Regione:

PUGLIA



Provincia:

TARANTO



Comune:

GINOSA



Fondi decreto n°1 del 19 dicembre 2014 del Commissario Delegato ex O.C.D.P.C. n°173/2014



Titolo:		Progettisti:
TABULATI DI CAI	LCOLO PUNTONI	OBDINE INGEGNERI PROVINCIA TARANTO Via Della Resistenza de G2 Serione A Dope Ing.
Elaborato:	Scala:	n° 2163 Civile Ambientale Industriale Informazione
D.2.1	-	L DEGUI INGE
Data:	Codice:	Revisione: INGENERE GIANFRANCO
NOVEMBRE 2019		O LEANDRO * Sez. 10.284 *
		100



MATERIALI ACCIAIO

														Caratt	eristiche	acciaio
Nid	0.00	~	E	G	Stz	f _{yk,1} /	f _{tk,1} /	f _{yd,1} / f _{yd,2}	ftd	.,	0000	Mara.	2000 0000	Man a	γι	M7
IVId	γk	αт, і			312	f _{yk,2}	f _{tk,2}			γs	γм1	γм2	γm3,sLv	γM3,SLE	NCnt	Cnt
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]							
S355	- (S355)															
001	78.500	0,000012	210.000	80.769	Р	355,00 335,00	510 470	338,10 319,05	-	1,05	1,05	1,25	-	-	-	-
Accia	io B450C -	(B450C)														
003	78.500	0,000010	210.000	80.769	Р	450,00	-	391,30	-	1,15	-	-	-	-	-	-
8.8 -	Acciaio per	Bulloni - (8.	.8)													
004	78.500	0,000012	210.000	80.769	-	640,00	800,00	512,00	640,00	1,25	-	-	1,25	1,10	1,10	1,00
S235	- (S235)															
005	78.500	0,000012	210.000	80.769	-	235,00 215,00	360 360	223,81 204,76	-	1,05	1,05	1,25	-	-	-	-
10.9	- Acciaio pe	er Bulloni - (:	10.9)													
006	78.500	0,000012	210.000	80.769	-	900,00	1000,00	720,00	800,00	1,25	-	-	1,25	1,10	1,10	1,00

LEGENDA:

Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali. N_{id}

Peso specifico.

Coefficiente di dilatazione termica. αт, і Ε Modulo elastico normale.

G Modulo elastico tangenziale.

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

ftk,1 Resistenza caratteristica a Rottura (per profili con $t \le 40$ mm).

Resistenza caratteristica a Rottura (per profili con 40 mm < t \leq 80 mm). f_{tk,2}

 f_{td} Resistenza di calcolo a Rottura (Bulloni).

Coefficiente parziale di sicurezza allo SLV del materiale. γs

γм1 Coefficiente parziale di sicurezza per instabilità. Coefficiente parziale di sicurezza per sezioni tese indebolite.

γм2

Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLV (Bulloni). γm3,SLV Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLE (Bulloni). γM3,SLE

Coefficiente parziale di sicurezza precarico di bulloni ad alta resistenza (Bulloni - NCnt = con serraggio NON controllato; Cnt = con serraggio controllato). [-] = **YM7**

parametro NON significativo per il materiale.

Resistenza caratteristica allo snervamento (per profili con t <= 40 mm). f_{vk.1}

Resistenza caratteristica allo snervamento (per profili con 40 mm $< t \le 80$ mm). fvk.2 Resistenza di calcolo (per profili con $t \le 40$ mm).

f_{vd.1} Resistenza di calcolo (per profili con 40 mm $< t \le 80$ mm). fvd.2

NOTE [-] = Parametro non significativo per il materiale.

TENSIONI AMMISSIBILI ALLO SLE DEI VARI MATERIALI

	allo SLE dei vari materiali		
Materiale	SL	Tensione di verifica	σ d,amm
			[N/mm²]
Cls C25/30_B450C	Caratteristica(RARA)	Compressione Calcestruzzo	14,94
	Quasi permanente	Compressione Calcestruzzo	11,21
Acciaio B450C	Caratteristica(RARA)	Trazione Acciaio	360,00

LEGENDA:

Stato limite di esercizio per cui si esegue la verifica. SL

Tensione ammissibile per la verifica.

TERRENI

										Terreni
			K1				-1	-	-	
N _{TRN}	γт	K _{1X}	K _{1Y}	K _{1Z}	φ	Cu	С	Ed	Ecu	A _{S-B}
	[N/m³]	[N/cm³]	[N/cm³]	[N/cm ³]	[°]	[N/mm²]	[N/mm ²]	[N/mm²]	[N/mm²]	
Calcarenite										
T001	16.000	100	100	1000	35	0,760	0,076	25.000	1	0,000

LEGENDA:

N_{TRN} Numero identificativo del terreno.

Peso specifico del terreno. γτ **Κ1**

Valori della costante di Winkler riferita alla piastra Standard di lato b = 30 cm nelle direzioni degli assi del riferimento globale X (K1X), Y (K1Y), e Z (K1Z).

Angolo di attrito del terreno. Coesione non drenata.

φ Cu C' Coesione efficace.

Modulo edometrico.

Modulo elastico in condizione non drenate.

Parametro "A" di Skempton-Bjerrum per pressioni interstiziali.

SEZIONI PROFILATI IN ACCIAIO



														Sezi	ioni proi	filati in	acciaio -	· parte I
Nid	Tp	Label	b	b ₁	h	tf	t _{f1}	tw	t _p	rw	rf	r _{w/f}	hi	d	pw	pf	d _{sp,w}	$\mathbf{d}_{sp,f}$
			[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[%]	[%]	[mm]	[mm]
001	Δ	HE 240 A	240	-	230	12	-	8	-	-	-	21	206	164	-	-	-	-

LEGENDA:

Nid Numero identificativo del profilato.

Tp Tipo di profilato.

Label Identificativo del profilato come indicato nelle carpenterie.

b Base del profilato.

b₁ Seconda base (per profilati composti).

h Altezza.t_f Spessore ala.

t_{f1} Spessore seconda ala (per profilati composti).

t_w Spessore anima.

t_p Spessore piatto (per profilati composti).

rw Raggio anima.
 rf Raggio ala.
 rw/f Raggio anima/ala.
 hi Altezza anima.
 d Altezza netta raccordi.
 pw Pendenza anima.
 pf Pendenza ala.

d_{sp,w} Distanza spessore anima.
 d_{sp,f} Distanza spessore ala.

SEZIONI PROFILATI IN ACCIAIO

													Sezio	ni profil	ati in ac	ciaio - p	arte II		
Nid	Тр	Label	Dir	TC	d _{x/y}	Pabb	Α	Av	I	W _{el,sup/dx}	Wel,inf/sx	W _{pl}	i	Iw	Ιτ	Ixy	αху		
					[mm]	[mm]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm³]	[cm³]	[cm³]	[cm]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[°]		
001		HE 340 V	X		-	0	77	25	7763,0	675,1	675,1	744,6	10,1	0,0	42	0	0,0		
001	001 Δ HE 240 A		HE 240 A	HE 240 A	Υ	_	-	U	//	65	2769.0	230,7	230,7	351.7	6,0	0,0	42	U	0,0

LEGENDA:

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.

dx/y
 Distanza profilati lungo X/Y (per profilati composti).
 Pabb Passo abbottonatura (per profilati composti).
 A Area della sezione.

Av Area resistente a taglio.

I Inerzia.

 $\begin{array}{ll} \textbf{W}_{\text{el,sup/dx}} & \text{Modulo di resistenza elastica superiore/destra.} \\ \textbf{W}_{\text{el,inf/sx}} & \text{Modulo di resistenza elastica inferiore/sinistra.} \end{array}$

W_{pl} Modulo resistenza plastica.

