	80,09	415	4,07	775	62 072	-
	50,1%	94,34	415	4,07	658	62 072	-
Trave Acciaio 7a-4	75,0%	NS	415	4,07	540	62 072	-
	100,0%	NS	415	4,07	437	62 072	-
	0%	70,96	1 725	0,08	3 675	260 783	-
	25,0%	NS	1 725	0,08	1 486	260 783	-
	50,0%	NS	1 725	0,08	-703	260 783	-
Trave Acciaio 6a-3	75,0%	90,17	1 725	0,08	-2 892	260 783	-
	100,0%	52,95	1 725	0,08	-4 925	260 783	-
	0%	NS	1 725	0,25	-572	260 669	-
	25,0%	NS	1 725	0,25	-2 423	260 669	-
	50,0%	60,99	1 725	0,25	-4 274	260 669	-
Trave Acciaio 4a-2	75,0%	42,55	1 725	0,25	-6 126	260 669	-
	100%	34,03	1 725	0,25	-7 660	260 669	-
	0%	39,36	1 725	0,98	-6 610	260 160	-
	25,0%	31,06	1 725	0,98	-8 375	260 160	-
	50,0%	25,66	1 725	0,98	-10 139	260 160	-
Trave Acciaio 11a-6	75,0%	21,85	1 725	0,98	-11 904	260 160	-
	100%	19,56	1 725	0,98	-13 304	260 160	-
	0%	49,03	1 725	0,98	-5 306	260 160	-
	25,0%	36,80	1 725	0,98	-7 070	260 160	-
	50,0%	29,45	1 725	0,98	-8 835	260 160	-
Trave Acciaio 2-5a	75,0%	24,54	1 725	0,98	-10 600	260 160	-
	100%	21,68	1 725	0,98	-11 999	260 160	-
	0%	22,62	1 725	0,41	11 518	260 556	-
	25,0%	23,77	1 725	0,41	10 963	260 556	-
	50,0%	26,33	1 725	0,41	9 895	260 556	-
Trave Acciaio 3-7a	75,0%	29,52	1 725	0,41	8 826	260 556	-
	100,0%	33,15	1 725	0,41	7 860	260 556	-
	0%	32,81	1 725	0,08	7 949	260 783	-
	25,0%	36,76	1 725	0,08	7 095	260 783	-
	50,0%	43,20	1 725	0,08	6 036	260 783	-
Trave Acciaio 1a-3a	75,0%	52,40	1 725	0,08	4 977	260 783	-
	100,0%	64,87	1 725	0,08	4 020	260 783	-
	0%	28,39	415	65,18	-1 459	41 414	-
	25,1%	27,91	415	65,18	-1 484	41 414	-
	49,9%	27,16	415	65,18	-1 525	41 414	-
Trave Acciaio 5a-12a	75,0%	26,45	415	65,18	-1 566	41 414	-
	100%	25,95	415	65,18	-1 596	41 414	-
	0%	NS	415	2,44	234	62 345	-
	25,0%	NS	415	2,44	132	62 345	-
	49,9%	NS	415	1,63	-100	62 481	-
Trave Acciaio 6-12a	75,0%	NS	415	2,44	-102	62 345	-
	100%	NS	415	2,44	-204	62 345	-
	0%	22,37	1 725	0,25	11 653	260 669	-
	25,0%	23,49	1 725	0,25	11 098	260 669	-
	50,0%	25,99	1 725	0,25	10 029	260 669	-
Trave Acciaio 7a-14a	75,0%	29,09	1 725	0,25	8 961	260 669	-
	100,0%	32,60	1 725	0,25	7 995	260 669	-
	0%	NS	415	0,00	208	62 752	-
	25,0%	NS	415	0,00	106	62 752	-
	49,9%	NS	415	0,00	59	62 752	-
Trave Acciaio 1-3a	75,0%	NS	415	0,00	-129	62 752	-
	100%	NS	415	0,00	-231	62 752	-
	0%	20,31	1 725	2,05	12 773	259 422	-
	25,0%	23,45	1 725	2,05	11 065	259 422	-
	50,0%	30,55	1 725	2,05	8 493	259 422	-
Trave Acciaio 2a-1a	75,0%	43,81	1 725	2,05	5 921	259 422	-
	100,0%	74,08	1 725	2,05	3 502	259 422	-
	0%	NS	1 725	3,36	1 996	258 511	-
	25,0%	NS	1 725	3,36	1 288	258 511	-
	50,0%	NS	1 725	3,36	348	258 511	-
Trave Acciaio 4-8	75,0%	NS	1 725	3,36	-592	258 511	-
	100,0%	NS	1 725	3,36	-1 459	258 511	-
	0%	NS	415	0,00	173	62 752	-

Travi (AC) - Verifiche a taglio							
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS	A _v	τ _{T,Ed}	V _{Ed}	V _{c,Rd}	P. Vrf.
	[%]		[mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]	
Trave Acciaio 2-6	25,0%	NS	415	0,00	116	62 752	-
	50,0%	NS	415	0,00	116	62 752	-
	75,0%	NS	415	0,00	116	62 752	-
	100,0%	NS	415	0,00	-160	62 752	-
	0%	NS	846	0,00	771	127 925	-
	25,0%	NS	846	0,00	733	127 925	-
Trave Acciaio 2-6	50,1%	NS	846	0,00	695	127 925	-
	75,0%	NS	846	0,00	-717	127 925	-
	100,0%	NS	846	0,00	-755	127 925	-
	0%	NS	1 447	0,00	803	218 802	-
	25,0%	NS	1 447	0,00	680	218 802	-
	50,0%	NS	1 447	0,00	544	218 802	-
Trave Acciaio 1-5	75,0%	NS	1 447	0,34	-576	218 603	-
	100,0%	NS	1 447	0,34	-699	218 603	-
	0%	NS	846	0,12	509	127 884	-
	25,0%	NS	846	0,12	471	127 884	-
	50,1%	NS	846	0,36	-455	127 804	-
	75,0%	NS	846	0,36	-493	127 804	-
Trave Acciaio 1-5	100,0%	NS	846	0,36	-531	127 804	-
	0%	NS	846	0,00	786	127 925	-
	25,0%	NS	846	0,00	748	127 925	-
	50,1%	NS	846	0,24	-742	127 844	-
	75,0%	NS	846	0,24	-780	127 844	-
	100,0%	NS	846	0,24	-818	127 844	-
Trave Acciaio 5a-6a	0%	37,63	1 725	0,08	6 931	260 783	-
	25,0%	51,56	1 725	0,08	5 058	260 783	-
	50,0%	81,90	1 725	0,08	3 184	260 783	-
	75,0%	NS	1 725	0,08	1 311	260 783	-
	100%	NS	1 725	0,00	-152	260 839	-
	0%	40,23	1 725	0,00	6 484	260 839	-
Trave Acciaio 12a-13a	25,0%	56,58	1 725	0,00	4 610	260 839	-
	50,0%	95,30	1 725	0,00	2 737	260 839	-
	75,0%	NS	1 725	0,00	863	260 839	-
	100%	NS	1 725	0,00	-590	260 839	-
	0%	NS	1 447	0,06	1 527	218 769	-
	25,0%	NS	1 447	0,06	1 434	218 769	-
Trave Acciaio 3-7	50,0%	NS	1 447	0,06	1 340	218 769	-
	75,0%	NS	1 447	0,06	-1 397	218 769	-
	100,0%	NS	1 447	0,06	-1 490	218 769	-
	0%	NS	1 447	0,51	1 889	218 504	-
	25,0%	NS	1 447	0,51	1 763	218 504	-
	50,0%	NS	1 447	0,51	1 637	218 504	-
Trave Acciaio 1-5	75,0%	NS	1 447	0,51	1 511	218 504	-
	100%	NS	1 447	0,51	1 397	218 504	-
	0%	NS	415	11,41	168	60 829	-
	25,0%	NS	415	11,41	168	60 829	-
	50,0%	NS	415	11,41	168	60 829	-
	75,0%	NS	415	11,41	168	60 829	-
Trave Acciaio 2a-1	100%	NS	415	11,41	168	60 829	-
	0%	36,49	415	17,93	1 636	59 703	-
	24,9%	36,49	415	17,93	1 636	59 703	-
	50,1%	36,52	415	17,93	1 635	59 703	-
	75,0%	36,52	415	17,93	1 635	59 703	-
	100,0%	36,54	415	17,93	1 634	59 703	-
Trave Acciaio 7-14a	0%	30,26	1 725	0,08	8 619	260 783	-
	25,0%	33,70	1 725	0,08	7 739	260 783	-
	50,0%	38,98	1 725	0,08	6 690	260 783	-
	75,0%	46,24	1 725	0,08	5 640	260 783	-
	100,0%	55,57	1 725	0,08	4 693	260 783	-
	0%	NS	1 725	0,90	1 085	260 216	-
Trave Acciaio 3a-4a	25,0%	NS	1 725	0,90	-840	260 216	-
	50,0%	94,08	1 725	0,90	-2 766	260 216	-
	75,0%	55,46	1 725	0,90	-4 692	260 216	-
	100%	42,01	1 725	0,90	-6 194	260 216	-
	0%	NS	1 725	0,08	2 413	260 783	-
	25,0%	NS	1 725	0,08	488	260 783	-
Trave Acciaio 10a-11a	50,0%	NS	1 725	0,08	-1 437	260 783	-
	75,0%	77,54	1 725	0,08	-3 363	260 783	-
	100,0%	53,61	1 725	0,08	-4 864	260 783	-

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

Travi (AC) - Verifiche a taglio							
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS	A _v	τ _{T,Ed}	V _{Ed}	V _{c,Rd}	P. Vrf.
	[%]		[mm²]	[N/mm²]	[N]	[N]	
Piano Terra				Piano Terra			
Trave Acciaio 3-7	0%	NS	415	0,81	204	62 617	Piano XX
	25,0%	NS	415	0,81	120	62 617	Piano XX
	50,0%	NS	415	0,81	39	62 617	Piano YY
	75,0%	NS	415	0,81	-103	62 617	Piano XX
	100,0%	NS	415	0,81	-188	62 617	Piano XX
Trave Acciaio 2-6	0%	NS	415	4,89	-204	61 936	Piano YY
	25,0%	NS	415	4,07	-169	62 072	Piano YY
	50,0%	NS	415	4,07	-152	62 072	Piano YY
	75,0%	NS	415	4,89	-188	61 936	Piano XX
	100,0%	NS	415	4,89	-252	61 936	Piano XX
Trave Acciaio 4a-11a	0%	NS	415	4,89	-567	61 936	Piano YY
	25,0%	NS	415	4,89	-549	61 936	Piano YY
	50,1%	NS	415	4,89	-530	61 936	Piano YY
	75,0%	NS	415	4,89	-510	61 936	Piano YY
	100,0%	NS	415	4,89	-492	61 936	Piano YY
Trave Acciaio 6a-13a	0%	NS	415	0,00	-357	62 752	Piano YY
	25,0%	NS	415	0,00	-340	62 752	Piano YY
	49,9%	NS	415	0,00	-320	62 752	Piano YY
	75,0%	NS	415	1,63	315	62 481	Piano YY
	100%	NS	415	1,63	332	62 481	Piano YY

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.
- 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 (AC) - VERIFICHE INSTABILITÀ A FLESSIONE RETTA (Elevazione)

Travi (AC) - Verifiche instabilità a flessione retta												
Id _{Tr}	CS	L _N	L _{Cr}	λ	α	φ	χ _{LT}	β	M _{cr}	k _c	M _{Ed}	M _{b,Rd}
		[m]	[m]						[N·m]		[N·m]	[N·m]
Piano Terra				Piano Terra								
Trave Acciaio 3a-10a	2,65	0,98	0,98	0,256	0,760	0,554	0,956	1,000	22 091	0,910	499	1 323
Trave Acciaio 5a-12a	26,46	0,98	0,98	0,256	0,760	0,554	0,956	1,000	22 091	0,910	50	1 323
Trave Acciaio 7a-14a	34,82	0,98	0,98	0,256	0,760	0,554	0,956	1,000	22 091	0,910	38	1 323

LEGENDA:

- Id_{Tr}
 Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- CS
 Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- L_N
 Luce libera di inflessione.
- L_{Cr}
 Lunghezza di libera inflessione laterale, misurata tra due ritegni torsionali successivi.
- λ
 Coefficiente di snellezza adimensionale.
- α
 Fattore di imperfezione.
- φ
 Coefficiente φ (per il calcolo di χ).
- χ_{LT}
 Coefficiente di riduzione ai fini dell'instabilità flessotorsionale.
- β
 Fattore di interazione per instabilità locale.
- M_{cr}
 Momento Critico Euleriano.
- k_c
 Coefficiente per il calcolo di χ_{LT}
- M_{Ed}
 Momento flettente di progetto.
- M_{b,Rd}
 Momento resistente di progetto per l'instabilità.

TRAVI (AC) - VERIFICA DI SNELLEZZA (Elevazione)

TRAVI (AC) - VERIFICA DI SNELLEZZA						
Id	P/S	L ₀	i	λ ₀	λ _{0,lim}	CS
		[mm]	[mm]			
Piano Terra				Piano Terra		
Trave Acciaio 5-10a	P	1 900	21,44	89	200	2,25
Trave Acciaio 13a-7	P	2 263	21,44	106	200	1,89
Trave Acciaio 14a-8	P	2 687	21,44	125	200	1,60
Trave Acciaio 2a-1	P	468	45,20	10	200	20,00
Trave Acciaio 3a-10a	S	975	11,69	83	250	VNR
Trave Acciaio 7a-4	P	2 686	21,44	125	200	1,60
Trave Acciaio 6a-3	P	2 253	21,44	105	200	1,90
Trave Acciaio 4a-2	P	2 156	21,44	101	200	1,98
Trave Acciaio 11a-6	P	2 156	21,44	101	200	1,98
Trave Acciaio 2-5a	P	1 140	21,44	53	200	3,77
Trave Acciaio 3-7a	P	1 130	21,44	53	200	3,77
Trave Acciaio 1a-3a	P	447	11,69	38	200	5,26
Trave Acciaio 5a-12a	S	975	11,69	83	250	3,01
Trave Acciaio 6-12a	P	1 140	21,44	53	200	3,77
Trave Acciaio 7a-14a	S	975	11,69	83	250	3,01
Trave Acciaio 1-3a	P	1 899	21,44	89	200	2,25
Trave Acciaio 2a-1a	P	1 882	21,44	88	200	2,27
Trave Acciaio 4-8	P	900	11,69	77	200	2,60
Trave Acciaio 3-7	S	1 050	11,69	90	250	VNR

TRAVI (AC) - VERIFICA DI SNELLEZZA							
Id	P/S	L ₀	i	λ ₀	λ _{0,lim}	CS	
		[mm]	[mm]				
Trave Acciaio 2-6	S	1 050	11,69	90	250	VNR	
Trave Acciaio 2-6	P	765	30,19	25	200	VNR	
Trave Acciaio 2-6	P	1 050	45,20	23	200	VNR	
Trave Acciaio 1-5	P	765	30,19	25	200	VNR	
Trave Acciaio 1-5	P	765	30,19	25	200	VNR	
Trave Acciaio 4a-11a	S	975	11,69	83	250		3,01
Trave Acciaio 6a-13a	S	975	11,69	83	250		3,01
Trave Acciaio 5a-6a	P	2 280	21,44	106	200		1,89
Trave Acciaio 12a-13a	P	2 280	21,44	106	200		1,89
Trave Acciaio 9a-6	P	1 097	15,14	72	200	VNR	
Trave Acciaio 9a-6	P	1 087	15,14	72	200	VNR	
Trave Acciaio 2-9a	P	1 097	15,14	72	200	VNR	
Trave Acciaio 2-9a	P	1 087	15,14	72	200	VNR	
Trave Acciaio 3-7	P	1 050	45,20	23	200		8,70
Trave Acciaio 1-5	P	974	45,20	22	200		9,09
Trave Acciaio 1-5	P	1 013	11,69	87	200	VNR	
Trave Acciaio 2a-1	P	429	11,69	37	200	VNR	
Trave Acciaio 8a-5	P	1 091	15,14	72	200	VNR	
Trave Acciaio 8a-5	P	1 101	15,14	73	200	VNR	
Trave Acciaio 1-8a	P	1 091	15,14	72	200	VNR	
Trave Acciaio 1-8a	P	1 101	15,14	73	200	VNR	
Trave Acciaio 7-14a	P	1 120	21,44	52	200		3,85
Trave Acciaio 3a-4a	P	2 353	21,44	110	200		1,82
Trave Acciaio 10a-11a	P	2 352	21,44	110	200		1,82

LEGENDA:

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

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

Travi (AC) - Verifiche instabilità a pressoflessione deviata																			
Id _{Tr}	N _{eq,Ed}	M _{eq,Ed,3}	M _{eq,Ed,2}	CS	P. Vrf.	L _{Cr}	Dir	L _N	λ _{LT}	α	φ	χ	β	k _c	χ _{LT}	N _{cr}			
	[N]	[N·m]	[N·m]			[m]		[m]								[N]			
Piano Terra									Piano Terra										
Trave Acciaio 5-10a	-37	-6 542	-163	5,70	Piano YY	1,90	x-x	1,90	0,659	0,490	0,561	1,000	1,000	0,910	0,670	849 867			
							y-y	1,90	0,137	0,490	1,222	1,000	1,000	0,752	1,000				
Trave Acciaio 13a-7	2 124	4 912	42	7,03	Piano YY	2,26	x-x	2,26	0,740	0,490	0,591	0,929	1,000	0,910	0,618	599 151			
							y-y	2,26	0,186	0,490	1,488	0,426	1,000	0,910	1,000				
Trave Acciaio 14a-8	208	-1 932	15	16,94	Piano YY	2,69	x-x	2,69	0,823	0,490	0,630	0,896	1,000	0,910	0,566	424 793			
							y-y	2,69	0,143	0,490	1,847	0,333	1,000	0,663	1,000				
Trave Acciaio 2a-1	1 681	396	170	97,85	Piano YY	0,47	x-x	0,47	0,073	0,340	0,481	1,000	1,000	0,910	1,000	87 471 290			
							y-y	0,47	0,037	0,490	0,487	1,000	1,000	0,633	1,000				
Trave Acciaio 7a-4	1 668	-1 914	-12	15,75	Piano YY	2,69	x-x	2,69	0,823	0,490	0,630	0,896	1,000	0,910	0,566	425 150			
							y-y	2,69	0,220	0,490	1,846	0,334	1,000	0,914	1,000				
Trave Acciaio 6a-3	3 354	4 372	25	7,72	Piano YY	2,25	x-x	2,25	0,737	0,490	0,590	0,930	1,000	0,910	0,619	604 482			
							y-y	2,25	0,185	0,490	1,480	0,429	1,000	0,940	1,000				
Trave Acciaio 4a-2	6 695	11 540	59	3,05	Piano YY	2,16	x-x	2,16	0,717	0,490	0,582	0,938	1,000	0,910	0,632	660 068			
							y-y	2,16	0,180	0,490	1,405	0,454	1,000	0,910	1,000				
Trave Acciaio 11a-6	4 867	10 171	92	3,46	Piano YY	2,16	x-x	2,16	0,717	0,490	0,582	0,938	1,000	0,910	0,632	660 032			
							y-y	2,16	0,180	0,490	1,406	0,454	1,000	0,940	1,000				
Trave Acciaio 2-5a	878	11 878	5	4,06	Piano YY	1,14	x-x	1,14	0,452	0,490	0,507	1,000	1,000	0,940	0,813	2 359 726			
							y-y	1,14	0,075	0,490	0,789	0,778	1,000	0,631	1,000				
Trave Acciaio 3-7a	1 154	4 833	8	9,84	Piano YY	1,13	x-x	1,13	0,449	0,490	0,507	1,000	1,000	0,910	0,815	2 402 281			
							y-y	1,13	0,078	0,490	0,784	0,781	1,000	0,657	1,000				
Trave Acciaio 1a-3a	-28	368	-125	2,40	Piano YY	0,45	x-x	0,45	0,133	0,340	0,523	1,000	1,000	0,740	1,000	981 331			
							y-y	0,45	0,170	0,340	0,618	1,000	1,000	0,953	1,000				
Trave Acciaio 6-12a	-252	10 340	18	4,67	Piano YY	1,14	x-x	1,14	0,452	0,490	0,507	1,000	1,000	0,940	0,813	2 359 726			
							y-y	1,14	0,085	0,490	0,789	1,000	1,000	0,701	1,000				
Trave Acciaio 1-3a	1 061	-9 586	-102	4,01	Piano YY	1,90	x-x	1,90	0,659	0,490	0,561	0,957	1,000	0,910	0,670	850 459			
							y-y	1,90	0,114	0,490	1,222	0,528	1,000	0,662	1,000				
Trave Acciaio 2a-1a	15	-478	-164	41,63	Piano YY	1,88	x-x	1,88	0,655	0,490	0,560	0,959	1,000	0,910	0,673	865 775			
							y-y	1,88	0,175	0,490	1,210	0,533	1,000	0,914	1,000				
Trave Acciaio 4-8	31	42	7	27,16	Piano YY	0,90	x-x	0,90	0,246	0,340	0,646	0,904	1,000	0,910	0,964	241 549			
							y-y	0,90	0,168	0,340	1,010	0,670	1,000	0,602	1,000				
Trave Acciaio 3-7	-748	33	19	28,18	Piano YY	1,05	x-x	1,05	0,266	0,340	0,696	1,000	1,000	0,900	0,949	177 465			
							y-y	1,05	0,266	0,340	1,177	1,000	1,000	0,900	0,949				
Trave Acciaio 2-6	-1 922	63	59	12,14	Piano YY	1,05	x-x	1,05	0,266	0,340	0,696	1,000	1,000	0,910	0,949	177 465			
							y-y	1,05	0,266	0,340	1,177	1,000	1,000	0,910	0,949				
Trave Acciaio 2-6	-392	-12	-1	NS	Piano YY	0,77	x-x	0,77	0,199	0,340	0,513	1,000	1,000	0,940	1,000	8 177 489			
							y-y	0,77	0,109	0,490	0,565	1,000	1,000	1,000	1,000				
Trave Acciaio 2-6	-139	260	123	NS	Piano YY	1,05	x-x	1,05	0,154	0,340	0,507	1,000	1,000	0,910	1,000	17 381 780			
							y-y	1,05	0,076	0,490	0,552	1,000	1,000	0,607	1,000				
Trave Acciaio 1-5	-286	-8	1	NS	Piano YY	0,77	x-x	0,77	0,209	0,340	0,513	1,000	1,000	0,910	1,000	8 177 489			
							y-y	0,77	0,094	0,490	0,565	1,000	1,000	1,000	1,000				

Travi (AC) - Verifiche instabilità a pressoflessione deviata																
Id _{Tr}	N _{eq,Ed}	M _{eq,Ed,3}	M _{eq,Ed,2}	CS	P. Vrf.	L _{Cr}	Dir	L _N	λ _{LT}	α	φ	χ	β	k _c	χ _{LT}	N _{Cr}
	[N]	[N·m]	[N·m]			[m]		[m]								[N]
Trave Acciaio 1-5	-402	214	-5	NS	Piano YY	0,77	x-x	0,77	0,150	0,340	0,513	1,000	1,000	0,910	1,000	8 177 489
							y-y	0,77	0,133	0,490	0,565	1,000	1,000	1,000	1,000	
Trave Acciaio 4a-11a	89	160	40	6,63	Piano YY	0,98	x-x	0,98	0,256	0,340	0,670	0,888	1,000	0,910	0,956	205 817
							y-y	0,98	0,175	0,340	1,091	0,622	1,000	0,615	1,000	
Trave Acciaio 6a-13a	7	110	23	10,01	Piano YY	0,98	x-x	0,98	0,256	0,340	0,670	0,888	1,000	0,910	0,956	205 817
							y-y	0,98	0,177	0,340	1,091	0,622	1,000	0,654	1,000	
Trave Acciaio 5a-6a	-802	-2 853	-10	12,91	Piano YY	2,28	x-x	2,28	0,743	0,490	0,593	1,000	1,000	0,910	0,615	590 316
							y-y	2,28	0,129	0,490	1,501	1,000	1,000	0,651	1,000	
Trave Acciaio 12a-13a	-1 960	-3 127	21	11,86	Piano YY	2,28	x-x	2,28	0,743	0,490	0,593	1,000	1,000	0,910	0,615	590 316
							y-y	2,28	0,184	0,490	1,501	1,000	1,000	0,845	1,000	
Trave Acciaio 3-7	196	578	-123	NS	Piano YY	1,05	x-x	1,05	0,147	0,340	0,507	1,000	1,000	0,910	1,000	17 381
							y-y	1,05	0,076	0,490	0,552	0,966	1,000	0,606	1,000	
Trave Acciaio 1-5	900	700	278	63,34	Piano YY	0,97	x-x	0,97	0,141	0,340	0,503	1,000	1,000	0,910	1,000	20 202
							y-y	0,97	0,079	0,490	0,543	0,976	1,000	0,658	1,000	
Trave Acciaio 1-5	-1 497	14	35	36,82	Piano YY	1,01	x-x	1,01	0,180	0,340	0,683	1,000	1,000	0,667	1,000	190 853
							y-y	1,01	0,179	0,340	1,133	1,000	1,000	0,611	1,000	
Trave Acciaio 2a-1	-1 667	64	141	7,19	Piano YY	0,43	x-x	0,43	0,116	0,340	0,526	1,000	1,000	0,608	1,000	1 062 310
							y-y	0,43	0,116	0,340	0,627	1,000	1,000	0,604	1,000	
Trave Acciaio 7-14a	-182	5 240	19	9,21	Piano YY	1,12	x-x	1,12	0,446	0,490	0,506	1,000	1,000	0,910	0,817	2 445 371
							y-y	1,12	0,119	0,490	0,779	1,000	1,000	0,953	1,000	
Trave Acciaio 3a-4a	2 339	-12 992	149	2,65	Piano YY	2,35	x-x	2,35	0,758	0,490	0,599	0,923	1,000	0,940	0,606	554 167
							y-y	2,35	0,158	0,490	1,560	0,404	1,000	0,752	1,000	
Trave Acciaio 10a-11a	958	-9 719	-98	3,59	Piano YY	2,35	x-x	2,35	0,758	0,490	0,599	0,923	1,000	0,940	0,606	554 429
							y-y	2,35	0,130	0,490	1,559	0,404	1,000	0,608	1,000	

LEGENDA:

- Id_{Tr}

N_{eq,Ed}

M_{eq,Ed,3}

M_{eq,Ed,2}

CS

P. Vrf.

L_{Cr}

L_N

λ_{LT}

α

φ

χ

β

k_c

χ_{LT}

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

Sforzo Normale equivalente di progetto.

Momento equivalente di progetto intorno a 3.

Momento equivalente di progetto intorno a 2.

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).

Piano di minima resistenza.

Lunghezza di libera inflessione laterale, misurata tra due ritegni torsionali successivi.

Luce libera di inflessione.

Coefficiente di snellezza normalizzata (per il calcolo di Φ_{LT}).

Fattore di imperfezione.

Coefficiente per il calcolo di χ

Coefficiente di riduzione per instabilità a compressione

Coefficiente di riduzione della luce libera di inflessione.

Coefficiente per il calcolo di χ_{LT}

Coefficiente di riduzione ai fini dell'instabilità flessotorsionale.

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}	δ _{amm}	CS	δ _{max}	δ _{amm}
		[cm]	[cm]		[cm]	[cm]
Piano Terra				Piano Terra		
Trave Acciaio 5-10a	21,21	0,0358	0,7599	23,87	0,0265	0,6333
Trave Acciaio 13a-7	96,62	0,0094	0,9051	NS	0,0069	0,7542
Trave Acciaio 14a-8	38,40	0,0280	1,0749	43,15	0,0208	0,8957
Trave Acciaio 2a-1	NS	0,0000	0,1872	NS	0,0000	0,1560
Trave Acciaio 3a-10a	17,21	0,0227	0,3900	21,66	0,0150	0,3250
Trave Acciaio 7a-4	38,92	0,0276	1,0744	43,70	0,0205	0,8954
Trave Acciaio 6a-3	88,60	0,0102	0,9011	NS	0,0074	0,7509
Trave Acciaio 4a-2	27,27	0,0316	0,8623	30,86	0,0233	0,7186
Trave Acciaio 11a-6	31,56	0,0273	0,8623	35,62	0,0202	0,7186
Trave Acciaio 2-5a	18,48	0,0247	0,4561	20,96	0,0181	0,3800
Trave Acciaio 3-7a	62,72	0,0072	0,4520	71,09	0,0053	0,3767
Trave Acciaio 1a-3a	14,84	0,0120	0,1786	18,53	0,0080	0,1488
Trave Acciaio 5a-12a	86,35	0,0045	0,3900	99,22	0,0033	0,3250
Trave Acciaio 6-12a	21,58	0,0211	0,4561	24,38	0,0156	0,3800
Trave Acciaio 7a-14a	97,39	0,0040	0,3900	NS	0,0029	0,3250
Trave Acciaio 1-3a	14,33	0,0530	0,7597	16,16	0,0392	0,6331
Trave Acciaio 2a-1a	NS	0,0037	0,7529	NS	0,0026	0,6274
Trave Acciaio 4-8	NS	0,0015	0,3600	NS	0,0010	0,3000
Trave Acciaio 3-7	88,58	0,0047	0,4200	NS	0,0034	0,3500
Trave Acciaio 2-6	NS	0,0034	0,4200	NS	0,0023	0,3500
Trave Acciaio 2-6	NS	0,0001	0,3060	NS	0,0001	0,2550
Trave Acciaio 2-6	NS	0,0001	0,4200	NS	0,0001	0,3500
Trave Acciaio 1-5	NS	0,0000	0,3060	NS	0,0000	0,2550
Trave Acciaio 1-5	NS	0,0001	0,3060	NS	0,0000	0,2550
Trave Acciaio 4a-11a	64,91	0,0060	0,3900	76,57	0,0042	0,3250
Trave Acciaio 6a-13a	59,52	0,0066	0,3900	69,48	0,0047	0,3250
Trave Acciaio 5a-6a	46,29	0,0197	0,9118	52,25	0,0145	0,7598
Trave Acciaio 12a-13a	32,87	0,0277	0,9118	37,43	0,0203	0,7598
Trave Acciaio 3-7	NS	0,0002	0,4200	NS	0,0002	0,3500
Trave Acciaio 1-5	NS	0,0003	0,3896	NS	0,0002	0,3246

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]
Trave Acciaio 1-5	NS	0,0008	0,4050	NS	0,0007	0,3375
Trave Acciaio 2a-1	NS	0,0001	0,1717	NS	0,0000	0,1431
Trave Acciaio 7-14a	61,09	0,0073	0,4480	69,40	0,0054	0,3733
Trave Acciaio 3a-4a	7,96	0,1183	0,9411	9,03	0,0869	0,7842
Trave Acciaio 10a-11a	10,19	0,0923	0,9409	11,49	0,0682	0,7841

LEGENDA:

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

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

Pilastri (AC) - Verifiche a pressoflessione deviata														
Pilastro	%L _{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]		[mm²]	[mm]	[N]
Piano Terra														
Pilastro Acciaio 2	0%	24 058	249	33	-298	70.73[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			11					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	50,0%	23 766	249	43	-524	40.77[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			11					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	100,0 %	23 474	249	52	-751	28.62[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			11					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
Pilastro Acciaio 6	0%	21 686	86	-46	-220	91.64[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			24					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	50,0%	21 393	86	-24	-299	71.52[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			24					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	100,0 %	21 101	86	-3	-377	58.72[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			24					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
Pilastro Acciaio 5	0%	8 888	-412	-8	905	24.45[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			28					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	50,0%	8 563	-412	21	1 322	16.68[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			28					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	100%	8 239	-412	49	1 738	12.61[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			28					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
Pilastro Acciaio 1	0%	17 587	-627	-21	1 117	19.71[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			63					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	50,0%	17 263	-627	43	1 751	12.54[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			63					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	100%	16 939	-627	107	2 384	9.12[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			63					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
Pilastro Acciaio 7	0%	5 228	11	524	-141	55.94[S]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			-602					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	50,0%	18 310	-171	-5	-141	NS	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			-45					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	100%	7 303	-121	279	-81	NS	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			574					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
Pilastro Acciaio 3	0%	5 108	13	528	-132	56.95[S]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			-597					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	50,0%	17 955	-168	12	-118	NS	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			2					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	100%	7 185	-121	296	-76	NS	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			595					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
Pilastro Acciaio 8	0%	5 944	107	-1 156	25	47.11[V]	PLS	Max	59 658	260 839	0,000	1 725	8,5	843 295
			139					Min	13 501	292 820	0,000	1 937	11,5	
	50,0%	5 881	107	-1 130	5	51.78[V]	PLS	Max	59 659	260 839	0,000	1 725	8,5	843 295
			139					Min	13 502	292 820	0,000	1 937	11,5	
	100%	5 819	107	-1 103	-15	51.02[V]	PLS	Max	59 659	260 839	0,000	1 725	8,5	843 295
			139					Min	13 502	292 820	0,000	1 937	11,5	
Pilastro Acciaio 4	0%	1 853	100	602	-65	67.19[S]	PLS	Max	59 697	260 839	0,000	1 725	8,5	843 295
			-626					Min	13 546	292 820	0,000	1 937	11,5	
	50,0%	6 545	87	880	-18	62.17[V]	PLS	Max	59 652	260 839	0,000	1 725	8,5	843 295
			1 120					Min	13 494	292 820	0,000	1 937	11,5	
	100%	6 482	87	1 093	-35	47.81[V]	PLS	Max	59 653	260 839	0,000	1 725	8,5	843 295
			1 120					Min	13 495	292 820	0,000	1 937	11,5	
Pilastro Acciaio 2	0%	15 898	71	-707	90	51.00[S]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			776					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	50,0%	29 557	291	-17	-47	NS	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			-89					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	100%	4 923	121	-722	-86	50.61[S]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			-842					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
Pilastro Acciaio 6	0%	4 066	56	734	-30	57.13[S]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			-800					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	50,0%	26 902	118	31	-104	NS	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			20					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	100%	14 944	18	706	-87	51.41[	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
								Min						

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]
			820			S]		Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
Pilastro Acciaio 5	0%	-1 065	-108	254	-5	NS	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 803
			-317					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	50,0%	7 083	-425	31	427	50.26[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 803
			-11					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	100%	6 761	-425	21	852	25.77[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 803
			-11					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
Pilastro Acciaio 1	0%	1 830	-170	268	-31	NS	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			-334					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	50,0%	15 362	-565	25	511	42.47[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			-37					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	100%	15 041	-565	-12	1 076	20.54[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			-37					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
Pilastro Acciaio 1	0%	18 815	-618	-7	-1 117	19.83[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			39					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	50,0%	18 534	-618	27	-576	37.72[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			39					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	100%	13 422	-250	517	-14	83.28[S]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 770
			608					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
Pilastro Acciaio 5	0%	10 890	-421	-17	-760	28.92[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 803
			52					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	50,0%	10 609	-421	29	-392	54.71[V]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 803
			52					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	
	100%	10 794	-161	528	-7	83.79[S]	PLS	Max	45 440	153 139	0,000	1 013	5,5	822 803
			618					Min	22 223	398 591	0,000	2 636	17,0	

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/ min	[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

Pilastri (AC) - Verifiche a taglio									
Pilastro	%L _{LI}	CS	A _v	τ _{T,Ed}	V _{Ed}	V _{c,Rd}	P. Vrf.	Ω _{Min}	
	[%]		[mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]			
Piano Terra									
Pilastro Acciaio 2	0%	NS	1 013	0,00	189	153 139	Piano XX	-	
	50,0%	NS	1 013	0,00	189	153 139	Piano XX	-	
	100,0%	NS	1 013	0,00	189	153 139	Piano XX	-	
Pilastro Acciaio 6	0%	NS	1 013	0,00	199	153 139	Piano XX	-	
	50,0%	NS	1 013	0,00	199	153 139	Piano XX	-	
	100,0%	NS	1 013	0,00	199	153 139	Piano XX	-	
Pilastro Acciaio 5	0%	NS	1 013	0,00	549	153 139	Piano XX	-	
	50,0%	NS	1 013	0,00	549	153 139	Piano XX	-	
	100%	NS	1 013	0,00	549	153 139	Piano XX	-	
Pilastro Acciaio 1	0%	NS	1 013	0,00	555	153 139	Piano XX	-	
	50,0%	NS	1 013	0,00	555	153 139	Piano XX	-	
	100%	NS	1 013	0,00	555	153 139	Piano XX	-	
Pilastro Acciaio 7	0%	NS	1 013	0,00	-609	153 139	Piano XX	-	
	50,0%	NS	1 013	0,00	-609	153 139	Piano XX	-	
	100%	NS	1 013	0,00	-609	153 139	Piano XX	-	
Pilastro Acciaio 3	0%	NS	1 013	0,00	-597	153 139	Piano XX	-	
	50,0%	NS	1 013	0,00	-597	153 139	Piano XX	-	
	100%	NS	1 013	0,00	-597	153 139	Piano XX	-	
Pilastro Acciaio 8	0%	NS	1 725	0,08	1 676	260 783	Piano XX	-	
	50,0%	NS	1 725	0,08	1 676	260 783	Piano XX	-	
	100%	NS	1 725	0,08	1 676	260 783	Piano XX	-	
Pilastro Acciaio 4	0%	NS	1 725	0,08	2 203	260 783	Piano XX	-	
	50,0%	NS	1 725	0,08	2 203	260 783	Piano XX	-	
	100%	NS	1 725	0,08	2 203	260 783	Piano XX	-	
Pilastro Acciaio 2	0%	NS	1 013	0,00	-842	153 139	Piano XX	-	
	50,0%	NS	1 013	0,00	-842	153 139	Piano XX	-	
	100%	NS	1 013	0,00	-842	153 139	Piano XX	-	
Pilastro Acciaio 6	0%	NS	1 013	0,09	820	153 101	Piano XX	-	
	50,0%	NS	1 013	0,09	820	153 101	Piano XX	-	
	100%	NS	1 013	0,09	820	153 101	Piano XX	-	

Pilastri (AC) - Verifiche a taglio								
Pilastro	%L _{Lt}	CS	A _v	τ _{T,Ed}	V _{Ed}	V _{C,Rd}	P. Vrf.	Ω _{Min}
	[%]		[mm²]	[N/mm²]	[N]	[N]		
Pilastro Acciaio 5	0%	NS	1 013	0,19	317	153 063	Piano XX	-
	50,0%	NS	1 013	0,19	317	153 063	Piano XX	-
	100%	NS	1 013	0,19	317	153 063	Piano XX	-
Pilastro Acciaio 1	0%	NS	1 013	0,00	-334	153 139	Piano XX	-
	50,0%	NS	1 013	0,00	-334	153 139	Piano XX	-
	100%	NS	1 013	0,00	-334	153 139	Piano XX	-
Pilastro Acciaio 1	0%	NS	1 013	0,19	608	153 063	Piano XX	-
	50,0%	NS	1 013	0,19	608	153 063	Piano XX	-
	100%	NS	1 013	0,19	608	153 063	Piano XX	-
Pilastro Acciaio 5	0%	NS	1 013	0,19	618	153 063	Piano XX	-
	50,0%	NS	1 013	0,19	618	153 063	Piano XX	-
	100%	NS	1 013	0,19	618	153 063	Piano XX	-

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 2	23 766	44	-570	15,74	Piano YY	1,82	x-x	1,82	0,448	0,340	0,595	0,940	1,000	0,892	1,000	2 435 907
							y-y	1,82	0,229	0,490	0,774	0,788	1,000	0,834	1,000	
Pilastro Acciaio 6	21 394	-29	-314	20,88	Piano YY	1,82	x-x	1,82	0,379	0,340	0,595	0,940	1,000	0,752	1,000	2 435 907
							y-y	1,82	0,242	0,490	0,774	0,788	1,000	0,879	1,000	
Pilastro Acciaio 5	8 564	26	1 405	12,83	Piano YY	2,02	x-x	2,02	0,384	0,340	0,617	0,924	1,000	0,752	1,000	1 977 428
							y-y	2,02	0,258	0,490	0,831	0,749	1,000	0,863	1,000	
Pilastro Acciaio 1	17 263	56	1 877	8,74	Piano YY	2,02	x-x	2,02	0,380	0,340	0,617	0,924	1,000	0,717	1,000	1 977 428
							y-y	2,02	0,254	0,490	0,831	0,749	1,000	0,851	1,000	
Pilastro Acciaio 7	18 310	-14	-164	30,07	Piano YY	1,37	x-x	1,37	0,238	0,340	0,551	0,973	1,000	0,638	1,000	4 298 949
							y-y	1,37	0,166	0,490	0,661	0,871	1,000	0,770	1,000	
Pilastro Acciaio 3	17 955	12	-142	31,53	Piano YY	1,37	x-x	1,37	0,375	0,340	0,551	0,973	1,000	0,952	1,000	4 298 949
							y-y	1,37	0,162	0,490	0,661	0,871	1,000	0,752	1,000	
Pilastro Acciaio 8	5 882	-1 135	10	37,40	Piano YY	0,38	x-x	0,38	0,191	0,490	0,467	1,000	1,000	0,985	1,000	21 242
							y-y	0,38	0,029	0,490	0,522	0,998	1,000	0,654	1,000	
Pilastro Acciaio 4	6 544	923	-22	40,23	Piano YY	0,38	x-x	0,38	0,166	0,490	0,467	1,000	1,000	0,886	1,000	21 242
							y-y	0,38	0,035	0,490	0,522	0,998	1,000	0,752	1,000	
Pilastro Acciaio 2	29 557	-38	-120	19,56	Piano YY	1,75	x-x	1,75	0,299	0,340	0,588	0,945	1,000	0,649	1,000	2 634 677
							y-y	1,75	0,161	0,490	0,755	0,801	1,000	0,642	1,000	
Pilastro Acciaio 6	26 902	35	-125	21,17	Piano YY	1,75	x-x	1,75	0,390	0,340	0,588	0,945	1,000	0,805	1,000	2 634 677
							y-y	1,75	0,198	0,490	0,755	0,801	1,000	0,752	1,000	
Pilastro Acciaio 5	7 082	34	512	28,33	Piano YY	2,00	x-x	2,00	0,464	0,340	0,615	0,925	1,000	0,858	1,000	2 017 174
							y-y	2,00	0,219	0,490	0,825	0,753	1,000	0,752	1,000	
Pilastro Acciaio 1	15 362	32	624	18,59	Piano YY	2,00	x-x	2,00	0,377	0,340	0,615	0,925	1,000	0,717	1,000	2 017 174
							y-y	2,00	0,216	0,490	0,825	0,753	1,000	0,743	1,000	
Pilastro Acciaio 1	18 534	34	-684	16,71	Piano YY	1,75	x-x	1,75	0,348	0,340	0,588	0,945	1,000	0,752	1,000	2 634 677
							y-y	1,75	0,199	0,490	0,755	0,801	1,000	0,758	1,000	
Pilastro Acciaio 5	10 609	38	-465	26,36	Piano YY	1,75	x-x	1,75	0,337	0,340	0,588	0,945	1,000	0,712	1,000	2 634 677
							y-y	1,75	0,199	0,490	0,755	0,801	1,000	0,758	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 (AC) - 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 2	-	1820	35,20	52	200	3,85
Pilastro Acciaio 6	-	1820	35,20	52	200	3,85
Pilastro Acciaio 5	-	2020	35,20	57	200	3,51
Pilastro Acciaio 1	-	2020	35,20	57	200	3,51
Pilastro Acciaio 7	-	1370	35,20	39	200	5,13
Pilastro Acciaio 3	-	1370	35,20	39	200	5,13
Pilastro Acciaio 8	-	380	21,44	18	200	11,11
Pilastro Acciaio 4	-	380	21,44	18	200	11,11
Pilastro Acciaio 2	-	1750	35,20	50	200	4,00
Pilastro Acciaio 6	-	1750	35,20	50	200	4,00
Pilastro Acciaio 5	-	2000	35,20	57	200	3,51
Pilastro Acciaio 1	-	2000	35,20	57	200	3,51
Pilastro Acciaio 1	-	1750	35,20	50	200	4,00
Pilastro Acciaio 5	-	1750	35,20	50	200	4,00

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

PIANI - VERIFICHE REGOLARITÀ (Elevazione)

REGOLARITÀ DELLA STRUTTURA IN PIANTA	
a)	la configurazione in pianta è compatta ossia la distribuzione di masse e rigidzze è approssimativamente simmetrica rispetto a due direzioni ortogonali e il contorno di ogni orizzontamento è convesso; il requisito può ritenersi soddisfatto, anche in presenza di rientranze in pianta, quando esse non influenzano significativamente la rigidzza nel piano dell'orizzontamento e, per ogni rientranza, l'area compresa tra il perimetro dell'orizzontamento e la linea convessa circoscritta all'orizzontamento non supera il 5% dell'area dell'orizzontamento;
b)	il rapporto tra i lati del rettangolo circoscritto alla pianta di ogni orizzontamento è inferiore a 4;
c)	ciascun orizzontamento ha una rigidzza nel proprio piano tanto maggiore della corrispondente rigidzza degli elementi strutturali verticali da potersi assumere che la sua deformazione in pianta influenzi in modo trascurabile la distribuzione delle azioni sismiche tra questi ultimi e ha resistenza sufficiente a garantire l'efficacia di tale distribuzione;
La struttura non è regolare in pianta.	
REGOLARITÀ DELLA STRUTTURA IN ALTEZZA	
d)	tutti i sistemi resistenti alle azioni orizzontali si estendono per tutta l'altezza della costruzione o, se sono presenti parti aventi differenti altezze, fino alla sommità della rispettiva parte dell'edificio;
e)	massa e rigidzza rimangono costanti o variano gradualmente, senza bruschi cambiamenti, dalla base alla sommità della costruzione (le variazioni di massa da un orizzontamento all'altro non superano il 25%, la rigidzza non si riduce da un orizzontamento a quello sovrastante più del 30% e non aumenta più del 10%); ai fini della rigidzza si possono considerare regolari in altezza strutture dotate di pareti o nuclei in c.a. o di pareti e nuclei in muratura di sezione costante sull'altezza o di telai controventati in acciaio, ai quali sia affidato almeno il 50% dell'azione sismica alla base;
f)	nelle strutture intelaiate, il rapporto tra la capacità e la domanda allo SLV non è significativamente diverso, in termini di resistenza, per orizzontamenti diversi (tale rapporto, calcolato per un generico orizzontamento, non deve differire più del 30% dall'analogo rapporto calcolato per l'orizzontamento adiacente); può fare eccezione l'ultimo orizzontamento di strutture intelaiate di almeno tre orizzontamenti;
g)	eventuali restringimenti della sezione orizzontale della costruzione avvengano con continuità da un orizzontamento al successivo; oppure avvengano in modo che il rientro di un orizzontamento non superi il 10% della dimensione corrispondente all'orizzontamento immediatamente sottostante, né il 30% della dimensione corrispondente al primo orizzontamento. Fa eccezione l'ultimo orizzontamento di costruzioni di almeno quattro orizzontamenti, per il quale non sono previste limitazioni di restringimento;
La struttura è regolare in altezza.	

Piani - Verifiche Regolarità											
IdPiano	Q _{Lv}	H _{Lv}	R _{dT_{mp}}	I _{rT_{mp}}	M _{SLU}	K _{SLU}		R _{eff}		R _{ric}	
						X	Y	X	Y	X	Y
	[m]	[m]			[N·s ² /m]	[N/cm]	[N/cm]	[N]	[N]	[N]	[N]
Piano Terra	0,00	6,14	NO	NO	2 739	0	0	0	0	0	0

LEGENDA:
IdPiano Identificativo del livello o piano.
Q_{Lv} Quota del livello o piano.
H_{Lv} Altezza del livello o piano.
R_{dT_{mp}} 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.
I_{rT_{mp}} Per piani con distribuzione dei tamponamenti in pianta fortemente irregolare, l'eccentricità accidentale è stata incrementata di un fattore pari a 2: [SI] = Distribuzione tamponamenti irregolare fortemente - [NO] = Distribuzione tamponamenti regolare.
M_{SLU} Massa eccitabile della struttura allo S.L. Ultimo, nelle direzioni X, Y, Z.
K_{SLU} Valori delle Rigidzze di Piano, valutate allo SLU, riferite agli assi X ed Y del riferimento globale.
R_{eff} Valori delle Resistenze Effettive di Piano, valutate allo SLU, relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
R_{ric} Valori delle Resistenze Richieste di Piano, valutate allo SLU, relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
(*) Vedi tabelle "Livelli o Piani" o "Solai e Balconi".