 $\begin{array}{lll} \textbf{i} & & \text{Raggio inerzia} \\ \textbf{I}_{\textbf{W}} & & \text{Inerzia settoriale.} \\ \textbf{I}_{\textbf{T}} & & \text{Inerzia torsionale.} \\ \textbf{I}_{\textbf{XY}} & & \text{Inerzia in XY.} \\ \alpha_{\textbf{xy}} & & \text{Rotazione assi inerzia.} \\ \end{array}$

ANALISI CARICHI

									Allalis	o caricni
	T 6	Descrizione del	Tipologie di	Peso Proprio		Permanente NON Strutturale		Sovraccarico Acciden	tale	Carico
Nid	T. C.	Carico	Carico	Descrizione		Descrizione	PNS	NS Descrizione		Neve
										[N/m ²]
001	S	Platea	Autorimessa <= 30kN	*vedi le relative tabelle dei carichi	-	Sottofondo e pavimento di tipo industriale in calcestruzzo	2.000	Rimesse, aree per traffico, parcheggio e sosta di veicoli leggeri (peso a pieno carico fino a 30 kN) (Cat. F – Tab. 3.1.II - DM 17.01.2018)	2.500	0

LEGENDA:

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

						Ti	pologie di carico
Nid	Descrizione	F+E	+/- F	CDC	Ψο	Ψ1	Ψ2
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

Analici carichi



						Ti	pologie di carico
Nid	Descrizione	F+E	+/- F	CDC	Ψο	Ψ1	Ψ2
0003	Autorimessa <= 30kN	SI	NO	Media	0,70	0,70	0,60
0004	Sisma X	-	-	-	-	-	-
0005	Sisma Y	-	-	-	-	-	-
0006	Sisma Z	-	-	-	-	-	-
0007	Sisma Ecc.X	-	-	-	-	-	-
0008	Sisma Ecc.Y	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

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.

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

 ψ_1 Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti).

 ψ_2 Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti e quasi permanenti).

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

	SEO. HOII SIS	milea Schattaraic Sc	inza azioin geoteeniene
	CC 01	CC 02	CC 03
Id _{Comb}	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Autorimessa <= 30kN
01	1,00	0,00	0,00
02	1,00	0,80	0,00
03	1,00	0,80	1,05
04	1,00	1,50	0,00
05	1,00	1,50	1,05
06	1,00	0,80	1,50
07	1,00	1,50	1,50
08	1,30	0,00	0,00
09	1,30	0,80	0,00
10	1,30	0,80	1,05
11	1,30	1,50	0,00
12	1,30	1,50	1,05
13	1,30	0,80	1,50
14	1,30	1,50	1,50

LEGENDA:

 Id_{Comb}

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

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
01	1,00	1,00	0,60

LEGENDA:

Id_{Comb}

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

COMBINAZIONI SISMICHE

Alle combinazioni riportate nella precedente tabella è stato aggiunto l'effetto del sisma. L'azione sismica è stata considerata come caratterizzata da tre componenti traslazionali lungo i tre assi globali X, Y e Z; la risposta della struttura è stata calcolata separatamente per i tre effetti e quindi combinata secondo la seguente espressione simbolica:

 α = α_i +0,3• α_{ii} +0,3• α_{iii}

con α effetto totale dell'azione sismica, α $_{\rm i}$, $\alpha_{\rm ii}$ e $\alpha_{\rm iii}$ azioni sismiche nelle tre direzioni. E' stata effettuata una rotazione degli indici e dei segni, per cui le combinazioni totali generate sono le:

(con α'_p sollecitazione dovuta alla combinazione delle condizioni statiche e α sollecitazione dovuta al sisma; in particolare α_x , α_y , α_z , α_{ex} , α_{ey} sono rispettivamente le sollecitazioni dovute al sisma agente in direzione x, in direzione y, in direzione z, per eccentricità accidentale positiva in direzione x e per eccentricità accidentale positiva in direzione y)



3) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \bullet (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \bullet \alpha_z;$ **4)** $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \bullet (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \bullet \alpha_z;$ **5)** $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 \bullet (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0.3 \bullet \alpha_z$; **6)** $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 \bullet (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0.3 \bullet \alpha_z$; 7) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 \bullet (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0.3 \bullet \alpha_z$; 8) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 \bullet (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0.3 \bullet \alpha_z$; **9)** $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0.3 \bullet (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0.3 \bullet \alpha_z$; **10)** $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0.3 \bullet (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0.3 \bullet \alpha_z$; **11)** $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0.3 \bullet (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0.3 \bullet \alpha_z$; **12)** $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0.3 \bullet (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0.3 \bullet \alpha_z$; **13)** $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0, 3 \bullet (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0, 3 \bullet \alpha_z;$ **14)** $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0, 3 \bullet (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0, 3 \bullet \alpha_z;$ **15)** $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0.3 \bullet (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0.3 \bullet \alpha_z$; **16)** $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0.3 \bullet (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0.3 \bullet \alpha_z$; **17)** $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \bullet (\alpha_x + \alpha_{ex} + 0,3 \bullet \alpha_z; 18) \alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \bullet (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \bullet \alpha_z;$ **19)** $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0.3 \bullet (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 \bullet \alpha_z$; **20)** $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0.3 \bullet (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 \bullet \alpha_z$; **21)** $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \bullet (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \bullet \alpha_z;$ **22)** $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \bullet (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \bullet \alpha_z;$ **23)** $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \bullet (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \bullet \alpha_{z};$ **24)** $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \bullet (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \bullet \alpha_{z};$ **25)** $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \bullet (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \bullet \alpha_z$; **26)** $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \bullet (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \bullet \alpha_z$; **27)** $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \bullet (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \bullet \alpha_z$; **28)** $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \bullet (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \bullet \alpha_z$; **29)** $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0, 3 \bullet (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0, 3 \bullet \alpha_z;$ **30)** $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0, 3 \bullet (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0, 3 \bullet \alpha_z;$ **31)** $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \bullet (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \bullet \alpha_z;$ **32)** $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \bullet (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \bullet \alpha_z;$ **33)** $\alpha'_p + \alpha_z + 0.3 \bullet (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 \bullet (\alpha_y + \alpha_{ey});$ **34)** $\alpha'_p + \alpha_z - 0.3 \bullet (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 \bullet (\alpha_y + \alpha_{ey});$ **35)** $\alpha'_p + \alpha_z + 0.3 \bullet (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 \bullet (\alpha_y + \alpha_{ey});$ **36)** $\alpha'_p + \alpha_z - 0.3 \bullet (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 \bullet (\alpha_y + \alpha_{ey});$ **37)** $\alpha'_p + \alpha_z + 0, 3 \bullet (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0, 3 \bullet (\alpha_y - \alpha_{ey});$ **38)** $\alpha'_p + \alpha_z - 0, 3 \bullet (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0, 3 \bullet (\alpha_y - \alpha_{ey});$ **39)** $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \bullet (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \bullet (\alpha_y - \alpha_{ey});$ **40)** $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \bullet (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \bullet (\alpha_y - \alpha_{ey});$ **41)** $\alpha'_p + \alpha_z + 0.3 \bullet (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0.3 \bullet (\alpha_y + \alpha_{ey})$; **42)** $\alpha'_p + \alpha_z - 0.3 \bullet (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0.3 \bullet (\alpha_y + \alpha_{ey})$; **43)** $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \bullet (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \bullet (\alpha_y + \alpha_{ey});$ **44)** $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \bullet (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \bullet (\alpha_y + \alpha_{ey});$ **45)** $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \bullet (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \bullet (\alpha_y - \alpha_{ey});$ **46)** $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \bullet (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \bullet (\alpha_y - \alpha_{ey});$ **47)** $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \bullet (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \bullet (\alpha_y - \alpha_{ey});$ **48)** $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \bullet (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \bullet (\alpha_y - \alpha_{ey}).$ Nel caso di verifiche effettuate con sollecitazioni composte, per tenere conto del fatto che le sollecitazioni sismiche sono state ricavate come CQC delle sollecitazioni derivanti dai modi di vibrazione, dette N, Mx, My, Tx e Ty le sollecitazioni dovute al sisma, per ognuna delle combinazioni