EFFETTI DELLE NON LINEARITÀ GEOMETRICHE PER SISMA (Elevazione)

Effetti delle non linearità geometriche per sisma										
IdPiano	Q _{Lv}	H _{Lv}	δ _{d,x}	δ _{d,y}	P _{θ,x}	P _{θ,y}	T _{θ,x}	T _{θ,y}	Θ _x	Θ _y
	[m]	[m]	[cm]	[cm]	[N]	[N]	[N]	[N]		
Piano Terra	0,00	6,14	0,0000	0,0000	48 187	48 187	4 819	4 819	0 E-01	0 E-01

LEGENDA:
IdPiano Identificativo del livello o piano.
H_{Lv} Altezza del livello o piano.

Effetti delle non linearità geometriche per sisma										
IdPiano	Q _{Lv}	H _{Lv}	δ _{d,x}	δ _{d,y}	P _{θ,x}	P _{θ,y}	T _{θ,x}	T _{θ,y}	Θ _x	Θ _y
	[m]	[m]	[cm]	[cm]	[N]	[N]	[N]	[N]		
δ _{d,x} , δ _{d,y}	Componenti dello spostamento differenziale rispetto al piano inferiore.									
P _{θ,x} , P _{θ,z}	Valori del carico verticale del piano utilizzato per il calcolo di "θ".									
T _{θ,x} , T _{θ,y}	Valori del tagliante di piano utilizzati per il calcolo di "θ".									
Θ _x , Θ _y	Coefficienti "θ" del piano.									
Nota	Le forze sismiche orizzontali agenti sui piani caratterizzati da valori di θ compresi tra 0,1 e 0,2, sono state incrementate del fattore "1/(1-θ)", per portare in conto gli effetti del secondo ordine.									

PIANI - VERIFICHE ALLO SLE (Elevazione)

Piani - Verifiche allo SLE								
IdPiano	Q _{Lv}	H _{Lv}	δ _{amm,SLE}	δ _{d,SLE}		Δδ _{SLE}		Note
				X	Y	X	Y	
	[m]	[m]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	
Piano Terra	0,00	6,14	2,0467	0,0000	0,0000	2,0467	2,0467	Verificato

LEGENDA:

IdPiano	Identificativo del livello o piano.
Q _{Lv}	Quota del livello o piano.
H _{Lv}	Altezza del livello o piano.
δ _{amm,SLE}	Spostamento Differenziale ammissibile.
δ _{d,SLE}	Spostamento Differenziale.
Δδ _{SLE}	Differenza fra spostamento limite e quello di calcolo nelle direzioni X e Y.

VERIFICHE COLLEGAMENTI ACCIAIO (Elevazione)

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

Colleg. 13580

ID Nodo del collegamento: 26

Materiali Collegamenti

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

Beam

N _{beam}	
	Trave 1-5
	Pilastro 5
	Pilastro 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
Pilastro 5	1	1	212	-12	99 187	71 093	0,0560	0,0310	0,85	0,61	2,50	2,50	NS	NS
Pilastro 5	1	1	212	-12	99 187	71 093	0,0560	0,0310	0,85	0,61	2,50	2,50	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 Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
Pilastro 5	1	2 138	132 279	61,87
Pilastro 5	1	2 138	132 279	61,87
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

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

N _{bulln}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
2	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
3	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
4	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	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	212	60 288	NS	2 138	90 432	42,30	49,01
2	Verifica della parte filettata	196	60 288	NS	2 138	90 432	42,30	49,66
3	Verifica della parte filettata	212	60 288	NS	2 001	90 432	45,19	54,27
4	Verifica della parte filettata	196	60 288	NS	2 049	90 432	44,13	53,18

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	Flangia	X: -3,896; Y: 11,543; Z: 3,693	Bullonata	120x126	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-39,0; 28,0)	2 = (39,0; 28,0)	3 = (-39,0; -28,0)	4 = (39,0; -28,0)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordini riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-37,3; 49,0)	2 = (-37,3; -49,0)	3 = (37,3; -49,0)	4 = (37,3; 49,0)	5 = (0,0; 57,0)	6 = (0,0; -57,0)	7 = (-2,5; 0,0)
8 = (2,5; 0,0)						

LEGENDA

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

Verifiche a Rifollamento (Piastra)

N _{el}	Id _{el,x}	Id _{el,y}	V _{Ed,x}	V _{Ed,y}	F _{b,Rd,x}	F _{b,Rd,y}	D _{st,BI,x}	D _{st,BI,y}	α _x	α _y	K _x	K _y	CS _x	CS _y
1	2	1	-12	-212	47 435	55 620	0,0210	0,0350	0,41	0,69	2,50	1,76	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	0,0920	0,0860	12	410	238 464	222 912	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].

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

R_d	Resistenza della sezione resistente [N].
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche a Punzonamento

N_{el}	Id_{El}	N_{Ed}	B_{p,Rd}	CS
1	1	2 138	130 288	60,94
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	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	223,81	NS	NS
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).								

Cordoni

N_{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
2	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
3	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
4	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
5	1	d'angolo	lineare	4,24	6	120
6	1	d'angolo	lineare	4,24	6	120
7	1	d'angolo	lineare	4,24	6	74
8	1	d'angolo	lineare	4,24	6	74
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	0,0	0,0	0,3	0,4	2,5	2,4	235,0	0,85	1,00	79,76
2	0,0	0,0	0,4	0,3	2,3	2,3	235,0	0,85	1,00	84,71
3	0,0	0,0	0,3	0,3	2,5	2,7	235,0	0,85	1,00	73,87
4	0,0	0,0	0,3	0,3	2,7	2,6	235,0	0,85	1,00	74,44
5	0,0	0,0	0,4	0,3	3,0	3,3	235,0	0,85	1,00	60,65
6	0,0	0,0	0,3	0,4	3,3	2,9	235,0	0,85	1,00	60,81
7	0,3	0,3	0,0	0,0	1,9	2,0	235,0	0,85	1,00	98,00
8	0,3	0,3	0,0	0,0	2,0	1,9	235,0	0,85	1,00	96,95
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.									

Colleg. 13582

ID Nodo del collegamento: 28

Materiali Collegamenti

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

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

S275	S275	8.8	-	-	-	No	Non Controllato
------	------	-----	---	---	---	----	-----------------

Beam

N _{beam}
Trave 1-5
Pilastro 1
Pilastro 1
Controvento Sismico in X 1-8a
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
Pilastro 1	1	4	590	34	87 720	58 480	0,0620	0,0260	1,00	0,67	2,50	2,50	NS	NS
Pilastro 1	1	4	590	34	87 720	58 480	0,0620	0,0260	1,00	0,67	2,50	2,50	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 Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
Pilastro 1	1	46	104 721	NS
Pilastro 1	1	46	104 721	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 _{billn}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
2	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
3	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
4	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
5	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
6	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B

LEGENDA

N _{billn}	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 _{billn}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	590	32 256	54,67	359	48 384	NS	60,60
2	Verifica della parte filettata	580	32 256	55,61	359	48 384	NS	62,96
3	Verifica della parte filettata	590	32 256	54,67	467	48 384	NS	57,22
4	Verifica della parte filettata	580	32 256	55,61	467	48 384	NS	59,32
5	Verifica della parte filettata	590	32 256	54,67	1	48 384	NS	54,63
6	Verifica della parte filettata	580	32 256	55,61	1	48 384	NS	55,57

LEGENDA

N _{billn}	Identificativo del bullone soggetto a verifica nella relativa tabella
--------------------	---

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

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	Flangia	X: -3,896; Y: 10,778; Z: 1,790	Bullonata	120x320	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-44,0; -66,0)	2 = (44,0; -66,0)	3 = (-44,0; -128,0)	4 = (44,0; -128,0)	5 = (-44,0; 144,0)	6 = (44,0; 144,0)	
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (37,3; -48,0)	2 = (37,3; -146,0)	3 = (-37,3; -146,0)	4 = (-37,3; -48,0)	5 = (0,0; -40,0)	6 = (0,0; -154,0)	7 = (2,5; -97,0)
8 = (-2,5; -97,0)	15 = (-5,0; 60,0)	16 = (5,0; 60,0)				
2	Fazzoletto	X: -3,901; Y: 10,839; Z: 1,868	Saldata	Generica	10,00	-
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
13 = (-0,7; -117,6)	14 = (-0,7; -117,6)	15 = (-50,7; -17,6)	16 = (-50,7; -17,6)			

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	6	5	-27	-590	29 572	29 572	0,0160	0,0160	0,41	0,41	1,75	1,75	NS	50,12

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	0,3200	0,1200	27	-3 510	838 095	314 286	NS	89,54
2	0,2529	0,1016	-1 321	-3 001	662 377	266 140	NS	88,68

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	467	123 201	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).

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	0,00	0,00	0,00	0,19	0,00	0,33	261,90	NS	NS

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].

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

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).

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
2	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
3	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
4	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
5	1	d'angolo	lineare	4,24	6	120
6	1	d'angolo	lineare	4,24	6	120
7	1	d'angolo	lineare	4,24	6	74
8	1	d'angolo	lineare	4,24	6	74
9	2	d'angolo	lineare	3,54	5	90
10	2	d'angolo	lineare	3,54	5	90
11	2	d'angolo	lineare	3,54	5	90
12	2	d'angolo	lineare	3,54	5	90
13	2	d'angolo	lineare	4,24	6	100
14	2	d'angolo	lineare	4,24	6	100
15	2	d'angolo	lineare	4,24	6	200
16	2	d'angolo	lineare	4,24	6	200

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}	$\tau_{Par\,iniz.}$	$\tau_{Par\,fin.}$	$t_{Ort\,iniz.}$	$t_{Ort\,fin.}$	$n_{Ort\,iniz.}$	$n_{Ort\,fin.}$	Fyk	β_1	β_2	CS
1	0,0	0,0	0,1	0,0	0,1	0,3	275,0	0,70	0,85	NS
2	0,0	0,0	0,1	0,1	0,7	0,5	275,0	0,70	0,85	NS
3	0,0	0,0	0,1	0,1	0,9	0,8	275,0	0,70	0,85	NS
4	0,0	0,0	0,0	0,0	0,4	0,5	275,0	0,70	0,85	NS
5	0,0	0,0	0,0	0,1	0,5	0,1	275,0	0,70	0,85	NS
6	0,0	0,0	0,1	0,1	0,6	1,0	275,0	0,70	0,85	NS
7	0,0	0,1	0,0	0,0	0,3	0,7	275,0	0,70	0,85	NS
8	0,1	0,0	0,0	0,0	0,7	0,4	275,0	0,70	0,85	NS
9	2,1	2,1	0,8	0,9	0,7	0,6	235,0	0,85	1,00	85,15
10	3,1	3,1	0,9	0,8	0,7	0,6	235,0	0,85	1,00	60,55
11	3,1	3,1	0,8	0,9	0,6	0,7	235,0	0,85	1,00	60,55
12	2,1	2,1	0,9	0,8	0,6	0,7	235,0	0,85	1,00	85,15
13	2,1	2,1	0,1	0,1	3,5	3,7	275,0	0,70	0,85	45,22
14	2,1	2,1	0,1	0,1	3,5	3,4	275,0	0,70	0,85	46,93
15	1,5	1,5	0,1	0,1	0,9	0,6	275,0	0,70	0,85	NS
16	1,5	1,5	0,1	0,1	0,6	0,9	275,0	0,70	0,85	NS

LEGENDA

N _{cordone}	Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
$\tau_{Par\,iniz.}$	τ Parallela alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].
$\tau_{Par\,fin.}$	τ Parallela alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].
$t_{Ort\,iniz.}$	t Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].
$t_{Ort\,fin.}$	t Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].
$n_{Ort\,iniz.}$	n Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].
$n_{Ort\,fin.}$	n Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].
Fyk	Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm ²].
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.

Colleg. 13583

ID Nodo del collegamento: 24

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S275	S275	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N _{beam}
Trave 2-6
Pilastro 2

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

Pilastro 2
Controvento Sismico in X 2-9a
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
Pilastro 2	2	3	873	-14	87 720	58 480	0,0620	0,0260	1,00	0,67	2,50	2,50	NS	NS
Pilastro 2	2	3	873	-14	87 720	58 480	0,0620	0,0260	1,00	0,67	2,50	2,50	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 Punzonamento

N _{el}	Id _{EL}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
Pilastro 2	1	37	104 721	NS
Pilastro 2	1	37	104 721	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 _{billn}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
2	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
3	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
4	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
5	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
6	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B

LEGENDA

N_{billn}	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 _{billn}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	867	32 256	37,20	523	48 384	92,51	33,26
2	Verifica della parte filettata	873	32 256	36,95	523	48 384	92,51	33,05
3	Verifica della parte filettata	867	32 256	37,20	684	48 384	70,74	32,14
4	Verifica della parte filettata	873	32 256	36,95	684	48 384	70,74	31,95
5	Verifica della parte filettata	867	32 256	37,20	127	48 384	NS	37,44
6	Verifica della parte filettata	873	32 256	36,95	127	48 384	NS	37,53

LEGENDA

N_{billn}	Identificativo del bullone soggetto a verifica nella relativa tabella
Tipo	Area interessata dalla Verifica
F_{v,Ed}	Taglio di Progetto per l'elemento [N]
F_{v,Rd}	Taglio Resistente del Bullone [N]
CS_{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

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

Piastre						
N _{piastra}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Flangia	X: 1,899; Y: 10,778; Z: 1,790	Bullonata	120x320	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-44,0; -66,0)	2 = (44,0; -66,0)	3 = (-44,0; -128,0)	4 = (44,0; -128,0)	5 = (-44,0; 144,0)	6 = (44,0; 144,0)	
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (37,3; -48,0)	2 = (37,3; -146,0)	3 = (-37,3; -146,0)	4 = (-37,3; -48,0)	5 = (0,0; -40,0)	6 = (0,0; -154,0)	7 = (2,5; -97,0)
8 = (-2,5; -97,0)	15 = (-5,0; 60,0)	16 = (5,0; 60,0)				
2	Fazzoletto	X: 1,894; Y: 10,837; Z: 1,847	Saldata	Generica	10,00	-
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
13 = (1,1; -96,6)	14 = (1,1; -96,6)	15 = (-48,9; 3,4)	16 = (-48,9; 3,4)			
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	4	6	-14	-873	42 338	29 572	0,0160	0,0160	0,41	0,41	2,50	1,75	NS	33,87
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	0,3200	0,1200	-21	-5 218	838 095	314 286	NS	60,23
2	0,2029	0,1010	-2 214	-5 096	531 299	264 574	NS	51,92
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	684	123 201	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).				

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	0,00	0,00	0,00	0,29	0,00	0,50	261,90	NS	NS
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).									

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

2	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
3	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
4	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
5	1	d'angolo	lineare	4,24	6	120
6	1	d'angolo	lineare	4,24	6	120
7	1	d'angolo	lineare	4,24	6	74
8	1	d'angolo	lineare	4,24	6	74
9	2	d'angolo	lineare	3,54	5	90
10	2	d'angolo	lineare	3,54	5	90
11	2	d'angolo	lineare	3,54	5	90
12	2	d'angolo	lineare	3,54	5	90
13	2	d'angolo	lineare	4,24	6	100
14	2	d'angolo	lineare	4,24	6	100
15	2	d'angolo	lineare	4,24	6	200
16	2	d'angolo	lineare	4,24	6	200

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	0,0	0,0	0,0	0,0	0,5	0,6	275,0	0,70	0,85	NS
2	0,0	0,0	0,1	0,1	1,1	1,1	275,0	0,70	0,85	NS
3	0,0	0,0	0,1	0,1	1,2	1,1	275,0	0,70	0,85	NS
4	0,0	0,0	0,0	0,0	0,6	0,6	275,0	0,70	0,85	NS
5	0,0	0,0	0,0	0,0	0,6	0,5	275,0	0,70	0,85	NS
6	0,0	0,0	0,1	0,1	1,2	1,3	275,0	0,70	0,85	NS
7	0,0	0,1	0,0	0,0	0,6	1,0	275,0	0,70	0,85	NS
8	0,1	0,0	0,0	0,0	1,1	0,6	275,0	0,70	0,85	NS
9	3,4	3,4	1,6	1,6	0,4	0,4	235,0	0,85	1,00	52,46
10	5,3	5,3	1,6	1,6	0,4	0,4	235,0	0,85	1,00	35,97
11	5,3	5,3	1,6	1,6	0,4	0,4	235,0	0,85	1,00	35,97
12	3,4	3,4	1,6	1,6	0,4	0,4	235,0	0,85	1,00	52,46
13	3,2	3,2	0,1	0,1	5,8	6,1	275,0	0,70	0,85	27,92
14	3,2	3,2	0,1	0,1	6,2	5,9	275,0	0,70	0,85	27,47
15	2,7	2,7	0,0	0,0	1,6	1,0	275,0	0,70	0,85	61,01
16	2,7	2,7	0,0	0,0	1,0	1,6	275,0	0,70	0,85	61,01

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.

Colleg. 13584

ID Nodo del collegamento: 23

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S275	S275	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N _{beam}
Pilastro 6
Trave 2-6
Pilastro 6
Controvento Sismico in X 9a-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
-----------------	--------------------	--------------------	-------------------	-------------------	---------------------	---------------------	----------------------	----------------------	----------------	----------------	----------------	----------------	-----------------	-----------------

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

Pilastro 6	6	6	828	27	87 720	58 480	0,2100	0,0260	1,00	0,67	2,50	2,50	NS	NS
Pilastro 6	6	6	828	27	87 720	58 480	0,2100	0,0260	1,00	0,67	2,50	2,50	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 Punzonamento

N_{el}	Id_{EL}	N_{Ed}	B_{p,Rd}	CS
Pilastro 6	1	658	104 721	NS
Pilastro 6	1	658	104 721	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_{billn}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
2	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
3	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
4	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
5	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
6	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B

LEGENDA

N_{billn}	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_{billn}	Tipo	F_{v,Ed}	F_{v,Rd}	CS_{Tg}	F_{t,Ed}	F_{t,Rd}	CS_{Trz}	CS_{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	816	32 256	39,53	253	48 384	NS	34,44
2	Verifica della parte filettata	828	32 256	38,96	253	48 384	NS	34,01
3	Verifica della parte filettata	816	32 256	39,53	335	48 384	NS	33,07
4	Verifica della parte filettata	828	32 256	38,96	335	48 384	NS	32,66
5	Verifica della parte filettata	816	32 256	39,53	658	48 384	73,53	88,05
6	Verifica della parte filettata	828	32 256	38,96	658	48 384	73,53	86,87

LEGENDA

N_{billn}	Identificativo del bullone soggetto a verifica nella relativa tabella
Tipo	Area interessata dalla Verifica
F_{v,Ed}	Taglio di Progetto per l'elemento [N]
F_{v,Rd}	Taglio Resistente del Bullone [N]
CS_{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	Flangia	X: 1,899; Y: 11,543; Z: 1,790	Bullonata	120x320	10,00	SI

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

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

1 = (-44,0; -66,0)	2 = (44,0; -66,0)	3 = (-44,0; -128,0)	4 = (44,0; -128,0)	5 = (-44,0; 144,0)	6 = (44,0; 144,0)	
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordini riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-37,3; -48,0)	2 = (-37,3; -146,0)	3 = (37,3; -146,0)	4 = (37,3; -48,0)	5 = (0,0; -40,0)	6 = (0,0; -154,0)	7 = (-2,5; -97,0)
8 = (2,5; -97,0)	15 = (-5,0; 60,0)	16 = (5,0; 60,0)				
2	Fazzoletto	X: 1,904; Y: 11,484; Z: 1,847	Saldata	Generica	10,00	-
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordini riferite al baricentro della piastra [mm].						
13 = (1,1; -96,6)	14 = (1,1; -96,6)	15 = (-48,9; 3,4)	16 = (-48,9; 3,4)			

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	5	6	27	-828	29 572	29 572	0,0160	0,0160	0,41	0,41	1,75	1,75	NS	35,71

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).

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	0,3200	0,1200	17	-4 935	838 095	314 286	NS	63,69
2	0,2029	0,1010	-2 109	-4 859	531 299	264 574	NS	54,45

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	5	658	123 201	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).

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	0,00	0,00	0,00	0,60	0,00	1,04	261,90	NS	NS

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).

Cordini

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
2	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
3	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
4	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
5	1	d'angolo	lineare	4,24	6	120
6	1	d'angolo	lineare	4,24	6	120
7	1	d'angolo	lineare	4,24	6	74
8	1	d'angolo	lineare	4,24	6	74
9	2	d'angolo	lineare	3,54	5	90

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

10	2	d'angolo	lineare	3,54	5	90
11	2	d'angolo	lineare	3,54	5	90
12	2	d'angolo	lineare	3,54	5	90
13	2	d'angolo	lineare	4,24	6	100
14	2	d'angolo	lineare	4,24	6	100
15	2	d'angolo	lineare	4,24	6	200
16	2	d'angolo	lineare	4,24	6	200

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	0,0	0,0	0,0	0,0	0,6	0,4	275,0	0,70	0,85	NS
2	0,0	0,0	0,2	0,2	1,1	1,1	275,0	0,70	0,85	NS
3	0,0	0,0	0,2	0,2	1,2	1,2	275,0	0,70	0,85	NS
4	0,0	0,0	0,0	0,0	0,8	0,6	275,0	0,70	0,85	NS
5	0,0	0,0	0,0	0,0	0,4	0,7	275,0	0,70	0,85	NS
6	0,0	0,0	0,2	0,2	1,3	1,2	275,0	0,70	0,85	NS
7	0,2	0,0	0,0	0,0	1,1	0,6	275,0	0,70	0,85	NS
8	0,0	0,2	0,0	0,0	0,7	1,1	275,0	0,70	0,85	NS
9	3,3	3,3	1,5	1,5	0,3	0,5	235,0	0,85	1,00	55,15
10	5,1	5,1	1,5	1,5	0,4	0,4	235,0	0,85	1,00	37,57
11	5,1	5,1	1,5	1,5	0,4	0,4	235,0	0,85	1,00	37,57
12	3,3	3,3	1,5	1,5	0,5	0,3	235,0	0,85	1,00	55,15
13	3,1	3,1	0,1	0,1	5,5	5,8	275,0	0,70	0,85	29,41
14	3,1	3,1	0,1	0,1	6,0	5,7	275,0	0,70	0,85	28,67
15	2,6	2,6	0,1	0,1	1,6	0,9	275,0	0,70	0,85	63,99
16	2,6	2,6	0,1	0,1	0,9	1,6	275,0	0,70	0,85	63,99

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.

Colleg. 13585

ID Nodo del collegamento: 25

Materiali Collegamenti

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

Beam

N _{beam}
Trave 1-5
Pilastro 1
Pilastro 1

LEGENDA

N_{beam} Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Verifiche a Rifollamento (Beam)

N _{el}	I _{d_{el}} ,x	I _{d_{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
Pilastro 1	1	1	196	-12	99 187	71 093	0,0560	0,0310	0,85	0,61	2,50	2,50	NS	NS
Pilastro 1	1	1	196	-12	99 187	71 093	0,0560	0,0310	0,85	0,61	2,50	2,50	NS	NS

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
I_{d_{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 FLANGIA (trave/pilastro passante)

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
Pilastro 1	1	2 110	132 279	62,69
Pilastro 1	1	2 110	132 279	62,69

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 _{billn}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
2	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
3	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
4	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B

LEGENDA

N_{billn}	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 _{billn}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	196	60 288	NS	2 039	90 432	44,35	51,66
2	Verifica della parte filettata	196	60 288	NS	2 039	90 432	44,35	51,66
3	Verifica della parte filettata	196	60 288	NS	2 110	90 432	42,86	51,85
4	Verifica della parte filettata	196	60 288	NS	2 110	90 432	42,86	51,15

LEGENDA

N_{billn}	Identificativo del bullone soggetto a verifica nella relativa tabella
Tipo	Area interessata dalla Verifica
F_{v,Ed}	Taglio di Progetto per l'elemento [N]
F_{v,Rd}	Taglio Resistente del Bullone [N]
CS_{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	Flangia	X: -3,896; Y: 10,778; Z: 3,693	Bullonata	120x126	10,00	SI

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

1 = (-39,0; 28,0)	2 = (39,0; 28,0)	3 = (-39,0; -28,0)	4 = (39,0; -28,0)
-------------------	------------------	--------------------	-------------------

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

1 = (37,3; 49,0)	2 = (37,3; -49,0)	3 = (-37,3; -49,0)	4 = (-37,3; 49,0)	5 = (0,0; 57,0)	6 = (0,0; -57,0)	7 = (2,5; 0,0)
8 = (-2,5; 0,0)						

LEGENDA

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

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

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	-12	-196	47 435	55 620	0,0210	0,0350	0,41	0,69	2,50	1,76	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	0,0920	0,0860	12	394	238 464	222 912	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	2 110	130 288	61,75

LEGENDA

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

Verifiche a Flessione

N _{el}	σ _X	σ _Y	τ _X	τ _Y	σ _{Id,X}	σ _{Id,Y}	σ _A	CoeffSic.X	CoeffSic.Y
1	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	223,81	NS	NS

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).

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
2	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
3	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
4	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
5	1	d'angolo	lineare	4,24	6	120
6	1	d'angolo	lineare	4,24	6	120
7	1	d'angolo	lineare	4,24	6	74
8	1	d'angolo	lineare	4,24	6	74

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	0,0	0,0	0,3	0,3	2,4	2,4	235,0	0,85	1,00	82,60
2	0,0	0,0	0,3	0,3	2,5	2,4	235,0	0,85	1,00	80,45
3	0,0	0,0	0,3	0,3	2,6	2,5	235,0	0,85	1,00	76,75
4	0,0	0,0	0,3	0,3	2,4	2,4	235,0	0,85	1,00	82,60
5	0,0	0,0	0,3	0,3	3,0	3,0	235,0	0,85	1,00	66,65
6	0,0	0,0	0,3	0,3	3,0	3,2	235,0	0,85	1,00	62,28
7	0,3	0,3	0,0	0,0	1,9	2,0	235,0	0,85	1,00	99,25
8	0,3	0,3	0,0	0,0	2,0	1,9	235,0	0,85	1,00	98,53

LEGENDA

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

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

Colleg. 13586

ID Nodo del collegamento: 27

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S275	S275	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N beam
Pilastro 5
Trave 1-5
Pilastro 5
Controvento Sismico in X 8a-5
LEGENDA
N beam Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Verifiche a Rifollamento (Beam)

N el	I d _{el,x}	I d _{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
Pilastro 5	1	5	498	-42	87 720	58 480	0,0620	0,0260	1,00	0,67	2,50	2,50	NS	NS
Pilastro 5	1	5	498	-42	87 720	58 480	0,0620	0,0260	1,00	0,67	2,50	2,50	NS	NS

LEGENDA

N el	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
I d _{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	I d _{El}	N Ed	B p,Rd	CS
Pilastro 5	1	38	104 721	NS
Pilastro 5	1	38	104 721	NS

LEGENDA

N el	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
I d _{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	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
2	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
3	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
4	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
5	1	12	13	19,00	21	113,0	84,0	Classe B
6	1	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]

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

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	498	32 256	64,77	168	48 384	NS	56,18
2	Verifica della parte filettata	476	32 256	67,76	168	48 384	NS	58,41
3	Verifica della parte filettata	499	32 256	64,64	227	48 384	NS	53,72
4	Verifica della parte filettata	477	32 256	67,62	227	48 384	NS	55,76
5	Verifica della parte filettata	500	32 256	64,51	549	48 384	88,13	98,21
6	Verifica della parte filettata	478	32 256	67,48	549	48 384	88,13	98,21

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	Flangia	X: -3,896; Y: 11,543; Z: 1,790	Bullonata	120x320	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-44,0; -66,0)	2 = (44,0; -66,0)	3 = (-44,0; -128,0)	4 = (44,0; -128,0)	5 = (-44,0; 144,0)	6 = (44,0; 144,0)	
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-37,3; -48,0)	2 = (-37,3; -146,0)	3 = (37,3; -146,0)	4 = (37,3; -48,0)	5 = (0,0; -40,0)	6 = (0,0; -154,0)	7 = (-2,5; -97,0)
8 = (2,5; -97,0)	15 = (-5,0; 60,0)	16 = (5,0; 60,0)				
2	Fazzoletto	X: -3,891; Y: 11,482; Z: 1,868	Saldata	Generica	10,00	-
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
13 = (-0,7; -117,6)	14 = (-0,7; -117,6)	15 = (-50,7; -17,6)	16 = (-50,7; -17,6)			

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	6	5	-42	-498	29 572	29 572	0,0160	0,0160	0,41	0,41	1,75	1,75	NS	59,38

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}	L _{nSez,X}	L _{nSez,Y}	N _{Ed,X}	N _{Ed,Y}	R _{d,X}	R _{d,Y}	CS _x	CS _y
1	0,0000	0,1200	0	-2 924	0	314 286	-	NS
2	0,2529	0,1016	-1 378	-3 097	662 377	266 140	NS	85,93

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].

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

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	5	549	123 201	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).

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	0,00	0,00	0,00	0,50	0,00	0,86	261,90	NS	NS

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).

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
2	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
3	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
4	1	d'angolo	lineare	4,24	6	46
5	1	d'angolo	lineare	4,24	6	120
6	1	d'angolo	lineare	4,24	6	120
7	1	d'angolo	lineare	4,24	6	74
8	1	d'angolo	lineare	4,24	6	74
9	2	d'angolo	lineare	3,54	5	90
10	2	d'angolo	lineare	3,54	5	90
11	2	d'angolo	lineare	3,54	5	90
12	2	d'angolo	lineare	3,54	5	90
13	2	d'angolo	lineare	4,24	6	100
14	2	d'angolo	lineare	4,24	6	100
15	2	d'angolo	lineare	4,24	6	200
16	2	d'angolo	lineare	4,24	6	200

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	0,0	0,0	0,0	0,0	0,4	0,6	275,0	0,70	0,85	NS
2	0,0	0,0	0,0	0,1	0,8	0,7	275,0	0,70	0,85	NS
3	0,0	0,0	0,1	0,1	0,7	0,7	275,0	0,70	0,85	NS
4	0,0	0,0	0,1	0,1	0,2	0,2	275,0	0,70	0,85	NS
5	0,0	0,0	0,0	0,1	0,6	0,1	275,0	0,70	0,85	NS
6	0,0	0,0	0,1	0,0	0,8	0,8	275,0	0,70	0,85	NS
7	0,1	0,0	0,0	0,0	0,6	0,4	275,0	0,70	0,85	NS
8	0,0	0,1	0,0	0,0	0,3	0,6	275,0	0,70	0,85	NS
9	2,0	2,0	1,1	1,1	0,7	0,9	235,0	0,85	1,00	80,90
10	3,3	3,3	1,1	1,1	0,8	0,9	235,0	0,85	1,00	55,33
11	3,3	3,3	1,1	1,1	0,9	0,8	235,0	0,85	1,00	55,33
12	2,0	2,0	1,1	1,1	0,9	0,7	235,0	0,85	1,00	80,90
13	2,2	2,2	0,1	0,1	3,7	3,9	275,0	0,70	0,85	43,33
14	2,2	2,2	0,1	0,1	3,6	3,4	275,0	0,70	0,85	45,38
15	1,6	1,6	0,1	0,1	1,0	0,6	275,0	0,70	0,85	NS
16	1,6	1,6	0,1	0,1	0,6	1,0	275,0	0,70	0,85	NS

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].

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

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.

VERIFICHE COLLEGAMENTI ACCIAIO (Elevazione)

Collegamento di tipo FLANGIA (pilastro/trave passante)

Colleg. 9184

ID Nodo del collegamento: 4

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S275	S275	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N_{beam}
Trave 1-5
Pilastro 1
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 1-5	3	1	139	-159	92 273	105 089	0,0360	0,0410	0,71	0,80	2,50	2,50	NS	NS

LEGENDA

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

Verifiche a Punzonamento

N_{el}	Id_{El}	N_{Ed}	B_{p,Rd}	CS
Trave 1-5	1	7 940	147 841	18,62

LEGENDA

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

Bulloni

N_{biln}	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
2	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
3	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
4	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B

LEGENDA

N_{biln}	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_{biln}	Tipo	F_{v,Ed}	F_{v,Rd}	CS_{Tg}	F_{t,Ed}	F_{t,Rd}	CS_{Trz}	CS_{TgTrz}
1	Verifica della	160	60 288	NS	180	90 432	NS	NS

Collegamento di tipo FLANGIA (pilastro/trave passante)

2	parte filettata Verifica della parte filettata	160	60 288	NS	7 940	90 432	11,39	15,30
3	Verifica della parte filettata	156	60 288	NS	262	90 432	NS	NS
4	Verifica della parte filettata	156	60 288	NS	7 748	90 432	11,67	15,68

LEGENDA

N_{billn}	Identificativo del bullone soggetto a verifica nella relativa tabella
Tipo	Area interessata dalla Verifica
F_{v,Ed}	Taglio di Progetto per l'elemento [N]
F_{v,Rd}	Taglio Resistente del Bullone [N]
CS_{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	Flangia	X: -3,896; Y: 10,711; Z: 5,769	Bullonata	140x145	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-49,0; 36,5)	2 = (49,0; 36,5)	3 = (-49,0; - 36,5)	4 = (49,0; -36,5)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (42,4; 58,0)	2 = (42,4; -58,0)	3 = (-42,4; - 58,0)	4 = (-42,4; 58,0)	5 = (0,0; 66,5)	6 = (0,0; -66,5)	7 = (2,8; 0,0)
8 = (-2,8; 0,0)						

LEGENDA

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

Verifiche a Rifollamento (Piastra)

N _{el}	Id _{el,x}	Id _{el,y}	V _{Ed,x}	V _{Ed,y}	F _{b,Rd,x}	F _{b,Rd,y}	D _{st,BI,x}	D _{st,BI,y}	α _x	α _y	K _x	K _y	CS _x	CS _y
1	2	1	-159	-139	56 659	68 333	0,0210	0,0360	0,41	0,71	2,50	1,76	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	0,1110	0,1060	313	277	343 656	328 176	NS	NS

LEGENDA

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

Verifiche a Punzonamento

N _{el}	Id _{el}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
1	2	7 940	155 622	19,60

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	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	261,90	NS	NS

LEGENDA

Collegamento di tipo FLANGIA (pilastro/trave passante)

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).

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	4,24	6	55
2	1	d'angolo	lineare	4,24	6	55
3	1	d'angolo	lineare	4,24	6	55
4	1	d'angolo	lineare	4,24	6	55
5	1	d'angolo	lineare	4,24	6	140
6	1	d'angolo	lineare	4,24	6	140
7	1	d'angolo	lineare	4,24	6	92
8	1	d'angolo	lineare	4,24	6	92

LEGENDA

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

Verifiche Cordone

N _{cordone}	τ _{Par} iniz.	τ _{Par} fin.	t _{Ort} iniz.	t _{Ort} fin.	n _{Ort} iniz.	n _{Ort} fin.	F _{yk}	β ₁	β ₂	CS
1	0,2	0,2	0,0	0,0	37,7	3,9	275,0	0,70	0,85	5,11
2	0,1	0,2	0,2	0,0	4,0	36,4	275,0	0,70	0,85	5,29
3	0,2	0,2	0,0	0,0	49,3	15,5	275,0	0,70	0,85	3,90
4	0,2	0,2	0,0	0,0	14,2	48,0	275,0	0,70	0,85	4,01
5	0,2	0,2	0,0	0,0	47,9	37,8	275,0	0,70	0,85	4,02
6	0,2	0,2	0,0	0,0	36,2	49,5	275,0	0,70	0,85	3,89
7	0,0	0,2	0,2	0,1	2,3	3,9	275,0	0,70	0,85	49,48
8	0,0	0,0	0,2	0,2	9,3	8,3	275,0	0,70	0,85	20,59

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.

Colleg. 9295

ID Nodo del collegamento: 5

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S275	S275	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N _{beam}	
Pilastro 7	
Trave 3-7	
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 3-7	3	2	-152	-60	101 244	105 089	0,0395	0,0410	0,77	0,80	2,50	2,50	NS	NS

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
Id_{el}	Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato.

Collegamento di tipo FLANGIA (pilastro/trave passante)

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 3-7	1	308	147 841	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	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
2	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
3	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
4	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	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	152	60 288	NS	308	90 432	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	152	60 288	NS	230	90 432	NS	NS
3	Verifica della parte filettata	152	60 288	NS	0	90 432	NS	NS
4	Verifica della parte filettata	152	60 288	NS	49	90 432	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

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Flangia	X: 6,999; Y: 11,609; Z: 1,369	Bullonata	140x145	10,00	SI

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

1 = (-49,0; 36,5)	2 = (49,0; 36,5)	3 = (-49,0; -36,5)	4 = (49,0; -36,5)
-------------------	------------------	--------------------	-------------------

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

1 = (-42,4; -58,0)	2 = (-42,4; 58,0)	3 = (42,4; 58,0)	4 = (42,4; -58,0)	5 = (0,0; -66,5)	6 = (0,0; 66,5)	7 = (-2,8; 0,0)
--------------------	-------------------	------------------	-------------------	------------------	-----------------	-----------------

LEGENDA

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

Collegamento di tipo FLANGIA (pilastro/trave passante)

Verifiche a Rifollamento (Piastra)

N _{el}	Id _{el,x}	Id _{el,y}	V _{Ed,x}	V _{Ed,y}	F _{b,Rd,x}	F _{b,Rd,y}	D _{st,BI,x}	D _{st,BI,y}	α _x	α _y	K _x	K _y	CS _x	CS _y
1	1	1	60	-152	56 659	68 333	0,0210	0,0360	0,41	0,71	2,50	1,76	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	0,1110	0,1060	121	305	343 656	328 176	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	308	155 622	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).

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	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	261,90	NS	NS

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).

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	4,24	6	55
2	1	d'angolo	lineare	4,24	6	55
3	1	d'angolo	lineare	4,24	6	55
4	1	d'angolo	lineare	4,24	6	55
5	1	d'angolo	lineare	4,24	6	140
6	1	d'angolo	lineare	4,24	6	140
7	1	d'angolo	lineare	4,24	6	92
8	1	d'angolo	lineare	4,24	6	92

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	0,1	0,1	0,0	0,0	6,9	6,5	275,0	0,70	0,85	27,84
2	0,1	0,1	0,0	0,0	6,1	6,5	275,0	0,70	0,85	29,74
3	0,1	0,1	0,0	0,0	5,5	5,9	275,0	0,70	0,85	32,60
4	0,1	0,1	0,0	0,0	6,3	6,0	275,0	0,70	0,85	30,33
5	0,1	0,1	0,0	0,0	6,0	7,0	275,0	0,70	0,85	27,63
6	0,1	0,1	0,0	0,0	6,4	5,5	275,0	0,70	0,85	29,98
7	0,0	0,0	0,1	0,1	6,4	6,1	275,0	0,70	0,85	29,89
8	0,0	0,0	0,1	0,1	6,0	6,4	275,0	0,70	0,85	30,20

Collegamento di tipo FLANGIA (pilastro/trave passante)

LEGENDA

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

Colleg. 11028

ID Nodo del collegamento: 3

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S275	S275	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N_{beam}	
Trave 1-5	
Pilastro 5	
LEGENDA	
N_{beam}	Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Verifiche a Rifollamento (Beam)

N el	I d _{el,x}	I d _{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 1-5	3	4	-132	-105	101 102	105 089	0,0394	0,0410	0,77	0,80	2,50	2,50	NS	NS

LEGENDA

N el	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
I d _{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	I d _{El}	N Ed	B p,Rd	CS
Trave 1-5	1	7 047	147 841	20,98

LEGENDA

N el	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
I d _{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 biln	Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
2	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
3	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
4	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B

LEGENDA

N biln	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

Collegamento di tipo FLANGIA (pilastro/trave passante)

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	142	60 288	NS	6 949	90 432	13,01	17,68
2	Verifica della parte filettata	142	60 288	NS	671	90 432	NS	NS
3	Verifica della parte filettata	142	60 288	NS	7 047	90 432	12,83	17,42
4	Verifica della parte filettata	142	60 288	NS	714	90 432	NS	NS

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	Flangia	X: -3,896; Y: 11,609; Z: 5,769	Bullonata	140x145	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-49,0; 36,5)	2 = (49,0; 36,5)	3 = (-49,0; -36,5)	4 = (49,0; -36,5)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-42,4; -58,0)	2 = (-42,4; 58,0)	3 = (42,4; 58,0)	4 = (42,4; -58,0)	5 = (0,0; -66,5)	6 = (0,0; 66,5)	7 = (-2,8; 0,0)
8 = (2,8; 0,0)						

LEGENDA

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

Verifiche a Rifollamento (Piastra)

N _{el}	Id _{el,x}	Id _{el,y}	V _{Ed,x}	V _{Ed,y}	F _{b,Rd,x}	F _{b,Rd,y}	D _{st,BI,x}	D _{st,BI,y}	α _x	α _y	K _x	K _y	CS _x	CS _y
1	3	3	105	137	56 659	68 333	0,0210	0,0360	0,41	0,71	2,50	1,76	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	0,1110	0,1060	206	275	343 656	328 176	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	7 047	155 622	22,08

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

Collegamento di tipo FLANGIA (pilastro/trave passante)

N _{el}	σ _X	σ _Y	τ _X	τ _Y	σ _{Id,X}	σ _{Id,Y}	σ _A	CoeffSic.X	CoeffSic.Y
1	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	261,90	NS	NS

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).

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	4,24	6	55
2	1	d'angolo	lineare	4,24	6	55
3	1	d'angolo	lineare	4,24	6	55
4	1	d'angolo	lineare	4,24	6	55
5	1	d'angolo	lineare	4,24	6	140
6	1	d'angolo	lineare	4,24	6	140
7	1	d'angolo	lineare	4,24	6	92
8	1	d'angolo	lineare	4,24	6	92

LEGENDA

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

Verifiche Cordone

N _{cordone}	τ _{Par.iniz.}	τ _{Par.fin.}	t _{Ort.iniz.}	t _{Ort.fin.}	n _{Ort.iniz.}	n _{Ort.fin.}	Fyk	β1	β2	CS
1	0,1	0,1	0,0	0,0	28,7	4,1	275,0	0,70	0,85	6,70
2	0,0	0,1	0,2	0,0	4,6	28,1	275,0	0,70	0,85	6,85
3	0,1	0,1	0,0	0,0	34,4	9,7	275,0	0,70	0,85	5,60
4	0,1	0,1	0,0	0,0	9,1	33,8	275,0	0,70	0,85	5,70
5	0,1	0,1	0,0	0,0	33,7	28,8	275,0	0,70	0,85	5,71
6	0,1	0,1	0,0	0,0	28,0	34,5	275,0	0,70	0,85	5,59
7	0,2	0,2	0,0	0,1	1,5	3,0	275,0	0,70	0,85	63,34
8	0,0	0,0	0,1	0,1	5,3	4,8	275,0	0,70	0,85	36,60

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].
Fyk 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.

Colleg. 11029

ID Nodo del collegamento: 6

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S275	S275	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N _{beam}
Trave 3-7
Pilastro 3

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 3-7	3	1	149	-62	101 244	105 089	0,0395	0,0410	0,77	0,80	2,50	2,50	NS	NS

Collegamento di tipo FLANGIA (pilastro/trave passante)

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 3-7	1	69	147 841	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	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
2	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
3	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	Classe B
4	1	16	17	24,00	26	201,0	157,0	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	152	60 288	NS	69	90 432	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	152	60 288	NS	6	90 432	NS	NS
3	Verifica della parte filettata	152	60 288	NS	199	90 432	NS	NS
4	Verifica della parte filettata	152	60 288	NS	296	90 432	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

Piastre

N_{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Flangia	X: 6,999; Y: 10,711; Z: 1,369	Bullonata	140x145	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-49,0; 36,5)	2 = (49,0; 36,5)	3 = (-49,0; -36,5)	4 = (49,0; -36,5)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (42,4; 58,0)	2 = (42,4; -58,0)	3 = (-42,4; -58,0)	4 = (-42,4; 58,0)	5 = (0,0; 66,5)	6 = (0,0; -66,5)	7 = (2,8; 0,0)
8 = (-2,8; 0,0)						

LEGENDA

N_{piastro}	Identificativo della piastra nel collegamento di appartenenza.
Tipo	Tipo di piastra.
Baric.	Coordinate del Baricentro della piastra [m].
Tipo Collg	Tipo Collegamento piastra.

Collegamento di tipo FLANGIA (pilastro/trave passante)

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	-62	-149	56 659	68 333	0,0210	0,0360	0,41	0,71	2,50	1,76	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	0,1110	0,1060	125	299	343 656	328 176	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	4	296	155 622	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).

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	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	261,90	NS	NS

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).

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	4,24	6	55
2	1	d'angolo	lineare	4,24	6	55
3	1	d'angolo	lineare	4,24	6	55
4	1	d'angolo	lineare	4,24	6	55
5	1	d'angolo	lineare	4,24	6	140
6	1	d'angolo	lineare	4,24	6	140
7	1	d'angolo	lineare	4,24	6	92
8	1	d'angolo	lineare	4,24	6	92

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 in.}	τ _{Par fin.}	t _{ort in.}	t _{ort fin.}	n _{ort in.}	n _{ort fin.}	F _{yk}	β ₁	β ₂	CS
1	0,1	0,1	0,0	0,0	6,1	6,0	275,0	0,70	0,85	31,49
2	0,1	0,1	0,0	0,0	6,2	6,3	275,0	0,70	0,85	30,69
3	0,1	0,1	0,0	0,0	6,1	6,2	275,0	0,70	0,85	31,23
4	0,1	0,1	0,0	0,0	6,0	5,9	275,0	0,70	0,85	32,06
5	0,1	0,1	0,0	0,0	5,9	6,1	275,0	0,70	0,85	31,59
6	0,1	0,1	0,0	0,0	6,3	6,1	275,0	0,70	0,85	30,60

Collegamento di tipo FLANGIA (pilastro/trave passante)

7	0,0	0,0	0,1	0,1	6,0	6,2	275,0	0,70	0,85	31,17
8	0,0	0,0	0,1	0,1	6,2	6,0	275,0	0,70	0,85	31,24

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.

VERIFICHE COLLEGAMENTI ACCIAIO (Elevazione)

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

Colleg. 6477

ID Nodo del collegamento: 43

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S275	S275	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N_{beam}
Pilastro 5
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: -3,896; Y: 11,609; Z: 0,000	Con Tirafondi	410x364	15,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-175,0; -152,0)	2 = (175,0; -152,0)	3 = (-175,0; 152,0)	4 = (175,0; 152,0)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-2,8; 0,0)	2 = (2,8; 0,0)	3 = (-42,4; -58,0)	4 = (-137,5; -58,0)	5 = (42,4; -58,0)	6 = (137,5; -58,0)	7 = (42,4; 58,0)
8 = (137,5; 58,0)	9 = (-42,4; 58,0)	10 = (-137,5; 58,0)	11 = (-137,5; -66,5)	12 = (0,0; -66,5)	13 = (137,5; -66,5)	14 = (137,5; 66,5)
15 = (0,0; 66,5)	16 = (-137,5; 66,5)					
Coordinate (X; Y) del baricentro delle costole riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-133,2; -58,0)	2 = (-133,2; 66,5)	3 = (133,2; -66,5)	4 = (133,2; 58,0)			
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	-107	156	113 029	113 029	0,0300	0,0300	0,48	0,48	2,30	2,30	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}	Ln _{Sez,X}	Ln _{Sez,Y}	N _{Ed,X}	N _{Ed,Y}	R _{d,X}	R _{d,Y}	CS _X	CS _Y
1	0,3640	0,4100	-211	310	1 430 000	1 610 714	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	4	2 180	291 791	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).

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	0,00	18,87	0,82	0,55	1,41	18,89	261,90	NS	13,86

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	1 944	539	-329	0,17	14,11	X: -0,205; Y: -0,182; Z: 0,000	82,69

LEGENDA

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

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	a completa penetrazione	-	-	7	74
2	1	a completa penetrazione	-	-	7	74
3	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
4	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
5	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
6	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
7	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
8	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
9	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
10	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
11	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
12	1	a completa penetrazione	-	-	7	112
13	1	a completa penetrazione	-	-	7	108

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

14	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
15	1	a completa penetrazione	-	-	7	112
16	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
17	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
18	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
19	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
20	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
21	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
22	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
23	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
24	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114

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	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
2	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
3	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
4	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
5	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
6	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
7	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
8	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
9	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
10	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
11	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
12	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	NS
13	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
14	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
15	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	NS
16	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
17	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
18	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
19	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
20	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
21	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
22	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
23	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
24	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR

LEGENDA

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

Tirafondi

N _{trfnd}	Piastre	Diametro	Profondità	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
2	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
3	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
4	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0

LEGENDA

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

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

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

Verifiche Bullone

N _{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	161	94 080	NS	0	141 120	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	157	94 080	NS	389	141 120	NS	NS
3	Verifica della parte filettata	161	94 080	NS	1 263	141 120	NS	NS
4	Verifica della parte filettata	157	94 080	NS	2 180	141 120	64,73	79,39

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	99 188	NS
2	389	99 188	NS
3	1 263	99 188	78,53
4	2 180	99 188	45,50

LEGENDA

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

Costole

N _{costola}	Spessore
1	9
2	9
3	9
4	9

LEGENDA

N_{costola}	Numero progressivo della costola nel collegamento di appartenenza.
Spessore	Spessore della costola [mm].