1) N, Mx, My, Tx e Ty; 2) N, Mx, -My, Tx e Ty; 3) N, -Mx, My, Tx e Ty; 4) N, -Mx, -My, Tx e Ty; 5) -N, Mx, My, Tx e Ty; 6) -N, Mx, -My, Tx e Ty; 7) -N, -Mx, My, Tx e Ty; 8) -N, -Mx, -My, Tx e Ty; 9) N, Mx, My, Tx e -Ty; 10) N, Mx, -My, Tx e -Ty; 11) N, -Mx, My, Tx e -Ty; 12) N, -Mx, -My, Tx e -Ty; 13) -N, Mx, My, Tx e -Ty; 14) -N, Mx, -My, Tx e -Ty; 15) -N, -Mx, My, Tx e -Ty; 16) -N, -Mx, -My, -Tx e Ty; 17) N, Mx, My, -Tx e Ty; 18) N, Mx, -My, -Tx e Ty; 19) N, -Mx, My, -Tx e Ty; 20) N, -Mx, -My, -Tx e Ty; 21) -N, Mx, My, -Tx e Ty; 22) -N, Mx, -My, -Tx e Ty; 23) -N, -Mx, My, -Tx e Ty; 24) -N, -Mx, -My, -Tx e Ty; 25) N, Mx, My, -Tx e -Ty; 26) N, Mx, -My, -Tx e -Ty; 27) N, -Mx, My, -Tx e -Ty; 28) N, -Mx, -My, -Tx e -Ty; 29) -N, Mx, My, -Tx e -Ty; 30) -N, Mx, -My, -Tx e -Ty; 31) -N, -Mx, My, -Tx e -Ty; 32) -N, -Mx, -My, -Tx e -Ty;

precedenti, sono state ricavate 32 combinazioni di carico permutando nel sequente modo i segni delle sollecitazioni derivanti dal sisma:

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA) CC 01 **CC 02** CC 03 **Id**Comb Permanenti NON Autorimessa <= 30kN Carico Permanente Strutturali 01 1,00 0,70 1.00 02 1,00 1.00 1.00

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

SERVIZIO(SLE): Frequente

		SER	VIZIO(SLE): Frequente
	CC 01	CC 02	CC 03
Id _{Comb}	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Autorimessa <= 30kN
01	1,00	1,00	0,60
02	1,00	1,00	0,70

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

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente

		SERVIZIO(S	SLE): Quasi permanente
Id _{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Autorimessa <= 30kN
01	1,00	1,00	0,60



Ulteriori interventi di messa in sicurezza sul costone di Via Matrice

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente

CC 01 CC 02 CC 03

Idcomb Carico Permanente Permanenti NON Autorimessa <= 30kN

Strutturali

LEGENDA:

Idcomb Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabi

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

CC 01= Carico Permanente CC 02= Permanenti NON Strutturali CC 03= Autorimessa <= 30kN

DATI GENERALI ANALISI SISMICA

									Dati	generali ana	alisi sismica
Ang	NV	CD	MP	Dir	TS	EcA	Ir _{Tmp}	C.S.T.	RP	RH	ξ
[°]											[%]
0	15	ND	62	X	-	c	N	D	NO	NO	E
U	15	שוו	Ca	Υ	-	3	IN IN	D	INO	INO	3

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.

Dir Direzione del sisma.

TS Tipologia della struttura:

Cemento armato: [T 1C] = Telai ad una sola campata - [T+C] = Telai a più campate - [P] = Pareti accoppiate o miste equivalenti a pareti- [2P NC] = Due pareti per direzione non accoppiate - [P NC] = Pareti non accoppiate - [DT] = Deformabili torsionalmente - [PI] = Pendolo inverso - [PM] = Pendolo inverso intelaiate mononiano:

Muratura: [P] = un solo piano - [PP] = più di un piano - [C-P/MP] = muratura in pietra e/o mattoni pieni - [C-BAS] = muratura in blocchi artificiali con percentuale di foratura > 15%;

Acciaio: [T 1C] = Telai ad una sola campata - [T+C] = Telai a più campate - [CT] = controventi concentrici diagonale tesa - [CV] = controventi concentrici a V - [M] = mensola o pendolo inverso - [TT] = telaio con tamponature.

ECA Eccentricità accidentale: [S] = considerata come condizione di carico statica aggiuntiva - [N] = Considerata come incremento delle sollecitazioni.

Ir_{Tmp} 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.

C.S.T. Categoria di sottosuolo: [A] = Ammassi rocciosi affioranti o terreni molto rigidi - [B] = Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti - [C] = Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti - [D] = Depositi di terreni a grana grossa scarsamente addensati o di terreni a grana fina scarsamente consistenti - [E] = Terreni con caratteristiche e valori di velocità equivalente riconducibili a quelle definite per le categorie C o D.

RP Regolarità in pianta: [SI] = Struttura regolare - [NO] = Struttura non regolare.

RH Regolarità in altezza: [SI] = Struttura regolare - [NO] = Struttura non regolare.

ξ Coefficiente viscoso equivalente.

NOTE [-] = Parametro non significativo per il tipo di calcolo effettuato.

DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORI DI COMPORTAMENTO

					Fattori	di comportamento
Dir	q'	q	q o	k _R	α _u /α ₁	Kw
X	-	1,500	3,00	-	1,00	-
Y	-	1,500	3,00	-	1,00	-
Z	-	1,000	-	-	-	-

LEGENDA:

q' Fattore di riduzione dello spettro di risposta sismico allo SLU ridotto (Fattore di comportamento ridotto - relazione C7.3.1 circolare NTC).

Fattore di riduzione dello spettro di risposta sismico allo SLU (Fattore di comportamento).

q₀ Valore di base (comprensivo di Kw).

k_R Fattore riduttivo funzione della regolarità in altezza.

 α_u/α_1 Rapporto di sovraresistenza. K_w Fattore di riduzione di q_0 .

Chaka Limika	to Limite Tr a _a /q		Amplif. Str	atigrafica	-	- *	-	-	To
Stato Limite	I r	a _g /g	Ss	Cc	F 0	I C	IB	Ic	ΙD
	[t]					[s]	[s]	[s]	[s]
SLO	30	0,0377	1,200	1,413	2,430	0,286	0,135	0,404	1,751
SLD	35	0,0414	1,200	1,412	2,455	0,287	0,135	0,405	1,766
SLV	332	0,1322	1,200	1,383	2,481	0,318	0,147	0,440	2,129
SLC	682	0,1763	1,200	1,381	2,480	0,321	0,148	0,443	2,305

LEGENDA:

 T_r Periodo di ritorno dell'azione sismica. [t] = anni.

a_g/**g** Coefficiente di accelerazione al suolo.

Ss Coefficienti di Amplificazione Stratigrafica allo SLO/SLD/SLV/SLC.

Cc Coefficienti di Amplificazione di Tc allo SLO/SLD/SLV/SLC.

PROGETTO ESECUTIVO



Stato Limite	т.	2 /0	Amplif. Stratigrafica		Е.	т*.	T-	т.	т.
Stato Limite	l r	ag/ g	S s	Cc	Γ0	I C	I B	IC	I D
	[t]					[s]	[s]	[s]	[s]

F₀ T*_c Valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale.

Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.

Тв Periodo di inizio del tratto accelerazione costante dello spettro di progetto.

Tc Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro di progetto.

Periodo di inizio del tratto a spostamento costante dello spettro di progetto.

CI Ed	V _N	V_R	Lat.	Long.	Q _g	СТор	S _T
	[t]	[t]	[°ssdc]	[°ssdc]	[m]		
1	50	35	40.5800	16.7603	240	T1	1,00

LEGENDA:

CI Ed Classe dell'edificio

Latitudine geografica del sito. Longitudine geografica del sito. Lat. Long. Altitudine geografica del sito.
Categoria topografica (Vedi NOTE).
Coefficiente di amplificazione topografica.
[-] = Parametro non significativo per il tipo di calcolo effettuato. Q_g CTop

NOTE

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 $15^{\circ} <= i <= 30^{\circ}$.

T4: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $i > 30^{\circ}$.

PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA

Dir	M _{Str}	M _{SLU}	M _{Ecc,SLU}	M _{SLD}	M _{Ecc,SLD}	%T.M _{Ecc}	Σ V Ed,SLU
	[N·s²/m]	[N·s²/m]	[N·s²/m]	[N·s²/m]	[N·s²/m]	[%]	[N]
Χ	27.283	16.556	16.555	16.556	16.555	100,00	42.624
Υ	27.283	16.556	16.556	16.556	16.556	100,00	17.173
Z	27.283	0	0	0	0	100,00	0

LEGENDA:

Dir Direzione del sisma.

 M_{Str} Massa complessiva della struttura. 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.

Massa Eccitata dal sisma allo SLD. M_{Ecc,SLD}

%T.M_{Ecc} Percentuale Totale di Masse Eccitate dal sisma. Tagliante totale, alla base, per sisma allo SLU. $\Sigma \textbf{V}_{\text{Ed,SLU}}$

RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONE MODI DI VIBRAZIONE N.15

Sptr	Т	a _{g,0}	a g,v	Г	СМ	%M.M	M _{Ecc}
_	[s]	[m/s ²]	[m/s ²]			[%]	[N·s²/m]
Modo Vibrazio	ne n. 1						
SLU-X	1,092	1,037	0,000	0,016	0,0005	0,00	0
SLU-Y	1,092	1,037	0,000	128,216	3,8760	99,30	16.439
SLU-Z	0,000	0,000	0,637	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	1,092	0,444	0,000	0,016	0,0005	0,00	0
SLD-Y	1,092	0,444	0,000	128,216	3,8760	99,30	16.439
SLD-Z	0,000	0,000	0,112	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,444	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,444	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,637	-	-	-	-
Modo Vibrazio	ne n. 2						
SLU-X	0,356	2,575	0,000	94,804	0,3041	54,29	8.988
SLU-Y	0,356	2,575	0,000	-0,023	-0,0001	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,637	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,356	1,197	0,000	94,804	0,3041	54,29	8.988
SLD-Y	0,356	1,197	0,000	-0,023	-0,0001	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,112	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,197	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,197	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,637	-	-	-	-
Modo Vibrazio	ne n. 3						
SLU-X	0,062	1,986	0,000	-85,213	-0,0083	43,86	7.261
SLU-Y	0,062	1,986	0,000	0,002	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,637	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,062	0,813	0,000	-85,213	-0,0083	43,86	7.261
SLD-Y	0,062	0,813	0,000	0,002	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,112	0,000	0,0000	0,00	0



Comune di Ginosa Ulteriori interventi di messa in sicurezza sul costone di Via Matrice

							-
Sptr	Т	a g,0	a _{g,} v	Γ	СМ	%M.M	M _{Ecc}
Elast-X	-	0,813	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,813	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,637	-	-	-	-
Modo Vibrazion	ne n. 4						
SLU-X	0,022	1,709	0,000	-16,542	-0,0002	1,65	274
SLU-Y	0,022	1,709	0,000	0,060	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,637	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,022	0,603	0,000	-16,542	-0,0002	1,65	274
SLD-Y	0,022	0,603	0,000	0,060	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,112	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,603	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,603	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,637	-	-	-	-
Modo Vibrazion							
SLU-X	0,020	1,695	0,000	0,137	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,020	1,695	0,000	7,557	0,0001	0,34	57
SLU-Z	0,000	0,000	0,637	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,020	0,593	0,000	0,137	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,020	0,593	0,000	7,557	0,0001	0,34	57
SLD-Z	0,000	0,000	0,112	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,593	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,593	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,637	-	-	-	-
Modo Vibrazion							
SLU-X	0,005	1,593	0,000	-0,007	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,005	1,593	0,000	7,320	0,0000	0,32	54
SLU-Z	0,000	0,000	0,637	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,005	0,515	0,000	-0,007	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,005	0,515	0,000	7,320	0,0000	0,32	54
SLD-Z	0,000	0,000	0,112	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,515	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,515	0,000	-	-	-	=
Elast-Z	-	0,000	0,637	-	-	-	-
Modo Vibrazion		4 700	0.000	2 702	0.0004	0.00	
SLU-X	0,024	1,723	0,000	-3,702	-0,0001	0,08	14
SLU-Y	0,024	1,723	0,000	-0,019	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,637	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,024	0,613	0,000	-3,702	-0,0001	0,08	14
SLD-Y	0,024	0,613	0,000	-0,019	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,112	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,613	0,000	-	-	-	-
Elast-Y Elast-Z	-	0,613 0,000	0,000 0,637	-	-	-	-
Modo Vibrazio	ne n 8	0,000	0,037	-	<u>-</u>	_	_
SLU-X	0,004	1,585	0,000	2,488	0,0000	0,04	6
SLU-Y	0,004	1,585	0,000	0,057	0,0000	0,00	Ö
SLU-Z	0,000	0,000	0,637	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,004	0,509	0,000	2,488	0,0000	0,04	6
SLD-Y	0,004	0,509	0,000	0,057	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,112	0,000	0,0000	0,00	Ö
Elast-X	-	0,509	0,000	-	-	-	_
Elast-Y	_	0,509	0,000	-	-	<u>-</u>	-
Elast-Z	-	0,000	0,637	-	-	-	_
Modo Vibrazion	ne n. 9		.,				
SLU-X	0,025	1,729	0,000	0,008	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,025	1,729	0,000	-2,401	0,0000	0,03	6
SLU-Z	0,000	0,000	0,637	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,025	0,618	0,000	0,008	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,025	0,618	0,000	-2,401	0,0000	0,03	6
SLD-Z	0,000	0,000	0,112	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,618	0,000	-	=	-	-
Elast-Y	-	0,618	0,000	-	=	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,637	-	-	-	-
Modo Vibrazion		4 ===	0.000	2010	0.0000	0.00	
SLU-X	0,002	1,573	0,000	-2,313	0,0000	0,03	5
SLU-Y	0,002	1,573	0,000	-0,015	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,637	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,002	0,500	0,000	-2,313	0,0000	0,03	5
SLD-Y	0,002	0,500	0,000	-0,015	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,112	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,500	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,500	0,000	-	-	-	-
Elast-Z		0,000	0,637	-	-	-	-
Modo Vibrazion		1 500	0.000	1.047	0.0000	0.00	
SLU-X	0,005	1,590	0,000	1,847	0,0000	0,02	3
SLU-Y	0,005	1,590	0,000	0,074	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,637	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,005	0,513	0,000	1,847	0,0000	0,02	3
SLD-Y	0,005	0,513	0,000	0,074	0,0000	0,00	0



Sptr	Т	a _{9,0}	a _{q,} v	Г	СМ	%M.M	Mecc
SLD-Z	0,000	0,000	0,112	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,513	0,000	-	-	-	_
Elast-Y	_	0,513	0,000	_	_	_	_
Elast-Z	_	0,000	0,637	_	_	_	_
Modo Vibrazion	ne n. 12	0,000	0,037				
SLU-X	0,002	1,574	0,000	-1,473	0,0000	0,01	2
SLU-Y	0,002	1,574	0,000	-0,022	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,637	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,002	0,501	0,000	-1,473	0,0000	0,01	2
SLD-Y	0,002	0,501	0,000	-0,022	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,112	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,501	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	_	0,501	0,000	_	_	_	_
Elast-Z	_	0,000	0,637	_	_	_	_
Modo Vibrazion	e n. 13	0,000	5,55.				
SLU-X	0,007	1,604	0,000	1,115	0,0000	0,01	1
SLU-Y	0,007	1,604	0,000	0,003	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,637	0,000	0,000	0,00	0
SLD-X	0,007	0,524	0,000	1,115	0,000	0,01	1
SLD-Y	0,007	0,524	0,000	0,003	0,000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,112	0,000	0,000	0,00	0
Elast-X	-	0,524	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,524	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,637	-	-	-	-
Modo Vibrazion	e n. 14						
SLU-X	0,003	1,578	0,000	0,830	0,0000	0,00	1
SLU-Y	0,003	1,578	0,000	-0,016	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,637	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,003	0,504	0,000	0,830	0,0000	0,00	1
SLD-Y	0,003	0,504	0,000	-0,016	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,112	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,504	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,504	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,637	-	-	-	-
Modo Vibrazion							
SLU-X	0,001	1,567	0,000	0,480	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,001	1,567	0,000	0,024	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,637	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,001	0,495	0,000	0,480	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,001	0,495	0,000	0,024	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,112	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,495	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,495	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,637	-	-	-	-

LEGENDA:

Spettro di risposta considerato. Sptr

Periodo del Modo di vibrazione.

 $\mathbf{a}_{g,0}$ Valore dell'Accelerazione Spettrale Orizzontale, riferita al corrispondente periodo.

a_{g,v} Valore dell'Accelerazione Spettrale Verticale, riferita al corrispondente periodo.

Coefficiente di partecipazione.

СМ 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.

CARICHI SUI NODI (PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE)

						Carichi	sui nodi (per co	ndizioni di caric	o non sismiche)
TC	С	CC	SR	Fx	Fy	Fz	Mx	MY	Mz
				[N]	[N]	[N]	[N·m]	[N·m]	[N·m]
Nodo 0000	2								
С	CR001	001	G	0	0	-160.000	0	0	0

LEGENDA:

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

Descrizione del carico:

CR001= Ammasso roccioso

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".