Verifiche Costola

N _{costola}	σ _v	σ _o	τ	σ _{Id}	F _{yk}	CS
1	5,5	5,5	3,1	7,7	275,0	33,89
2	5,5	5,5	3,1	7,7	275,0	33,89
3	3,2	3,2	1,9	4,6	275,0	57,21
4	3,2	3,2	1,9	4,6	275,0	57,21

LEGENDA

N_{costola}	Numero progressivo della costola nel collegamento di appartenenza.
σ_v	σ nel piano della COSTOLA [N/mm ²].
σ_o	σ ortogonale al piano della COSTOLA [N/mm ²].
τ	τ nel piano della COSTOLA [N/mm ²].
σ_{Id}	σ ideale MASSIMA [N/mm ²].
F_{yk}	Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm ²].
CS	Coefficiente di sicurezza per la Sigma ideale

Colleg. 6478

ID Nodo del collegamento: 44

Materiali Collegamenti

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S275	S275	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N _{beam}
Pilastro 1
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: -3,896; Y: 10,711; Z: 0,000	Con Tirafondi	410x364	15,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-175,0; -152,0)	2 = (175,0; -152,0)	3 = (-175,0; 152,0)	4 = (175,0; 152,0)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-2,8; 0,0)	2 = (2,8; 0,0)	3 = (-42,4; -58,0)	4 = (-137,5; -58,0)	5 = (42,4; -58,0)	6 = (137,5; -58,0)	7 = (42,4; 58,0)
8 = (137,5; 58,0)	9 = (-42,4; 58,0)	10 = (-137,5; 58,0)	11 = (-137,5; -66,5)	12 = (0,0; -66,5)	13 = (137,5; -66,5)	14 = (137,5; 66,5)
15 = (0,0; 66,5)	16 = (-137,5; 66,5)					
Coordinate (X; Y) del baricentro delle costole riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-133,2; -58,0)	2 = (-133,2; 66,5)	3 = (133,2; -66,5)	4 = (133,2; 58,0)			
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	-156	154	113 029	113 029	0,0300	0,0300	0,48	0,48	2,30	2,30	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	0,3640	0,4100	-310	304	1 430 000	1 610 714	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	4	1 356	291 791	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).			

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	0,00	22,42	0,84	0,97	1,45	22,49	261,90	NS	11,65

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

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	-868	506	-452	0,19	14,11	X: -0,205; Y: -0,182; Z: 0,000	74,45

LEGENDA

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

Cordoni

N_{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	a completa penetrazione	-	-	7	74
2	1	a completa penetrazione	-	-	7	74
3	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
4	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
5	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
6	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
7	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
8	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
9	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
10	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
11	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
12	1	a completa penetrazione	-	-	7	112
13	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
14	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
15	1	a completa penetrazione	-	-	7	112
16	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
17	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
18	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
19	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
20	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
21	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
22	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
23	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
24	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114

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].

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

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	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
2	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
3	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
4	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
5	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
6	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
7	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
8	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
9	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
10	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
11	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
12	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	NS
13	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
14	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
15	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	NS
16	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
17	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
18	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
19	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
20	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
21	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
22	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
23	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
24	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR

LEGENDA

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

Tirafondi

N _{trfnd}	Piastre	Diametro	Profondità	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
2	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
3	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
4	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0

LEGENDA

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

Verifiche Bullone

N _{blln}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	166	94 080	NS	0	141 120	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	163	94 080	NS	210	141 120	NS	NS
3	Verifica della parte filettata	166	94 080	NS	518	141 120	NS	NS
4	Verifica della parte filettata	162	94 080	NS	1 356	141 120	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]

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

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	97 318	NS
2	210	97 318	NS
3	518	97 318	NS
4	1 356	97 318	71,77

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

Costole

N _{costola}	Spessore
1	9
2	9
3	9
4	9

LEGENDA

N_{costola}	Numero progressivo della costola nel collegamento di appartenenza.
Spessore	Spessore della costola [mm].

Verifiche Costola

N _{costola}	σ _v	σ _o	τ	σ _{Id}	F _{yk}	CS
1	5,3	5,3	3,2	7,7	275,0	34,13
2	5,3	5,3	3,2	7,7	275,0	34,13
3	5,3	5,3	3,2	7,7	275,0	34,13
4	5,3	5,3	3,2	7,7	275,0	34,13

LEGENDA

N_{costola}	Numero progressivo della costola nel collegamento di appartenenza.
σ_v	σ nel piano della COSTOLA [N/mm ²].
σ_o	σ ortogonale al piano della COSTOLA [N/mm ²].
τ	τ nel piano della COSTOLA [N/mm ²].
σ_{Id}	σ ideale MASSIMA [N/mm ²].
F_{yk}	Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm ²].
CS	Coefficiente di sicurezza per la Sigma ideale

Colleg. 6479

ID Nodo del collegamento: 49

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S275	S275	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

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: 1,899; Y: 11,609; Z: 0,000	Con Tirafondi	410x364	15,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-175,0; -152,0)	2 = (175,0; -152,0)	3 = (-175,0; 152,0)	4 = (175,0; 152,0)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-2,8; 0,0)	2 = (2,8; 0,0)	3 = (-42,4; -58,0)	4 = (-137,5; -58,0)	5 = (42,4; -58,0)	6 = (137,5; -58,0)	7 = (42,4; 58,0)
8 = (137,5; 58,0)	9 = (-42,4; 58,0)	10 = (-137,5; 58,0)	11 = (-137,5; -66,5)	12 = (0,0; -66,5)	13 = (137,5; -66,5)	14 = (137,5; 66,5)
15 = (0,0; 66,5)	16 = (-137,5; 66,5)					

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

	66,5)				
Coordinate (X; Y) del baricentro delle costole riferite al baricentro della piastra [mm].					
1 = (-133,2; -58,0)	2 = (-133,2; 66,5)	3 = (133,2; 66,5)	4 = (133,2; 58,0)		
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	31	206	113 029	113 029	0,0300	0,0300	0,48	0,48	2,30	2,30	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	0,3640	0,4100	58	410	1 430 000	1 610 714	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	4	557	291 791	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).			

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	0,00	32,40	1,21	1,40	2,09	32,49	261,90	NS	8,06
LEGENDA									
N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.								
σ	σ a flessione nella sezione d'attacco [N/mm ²].								
τ	τ nella sezione d'attacco [N/mm ²].								
σ_{Id}	σ Ideale MASSIMA nella sezione d'attacco [N/mm ²].								
σ_A	σ di progetto								
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).								

Verifiche Pressione di contatto

N _{el}	N _{Ed}	M _{Ed,x}	M _{Ed,y}	σ _D	σ _A	P _{t,contatto}	CS
1	-27 183	13	0	0,18	14,11	X: -0,205; Y: -0,182; Z: 0,000	77,47
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
----------------------	---------	-----------	----------	--------------	----------	-----------

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

1	1	a completa penetrazione	-	-	7	74
2	1	a completa penetrazione	-	-	7	74
3	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
4	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
5	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
6	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
7	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
8	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
9	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
10	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
11	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
12	1	a completa penetrazione	-	-	7	112
13	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
14	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
15	1	a completa penetrazione	-	-	7	112
16	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
17	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
18	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
19	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
20	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
21	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
22	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
23	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
24	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114

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}	t _{Par} iniz.	t _{Par} fin.	t _{Ort} iniz.	t _{Ort} fin.	n _{Ort} iniz.	n _{Ort} fin.	F _{yk}	β ₁	β ₂	CS
1	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
2	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
3	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
4	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
5	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
6	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
7	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
8	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
9	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
10	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
11	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
12	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	NS
13	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
14	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
15	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	NS
16	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
17	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
18	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
19	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
20	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
21	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
22	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
23	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
24	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

LEGENDA

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

Tirafondi

N_{trfnd}	Piastre	Diametro	Profondità	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
2	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
3	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
4	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0

LEGENDA

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

Verifiche Bullone

N_{blln}	Tipo	F_{v,Ed}	F_{v,Rd}	CS_{Tg}	F_{t,Ed}	F_{t,Rd}	CS_{Trz}	CS_{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	204	94 080	NS	0	141 120	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	206	94 080	NS	0	141 120	NS	NS
3	Verifica della parte filettata	204	94 080	NS	518	141 120	NS	NS
4	Verifica della parte filettata	206	94 080	NS	557	141 120	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	99 523	NS
2	0	99 523	NS
3	518	99 523	NS
4	557	99 523	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

Costole

N_{costola}	Spessore
1	9
2	9
3	9
4	9

LEGENDA

N_{costola}	Numero progressivo della costola nel collegamento di appartenenza.
Spessore	Spessore della costola [mm].

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

Verifiche Costola

N _{costola}	σ_v	σ_o	τ	σ_{Id}	F _{yk}	CS
1	7,7	7,7	4,6	11,1	275,0	23,63
2	7,7	7,7	4,6	11,1	275,0	23,63
3	7,7	7,7	4,6	11,1	275,0	23,63
4	7,7	7,7	4,6	11,1	275,0	23,63

LEGENDA

N _{costola}	Numero progressivo della costola nel collegamento di appartenenza.
σ_v	σ nel piano della COSTOLA [N/mm ²].
σ_o	σ ortogonale al piano della COSTOLA [N/mm ²].
τ	τ nel piano della COSTOLA [N/mm ²].
σ_{Id}	σ ideale MASSIMA [N/mm ²].
F _{yk}	Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm ²].
CS	Coefficiente di sicurezza per la Sigma ideale

Colleg. 6480

ID Nodo del collegamento: 50

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S275	S275	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N _{beam}
Pilastro 2
LEGENDA
N _{beam}

Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Piastra di fondazione	X: 1,899; Y: 10,711; Z: 0,000	Con Tirafondi	410x364	15,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-175,0; -152,0)	2 = (175,0; -152,0)	3 = (-175,0; 152,0)	4 = (175,0; 152,0)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-2,8; 0,0)	2 = (2,8; 0,0)	3 = (-42,4; -58,0)	4 = (-137,5; -58,0)	5 = (42,4; -58,0)	6 = (137,5; -58,0)	7 = (42,4; 58,0)
8 = (137,5; 58,0)	9 = (-42,4; 58,0)	10 = (-137,5; 58,0)	11 = (-137,5; -66,5)	12 = (0,0; -66,5)	13 = (137,5; -66,5)	14 = (137,5; 66,5)
15 = (0,0; 66,5)	16 = (-137,5; 66,5)					
Coordinate (X; Y) del baricentro delle costole riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-133,2; -58,0)	2 = (-133,2; 66,5)	3 = (133,2; -66,5)	4 = (133,2; 58,0)			

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	3	74	-210	113 029	113 029	0,0300	0,0300	0,48	0,48	2,30	2,30	NS	NS

LEGENDA

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

Verifiche a Tensione

N _{el}	Ln _{Sez,X}	Ln _{Sez,Y}	N _{Ed,X}	N _{Ed,Y}	R _{d,X}	R _{d,Y}	CS _x	CS _y
-----------------	---------------------	---------------------	-------------------	-------------------	------------------	------------------	-----------------	-----------------

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

1	0,3640	0,4100	145	-422	1 430 000	1 610 714	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}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
1	3	393	291 791	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).

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	0,00	35,56	1,33	1,54	2,30	35,66	261,90	NS	7,34

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	-29 838	61	208	0,20	14,11	X: -0,205; Y: -0,182; Z: 0,000	70,57

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	a completa penetrazione	-	-	7	74
2	1	a completa penetrazione	-	-	7	74
3	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
4	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
5	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
6	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
7	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
8	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
9	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
10	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
11	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
12	1	a completa penetrazione	-	-	7	112
13	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
14	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
15	1	a completa penetrazione	-	-	7	112

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

16	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
17	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
18	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
19	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
20	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
21	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
22	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
23	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
24	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114

LEGENDA

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

Verifiche Cordone

N _{cordone}	τ _{Par iniz.}	τ _{Par fin.}	t _{Ort iniz.}	t _{Ort fin.}	n _{Ort iniz.}	n _{Ort fin.}	Fyk	β1	β2	CS
1	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
2	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
3	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
4	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
5	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
6	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
7	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
8	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
9	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
10	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
11	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
12	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	NS
13	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
14	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
15	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	NS
16	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
17	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
18	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
19	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
20	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
21	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
22	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
23	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
24	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR

LEGENDA

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

Tirafondi

N _{trfnd}	Piastre	Diametro	Profondità	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
2	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
3	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
4	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0

LEGENDA

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

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

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

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

Verifiche Bullone

N _{billn}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	212	94 080	NS	0	141 120	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	212	94 080	NS	0	141 120	NS	NS
3	Verifica della parte filettata	212	94 080	NS	393	141 120	NS	NS
4	Verifica della parte filettata	212	94 080	NS	348	141 120	NS	NS

LEGENDA

N_{billn} Identificativo del bullone soggetto a verifica nella relativa tabella
Tipo Area interessata dalla Verifica
F_{v,Ed} Taglio di Progetto per l'elemento [N]
F_{v,Rd} Taglio Resistente del Bullone [N]
CS_{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	97 318	NS
2	0	97 318	NS
3	393	97 318	NS
4	348	97 318	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

Costole

N _{costola}	Spessore
1	9
2	9
3	9
4	9

LEGENDA

N_{costola} Numero progressivo della costola nel collegamento di appartenenza.
Spessore Spessore della costola [mm].

Verifiche Costola

N _{costola}	σ _v	σ _o	τ	σ _{Id}	F _{yk}	CS
1	8,5	8,5	5,1	12,2	275,0	21,52
2	8,5	8,5	5,1	12,2	275,0	21,52
3	8,5	8,5	5,1	12,2	275,0	21,52
4	8,5	8,5	5,1	12,2	275,0	21,52

LEGENDA

N_{costola} Numero progressivo della costola nel collegamento di appartenenza.
σ_v σ nel piano della COSTOLA [N/mm²].
σ_o σ ortogonale al piano della COSTOLA [N/mm²].
τ τ nel piano della COSTOLA [N/mm²].
σ_{Id} σ ideale MASSIMA [N/mm²].
F_{yk} Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm²].
CS Coefficiente di sicurezza per la Sigma ideale

Colleg. 13898

ID Nodo del collegamento: 47

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S275	S275	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

Beam

N_{beam}
Pilastro 3
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: 6,999; Y: 10,711; Z: 0,000	Con Tirafondi	410x364	15,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-175,0; -152,0)	2 = (175,0; -152,0)	3 = (-175,0; 152,0)	4 = (175,0; 152,0)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-2,8; 0,0)	2 = (2,8; 0,0)	3 = (-42,4; -58,0)	4 = (-137,5; -58,0)	5 = (42,4; -58,0)	6 = (137,5; -58,0)	7 = (42,4; 58,0)
8 = (137,5; 58,0)	9 = (-42,4; 58,0)	10 = (-137,5; 58,0)	11 = (-137,5; -66,5)	12 = (0,0; -66,5)	13 = (137,5; -66,5)	14 = (137,5; 66,5)
15 = (0,0; 66,5)	16 = (-137,5; 66,5)					
Coordinate (X; Y) del baricentro delle costole riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-133,2; -58,0)	2 = (-133,2; 66,5)	3 = (133,2; -58,0)	4 = (133,2; 58,0)			
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	2	1	-62	149	113 029	113 029	0,0300	0,0300	0,48	0,48	2,30	2,30	NS	NS
LEGENDA														
N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.													
Id_{EL}	Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato.													
V_{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].													
$F_{b,Rd}$	Resistenza al rifollamento [N].													
$D_{st,BI}$	Minima distanza per la verifica a rifollamento [m].													
α	Coefficiente α													
K	Coefficiente K.													
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di $CS \geq 100$; [VNR] = Verifica Non Richiesta).													

Verifiche a Tensione

N_{el}	$Ln_{Sez,X}$	$Ln_{Sez,Y}$	$N_{Ed,X}$	$N_{Ed,Y}$	$R_{d,X}$	$R_{d,Y}$	CS_x	CS_y
1	0,3640	0,4100	-125	-299	1 430 000	1 610 714	NS	NS
LEGENDA								
N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.							
Ln_{Sez}	Lunghezza della sezione resistente [m].							
N_{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].							
R_d	Resistenza della sezione resistente [N].							
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di $CS \geq 100$; [VNR] = Verifica Non Richiesta).							

Verifiche a Punzonamento

N_{el}	Id_{El}	N_{Ed}	$B_{p,Rd}$	CS
1	4	189	291 791	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 $CS \geq 100$; [VNR] = Verifica Non Richiesta).			

Verifiche a Flessione

N_{el}	σ_X	σ_Y	τ_X	τ_Y	$\sigma_{Id,X}$	$\sigma_{Id,Y}$	σ_A	CoeffSic.X	CoeffSic.Y
1	0,00	21,66	0,81	0,94	1,40	21,72	261,90	NS	12,06
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].								

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

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	-18 175	11	-234	0,12	14,11	X: -0,205; Y: -0,182; 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	a completa penetrazione	-	-	7	74
2	1	a completa penetrazione	-	-	7	74
3	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
4	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
5	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
6	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
7	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
8	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
9	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
10	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
11	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
12	1	a completa penetrazione	-	-	7	112
13	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
14	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
15	1	a completa penetrazione	-	-	7	112
16	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
17	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
18	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
19	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
20	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
21	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
22	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
23	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
24	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114

LEGENDA

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

Verifiche Cordone

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

N _{cordone}	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	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
2	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
3	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
4	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
5	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
6	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
7	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
8	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
9	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
10	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
11	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
12	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	NS
13	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
14	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
15	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	NS
16	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
17	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
18	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
19	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
20	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
21	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
22	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
23	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
24	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR

LEGENDA

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

Tirafondi

N _{trfnd}	Piastre	Diametro	Profondità	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
2	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
3	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
4	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0

LEGENDA

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

Verifiche Bullone

N _{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	152	94 080	NS	0	141 120	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	152	94 080	NS	6	141 120	NS	NS
3	Verifica della parte filettata	152	94 080	NS	65	141 120	NS	NS
4	Verifica della parte filettata	152	94 080	NS	189	141 120	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

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

Verifiche Sfilamento Tirafondo

N _{trfnd}	F _{t, Ed}	F _{t, Rd}	CS
1	0	100 335	NS
2	6	100 335	NS
3	65	100 335	NS
4	189	100 335	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

Costole

N _{costola}	Spessore
1	9
2	9
3	9
4	9

LEGENDA

N _{costola}	Numero progressivo della costola nel collegamento di appartenenza.
Spessore	Spessore della costola [mm].

Verifiche Costola

N _{costola}	σ _v	σ _o	τ	σ _{Id}	F _{yk}	CS
1	5,2	5,2	3,1	7,4	275,0	35,34
2	5,2	5,2	3,1	7,4	275,0	35,34
3	5,2	5,2	3,1	7,4	275,0	35,34
4	5,2	5,2	3,1	7,4	275,0	35,34

LEGENDA

N _{costola}	Numero progressivo della costola nel collegamento di appartenenza.
σ _v	σ nel piano della COSTOLA [N/mm ²].
σ _o	σ ortogonale al piano della COSTOLA [N/mm ²].
τ	τ nel piano della COSTOLA [N/mm ²].
σ _{Id}	σ ideale MASSIMA [N/mm ²].
F _{yk}	Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm ²].
CS	Coefficiente di sicurezza per la Sigma ideale

Colleg. 13899

ID Nodo del collegamento: 48

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S275	S275	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

beam	
N _{beam}	
	Pilastro 7
LEGENDA	
N _{beam}	Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Piastra di fondazione	X: 6,999; Y: 11,609; Z: 0,000	Con Tirafondi	410x364	15,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-175,0; -152,0)	2 = (175,0; -152,0)	3 = (-175,0; 152,0)	4 = (175,0; 152,0)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-2,8; 0,0)	2 = (2,8; 0,0)	3 = (-42,4; -58,0)	4 = (-137,5; -58,0)	5 = (42,4; -58,0)	6 = (137,5; -58,0)	7 = (42,4; 58,0)
8 = (137,5; 58,0)	9 = (-42,4; 58,0)	10 = (-137,5; 58,0)	11 = (-137,5; -66,5)	12 = (0,0; -66,5)	13 = (137,5; -66,5)	14 = (137,5; 66,5)
15 = (0,0; 66,5)	16 = (-137,5; 66,5)					
Coordinate (X; Y) del baricentro delle costole riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-133,2; -58,0)	2 = (-133,2; 66,5)	3 = (133,2; -66,5)	4 = (133,2; 58,0)			

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

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	2	3	-60	-152	113 029	113 029	0,0300	0,0300	0,48	0,48	2,30	2,30	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	0,3640	0,4100	-121	-305	1 430 000	1 610 714	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	4	180	291 791	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).

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	0,00	22,09	0,82	0,96	1,43	22,15	261,90	NS	11,83

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	-18 530	26	-258	0,12	14,11	X: -0,205; Y: -0,182; 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).

Cordoni

N _{cordone}	Piastra	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	a completa penetrazione	-	-	7	74
2	1	a completa penetrazione	-	-	7	74

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

3	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
4	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
5	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
6	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
7	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
8	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
9	1	a completa penetrazione	-	-	7	44
10	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
11	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
12	1	a completa penetrazione	-	-	7	112
13	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
14	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
15	1	a completa penetrazione	-	-	7	112
16	1	a completa penetrazione	-	-	7	108
17	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
18	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
19	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
20	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
21	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
22	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
23	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114
24	Nessuna	a completa penetrazione	-	-	4	114

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	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
2	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
3	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
4	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
5	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
6	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
7	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
8	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
9	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
10	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
11	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
12	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	NS
13	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
14	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
15	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	NS
16	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
17	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
18	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
19	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
20	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
21	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
22	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
23	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR
24	-	-	-	-	-	-	275,0	-	-	VNR

LEGENDA

N_{cordone}	Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
τ_{Par} iniz.	τ Parallela alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

$\tau_{Par\ fin.}$	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].
β_1	Coefficiente riduttivo Beta1 della resistenza di base.
β_2	Coefficiente riduttivo Beta2 della resistenza di base.
CS	Coefficiente di sicurezza per la Sigma.

Tirafondi

N_{trfnd}	Piastre	Diametro	Profondità	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
2	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
3	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0
4	1	20	0,30	con Rosetta	-	-	-	-	4,0

LEGENDA

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

Verifiche Bullone

N_{blln}	Tipo	$F_{v,Ed}$	$F_{v,Rd}$	CS_{Tg}	$F_{t,Ed}$	$F_{t,Rd}$	CS_{Trz}	CS_{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	152	94 080	NS	0	141 120	NS	NS
2	Verifica della parte filettata	152	94 080	NS	6	141 120	NS	NS
3	Verifica della parte filettata	152	94 080	NS	59	141 120	NS	NS
4	Verifica della parte filettata	152	94 080	NS	180	141 120	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	96 252	NS
2	6	96 252	NS
3	59	96 252	NS
4	180	96 252	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

Costole

$N_{costola}$	Spessore
1	9
2	9
3	9
4	9

LEGENDA

$N_{costola}$	Numero progressivo della costola nel collegamento di appartenenza.
Spessore	Spessore della costola [mm].

Verifiche Costola

$N_{costola}$	σ_v	σ_o	τ	σ_{Id}	F_{yk}	CS
---------------	------------	------------	--------	---------------	----------	------

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

1	5,3	5,3	3,1	7,6	275,0	34,66
2	5,3	5,3	3,1	7,6	275,0	34,66
3	5,3	5,3	3,1	7,6	275,0	34,66
4	5,3	5,3	3,1	7,6	275,0	34,66

LEGENDA

N_{costola}	Numero progressivo della costola nel collegamento di appartenenza.
σ_v	σ nel piano della COSTOLA [N/mm ²].
σ_o	σ ortogonale al piano della COSTOLA [N/mm ²].
τ	τ nel piano della COSTOLA [N/mm ²].
σ_{Id}	σ ideale MASSIMA [N/mm ²].
F_{yk}	Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm ²].
CS	Coefficiente di sicurezza per la Sigma ideale

VERIFICHE COLLEGAMENTI ACCIAIO (Elevazione)

Collegamento di tipo NODI RETICOLARI

Colleg. 17639

ID Nodo del collegamento: 29

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S275	S275	-	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N _{beam}
Controvento Sismico in X 2-9a
Controvento Sismico in X 2-9a
Controvento Sismico in X 9a-6
Controvento Sismico in X 9a-6

LEGENDA

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

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Fazzoletto	X: 1,904; Y: 11,153; Z: 2,642	Saldata	Generica	10,00	-

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 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	0,4086	0,2342	5 179	-21	1 070 064	613 450	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).

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
2	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
3	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
4	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
5	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
6	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
7	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
8	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100

Collegamento di tipo NODI RETICOLARI

9	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
10	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
11	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
12	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
13	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
14	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
15	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
16	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100

LEGENDA

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

Verifiche Cordone

N _{cordone}	τ _{Par} iniz.	τ _{Par} fin.	t _{Ort} iniz.	t _{Ort} fin.	n _{Ort} iniz.	n _{Ort} fin.	Fyk	β1	β2	CS
1	4,3	4,3	1,2	1,2	1,1	1,0	235,0	0,85	1,00	43,43
2	3,0	3,0	1,2	1,2	1,2	0,9	235,0	0,85	1,00	57,59
3	3,0	3,0	1,2	1,2	0,9	1,2	235,0	0,85	1,00	57,59
4	4,3	4,3	1,2	1,2	1,0	1,1	235,0	0,85	1,00	43,43
5	4,6	4,6	1,3	1,3	1,5	1,8	235,0	0,85	1,00	39,52
6	3,1	3,1	1,3	1,3	1,5	1,7	235,0	0,85	1,00	52,17
7	3,1	3,1	1,3	1,3	1,7	1,5	235,0	0,85	1,00	52,17
8	4,6	4,6	1,3	1,3	1,8	1,5	235,0	0,85	1,00	39,52
9	4,4	4,4	1,3	1,3	0,9	0,9	235,0	0,85	1,00	42,90
10	3,0	3,0	1,3	1,3	1,0	0,8	235,0	0,85	1,00	58,96
11	3,0	3,0	1,3	1,3	0,8	1,0	235,0	0,85	1,00	58,96
12	4,4	4,4	1,3	1,3	0,9	0,9	235,0	0,85	1,00	42,90
13	4,6	4,6	1,4	1,4	1,3	1,3	235,0	0,85	1,00	40,04
14	3,1	3,1	1,4	1,4	1,3	1,3	235,0	0,85	1,00	54,58
15	3,1	3,1	1,4	1,4	1,3	1,3	235,0	0,85	1,00	54,58
16	4,6	4,6	1,4	1,4	1,3	1,3	235,0	0,85	1,00	40,04

LEGENDA

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

Colleg. 17640

ID Nodo del collegamento: 42

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S275	S275	-	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N _{beam}
Controvento Sismico in X 1-8a
Controvento Sismico in X 1-8a
Controvento Sismico in X 8a-5
Controvento Sismico in X 8a-5

LEGENDA

N_{beam} Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Fazzoletto	X: -3,891; Y: 11,153; Z: 2,675	Saldata	Generica	10,00	-

LEGENDA

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

Collegamento di tipo NODI RETICOLARI

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 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	0,4056	0,2360	3 302	-30	1 062 228	618 101	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).

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
2	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
3	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
4	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
5	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
6	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
7	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
8	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
9	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
10	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
11	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
12	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
13	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
14	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
15	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100
16	1	d'angolo	lineare	3,54	5	100

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].

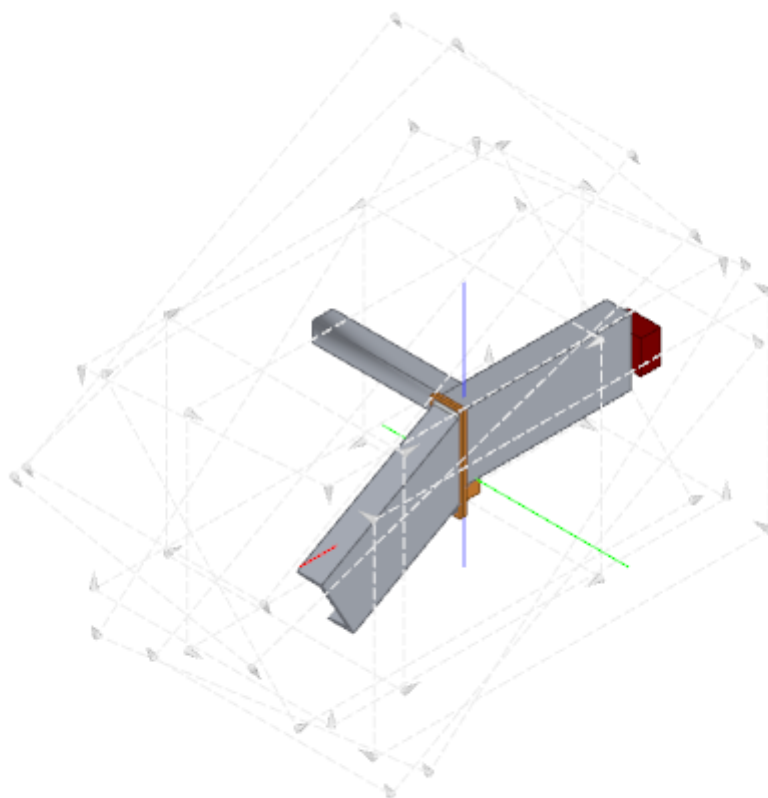
Verifiche Cordone

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	2,7	2,7	0,7	0,8	0,3	0,5	235,0	0,85	1,00	69,14
2	1,9	1,9	0,8	0,7	0,3	0,5	235,0	0,85	1,00	93,40
3	1,9	1,9	0,7	0,8	0,5	0,3	235,0	0,85	1,00	93,40
4	2,7	2,7	0,8	0,7	0,5	0,3	235,0	0,85	1,00	69,14
5	2,2	2,2	0,6	0,6	1,9	1,9	235,0	0,85	1,00	67,49
6	1,5	1,5	0,6	0,6	1,9	1,9	235,0	0,85	1,00	79,32
7	1,5	1,5	0,6	0,6	1,9	1,9	235,0	0,85	1,00	79,32
8	2,2	2,2	0,6	0,6	1,9	1,9	235,0	0,85	1,00	67,49
9	2,8	2,8	0,8	0,8	0,2	0,1	235,0	0,85	1,00	69,35
10	1,9	1,9	0,8	0,8	0,3	0,1	235,0	0,85	1,00	95,63
11	1,9	1,9	0,8	0,8	0,1	0,3	235,0	0,85	1,00	95,63
12	2,8	2,8	0,8	0,8	0,1	0,2	235,0	0,85	1,00	69,35
13	2,3	2,3	0,7	0,7	1,8	1,6	235,0	0,85	1,00	67,91
14	1,5	1,5	0,7	0,7	1,7	1,6	235,0	0,85	1,00	84,02
15	1,5	1,5	0,7	0,7	1,6	1,7	235,0	0,85	1,00	84,02
16	2,3	2,3	0,7	0,7	1,6	1,8	235,0	0,85	1,00	67,91

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.

Giunto complesso tipo C2



VERIFICA BULLONI

Verifica Bulloni

N _{Bull}	n _{sez,b}	TP	Id _{C-V}	F _{V,Ed2}	F _{V,Ed3}	F _{V,Ed}	F _{V,Rd}	CS _V	Id _{C-T}	F _{T,Ed}	F _{T,Rd}	CS _T	Id _{C-VT}	CS _{VT}
				[N]	[N]	[N]	[N]			[N]	[N]			
B8-A	1	1	1	3 450	4 261	5 483	55 200	8.05	1	38 453	82 800	1.72	1	1.86
B3-A	1	1	1	-4 465	5 250	6 892	55 200	6.41	1	22 827	82 800	2.90	1	2.49
B5-A	1	1	1	-3 159	-7 982	8 584	55 200	5.14	1	6 986	82 800	9.48	1	3.71
B7-A	1	1	1	3 665	-1 418	3 930	55 200	11.24	1	6 157	82 800	10.76	1	6.44
B2-A	1	1	1	1 507	7 539	7 688	55 200	5.74	1	30 574	82 800	2.17	1	1.98
B1-A	1	1	1	1 874	-3 104	3 626	55 200	12.18	1	1 379	82 800	48.04	1	10.31
B4-A	1	1	1	-101	4 139	4 140	55 200	10.67	1	8 198	82 800	8.08	1	5.49
B6-A	1	1	1	-2 884	-7 889	8 399	55 200	5.26	1	5 944	82 800	11.14	1	3.93

LEGENDA

N_{Bull}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
Id_C	Identificativo della combinazione di carico, V: per la verifica a taglio; T: per la verifica a trazione; VT: per la verifica combinata a taglio e trazione.
n_{sez,b}	Nel caso in cui il bullone sia interessato da più piani di taglio, indica l'indice della sezione più sollecitata (che ha dato il minimo coefficiente di sicurezza per taglio e trazione).
TP	Tipologia della sezione di verifica a taglio: 1 = "Parte filettata"; 2 = "Parte non filettata (Gambo)".
F_{V,Ed2}	Forza di taglio sollecitante di progetto in direzione 2.
F_{V,Ed3}	Forza di taglio sollecitante in direzione 3.

F_{V,Ed}	Forza di taglio sollecitante di progetto.
F_{V,Rd}	Forza di taglio resistente di progetto.
CS_v	Coefficiente di sicurezza a Taglio. ([NS] = Non significativo per valori di CS≥100; [VNR] = Verifica non richiesta.)
F_{T,Ed}	Forza di trazione sollecitante di progetto.
F_{T,Rd}	Forza di trazione resistente di progetto.
CS_T	Coefficiente di sicurezza a Trazione. ([NS] = Non significativo per valori di CS≥100; [VNR] = Verifica non richiesta.)
CS_{VT}	Coefficiente di sicurezza della verifica combinata a Taglio e Trazione. ([NS] = Non significativo per valori di CS≥100; [VNR] = Verifica non richiesta.)

VERIFICA A PUNZONAMENTO

<i>Verifica a punzonamento</i>						
Id_{Pst}	Id_{Comb}	N_{bull}	d_m	N_{Ed}	B_{p,Rd}	CS
			[mm]	[N]	[N]	
P1	1	B8-A	22.00	38 453	142 653	3.71
P2	1	B8-A	22.00	38 453	142 653	3.71
T1-A	1	B5-A	22.00	6 120	85 592	13.99

LEGENDA

Id_{Pst}	Identificativo della piastra.
Id_{Comb}	Identificativo della combinazione di carico.
N_{bull}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
d_m	Diametro punzonante.
N_{Ed}	Trazione sollecitante.
B_{p,Rd}	Resistenza a Punzonamento di Progetto
CS	"Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta)."

VERIFICA A RIFOLLAMENTO

<i>Verifica a Rifollamento</i>												
Id_{Pst}	Id_{Comb}	Dir	N_{Bull}	V_{Ed}	F_{b,Rd}	e₁	e₂	p₁	p₂	α	k	CS
				[N]	[N]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]			
P1	1	1	B5-A	7 982	62 563	-	30	40	40	0.64	2.03	7.84
P1	1	2	B7-A	-3 665	62 563	-	-	40	40	0.64	2.03	17.07
P2	1	1	B2-A	7 539	43 522	20	20	[NS]	50	0.44	2.03	5.77
P2	1	2	B3-A	-4 465	43 522	20	20	[NS]	95	0.44	2.03	9.75
T1-A	1	1	B6-A	-1 913	59 134	397	20	[NS]	[NS]	1.00	2.05	30.91
T1-A	1	2	B5-A	821	36 358	28	21	[NS]	40	0.62	2.03	44.28

LEGENDA

Id_{Pst}	Identificativo della piastra.
Id_{Comb}	Identificativo della combinazione di carico.
Dir	Direzione di verifica: "1" o "2" rispetto agli assi del riferimento locale della piastra nel caso di verifica eseguita con i due tagli distinti; "-" nel caso di verifica effettuata lungo la somma vettoriale dei due tagli.
N_{Bull}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
V_{Ed}	Taglio Sollecitante di Progetto per la Verifica a Rifollamento
F_{b,Rd}	Forza Resistente a Rifollamento di Progetto
e₁	Distanza del foro dal bordo nella direzione di sollecitazione.
e₂	Distanza del foro dal bordo nella direzione ortogonale alla sollecitazione.
p₁	Interasse tra i bulloni nella direzione di sollecitazione.
p₂	Interasse tra i bulloni nella direzione ortogonale alla sollecitazione.

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

VERIFICA TENSIONI

Id_{Comb}	Id_{Pst}	σ_d	σ_{amm}	CS
		[N/mm ²]	[N/mm ²]	
1	P1	241.28	261.90	1.09
1	P3	129.25	261.90	2.03
1	P2	242.07	261.90	1.08

LEGENDA

Id_{Comb}	Identificativo della combinazione di carico.
Id_{Pst}	Identificativo della piastra.
σ_d	Tensione di progetto.
σ_{amm}	Tensione ammissibile.
CS	"Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS ≥ 100 ; [VNR]= Verifica Non Richiesta)."

VERIFICA SALDATURA (SEZIONE RIBALTATA)

Verifica saldatura (Sezione Ribaltata)

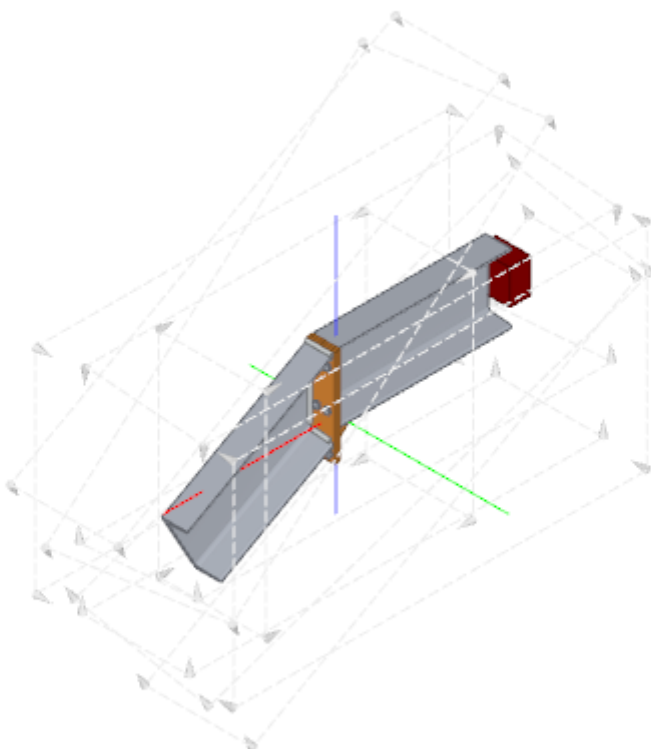
N_{Cor}	n₁	t₁	t	Id_{Comb1}	$\sigma_{Ed,1}$	$\sigma_{Rd,1}$	CS₁	Id_{Comb2}	$\sigma_{Ed,2}$	$\sigma_{Rd,2}$	CS₂
	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]			[N/mm ²]	[N/mm ²]	
S16-A	-100.23	-65.65	0.00	1	119.82	164.50	1.37	1	165.88	199.75	1.20
S12-A	55.89	77.15	-9.19	1	95.70	164.50	1.72	1	133.03	199.75	1.50
S18-A	-46.48	-78.24	7.18	1	92.24	164.50	1.78	1	124.72	199.75	1.60
S15-A	-99.36	46.27	-13.57	1	110.44	164.50	1.49	1	145.63	199.75	1.37
S7-A	-0.01	-86.57	18.86	1	88.60	164.50	1.86	1	86.58	199.75	2.31
S10-A	10.35	50.76	7.06	1	55.24	164.50	2.98	1	61.11	199.75	3.27
S6-A	-25.74	-62.41	-17.37	1	71.22	192.50	2.70	1	88.15	233.75	2.65
S3-A	-44.94	-91.19	3.49	1	101.73	164.50	1.62	1	136.13	199.75	1.47
S2-A	-6.67	-34.41	2.50	1	35.14	164.50	4.68	1	41.07	199.75	4.86
S13-A	39.26	-67.21	-10.18	1	78.59	164.50	2.09	1	106.47	199.75	1.88
S5-A	-79.95	-9.87	49.94	1	94.78	164.50	1.74	1	89.82	199.75	2.22
S9-A	-16.70	-36.60	-13.03	1	42.29	164.50	3.89	1	53.30	199.75	3.75
S1-A	-25.15	-63.46	38.68	1	78.46	192.50	2.45	1	99.39	233.75	2.35
S4-A	-98.11	2.53	-60.36	1	115.22	164.50	1.43	1	100.64	199.75	1.98
S8-A	-21.88	-41.60	-19.41	1	50.85	192.50	3.79	1	63.55	233.75	3.68
S17-A	-64.99	2.65	16.45	1	67.09	164.50	2.45	1	67.63	199.75	2.95
S14-A	-93.61	-18.28	-28.81	1	99.64	164.50	1.65	1	111.89	199.75	1.79
S11-A	-14.48	46.33	34.51	1	63.85	192.50	3.01	1	60.81	233.75	3.84

LEGENDA

N_{Cor}	Numero progressivo del cordone di saldatura.
n₁	Tensione normale ortogonale all'asse del cordone di saldatura.
t₁	Tensione tangenziale ortogonale all'asse del cordone di saldatura.
t	Tensione tangenziale parallela all'asse del cordone di saldatura.
Id_{Comb1}	Identificativo della combinazione di carico per la condizione 1.
$\sigma_{Ed,1}$	Tensione sollecitante per la condizione 1.

$\sigma_{Rd,1}$	Tensione resistente per la condizione 1.
CS_1	Coefficiente di sicurezza per la condizione 1.
Id_{Comb2}	Identificativo della combinazione di carico per la condizione 2.
$\sigma_{Ed,2}$	Tensione sollecitante per la condizione 2.
$\sigma_{Rd,2}$	Tensione resistente per la condizione 2.
CS_2	Coefficiente di sicurezza per la condizione 2.
Nota:	Vengono riportate solo le tensioni (n_L ; t_L ; t_H) che hanno fornito il CS minore tra le due condizioni di verifica.

Giunto complesso tipo C4



VERIFICA BULLONI

												<i>Verifica Bulloni</i>		
N_{Bull}	$n_{sez,b}$	TP	Id_{C-V}	$F_{V,Ed2}$	$F_{V,Ed3}$	$F_{V,Ed}$	$F_{V,Rd}$	CS_V	Id_{C-T}	$F_{T,Ed}$	$F_{T,Rd}$	CS_T	Id_{C-VT}	CS_{VT}
				[N]	[N]	[N]	[N]			[N]	[N]			
B1-A	1	1	1	-595	1 924	2 014	27 840	11.06	1	7 513	41 760	4.45	1	3.98
B2-A	1	1	1	-1 061	2 096	2 349	27 840	9.48	1	24 357	41 760	1.37	1	1.60
B5-A	1	1	1	539	-3 324	3 368	27 840	6.61	1	1 476	41 760	22.64	1	5.47
B4-A	1	1	1	-2 646	2 445	3 603	27 840	6.18	1	21 369	41 760	1.56	1	1.62
B6-A	1	1	1	4 158	2 453	4 828	27 840	4.61	1	21 368	41 760	1.56	1	1.48
B3-A	1	1	1	-191	-2 964	2 970	27 840	7.50	1	517	41 760	64.67	1	6.92

LEGENDA

N_{Bull}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
------------	--

Id_c	Identificativo della combinazione di carico, V: per la verifica a taglio; T: per la verifica a trazione; VT: per la verifica combinata a taglio e trazione.
n_{sez,b}	Nel caso in cui il bullone sia interessato da più piani di taglio, indica l'indice della sezione più sollecitata (che ha dato il minimo coefficiente di sicurezza per taglio e trazione).
TP	Tipologia della sezione di verifica a taglio: 1 = "Parte filettata"; 2 = "Parte non filettata (Gambo)".
F_{V,Ed2}	Forza di taglio sollecitante di progetto in direzione 2.
F_{V,Ed3}	Forza di taglio sollecitante in direzione 3.
F_{V,Ed}	Forza di taglio sollecitante di progetto.
F_{V,Rd}	Forza di taglio resistente di progetto.
CS_v	Coefficiente di sicurezza a Taglio. ([NS] = Non significativo per valori di CS≥100; [VNR] = Verifica non richiesta.)
F_{T,Ed}	Forza di trazione sollecitante di progetto.
F_{T,Rd}	Forza di trazione resistente di progetto.
CS_T	Coefficiente di sicurezza a Trazione. ([NS] = Non significativo per valori di CS≥100; [VNR] = Verifica non richiesta.)
CS_{VT}	Coefficiente di sicurezza della verifica combinata a Taglio e Trazione. ([NS] = Non significativo per valori di CS≥100; [VNR] = Verifica non richiesta.)

VERIFICA A PUNZONAMENTO

<i>Verifica a punzonamento</i>						
Id_{Pst}	Id_{Comb}	N_{bull}	d_m	N_{Ed}	B_{p,Rd}	CS
			[mm]	[N]	[N]	
P1	1	B2-A	17.00	24 357	88 186	3.62
P2	1	B2-A	17.00	24 357	88 186	3.62

LEGENDA

Id_{Pst}	Identificativo della piastra.
Id_{Comb}	Identificativo della combinazione di carico.
N_{bull}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
d_m	Diametro punzonante.
N_{Ed}	Trazione sollecitante.
B_{p,Rd}	Resistenza a Punzonamento di Progetto
CS	"Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta)."

VERIFICA A RIFOLLAMENTO

<i>Verifica a Rifollamento</i>												
Id_{Pst}	Id_{Comb}	Dir	N_{Bull}	V_{Ed}	F_{b,Rd}	e₁	e₂	p₁	p₂	α	k	CS
				[N]	[N]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]			
P1	1	1	B6-A	2 453	35 329	20	15	[NS]	50	0.61	2.12	14.40
P1	1	2	B6-A	4 158	31 273	15	20	[NS]	105	0.45	2.50	7.52
P2	1	1	B5-A	3 324	58 292	-	30	110	30	1.00	2.12	17.54
P2	1	2	B6-A	-4 158	68 800	-	20	50	105	1.00	2.50	16.55

LEGENDA

Id_{Pst}	Identificativo della piastra.
Id_{Comb}	Identificativo della combinazione di carico.
Dir	Direzione di verifica: "1" o "2" rispetto agli assi del riferimento locale della piastra nel caso di verifica eseguita con i due tagli distinti; "-" nel caso di verifica effettuata lungo la somma vettoriale dei due tagli.
N_{Bull}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
V_{Ed}	Taglio Sollecitante di Progetto per la Verifica a Rifollamento
F_{b,Rd}	Forza Resistente a Rifollamento di Progetto
e₁	Distanza del foro dal bordo nella direzione di sollecitazione.

e₂	Distanza del foro dal bordo nella direzione ortogonale alla sollecitazione.
p₁	Interasse tra i bulloni nella direzione di sollecitazione.
p₂	Interasse tra i bulloni nella direzione ortogonale alla sollecitazione.
α	Coefficiente α .
k	Coefficiente k
CS	"Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta)."

VERIFICA TENSIONI

Id_{Comb}	Id_{Pst}	σ_d	σ_{amm}	CS
		[N/mm ²]	[N/mm ²]	
1	P1	227.61	261.90	1.15
1	P2	254.31	261.90	1.03
1	P3	206.15	261.90	1.27

LEGENDA

Id_{Comb}	Identificativo della combinazione di carico.
Id_{Pst}	Identificativo della piastra.
σ_d	Tensione di progetto.
σ_{amm}	Tensione ammissibile.
CS	"Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta)."