						Carichi	sui nodi (per co	ndizioni di caric	o non sismiche)
TC	С	CC	SR	Fx	Fy	Fz	Mx	M _Y	Mz
				[N]	[N]	[N]	[N·m]	[N·m]	[N·m]

My, Momenti relativi agli assi del sistema di riferimento.

CARICHI SULLE TRAVI

														Carichi	sulle travi
TC	С	CC	SR	Disi	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}	$M_{z,i}$	Disf	Q _{X,f}	$\mathbf{Q}_{Y,f}$	Qz,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 Ter	ra		Trava	ıta: Pian	o Terra				Trave: Tra	ve Acciaio	2-1a	Peso prop	rio		-603
Piano Ter	ra		Trava	ıta: Pian	o Terra				Trave: Tra	ve Acciaio	1-2	Peso prop	rio		-603

LEGENDA:

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

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. Distanza del punto "i" dall'estremo iniziale dell'elemento. Il punto "i" indica il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito sul bordo. Dis

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

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 M_{T,f} sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".

Fx,i/Qx,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}, Fz,i/Qz,i

 $M_{Y,i}, \, \stackrel{-}{M}_{Z,i}$ Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".

Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R". $\mathbf{Q}_{X,f}$, $\mathbf{Q}_{Y,f}$,

Oz.f

 ΔT_1 , ΔT_2 , Variazione di temperatura rispettivamente lungo gli assi 1, 2 o 3 del sistema locale.

 ΔT_3

CARICHI SUI PILASTRI

														Carich	i sui pilastri
TC	С	CC	SR	Disi	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}	Disf	$\mathbf{Q}_{X,f}$	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/n	n] [N/m]	[N·m/m]
Piano	Terra			Pilastro	001						Peso pro	oprio			-603
Piano	Terra			Pilastro	002						Peso pro	oprio			-603

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 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". Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.

Disf

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 M_{T,f} 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".

 $F_{Y,i}/Q_{Y,i}$

Fz,i/Qz,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".

Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R". $\mathbf{Q}_{X,f}$, $\mathbf{Q}_{Y,f}$,

 $\mathbf{Q}_{\mathsf{Z},\mathsf{f}}$

Variazione di temperatura rispettivamente lungo gli assi 1, 2 o 3 del sistema locale. ΔT_1 , ΔT_2 ,

CARICHI SULLE PLATEE

							Carichi sulle platee
TC	Shell	С	CC	SR	Q x	QY	Q z
					[N/m²]	[N/m²]	[N/m²]
Fondazio	ne Platea 1			Peso propr	io	-12.500	
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.

С 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.



							Carichi sulle platee
TC	Shell	С	CC	SR	Q x	QY	Qz
					[N/m²]	[N/m²]	[N/m²]

Qx, Qz ∆T Qy, Valore della forza distribuita superficiale uniforme riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".

Differenza di temperatura fra le facce dell'elemento shell.

NODI - SPOSTAMENTI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

					Nodi - Spo	stamenti per condizioni di c	arico non sismiche
Nodo	CC	Sx	S _Y	Sz	Θχ	Θγ	Θz
00001	001	[cm] 0,0497	[cm] 0,0007	[cm] -0,0208	[rad] -1,3189 E-05	[rad] 6,1948 E-04	[rad] 1,4393 E-06
00001	001	0,0000	0,0007	-0,0208	-1,3169 E-03 -1,4825 E-09	-6,2373 E-08	4,1241 E-08
	002	0,000	0,0000	-0,0019	-1,4623 E-09	-7,7967 E-08	5,1552 E-08
00002	001	1,5114	0,0038	-1,4780	-1,4148 E-05	1,4152 E-02	5,466 E-07
00002	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-2,9507 E-08	-9,2611 E-08	1,5158 E-08
	003	0,0000	0,0000	-0,0023	-3,6884 E-08	-1,1576 E-07	1,8947 E-08
00003	001	0,1967	0,0021	-0,1441	-1,4146 E-05	5,4103 E-03	5,4485 E-07
00000	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-2,9507 E-08	-9,2611 E-08	1,5158 E-08
	003	0,0000	0,0000	-0,0024	-3,6884 E-08	-1,1576 E-07	1,8947 E-08
00004	001	0,0000	0,0000	0,0540	-1,0537 E-05	6,3792 E-04	-9,5419 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	1,7761 E-07	2,2378 E-07	-2,7345 E-15
	003	0,0000	0,0000	-0,0023	2,2202 E-07	2,7973 E-07	-3,4181 E-15
00005	001	0,0000	0,0000	-0,1413	3,8324 E-05	7,5124 E-04	2,872 E-15
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	4,5709 E-08	-1,9167 E-07	7,7458 E-17
	003	0,0000	0,0000	-0,0023	5,7136 E-08	-2,3958 E-07	9,6822 E-17
00006	001	0,0000	0,0000	-0,1381	-7,29 E-05	7,48 E-04	-3,7902 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-1,7571 E-07	-2,3893 E-07	-1,0839 E-15
	003	0,0000	0,0000	-0,0023	-2,1963 E-07	-2,9866 E-07	-1,3549 E-15
00007	001	0,0000	0,0000	0,0569	-1,5146 E-05	6,3229 E-04	5,057 E-15
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-1,2565 E-07	2,2097 E-07	1,4492 E-16
	003	0,0000	0,0000	-0,0023	-1,5706 E-07	2,7622 E-07	1,8115 E-16
80000	001	0,0000	0,0000	-0,0296	-1,3165 E-05	7,1614 E-04	1,6029 E-11
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-8,0215 E-10	-1,5835 E-08	4,5928 E-13
	003	0,0000	0,0000	-0,0024	-1,0027 E-09	-1,9794 E-08	5,7411 E-13
00009	001	0,0000	0,0000	-0,1063	-1,4224 E-05	7,6364 E-04	2,024 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-3,0747 E-08	-1,8711 E-07	5,6255 E-14
	003	0,0000	0,0000	-0,0024	-3,8433 E-08	-2,3389 E-07	7,0319 E-14
00010	001	0,0000	0,0000	0,0273	-1,922 E-05	6,3838 E-04	2,4743 E-15
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-1,2632 E-07	1,5248 E-07	7,0901 E-17
	003	0,0000	0,0000	-0,0023	-1,5791 E-07	1,906 E-07	8,8626 E-17
00011	001	0,0000	0,0000	-0,0030	-2,0581 E-05	6,6033 E-04	-4,5953 E-15
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-1,5708 E-07	2,6314 E-08	-1,3168 E-16
	003	0,0000	0,0000	-0,0024	-1,9634 E-07	3,2893 E-08	-1,6459 E-16
00012	001	0,0000	0,0000	-0,0346	-3,7787 E-05	6,9781 E-04	-2,0505 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-2,0856 E-07	-5,1635 E-08	-5,8763 E-16
	003	0,0000	0,0000	-0,0024	-2,607 E-07	-6,4544 E-08	-7,3453 E-16
00013	001	0,0000	0,0000	-0,0682	-5,1484 E-05	7,2972 E-04	6,3435 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-1,5907 E-07	-1,4338 E-07	1,818 E-14
	003	0,0000	0,0000	-0,0023	-1,9884 E-07	-1,7923 E-07	2,2724 E-14
00014	001	0,0000	0,0000	-0,1029	-6,4943 E-05	7,467 E-04	1,7034 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-1,8236 E-07	-2,1996 E-07	4,8806 E-15
00015	003	0,0000	0,0000	-0,0023	-2,2795 E-07	-2,7496 E-07	6,1007 E-15
00015	001	0,0000	0,0000	-0,1409	-6,7413 E-05	7,5337 E-04	8,7126 E-15
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-1,3553 E-07	-2,2709 E-07	2,1154 E-16
00016	003	0,0000	0,0000	-0,0023	-1,6942 E-07	-2,8386 E-07	2,6443 E-16
00016	001 002	0,0000 0,000	0,0000 0,0000	-0,1432	-4,0273 E-05	7,4617 E-04	-1,3147 E-13
	002			-0,0019	-5,9054 E-08	-2,2645 E-07	-3,6389 E-15
00017	003	0,0000	0,0000	-0,0023 -0,1438	-7,3818 E-08	-2,8306 E-07 7,4846 E-04	-4,5486 E-15
00017	001	0,0000 0,000	0,0000 0,0000	-0,1438	9,3357 E-06 -2,6643 E-08	-2,2489 E-07	-1,1379 E-13 -3,1579 E-15
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-2,0043 E-08 -3,3304 E-08	-2,2469 E-07 -2,8111 E-07	-3,1579 E-15 -3,9474 E-15
00010		0,0000	0,0000	-0,0023		7,5255 E-04	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
00018	001 002	0,000	0,0000	-0,1428	3,3532 E-05 1,7646 E-08	,	1,8118 E-15
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	2,2058 E-08	-2,0251 E-07 -2,5313 E-07	5,0486 E-17 6,3107 E-17
00019	001	0,000	0,0000	-0,1062	3,454 E-05	7,4753 E-04	-1,8356 E-15
00019	001	0,0000	0,0000	-0,1002	8,0219 E-08	-1,3568 E-07	-4,8736 E-17
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	,		•
00020	003	0,0000	0,0000	-0,0023	1,0027 E-07 2,1676 E-05	-1,6959 E-07 7,391 E-04	-6,092 E-17 -1,7703 E-14
00020	001	0,000	0,0000	-0,0019	1,7136 E-07	-4,8912 E-08	-1,7703 E-14 -5,1038 E-16
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	2,142 E-07	-6,114 E-08	-6,3797 E-16
00021	001	0,0000	0,0000	-0,0024	5,4147 E-06	7,0078 E-04	-1,6875 E-13
00021	001	0,000	0,0000	-0,0019	1,6372 E-07	4,3996 E-08	-1,8575 E-13 -4,8562 E-15
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	2,0464 E-07	5,4995 E-08	-6,0703 E-15
00022	003	0,0000	0,0000	-0,0024	-1,4789 E-06	6,6019 E-04	4,4641 E-14
00022	001	0,0000	0,0000	-0,0019	2,3737 E-07	1,149 E-07	1,2797 E-15
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	2,9671 E-07	1,4363 E-07	1,5996 E-15
00023	003	0,0000	0,0000	0,0242	-9,7976 E-06	6,4339 E-04	6,5487 E-15
00023	1001	0,0000	0,0000	0,0242	-3,/3/0 E-00	U, TJJJ E-UT	0,5±0/ E-15