VERIFICA SALDATURA (SEZIONE RIBALTATA)

Verifica saldatura (Sezione Ribaltata)

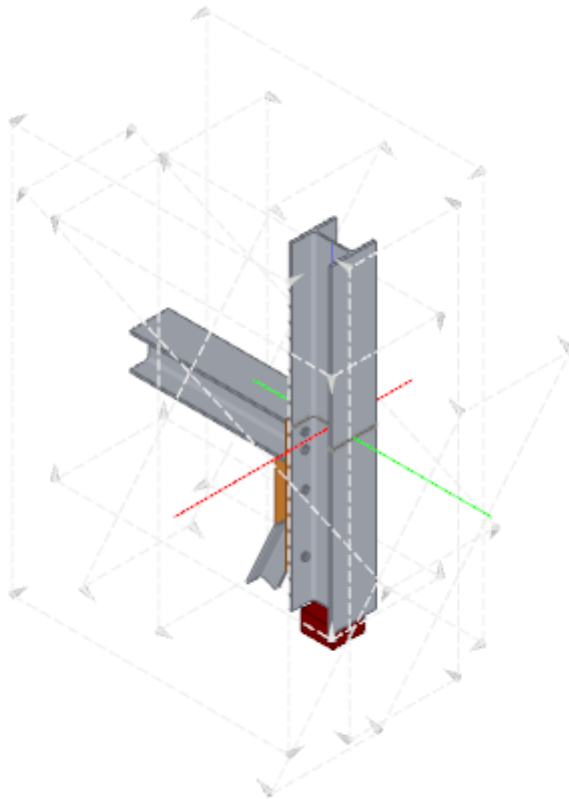
N_{Cor}	n_⊥	t_⊥	t	Id_{Comb1}	σ_{Ed,1}	σ_{Rd,1}	CS₁	Id_{Comb2}	σ_{Ed,2}	σ_{Rd,2}	CS₂
	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]			[N/mm ²]	[N/mm ²]	
S8-A	-10.27	-60.30	-9.00	1	61.82	192.50	3.11	1	70.57	233.75	3.31
S3-A	-56.65	-60.84	0.58	1	83.13	192.50	2.32	1	117.49	233.75	1.99
S4-A	11.15	70.81	1.65	1	71.70	192.50	2.68	1	85.04	233.75	2.75
S1-A	-17.34	-76.78	16.74	1	80.47	192.50	2.39	1	94.12	233.75	2.48
S5-A	-23.29	55.92	2.07	1	60.61	192.50	3.18	1	79.21	233.75	2.95
S2-A	-57.06	-75.94	1.54	1	95.00	192.50	2.03	1	133.00	233.75	1.76
S14-A	-37.48	-70.22	-19.00	1	81.84	192.50	2.35	1	107.71	233.75	2.17
S13-A	-82.71	-2.89	58.97	1	101.62	192.50	1.89	1	85.60	233.75	2.73
S11-A	-39.33	-74.42	24.67	1	87.72	192.50	2.19	1	113.75	233.75	2.05
S6-A	-12.36	47.73	12.50	1	50.86	192.50	3.78	1	60.09	233.75	3.89
S7-A	-54.30	-43.93	-9.91	1	70.55	192.50	2.73	1	98.23	233.75	2.38
S12-A	-65.02	-6.51	-53.18	1	84.25	192.50	2.28	1	71.53	233.75	3.27
S9-A	-43.46	-63.79	8.13	1	77.61	192.50	2.48	1	107.24	233.75	2.18
S10-A	-12.62	-22.05	5.27	1	25.95	192.50	7.42	1	34.67	233.75	6.74

LEGENDA

N_{Cor}	Numero progressivo del cordone di saldatura.
n_⊥	Tensione normale ortogonale all'asse del cordone di saldatura.
t_⊥	Tensione tangenziale ortogonale all'asse del cordone di saldatura.
t	Tensione tangenziale parallela all'asse del cordone di saldatura.
Id_{Comb1}	Identificativo della combinazione di carico per la condizione 1.
σ_{Ed,1}	Tensione sollecitante per la condizione 1.
σ_{Rd,1}	Tensione resistente per la condizione 1.

CS₁	Coefficiente di sicurezza per la condizione 1.
Id_{Comb2}	Identificativo della combinazione di carico per la condizione 2.
σ_{Ed,2}	Tensione sollecitante per la condizione 2.
σ_{Rd,2}	Tensione resistente per la condizione 2.
CS₂	Coefficiente di sicurezza per la condizione 2.
Nota:	Vengono riportate solo le tensioni (n ₁ ; t ₁ ; t _{II}) che hanno fornito il CS minore tra le due condizioni di verifica.

Giunto complesso tipo C5



VERIFICA BULLONI

Verifica Bulloni

N _{Bull}	n _{sez,b}	TP	Id _{C-V}	F _{V,Ed2}	F _{V,Ed3}	F _{V,Ed}	F _{V,Rd}	CS _V	Id _{C-T}	F _{T,Ed}	F _{T,Rd}	CS _T	Id _{C-VT}	CS _{VT}
				[N]	[N]	[N]	[N]			[N]	[N]			
B2-A	1	1	4	455	143	477	32 256	67.57	2	268	48 384	[NS]	4	63.80
B1-A	1	1	4	415	-1 291	1 356	32 256	23.78	5	129	48 384	[NS]	4	23.07
B8-A	1	1	4	-559	777	957	32 256	33.70	5	352	48 384	[NS]	4	30.55
B3-A	1	1	4	461	-693	832	32 256	38.75	2	263	48 384	[NS]	4	37.06
B6-A	1	1	1	-139	-1 329	1 336	32 256	30.18	10	256	48 384	[NS]	1	27.40
B7-A	1	1	4	-532	-1 972	2 043	32 256	15.79	4	436	48 384	[NS]	4	14.34
B5-A	1	1	4	330	414	530	32 256	60.88	4	203	48 384	[NS]	4	51.48
B4-A	1	1	2	-136	1 454	1 460	32 256	27.62	1	260	48 384	[NS]	2	26.76

LEGENDA

N_{Bull}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
Id_c	Identificativo della combinazione di carico, V: per la verifica a taglio; T: per la verifica a trazione; VT: per la verifica combinata a taglio e trazione.
n_{sez,b}	Nel caso in cui il bullone sia interessato da più piani di taglio, indica l'indice della sezione più sollecitata (che ha dato il minimo coefficiente di sicurezza per taglio e trazione).
TP	Tipologia della sezione di verifica a taglio: 1 = "Parte filettata"; 2 = "Parte non filettata (Gambo)".
F_{V,Ed2}	Forza di taglio sollecitante di progetto in direzione 2.
F_{V,Ed3}	Forza di taglio sollecitante in direzione 3.
F_{V,Ed}	Forza di taglio sollecitante di progetto.
F_{V,Rd}	Forza di taglio resistente di progetto.
CS_v	Coefficiente di sicurezza a Taglio. ([NS] = Non significativo per valori di CS≥100; [VNR] = Verifica non richiesta.)
F_{T,Ed}	Forza di trazione sollecitante di progetto.
F_{T,Rd}	Forza di trazione resistente di progetto.
CS_T	Coefficiente di sicurezza a Trazione. ([NS] = Non significativo per valori di CS≥100; [VNR] = Verifica non richiesta.)
CS_{VT}	Coefficiente di sicurezza della verifica combinata a Taglio e Trazione. ([NS] = Non significativo per valori di CS≥100; [VNR] = Verifica non richiesta.)

VERIFICA A PUNZONAMENTO

<i>Verifica a punzonamento</i>						
Id_{Pst}	Id_{Comb}	N_{bull}	d_m	N_{Ed}	B_{P,Rd}	CS
			[mm]	[N]	[N]	
P1	4	B7-A	19.00	436	123 201	[NS]
C2-B	4	B7-A	19.00	436	104 721	[NS]

LEGENDA

Id_{Pst}	Identificativo della piastra.
Id_{Comb}	Identificativo della combinazione di carico.
N_{bull}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
d_m	Diametro punzonante.
N_{Ed}	Trazione sollecitante.
B_{P,Rd}	Resistenza a Punzonamento di Progetto
CS	"Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta)."

VERIFICA A RIFOLLAMENTO

<i>Verifica a Rifollamento</i>												
Id_{Pst}	Id_{Comb}	Dir	N_{Bull}	V_{Ed}	F_{b,Rd}	e₁	e₂	p₁	p₂	α	k	CS
				[N]	[N]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]			
P1	4	1	B7-A	1 972	102 498	-	38	48	64	0.99	2.50	51.98
P1	4	2	B8-A	559	103 200	-	44	64	48	1.00	2.50	[NS]
C2-B	4	1	B7-A	-1 972	64 921	29	38	[NS]	64	0.74	2.50	32.92
C2-B	4	2	B8-A	559	85 880	38	29	[NS]	48	0.98	2.50	[NS]

LEGENDA

Id_{Pst}	Identificativo della piastra.
Id_{Comb}	Identificativo della combinazione di carico.
Dir	Direzione di verifica: "1" o "2" rispetto agli assi del riferimento locale della piastra nel caso di verifica eseguita con i due tagli distinti; "-" nel caso di verifica effettuata lungo la somma vettoriale dei due tagli.
N_{Bull}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
V_{Ed}	Taglio Sollecitante di Progetto per la Verifica a Rifollamento
F_{b,Rd}	Forza Resistente a Rifollamento di Progetto

e₁	Distanza del foro dal bordo nella direzione di sollecitazione.
e₂	Distanza del foro dal bordo nella direzione ortogonale alla sollecitazione.
p₁	Interasse tra i bulloni nella direzione di sollecitazione.
p₂	Interasse tra i bulloni nella direzione ortogonale alla sollecitazione.
α	Coefficiente α .
k	Coefficiente k
CS	"Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta)."

VERIFICA TENSIONI

IdComb	IdPst	σ_d	σ_{amm}	CS
		<i>[N/mm²]</i>	<i>[N/mm²]</i>	
4	P1	9.51	261.90	27.55
4	P2	17.42	261.90	15.04

LEGENDA

IdComb	Identificativo della combinazione di carico.
IdPst	Identificativo della piastra.
σ_d	Tensione di progetto.
σ_{amm}	Tensione ammissibile.
CS	"Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta)."

VERIFICA SALDATURA (SEZIONE RIBALTATA)

Verifica saldatura (Sezione Ribaltata)

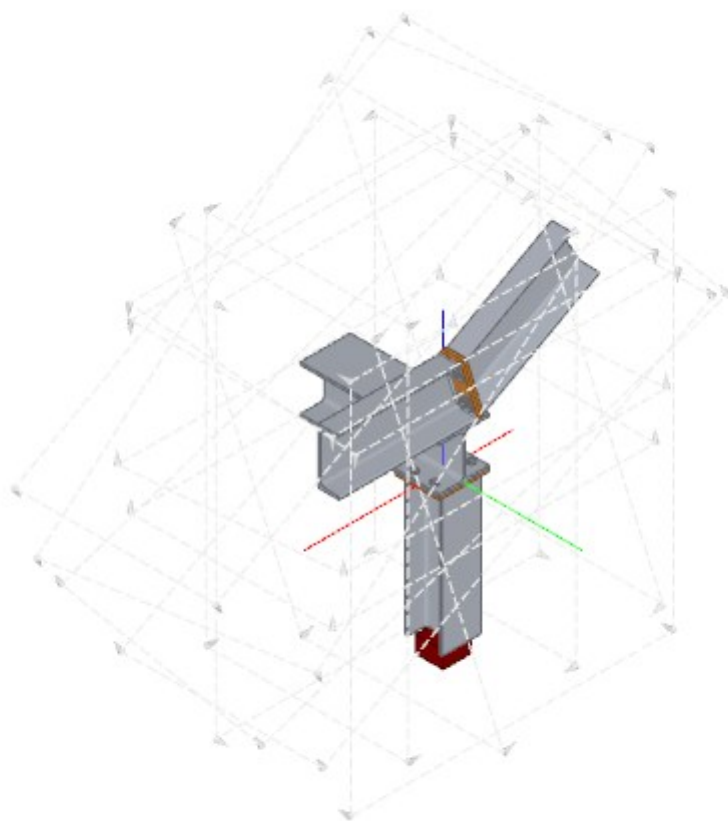
N_{Cor}	n_l	t_l	t	IdComb1	σ_{Ed,1}	σ_{Rd,1}	CS₁	IdComb2	σ_{Ed,2}	σ_{Rd,2}	CS₂
	<i>[N/mm²]</i>	<i>[N/mm²]</i>	<i>[N/mm²]</i>		<i>[N/mm²]</i>	<i>[N/mm²]</i>			<i>[N/mm²]</i>	<i>[N/mm²]</i>	
S8-A	0.34	-1.81	-4.74	4	5.08	192.50	37.86	4	5.39	233.75	43.39
S9-A	-2.04	2.90	-2.56	4	4.96	192.50	38.84	4	4.94	233.75	47.28
S18-A	7.26	8.33	2.75	4	11.39	192.50	16.90	4	15.59	233.75	14.99
S19-A	-0.57	-4.24	3.11	10	5.29	192.50	36.38	10	5.34	233.75	43.79
S11-A	-6.20	1.75	-3.92	4	7.62	192.50	25.26	7	7.95	233.75	29.40
S13-A	-0.88	-7.55	-3.98	10	8.58	192.50	22.44	10	8.43	233.75	27.74
S7-A	-1.37	0.90	-3.55	4	4.53	192.50	42.47	4	2.27	233.75	[NS]
S5-A	-2.07	-4.23	-6.74	4	8.23	192.50	23.40	4	6.30	233.75	37.08
S3-A	-1.58	-4.71	-0.47	4	6.68	192.50	28.83	5	6.29	233.75	37.16
S10-A	2.21	10.30	-3.15	10	10.99	192.50	17.51	10	12.51	233.75	18.68
S17-A	-2.50	-5.94	-0.68	10	6.48	192.50	29.70	10	8.44	233.75	27.70
S1-A	2.44	-0.20	-5.23	4	5.78	192.50	33.33	1	5.09	233.75	45.91
S14-A	-7.32	1.32	-3.45	1	8.20	192.50	23.48	1	8.64	233.75	27.06
S12-A	-4.11	1.05	-0.76	4	9.39	192.50	20.51	10	5.16	233.75	45.29
S2-A	-1.21	3.55	-6.35	4	8.33	192.50	23.12	4	4.77	233.75	49.05
S16-A	-0.17	7.33	4.16	4	8.43	192.50	22.84	4	7.50	233.75	31.16
S15-A	-7.04	1.36	3.48	1	7.97	192.50	24.15	1	8.40	233.75	27.82
S4-A	-1.47	-3.42	-1.36	4	6.18	192.50	31.17	9	4.89	233.75	47.79
S6-A	-1.23	-4.40	-1.45	4	6.97	192.50	27.62	5	5.62	233.75	41.57

LEGENDA

N_{Cor}	Numero progressivo del cordone di saldatura.
n_l	Tensione normale ortogonale all'asse del cordone di saldatura.

$t_{\perp}$	Tensione tangenziale ortogonale all'asse del cordone di saldatura.
$t_{\parallel}$	Tensione tangenziale parallela all'asse del cordone di saldatura.
Id_{Comb1}	Identificativo della combinazione di carico per la condizione 1.
$\sigma_{Ed,1}$	Tensione sollecitante per la condizione 1.
$\sigma_{Rd,1}$	Tensione resistente per la condizione 1.
CS₁	Coefficiente di sicurezza per la condizione 1.
Id_{Comb2}	Identificativo della combinazione di carico per la condizione 2.
$\sigma_{Ed,2}$	Tensione sollecitante per la condizione 2.
$\sigma_{Rd,2}$	Tensione resistente per la condizione 2.
CS₂	Coefficiente di sicurezza per la condizione 2.
Nota:	Vengono riportate solo le tensioni ($n_{\perp}$; $t_{\perp}$; $t_{\parallel}$) che hanno fornito il CS minore tra le due condizioni di verifica.

Giunto complesso tipo C6



VERIFICA BULLONI

<i>Verifica Bulloni</i>														
N _{Bull}	n _{sez,b}	TP	Id _{C-V}	F _{V,Ed2}	F _{V,Ed3}	F _{V,Ed}	F _{V,Rd}	CS _V	Id _{C-T}	F _{T,Ed}	F _{T,Rd}	CS _T	Id _{C-VT}	CS _{VT}
				[N]	[N]	[N]	[N]			[N]	[N]			
B8-A	1	1	13	791	3 402	3 493	40 320	11.54	4	1 796	60 480	33.67	13	10.86
B7-A	1	1	13	-2 158	2 297	3 151	40 320	12.79	4	2 012	60 480	30.06	13	12.50
B6-A	1	1	13	-1 270	-3 349	3 582	40 320	11.26	13	1 813	60 480	33.35	13	9.07
B11-A	1	1	2	74	-1 708	1 709	40 320	18.87	2	4 573	60 480	10.58	2	8.30
B10-A	1	1	2	-842	-1 129	1 408	40 320	22.90	4	2 630	60 480	23.00	2	17.06

B12-A	1	1	13	-177	2 344	2 351	40 320	17.15	2	34 476	60 480	1.40	2	1.85
B13-A	1	1	13	633	-1 541	1 665	40 320	24.21	2	-626	60 480	[VNR]	2	[VNR]
B14-A	1	1	2	316	-1 351	1 388	40 320	23.24	2	17 465	60 480	2.77	2	3.32
B9-A	1	1	4	894	-2 155	2 333	40 320	17.28	2	7 453	60 480	6.49	2	7.21
B15-A	1	1	2	-403	-1 230	1 294	40 320	24.93	4	1 805	60 480	33.50	2	20.59
B16-A	1	1	13	18	-1 954	1 954	40 320	20.64	9	65	60 480	[NS]	13	20.52
B5-A	1	1	13	2 549	-2 370	3 481	40 320	11.58	13	3 772	60 480	16.03	13	7.64
B3-A	1	1	5	-384	-2 075	2 111	55 200	26.15	4	3 910	82 800	21.18	5	19.38
B4-A	1	1	8	-170	-1 434	1 444	55 200	38.22	6	649	82 800	[NS]	6	33.71
B2-A	1	1	8	-212	1 822	1 834	55 200	30.09	6	920	82 800	89.97	8	28.45
B1-A	1	1	5	798	1 737	1 912	55 200	28.87	13	3 955	82 800	20.94	8	16.34

LEGENDA

N_{Bull}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
Id_c	Identificativo della combinazione di carico, V: per la verifica a taglio; T: per la verifica a trazione; VT: per la verifica combinata a taglio e trazione.
n_{sez,b}	Nel caso in cui il bullone sia interessato da più piani di taglio, indica l'indice della sezione più sollecitata (che ha dato il minimo coefficiente di sicurezza per taglio e trazione).
TP	Tipologia della sezione di verifica a taglio: 1 = "Parte filettata"; 2 = "Parte non filettata (Gambo)".
F_{V,Ed2}	Forza di taglio sollecitante di progetto in direzione 2.
F_{V,Ed3}	Forza di taglio sollecitante in direzione 3.
F_{V,Ed}	Forza di taglio sollecitante di progetto.
F_{V,Rd}	Forza di taglio resistente di progetto.
CS_v	Coefficiente di sicurezza a Taglio. ([NS] = Non significativo per valori di CS≥100; [VNR] = Verifica non richiesta.)
F_{T,Ed}	Forza di trazione sollecitante di progetto.
F_{T,Rd}	Forza di trazione resistente di progetto.
CS_T	Coefficiente di sicurezza a Trazione. ([NS] = Non significativo per valori di CS≥100; [VNR] = Verifica non richiesta.)
CS_{VT}	Coefficiente di sicurezza della verifica combinata a Taglio e Trazione. ([NS] = Non significativo per valori di CS≥100; [VNR] = Verifica non richiesta.)

VERIFICA A PUNZONAMENTO

<i>Verifica a punzonamento</i>						
Id _{Pst}	Id _{Comb}	N _{bull}	d _m	N _{Ed}	B _{P,Rd}	CS
			[mm]	[N]	[N]	
P4	2	B12-A	19.00	34 476	103 145	2.99
P1	13	B1-A	22.00	3 955	178 317	45.09
P3	2	B12-A	19.00	34 476	103 145	2.99
T3-B	13	B1-A	22.00	3 955	141 824	35.86
T3-C	13	B5-A	19.00	3 772	122 484	32.47
P2	13	B5-A	19.00	3 772	128 931	34.18

LEGENDA

Id_{Pst}	Identificativo della piastra.
Id_{Comb}	Identificativo della combinazione di carico.
N_{bull}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
d_m	Diametro punzonante.
N_{Ed}	Trazione sollecitante.
B_{P,Rd}	Resistenza a Punzonamento di Progetto
CS	"Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta)."

VERIFICA A RIFOLLAMENTO

Verifica a Rifollamento

Id _{Pst}	Id _{Comb}	Dir	N _{Bull}	V _{Ed}	F _{b,Rd}	e ₁	e ₂	p ₁	p ₂	α	k	CS
				[N]	[N]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]			
P4	13	1	B12-A	2 344	27 469	-	28	30	30	0.52	1.53	11.72
P4	3	2	B14-A	-1 434	27 469	-	-	30	30	0.52	1.53	19.16
P1	5	1	B3-A	-2 075	120 400	47	24	[NS]	132	1.00	2.50	58.02
P1	3	2	B1-A	-594	64 213	24	47	[NS]	72	0.53	2.50	[NS]
P3	4	1	B9-A	2 155	27 469	-	17	30	30	0.52	1.53	12.75
P3	3	2	B15-A	-1 209	27 469	-	35	30	30	0.52	1.53	22.72
T3-B	5	1	B3-A	2 075	95 760	-	24	72	132	1.00	2.50	46.15
T3-B	5	2	B1-A	798	51 072	24	387	[NS]	72	0.53	2.50	64.00
T3-C	13	1	B8-A	-3 402	76 776	345	20	[NS]	38	1.00	2.34	22.57
T3-C	13	2	B5-A	-2 549	58 403	-	345	38	50	0.71	2.50	22.91
P2	3	1	B5-A	2 370	41 445	20	42	[NS]	38	0.51	2.34	17.49
P2	3	2	B7-A	2 158	44 308	20	25	[NS]	50	0.51	2.50	20.53

LEGENDA

Id_{Pst}	Identificativo della piastra.
Id_{Comb}	Identificativo della combinazione di carico.
Dir	Direzione di verifica: "1" o "2" rispetto agli assi del riferimento locale della piastra nel caso di verifica eseguita con i due tagli distinti; "-" nel caso di verifica effettuata lungo la somma vettoriale dei due tagli.
N_{Bull}	Numero progressivo del bullone nel collegamento di appartenenza.
V_{Ed}	Taglio Sollecitante di Progetto per la Verifica a Rifollamento
F_{b,Rd}	Forza Resistente a Rifollamento di Progetto
e₁	Distanza del foro dal bordo nella direzione di sollecitazione.
e₂	Distanza del foro dal bordo nella direzione ortogonale alla sollecitazione.
p₁	Interasse tra i bulloni nella direzione di sollecitazione.
p₂	Interasse tra i bulloni nella direzione ortogonale alla sollecitazione.
α	Coefficiente α .
k	Coefficiente k
CS	"Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta)."

VERIFICA TENSIONI

Id _{Comb}	Id _{Pst}	σ _d	σ _{amm}	CS
		[N/mm ²]	[N/mm ²]	
2	P4	201.88	223.81	1.11
8	P1	50.98	275.00	5.39
4	P3	218.01	235.00	1.08
8	P5	116.65	223.81	2.01
8	P2	110.95	235.00	2.12

LEGENDA

Id_{Comb}	Identificativo della combinazione di carico.
Id_{Pst}	Identificativo della piastra.
σ_d	Tensione di progetto.
σ_{amm}	Tensione ammissibile.
CS	"Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta)."

Richiesta)."

VERIFICA SALDATURA (SEZIONE RIBALTATA)

Verifica saldatura (Sezione Ribaltata)

N _{Cor}	n _⊥	t _⊥	t	Id _{Comb1}	σ _{Ed,1}	σ _{Rd,1}	CS ₁	Id _{Comb2}	σ _{Ed,2}	σ _{Rd,2}	CS ₂
	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]			[N/mm ²]	[N/mm ²]	
S4-A	6.49	0.97	42.71	8	43.22	192.50	4.45	8	27.90	233.75	8.38
S3-A	-0.01	-0.84	38.92	8	38.93	199.75	5.13	2	18.85	235.00	12.47
S2-A	14.34	-21.37	20.16	8	37.99	199.75	5.26	8	35.71	235.00	6.58
S11-A	-20.44	54.01	7.90	4	59.78	199.75	3.34	13	74.44	235.00	3.16
S18-A	-5.31	-18.69	1.73	2	19.50	199.75	10.24	2	23.99	235.00	9.79
S9-A	-93.46	-8.89	-1.60	2	93.89	199.75	2.13	2	102.35	235.00	2.30
S7-A	-1.15	0.24	38.03	8	38.05	199.75	5.25	5	13.16	235.00	17.85
S1-A	9.10	16.47	26.30	5	32.34	199.75	6.18	5	25.57	235.00	9.19
S20-A	-19.59	48.20	23.80	2	57.21	199.75	3.49	2	67.78	235.00	3.47
S19-A	12.38	45.51	-20.83	2	51.56	199.75	3.87	2	57.89	235.00	4.06
S14-A	30.85	-92.37	13.36	4	98.30	199.75	2.03	4	123.22	235.00	1.91
S12-A	5.19	89.63	8.97	13	90.23	199.75	2.21	4	102.68	235.00	2.29
S5-A	15.21	24.79	12.10	13	31.50	199.75	6.34	13	39.99	235.00	5.88
S15-A	-12.35	-104.06	-13.86	2	105.70	199.75	1.89	2	116.41	235.00	2.02
S13-A	-50.15	46.84	-3.68	2	68.72	199.75	2.91	2	96.99	235.00	2.42
S8-A	15.91	-12.89	20.88	8	35.94	199.75	5.56	8	28.80	235.00	8.16
S6-A	12.07	-11.71	-16.60	8	39.45	199.75	5.06	9	23.78	235.00	9.88
S16-A	-27.67	-93.81	-0.40	4	104.81	199.75	1.91	4	121.48	235.00	1.93
S17-A	-21.18	-120.05	-6.87	13	122.09	199.75	1.64	13	145.54	235.00	1.61
S10-A	-100.33	-16.48	1.89	2	101.70	199.75	1.96	2	116.81	235.00	2.01

LEGENDA

N_{Cor}	Numero progressivo del cordone di saldatura.
n_⊥	Tensione normale ortogonale all'asse del cordone di saldatura.
t_⊥	Tensione tangenziale ortogonale all'asse del cordone di saldatura.
t	Tensione tangenziale parallela all'asse del cordone di saldatura.
Id_{Comb1}	Identificativo della combinazione di carico per la condizione 1.
σ_{Ed,1}	Tensione sollecitante per la condizione 1.
σ_{Rd,1}	Tensione resistente per la condizione 1.
CS₁	Coefficiente di sicurezza per la condizione 1.
Id_{Comb2}	Identificativo della combinazione di carico per la condizione 2.
σ_{Ed,2}	Tensione sollecitante per la condizione 2.
σ_{Rd,2}	Tensione resistente per la condizione 2.
CS₂	Coefficiente di sicurezza per la condizione 2.
Nota:	Vengono riportate solo le tensioni (n _⊥ ; t _⊥ ; t) che hanno fornito il CS minore tra le due condizioni di verifica.