					Nodi - S _l	oostamenti per condizion	i di carico non sismiche
Nodo	CC	Sx	Sy	Sz	Θχ	Θγ	Θz
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	1,9263 E-07	1,8899 E-07	1,8768 E-16
	003	0,0000	0,0000	-0,0023	2,4079 E-07	2,3624 E-07	2,346 E-16
00024	001	0,0000	0,0000	0,0545	-1,1879 E-05	6,3744 E-04	8,5613 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	1,4116 E-07	2,3208 E-07	2,4534 E-15
	003	0,0000	0,0000	-0,0023	1,7645 E-07	2,901 E-07	3,0668 E-15
00025	001	0,0000	0,0000	0,0551	-1,1513 E-05	6,3658 E-04	3,1034 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	7,7041 E-08	2,3727 E-07	8,8935 E-15
	003	0,0000	0,0000	-0,0023	9,6301 E-08	2,9658 E-07	1,1117 E-14
00026	001	0,0000	0,0000	0,0557	-1,0686 E-05	6,3488 E-04	-1,0334 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	4,4236 E-09	2,8866 E-07	-2,9615 E-15
	003	0,0000	0,0000	-0,0023	5,5295 E-09	3,6083 E-07	-3,7019 E-15
00027	001	0,0000	0,0000	0,0562	-1,2367 E-05	6,3433 E-04	3,7076 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-7,1466 E-08	2,3438 E-07	1,0625 E-15
	003	0,0000	0,0000	-0,0023	-8,9333 E-08	2,9297 E-07	1,3281 E-15
00028	001	0,0000	0,0000	-0,1207	-7,2503 E-05	7,5083 E-04	2,6341 E-13
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-1,7364 E-07	-2,3267 E-07	7,5358 E-15
	003	0,0000	0,0000	-0,0023	-2,1705 E-07	-2,9083 E-07	9,4197 E-15
00029	001	0,000	0,0000	-0,1231	3,5784 E-05	7,5206 E-04	-1,5692 E-14
****	002	0,000	0,0000	-0,0019	4,6969 E-08	-1,8338 E-07	-4,2288 E-16
	003	0,000	0,0000	-0,0023	5,8711 E-08	-2,2922 E-07	-5,2861 E-16
00030	001	0,0000	0,0000	0,0378	-1,1237 E-05	6,392 E-04	3,709 E-13
00000	002	0,000	0,0000	-0,0019	1,6744 E-07	2,1262 E-07	1,0629 E-14
	003	0,000	0,0000	-0,0023	2,093 E-07	2,6578 E-07	1,3286 E-14
00031	001	0,0000	0,0000	0,0401	-1,5523 E-05	6,3356 E-04	-9,5263 E-15
00051	002	0,000	0,0000	-0,0019	-1,2671 E-07	2,1642 E-07	-2,7299 E-16
	003	0,000	0,0000	-0,0023	-1,5838 E-07	2,7053 E-07	-3,4124 E-16
00032	001	0,0000	0,0000	0,0252	-1,4966 E-05	6,4133 E-04	-1,4714 E-12
00032	002	0,000	0,0000	-0,0019	1,0423 E-07	2,1898 E-07	-4,2167 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0024	1,3028 E-07	2,7373 E-07	-5,2708 E-14
00033	003	0,0000	0,0000	-0,0377	-1,3887 E-05	7,2714 E-04	6,4504 E-13
00055	001	0,0000	0,0000	-0,0019	4,5729 E-08	2,1767 E-08	1,8563 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	5,7161 E-08	2,7209 E-08	2,3203 E-14
00034	003	0,0000	0,0000	-0,1083	2,9817 E-05	7,5921 E-04	7,9623 E-14
00034	001	0,0000	0,0000	-0,1083	-6,6106 E-09	-2,0092 E-07	2,1454 E-15
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	•	-2,5115 E-07	2,1434 E-13 2,6817 E-15
00025					-8,2632 E-09	·	
00035	001	0,0000	0,0000	-0,0042	-9,038 E-06	6,6729 E-04	2,0692 E-14
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-3,7563 E-08	4,7046 E-08	5,9287 E-16
2222	003	0,0000	0,0000	-0,0024	-4,6953 E-08	5,8807 E-08	7,4109 E-16
00036	001	0,0000	0,0000	-0,0713	-3,8616 E-05	7,6579 E-04	-2,4791 E-12
	002	0,0000	0,0000	-0,0019	-6,7956 E-08	-1,4354 E-07	-7,1047 E-14
	003	0,0000	0,0000	-0,0024	-8,4945 E-08	-1,7942 E-07	-8,8809 E-14

LEGENDA:

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

Sy, Le componenti dello spostamento sono relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

Ox,

CC Sx, S Sz, G

NODI - SPOSTAMENTI PER EFFETTO DEL SISMA

											Nodi - Spos	tamenti per eff	etto del sisma
Nodo	Di				Stato Limite U	Itimo					Stato Limite di	Danno	
Nouo	r	Sx	Sy	Sz	Θх	Θγ	Θz	Sx	Sy	Sz	Θx	Θγ	Θz
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
00001	Х	0,050 5	0,000 2	0,009 6	3,5817 E-06	6,3533 E-04	2,3422 E-06	0,014	0,000 1	0,002 6	1,0209 E-06	1,796 E-04	6,3781 E-07
00001	Y	0,000	0,019 6	0,000	3,9649 E-04	4,2774 E-07	1,4558 E-02	0,000	0,005 6	0,000 0	1,1315 E-04	1,211 E-07	4,155 E-03
00001	Z	0,000	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00002	Х	0,736 8	0,000 6	0,662 1	3,0079 E-06	6,4402 E-03	1,07 E-06	0,211 5	0,000 1	0,190 3	8,324 E-07	1,8512 E-03	2,9781 E-07
00002	Υ	0,000 5	4,712 5	0,000 6	2,3431 E-02	2,9424 E-06	6,216 E-03	0,000 1	1,345 0	0,000 2	6,6875 E-03	8,3528 E-07	1,7741 E-03
00002	Z	0,000	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00003	Х	0,133 6	0,000 4	0,057 4	2,0413 E-06	2,5671 E-03	1,3811 E-06	0,038 1	0,000 1	0,016 5	5,4179 E-07	7,3742 E-04	3,9145 E-07
00003	Υ	0,000 2	1,680 6	0,000	1,4367 E-02	2,8369 E-06	7,4141 E-03	0,000 1	0,479 7	0,000 1	4,1005 E-03	8,0409 E-07	2,116 E-03
00003	Z	0,000	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00004	Х	0,000	0,000 0	0,040 7	1,5179 E-05	2,9495 E-04	2,5825 E-13	0,000	0,000	0,011 6	4,2663 E-06	8,4628 E-05	7,0304 E-14
00004	Y	0,000	0,000 0	0,020 7	1,7862 E-04	2,3459 E-05	1,6061 E-09	0,000 0	0,000 0	0,005 9	5,098 E-05	6,6945 E-06	4,584 E-10