PLATEE (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA (Fondazione)

Platee (CA) - 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	00034	0	0	0,059	0,059	-	00035	0	0	0,059	0,059	-	00036	0	0	0,059	0,059	-
	I		0	218	0,059	0,059	NS		0	370	0,059	0,059	NS		0	246	0,059	0,059	NS

Platee (CA) - 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]	
					52	52					52	52					52	52	
S	S		0	0	0,059	0,059	-		0	0	0,059	0,059	-		0	0	0,059	0,059	-
	I		0	108	0,059	0,059	NS		0	357	0,059	0,059	NS		0	276	0,059	0,059	NS
P	S	00037	0	0	0,059	0,059	-	00043	0	22	0,059	0,059	NS	00044	0	0	0,059	0,059	-
	I		0	362	0,059	0,059	NS		0	2 361	0,059	0,059	35,9 6		0	3 720	0,059	0,059	22,82
S	S		0	0	0,059	0,059	-		0	421	0,059	0,059	NS		0	0	0,059	0,059	-
	I		0	250	0,059	0,059	NS		0	2 169	0,059	0,059	37,0 8		0	3 346	0,059	0,059	25,37
P	S	00069	0	0	0,059	0,059	-	00070	0	112	0,059	0,059	NS	00071	0	0	0,059	0,059	-
	I		0	1 272	0,059	0,059	66,7 5		0	126	0,059	0,059	NS		0	0	0,059	0,059	-
S	S		0	365	0,059	0,059	NS		0	0	0,059	0,059	-		0	0	0,059	0,059	-
	I		0	47	0,059	0,059	NS		0	712	0,059	0,059	NS		0	94	0,059	0,059	NS
P	S	00072	0	99	0,059	0,059	NS	00073	0	0	0,059	0,059	-	00074	0	107	0,059	0,059	NS
	I		0	220	0,059	0,059	NS		0	903	0,059	0,059	94,0 2		0	25	0,059	0,059	NS
S	S		0	78	0,059	0,059	NS		0	0	0,059	0,059	-		0	271	0,059	0,059	NS
	I		0	520	0,059	0,059	NS		0	31	0,059	0,059	NS		0	643	0,059	0,059	NS
P	S	00075	0	164	0,059	0,059	NS	00076	0	100	0,059	0,059	NS	00097	0	0	0,059	0,059	-
	I		0	0	0,059	0,059	-		0	12	0,059	0,059	NS		0	757	0,059	0,059	NS
S	S		0	419	0,059	0,059	NS		0	0	0,059	0,059	-		0	104	0,059	0,059	NS
	I		0	14	0,059	0,059	NS		0	922	0,059	0,059	92,0 8		0	951	0,059	0,059	89,28
P	S	00098	0	0	0,059	0,059	-	00099	0	0	0,059	0,059	-	00100	0	0	0,059	0,059	-
	I		0	800	0,059	0,059	NS		0	1 132	0,059	0,059	75,0 0		0	1 897	0,059	0,059	44,76
S	S		0	303	0,059	0,059	NS		0	388	0,059	0,059	NS		0	84	0,059	0,059	NS
	I		0	773	0,059	0,059	NS		0	869	0,059	0,059	92,5 4		0	1 317	0,059	0,059	64,47
P	S	00101	0	0	0,059	0,059	-	00102	0	0	0,059	0,059	-						
	I		0	223	0,059	0,059	NS		0	103	0,059	0,059	NS						
S	S		0	931	0,059	0,059	91,1 9		0	532	0,059	0,059	NS						
	I		0	0	0,059	0,059	-		0	0	0,059	0,059	-						
Fondazione		Platea 2																	
P	S	00030	0	0	0,059	0,059	-	00031	0	0	0,059	0,059	-	00032	0	0	0,059	0,059	-
	I		0	455	0,059	0,059	NS		0	417	0,059	0,059	NS		0	456	0,059	0,059	NS
S	S		0	0	0,059	0,059	-		0	0	0,059	0,059	-		0	0	0,059	0,059	-
	I		0	425	0,059	0,059	NS		0	408	0,059	0,059	NS		0	445	0,059	0,059	NS
P	S	00033	0	0	0,059	0,059	-	00049	0	0	0,059	0,059	-	00050	0	0	0,059	0,059	-
	I		0	417	0,059	0,059	NS		0	5 696	0,059	0,059	14,9 1		0	6 046	0,059	0,059	14,04
S	S		0	0	0,059	0,059	-		0	0	0,059	0,059	-		0	0	0,059	0,059	-
	I		0	432	0,059	0,059	NS		0	4 836	0,059	0,059	17,5 6		0	5 034	0,059	0,059	16,87
P	S	00061	0	0	0,059	0,059	-	00062	0	327	0,059	0,059	NS	00063	0	207	0,059	0,059	NS
	I		0	2 200	0,059	0,059	38,5 9		0	0	0,059	0,059	-		0	0	0,059	0,059	-
S	S		0	646	0,059	0,059	NS		0	0	0,059	0,059	-		0	502	0,059	0,059	NS
	I		0	0	0,059	0,059	-		0	945	0,059	0,059	89,8 4		0	13	0,059	0,059	NS
P	S	00064	0	202	0,059	0,059	NS	00065	0	0	0,059	0,059	-	00066	0	176	0,059	0,059	NS
	I		0	0	0,059	0,059	-		0	2 102	0,059	0,059	40,3 9		0	0	0,059	0,059	-

Platee (CA) - 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]	
S	S		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	101	0,059 52	0,059 52	NS		0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	851	0,059 52	0,059 52	99,7 7		0	16	0,059 52	0,059 52	NS		0	912	0,059 52	0,059 52	93,09
P	S	00067	0	194	0,059 52	0,059 52	NS	00068	0	340	0,059 52	0,059 52	NS	00091	0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	2 162	0,059 52	0,059 52	39,27
S	S		0	457	0,059 52	0,059 52	NS		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	20	0,059 52	0,059 52	NS		0	890	0,059 52	0,059 52	95,3 9		0	1 627	0,059 52	0,059 52	52,18
P	S	00092	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00093	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00094	0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	2 273	0,059 52	0,059 52	37,3 5		0	2 287	0,059 52	0,059 52	37,1 2		0	1 992	0,059 52	0,059 52	42,62
S	S		0	125	0,059 52	0,059 52	NS		0	117	0,059 52	0,059 52	NS		0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	1 186	0,059 52	0,059 52	71,5 9		0	1 204	0,059 52	0,059 52	70,5 2		0	1 571	0,059 52	0,059 52	54,04
P	S	00095	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00096	0	0	0,059 52	0,059 52	-						
	I		0	351	0,059 52	0,059 52	NS		0	343	0,059 52	0,059 52	NS						
S	S		0	1 664	0,059 52	0,059 52	51,0 2		0	1 706	0,059 52	0,059 52	49,7 7						
	I		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-						
Fondazione			Platea 3																
P	S	00017	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00018	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00019	0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	225	0,059 52	0,059 52	NS		0	91	0,059 52	0,059 52	NS		0	233	0,059 52	0,059 52	NS
S	S		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	202	0,059 52	0,059 52	NS		0	207	0,059 52	0,059 52	NS		0	236	0,059 52	0,059 52	NS
P	S	00020	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00045	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00046	0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	99	0,059 52	0,059 52	NS		0	1 324	0,059 52	0,059 52	64,1 3		0	1 446	0,059 52	0,059 52	58,71
S	S		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	89	0,059 52	0,059 52	NS		0	1 000	0,059 52	0,059 52	84,9 0		0	1 212	0,059 52	0,059 52	70,05
P	S	00053	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00054	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00055	0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	497	0,059 52	0,059 52	NS		0	81	0,059 52	0,059 52	NS		0	22	0,059 52	0,059 52	NS
S	S		0	98	0,059 52	0,059 52	NS		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	36	0,059 52	0,059 52	NS		0	386	0,059 52	0,059 52	NS		0	262	0,059 52	0,059 52	NS
P	S	00056	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00057	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00058	0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	62	0,059 52	0,059 52	NS		0	531	0,059 52	0,059 52	NS		0	54	0,059 52	0,059 52	NS
S	S		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	260	0,059 52	0,059 52	NS		0	37	0,059 52	0,059 52	NS		0	253	0,059 52	0,059 52	NS
P	S	00059	0	127	0,059 52	0,059 52	NS	00060	0	71	0,059 52	0,059 52	NS	00085	0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	51	0,059 52	0,059 52	NS		0	343	0,059 52	0,059 52	NS
S	S		0	344	0,059 52	0,059 52	NS		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	71	0,059 52	0,059 52	NS		0	232	0,059 52	0,059 52	NS		0	361	0,059 52	0,059 52	NS
P	S	00086	0	84	0,059 52	0,059 52	NS	00087	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00088	0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	211	0,059 52	0,059 52	NS		0	1 063	0,059 52	0,059 52	79,8 7		0	814	0,059 52	0,059 52	NS
S	S		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	197	0,059 52	0,059 52	NS		0	491	0,059 52	0,059 52	NS		0	437	0,059 52	0,059 52	NS
P	S	00089	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00090	0	0	0,059 52	0,059 52	-						
	I		0	94	0,059 52	0,059 52	NS		0	83	0,059 52	0,059 52	NS						
S	S		0	545	0,059	0,059	NS		0	97	0,059	0,059	NS						

Platee (CA) - 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	38	0,059 52	0,059 52	NS		0	206	0,059 52	0,059 52	NS						
Fondazione Platea 4																			
P	S	00038	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00039	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00040	0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	343	0,059 52	0,059 52	NS		0	354	0,059 52	0,059 52	NS		0	351	0,059 52	0,059 52	NS
S	S		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	346	0,059 52	0,059 52	NS		0	348	0,059 52	0,059 52	NS		0	354	0,059 52	0,059 52	NS
P	S	00041	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00047	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00048	0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	347	0,059 52	0,059 52	NS		0	3 848	0,059 52	0,059 52	22,0 6		0	3 816	0,059 52	0,059 52	22,25
S	S		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	242	0,059 52	0,059 52	NS		0	3 370	0,059 52	0,059 52	25,1 9		0	3 124	0,059 52	0,059 52	27,18
P	S	00077	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00078	0	85	0,059 52	0,059 52	NS	00079	0	144	0,059 52	0,059 52	NS
	I		0	1 409	0,059 52	0,059 52	60,2 6		0	36	0,059 52	0,059 52	NS		0	0	0,059 52	0,059 52	-
S	S		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	92	0,059 52	0,059 52	NS
	I		0	29	0,059 52	0,059 52	NS		0	743	0,059 52	0,059 52	NS		0	89	0,059 52	0,059 52	NS
P	S	00080	0	111	0,059 52	0,059 52	NS	00081	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00082	0	129	0,059 52	0,059 52	NS
	I		0	26	0,059 52	0,059 52	NS		0	1 465	0,059 52	0,059 52	57,9 5		0	22	0,059 52	0,059 52	NS
S	S		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	357	0,059 52	0,059 52	NS		0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	528	0,059 52	0,059 52	NS		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	530	0,059 52	0,059 52	NS
P	S	00083	0	133	0,059 52	0,059 52	NS	00084	0	109	0,059 52	0,059 52	NS	00103	0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	30	0,059 52	0,059 52	NS		0	1 425	0,059 52	0,059 52	59,58
S	S		0	269	0,059 52	0,059 52	NS		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	71	0,059 52	0,059 52	NS		0	740	0,059 52	0,059 52	NS		0	734	0,059 52	0,059 52	NS
P	S	00104	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00105	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00106	0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	1 251	0,059 52	0,059 52	67,8 7		0	1 463	0,059 52	0,059 52	58,0 3		0	1 499	0,059 52	0,059 52	56,64
S	S		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-
	I		0	1 034	0,059 52	0,059 52	82,1 1		0	1 094	0,059 52	0,059 52	77,6 1		0	727	0,059 52	0,059 52	NS
P	S	00107	0	0	0,059 52	0,059 52	-	00108	0	0	0,059 52	0,059 52	-						
	I		0	229	0,059 52	0,059 52	NS		0	223	0,059 52	0,059 52	NS						
S	S		0	965	0,059 52	0,059 52	87,9 8		0	878	0,059 52	0,059 52	96,7 0						
	I		0	0	0,059 52	0,059 52	-		0	0	0,059 52	0,059 52	-						

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 (CA) - VERIFICHE A TAGLIO FUORI PIANO (Fondazione)

Platee - Taglio fuori piano allo SLU

Id _{Nd}	Dir	V _{Ed}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	Ctgθ	A _{sw}
		[N]		[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]
Fondazione		Platea 1						
00034	P	751	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	44	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00035	P	1 211	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	788	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00036	P	1 736	88,80	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	112	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00037	P	3 501	44,03	154 162	0	0	0,00	0,00000

Platee - Taglio fuori piano allo SLU								
IdNd	Dir	V _{Ed}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	Ctgθ	A _{sw}
		[N]		[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]
00043	S	2 689	57,33	154 162	0	0	0,00	0,00000
	P	3 241	47,57	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	4 299	35,86	154 162	0	0	0,00	0,00000
00044	P	4 525	34,07	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	2 780	55,45	154 162	0	0	0,00	0,00000
00069	P	678	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	8 122	18,98	154 162	0	0	0,00	0,00000
00070	P	2 962	52,05	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	272	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00071	P	474	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	141	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00072	P	2 592	59,48	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	1 145	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00073	P	59	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	975	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00074	P	4 591	33,58	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	300	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00075	P	969	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	1 394	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00076	P	9 218	16,72	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	676	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00097	P	4 142	37,22	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	4 225	36,49	154 162	0	0	0,00	0,00000
00098	P	1 930	79,88	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	5 487	28,10	154 162	0	0	0,00	0,00000
00099	P	2 709	56,91	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	6 840	22,54	154 162	0	0	0,00	0,00000
00100	P	8 612	17,90	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	7 335	21,02	154 162	0	0	0,00	0,00000
00101	P	2 249	68,55	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	1 303	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00102	P	2 087	73,87	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	937	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
Fondazione		Platea 2						
00030	P	4 475	34,45	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	692	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00031	P	4 619	33,38	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	673	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00032	P	5 462	28,22	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	1 604	96,11	154 162	0	0	0,00	0,00000
00033	P	5 362	28,75	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	1 193	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00049	P	243	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	5 526	27,90	154 162	0	0	0,00	0,00000
00050	P	754	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	5 142	29,98	154 162	0	0	0,00	0,00000
00061	P	199	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	12 363	12,47	154 162	0	0	0,00	0,00000
00062	P	10 525	14,65	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	1 242	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00063	P	2 418	63,76	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	248	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00064	P	9 133	16,88	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	1 000	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00065	P	100	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	7 076	21,79	154 162	0	0	0,00	0,00000
00066	P	9 241	16,68	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	1 266	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00067	P	2 508	61,47	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	524	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00068	P	9 362	16,47	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	937	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00091	P	10 514	14,66	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	8 872	17,38	154 162	0	0	0,00	0,00000
00092	P	4 762	32,37	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	11 442	13,47	154 162	0	0	0,00	0,00000
00093	P	4 647	33,17	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	11 420	13,50	154 162	0	0	0,00	0,00000
00094	P	9 890	15,59	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	8 464	18,21	154 162	0	0	0,00	0,00000
00095	P	4 799	32,12	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	220	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00096	P	4 782	32,24	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	175	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
Fondazione		Platea 3						
00017	P	1 615	95,46	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	929	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00018	P	595	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	1 042	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00019	P	449	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	354	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00020	P	302	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	153	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000

Platee - Taglio fuori piano allo SLU								
IdNd	Dir	V _{Ed} [N]	CS	V _{Rcd} [N]	V _{Rsd,s} [N]	N _{Ed} [N]	Ctgθ	A _{sw} [cm²/cm]
00045	P	4 276	36,05	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	784	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00046	P	2 567	60,06	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	665	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00053	P	110	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	2 617	58,91	154 162	0	0	0,00	0,00000
00054	P	574	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	593	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00055	P	416	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	325	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00056	P	1 687	91,38	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	675	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00057	P	137	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	442	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00058	P	3 965	38,88	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	693	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00059	P	110	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	801	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00060	P	2 676	57,61	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	122	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00085	P	723	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	1 000	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00086	P	182	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	267	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00087	P	4 386	35,15	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	2 800	55,06	154 162	0	0	0,00	0,00000
00088	P	3 542	43,52	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	2 613	59,00	154 162	0	0	0,00	0,00000
00089	P	830	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	143	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00090	P	806	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	483	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
Fondazione		Platea 4						
00038	P	3 774	40,85	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	1 102	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00039	P	3 280	47,00	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	530	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00040	P	2 900	53,16	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	407	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00041	P	2 232	69,07	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	480	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00047	P	915	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	3 099	49,75	154 162	0	0	0,00	0,00000
00048	P	955	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	2 689	57,33	154 162	0	0	0,00	0,00000
00077	P	3	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	1 076	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00078	P	5 528	27,89	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	689	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00079	P	1 354	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	238	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00080	P	5 020	30,71	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	507	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00081	P	139	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	7 918	19,47	154 162	0	0	0,00	0,00000
00082	P	6 253	24,65	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	604	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00083	P	1 554	99,20	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	179	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00084	P	6 704	23,00	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	573	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00103	P	2 580	59,75	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	6 568	23,47	154 162	0	0	0,00	0,00000
00104	P	6 205	24,84	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	5 237	29,44	154 162	0	0	0,00	0,00000
00105	P	7 274	21,19	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	5 870	26,26	154 162	0	0	0,00	0,00000
00106	P	3 041	50,69	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	7 240	21,29	154 162	0	0	0,00	0,00000
00107	P	2 851	54,07	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	290	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000
00108	P	2 869	53,73	154 162	0	0	0,00	0,00000
	S	302	NS	154 162	0	0	0,00	0,00000

LEGENDA:

IdNd	Identificativo del nodo.
Dir	Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
V_{Ed}	Taglio 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 cuciture verticali
N_{Ed}	Sforzo normale di progetto.
Ctgθ	Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.

Platee - Taglio fuori piano allo SLU								
Id _{Nd}	Dir	V _{Ed}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	Ctg _θ	A _{sw}
		[N]		[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]

A_{sw} Area delle armature a taglio.

PLATEE (CA) - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)

PLATEE (CA) - verifiche delle tensioni di esercizio															
Nodo/ Tp _{rnf}	Dir	Compressione calcestruzzo							Trazione acciaio						
		Compressione calcestruzzo rinforzo							Trazione acciaio/FRP rinforzo						
		Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	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													
00072	P	RAR	0,002	14,94	0	-63	NS	SI	RAR	0,027	360,00	0	-63	NS	SI
		QPR	0,002	11,21	0	-61	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-
	S	RAR	0,009	14,94	0	-257	NS	SI	RAR	0,112	360,00	0	-257	NS	SI
		QPR	0,007	11,21	0	-212	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-
Fondazione		Platea 2													
00064	P	RAR	0,006	14,94	0	184	NS	SI	RAR	0,080	360,00	0	184	NS	SI
		QPR	0,002	11,21	0	51	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-
	S	RAR	0,021	14,94	0	-611	NS	SI	RAR	0,266	360,00	0	-611	NS	SI
		QPR	0,013	11,21	0	-381	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-
Fondazione		Platea 3													
00056	P	RAR	0,002	14,94	0	-60	NS	SI	RAR	0,026	360,00	0	-60	NS	SI
		QPR	0,002	11,21	0	-65	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-
	S	RAR	0,005	14,94	0	-145	NS	SI	RAR	0,063	360,00	0	-145	NS	SI
		QPR	0,005	11,21	0	-140	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-
Fondazione		Platea 4													
00080	P	RAR	0,003	14,94	0	94	NS	SI	RAR	0,041	360,00	0	94	NS	SI
		QPR	0,000	11,21	0	4	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-
	S	RAR	0,015	14,94	0	-430	NS	SI	RAR	0,187	360,00	0	-430	NS	SI
		QPR	0,010	11,21	0	-288	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

- Rinf.** Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.
Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
Id_{Cmb} 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 (CA) - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)

PLATEE (CA) - 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})													
00044	P	FRQ	-	-1 847	0,06	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	-	-1 544	0,05	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ	-	-1 662	0,06	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	-	-1 390	0,05	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione		Platea 2			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})													
00050	P	FRQ	-	-2 774	0,09	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	-	-2 216	0,08	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ	-	-2 324	0,08	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	-	-1 863	0,06	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione		Platea 3			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})													
00046	P	FRQ	-	-685	0,02	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	-	-556	0,02	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ	-	-590	0,02	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	-	-486	0,02	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione		Platea 4			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})													
00047	P	FRQ	-	-1 766	0,06	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	-	-1 410	0,05	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ	-	-1 553	0,05	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	-	-1 242	0,04	2,13	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

PLATEE (CA) - verifica allo stato limite di fessurazione													
Nodo	Dir	IdCmb	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]		
sezione è soggetta a fessurazione. N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione. 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]. Deformazione unitaria media delle barre di armatura. Area efficace del calcestruzzo teso. Distanza media tra le fessure. Valore di calcolo di apertura massima delle fessure. Valore ammissibile di apertura delle fessure. 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}													
σ _t													
ε _{sm}													
A _e													
Δ _{sm}													
W _d													
W _{amm}													
CS													
Verificato													

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE (Fondazione)

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLU																
IdFnd	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 _γ	N _q	N _c	N _γ			
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]								[N/mm ²]	[N/mm ²]	
Platea 1	9,36	1,60	0,80	90,00	0,55	-	Coesivo	1,00	1,43	0,00	1,00	5,14	0,00	0,052	0,484	NO
Platea 2	7,30	1,60	0,80	90,00	0,55	-	Coesivo	1,00	1,40	0,00	1,00	5,14	0,00	0,065	0,474	NO
Platea 3	14,82	1,60	0,80	90,00	0,55	-	Coesivo	1,00	1,42	0,00	1,00	5,14	0,00	0,032	0,481	NO
Platea 4	9,99	1,60	0,80	90,00	0,55	-	Coesivo	1,00	1,40	0,00	1,00	5,14	0,00	0,047	0,473	NO

LEGENDA:

IdFnd	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.

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLD (Fondazione)

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLD																
IdFnd	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 _γ	N _q	N _c	N _γ			
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]								[N/mm ²]	[N/mm ²]	
Platea 1	24,90	1,60	0,80	90,00	0,55	-	Coesivo	1,00	1,41	0,00	1,00	5,14	0,00	0,024	0,607	NO
Platea 2	20,56	1,60	0,80	90,00	0,55	-	Coesivo	1,00	1,40	0,00	1,00	5,14	0,00	0,029	0,604	NO
Platea 3	35,89	1,60	0,80	90,00	0,55	-	Coesivo	1,00	1,40	0,00	1,00	5,14	0,00	0,017	0,604	NO
Platea 4	25,76	1,60	0,80	90,00	0,55	-	Coesivo	1,00	1,40	0,00	1,00	5,14	0,00	0,023	0,604	NO

LEGENDA:

IdFnd	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.