	D:				Chaka Limita L	II li ma						stamenti per eff	etto del sisma
Nodo	Di r	S _X	Sy	Sz	Stato Limite U	ΘΥ	Θz	S _X	Sy	Sz	Stato Limite di Θx	Раппо Θγ	Θz
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
00004	Z	0,000	0,000 0	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00005	Х	0,000	0,000	0,059 1	2,9541 E-05	4,0984 E-04	1,715 E-14	0,000	0,000	0,017 0	8,5013 E-06	1,1746 E-04	4,9236 E-15
00005	Y	0,000 0	0,000	0,028 4	2,5643 E-04	2,94 E-05	8,2194 E-11	0,000	0,000	0,008 1	7,3188 E-05	8,3898 E-06	2,3459 E-11
00005	Z	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00006	Х	0,000	0,000	0,057 5	4,7734 E-05	4,0816 E-04	1,0616 E-13	0,000	0,000	0,016 5	1,3725 E-05	1,1698 E-04	2,9038 E-14
00006	Y	0,000 0	0,000 0	0,027 2	2,522 E-04	2,5572 E-05	6,5378 E-10	0,000 0	0,000	0,007 8	7,1979 E-05	7,2997 E-06	1,8659 E-10
00006	Z	0,000 0	0,000 0	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00007	Х	0,000	0,000	0,042 0	4,3998 E-06	2,8944 E-04	1,3689 E-14	0,000	0,000	0,012 0	1,113 E-06	8,3052 E-05	3,7268 E-15
00007	Y	0,000 0	0,000 0	0,021 4	1,8099 E-04	1,9832 E-05	8,5133 E-11	0,000 0	0,000	0,006 1	5,1655 E-05	5,661 E-06	2,4298 E-11
00007	Z	0,000 0	0,000 0	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00008	Х	0,000 0	0,000 0	0,005 0	3,3777 E-06	3,9234 E-04	4,3462 E-11	0,000 0	0,000	0,001 3	9,6009 E-07	1,1238 E-04	1,1835 E-11
00008	Y	0,000 0	0,000 0	0,000	2,0897 E-04	3,3371 E-07	2,7016 E-07	0,000 0	0,000	0,000 0	5,964 E-05	9,4415 E-08	7,7107 E-08
00008	Z	0,000 0	0,000 0	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00009	Х	0,000	0,000	0,040 7	5,3138 E-06	4,2556 E-04	8,6529 E-12	0,000 0	0,000	0,011 7	1,5287 E-06	1,2194 E-04	2,4541 E-12
00009	Y	0,000	0,000 0	0,000	3,4031 E-04	7,4508 E-06	4,6263 E-08	0,000 0	0,000	0,000 1	9,7128 E-05	2,1278 E-06	1,3204 E-08
00009	Z	0,000	0,000 0	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00010	Х	0,000 0	0,000 0	0,028 6	4,394 E-06	2,9619 E-04	6,7053 E-15	0,000 0	0,000	0,008 1	1,1596 E-06	8,498 E-05	1,8258 E-15
00010	Y	0,000 0	0,000 0	0,021 8	1,8577 E-04	2,4566 E-05	4,1687 E-11	0,000 0	0,000	0,006 2	5,3021 E-05	7,0122 E-06	1,1898 E-11
00010	Z	0,000 0	0,000 0	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00011	Х	0,000 0	0,000 0	0,014 7	4,9229 E-06	3,2075 E-04	1,2461 E-14	0,000 0	0,000	0,004 1	1,2632 E-06	9,1993 E-05	3,3932 E-15
00011	Y	0,000 0	0,000 0	0,022 5	1,9616 E-04	3,6862 E-05	7,7457 E-11	0,000 0	0,000	0,006 4	5,5985 E-05	1,0522 E-05	2,2107 E-11
00011	Z	0,000	0,000 0	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00012	Х	0,000 0	0,000 0	0,004 7	1,5968 E-05	3,5987 E-04	5,5476 E-14	0,000 0	0,000	0,001 2	4,5885 E-06	1,0317 E-04	1,5102 E-14
00012	Y	0,000 0	0,000 0	0,023 8	2,0913 E-04	4,6485 E-05	3,4506 E-10	0,000 0	0,000	0,006 8	5,9686 E-05	1,3268 E-05	9,8481 E-11
00012	Z	0,000	0,000 0	0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00013	Х	0,000 0	0,000 0	0,019 9	2,8737 E-05	3,8965 E-04	1,7161 E-12	0,000 0	0,000	0,005 7	8,2716 E-06	1,1169 E-04	4,6715 E-13
00013	Y	0,000 0	0,000 0	0,025	2,2493 E-04	4,6981 E-05	1,0674 E-08	0,000 0	0,000	0,007 2	6,4196 E-05	1,341 E-05	3,0465 E-09
00013	Z	0,000	0,000 0	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00014	Х	0,000	0,000 0	0,038 4	4,0232 E-05	4,0651 E-04	4,6224 E-13	0,000 0	0,000	0,011 1	1,1574 E-05	1,1651 E-04	1,2588 E-13
00014	Y	0,000	0,000 0	0,026 6	2,3992 E-04	4,1268 E-05	2,8727 E-09	0,000 0	0,000	0,007 6	6,8474 E-05	1,1779 E-05	8,1988 E-10
00014	Z	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00015	Х	0,000 0	0,000 0	0,059 4	4,4905 E-05	4,1315 E-04	1,0281 E-13	0,000 0	0,000	0,017 1	1,2907 E-05	1,1841 E-04	2,978 E-14
00015	Y	0,000 0	0,000 0	0,017 0	2,6767 E-04	1,626 E-05	4,1305 E-10	0,000 0	0,000	0,004 8	7,6395 E-05	4,642 E-06	1,1789 E-10
00015	Z	0,000 0	0,000 0	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00016	Х	0,000	0,000	0,060 9	2,4908 E-05	4,0848 E-04	5,9297 E-13	0,000	0,000	0,017 5	7,1605 E-06	1,1706 E-04	1,6861 E-13
00016	Υ	0,000	0,000	0,005 8	2,8941 E-04	1,4335 E-06	3,1131 E-09	0,000	0,000	0,001 7	8,26 E-05	4,1046 E-07	8,8851 E-10
00016	Z	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00017	Х	0,000	0,000	0,061 1	1,0946 E-05	4,0971 E-04	4,9616 E-13	0,000 0	0,000	0,017 6	3,1484 E-06	1,1742 E-04	1,4086 E-13



	Di				Stato Limite U	Iltimo					Nodi - Spos Stato Limite di	stamenti per eff	etto del sisma
Nodo	r	S _X	Sy	Sz	Θх	Θγ	Θz	S _X	Sy	Sz	Θх	Θγ	Θz
00017	Y	[cm] 0,000	[cm] 0,000	[cm] 0,006	[rad] 2,9684 E-04	[rad] 1,0293 E-05	[rad] 2,6349 E-09	[cm] 0,000	[cm] 0,000	[cm] 0,001	[rad] 8,4719 E-05	[rad] 2,9364 E-06	[rad] 7,5203 E-10
00017	Z	0,000	0,000	5 0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000	9 0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00018	X	0,000	0,000	0,060	2,7226 E-05	4,1225 E-04	7,4969 E-15	0,000	0,000	0,017	7,833 E-06	1,1815 E-04	2,1225 E-15
00018	Υ	0,000 0,000	0,000 0,000	0,017 9	2,7166 E-04	1,5394 E-05	4,0534 E-11	0,000 0,000	0,000	0,005	7,7532 E-05	4,3923 E-06	1,1569 E-11
00018	Z	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00019	Х	0,000	0,000	0,040	2,4964 E-05	4,0479 E-04	1,2598 E-14	0,000	0,000	0,011	7,1877 E-06	1,1603 E-04	3,6276 E-15
00019	Υ	0,000	0,000	0,027 6	2,4067 E-04	4,6479 E-05	5,7919 E-11	0,000	0,000	0,007 9	6,8689 E-05	1,3264 E-05	1,653 E-11
00019	Z	0,000 0	0,000 0	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00020	Х	0,000 0	0,000 0	0,021 5	1,2589 E-05	3,9512 E-04	4,3432 E-14	0,000 0	0,000	0,006 2	3,6098 E-06	1,1327 E-04	1,1635 E-14
00020	Y	0,000	0,000 0	0,025 7	2,2373 E-04	6,1655 E-05	2,7662 E-10	0,000 0	0,000	0,007 3	6,3855 E-05	1,7596 E-05	7,8949 E-11
00020	Z	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00021	Х	0,000	0,000 0	0,005 5	5,5035 E-06	3,5909 E-04	4,2639 E-13	0,000 0	0,000	0,001 5	1,4054 E-06	1,0296 E-04	1,1483 E-13
00021	Y	0,000	0,000	0,023	2,1034 E-04	5,398 E-05	2,6987 E-09	0,000	0,000	0,006	6,0032 E-05	1,5405 E-05	7,7022 E-10
00021	Z	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00022	Х	0,000	0,000	0,013	1,0606 E-05	3,1975 E-04	1,2019 E-13	0,000	0,000	0,003	2,9066 E-06	9,1707 E-05	3,2693 E-14
00022	Y	0,000 0 0,000	0,000 0 0,000	0,022 2 0,000	1,9621 E-04	3,8569 E-05	7,4856 E-10	0,000 0 0,000	0,000 0 0,000	0,006 3 0,000	5,6 E-05	1,1007 E-05	2,1364 E-10
00022	Z	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00023	X	0,000	0,000	0,027	1,5985 E-05	3,0177 E-04	1,7707 E-14	0,000	0,000	0,007 7 0,006	4,4834 E-06	8,6573 E-05	4,8197 E-15
00023	Y	0,000	0,000	0,021	1,8369 E-04	2,9017 E-05	1,1015 E-10	0,000	0,000	0,000	5,2427 E-05	8,2809 E-06	3,1439 E-11
00023	Z	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00024	X	0,000	0,000	0,012	1,4862 E-05	2,9339 E-04	2,3171 E-13	0,000	0,000	8 0,003	4,1889 E-06	8,4186 E-05	6,3079 E-14
00024	Υ	0,000	0,000	0,000	1,7562 E-04	1,7375 E-05	1,4411 E-09	0,000	0,000	5 0,000	5,0123 E-05	4,9581 E-06	4,1129 E-10
00024	Z	0,000	0,000	0,042	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000	0,012	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00025	X	0,000	0,000	0,003	8,5084 E-06	2,9147 E-04	8,3993 E-13	0,000	0,000	0,001	2,4183 E-06	8,3642 E-05	2,2866 E-13
00025	Y	0,000	0,000	0,000	1,7191 E-04	7,0252 E-06	5,2237 E-09	0,000	0,000	0,000	4,9063 E-05	2,0042 E-06	1,4909 E-09
00025		0,000	0,000	0,042	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000	0,012	0 E+00 5,4206 E-07	0 E+00	0 E+00
00026 00026	X	0,000	0,000	0,004	1,9645 E-06 1,7155 E-04	2,9018 E-04 4,7535 E-06	2,797 E-13 1,7395 E-09	0,000	0,000	0 0,001	4,8961 E-05	8,3269 E-05 1,3576 E-06	7,6145 E-14 4,9648 E-10
00026	Z	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00027	X	0,000	0,000	0,042	4,3794 E-06	2,9119 E-04	1,0035 E-13	0,000	0,000	0,012	1,1313 E-06	8,3554 E-05	2,7318 E-14
00027	Y	0,000	0,000	0,012	1,7788 E-04	1,4345 E-05	6,241 E-10	0,000	0,000	0,003	5,0769 E-05	4,0951 E-06	1,7812 E-10
00027	Z	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0,000	0,000	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00028	Х	0,000	0,000	0,048	4,701 E-05	4,1042 E-04	7,3302 E-13	0,000	0,000	0,013	1,3518 E-05	1,1763 E-04	2,0033 E-13
00028	Y	0,000	0,000	0,020	2,4691 E-04	2,2213 E-05	4,5229 E-09	0,000	0,000	0,005	7,0471 E-05	6,341 E-06	1,2909 E-09
00028	Z	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00029	Х	0,000	0,000	0,049 4	2,6959 E-05	4,1086 E-04	9,4374 E-14	0,000	0,000	0,014	7,7606 E-06	1,1776 E-04	2,7099 E-14
00029	Υ	0,000	0,000	0,021	2,5069 E-04	2,5025 E-05	4,5132 E-10	0,000	0,000	0,006	7,1549 E-05	7,1411 E-06	1,2881 E-10
00029	Z	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00



												stamenti per eff	etto del sisma
Nodo	Di	_	_	_	Stato Limite U				_		Stato Limite di		
	r	S _X	S _Y	S _z	@x [rad]	Θ Υ [rad]	⊗z [rad]	S _X [cm]	S _Y [cm]	S _z [cm]	Θx [rad]	Θ γ [rad]	⊕z [rad]
00030	Х	0,000	0,000	0,033	1,6432 E-05	2,959 E-04	1,0038 E-12	0,000	0,000	0,009	4,6194 E-06	8,4901 E-05	2,7328 E-13
00030	Y	0,000	0,000	0,016	1,8192 E-04	2,1285 E-05	6,2432 E-09	0,000	0,000	0,004 7	5,1921 E-05	6,074 E-06	1,7819 E-09
00030	Z	0,000	0,000 0	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00031	Х	0,000	0,000 0	0,034 7	4,3347 E-06	2,9023 E-04	2,579 E-14	0,000	0,000	0,009 9	1,0932 E-06	8,3279 E-05	7,0212 E-15
00031	Y	0,000	0,000 0	0,016 8	1,8337 E-04	1,7609 E-05	1,6038 E-10	0,000 0	0,000 0	0,004 8	5,2335 E-05	5,0265 E-06	4,5775 E-11
00031	Z	0,000	0,000 0	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00032	Х	0,000	0,000 0	0,028	1,6127 E-05	2,9513 E-04	3,9823 E-12	0,000 0	0,000 0	0,008 0	4,5645 E-06	8,469 E-05	1,0841 E-12
00032	Y	0,000	0,000 0	0,007 1	1,8395 E-04	1,2911 E-05	2,4767 E-08	0,000 0	0,000 0	0,002 0	5,25 E-05	3,6839 E-06	7,0688 E-09
00032	Z	0,000	0,000 0	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00033	Х	0,000	0,000 0	0,005 5	1,7704 E-05	3,8425 E-04	1,63 E-12	0,000 0	0,000	0,001 5	4,9882 E-06	1,1016 E-04	4,3897 E-13
00033	Υ	0,000	0,000 0	0,008	2,153 E-04	2,7895 E-05	1,0316 E-08	0,000 0	0,000 0	0,002 5	6,1449 E-05	7,9601 E-06	2,9444 E-09
00033	Z	0,000	0,000 0	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00034	X	0,000	0,000 0	0,041 6	2,3717 E-05	4,1755 E-04	4,7981 E-13	0,000 0	0,000 0	0,012 0	6,8266 E-06	1,1967 E-04	1,3778 E-13
00034	Y	0,000	0,000 0	0,011 9	2,6435 E-04	1,8231 E-05	2,2932 E-09	0,000 0	0,000 0	0,003 4	7,5448 E-05	5,2021 E-06	6,5448 E-10
00034	Z	0,000	0,000 0	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00035	X	0,000	0,000 0	0,014 9	7,0954 E-06	3,2277 E-04	5,616 E-14	0,000 0	0,000 0	0,004 2	1,924 E-06	9,2591 E-05	1,5295 E-14
00035	Y	0,000	0,000 0	0,008	1,9986 E-04	1,3488 E-05	3,49 E-10	0,000 0	0,000 0	0,002 3	5,704 E-05	3,8507 E-06	9,9607 E-11
00035	Z	0,000	0,000 0	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000	0,000	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00036	х	0,000	0,000 0	0,021 6	2,1068 E-05	4,195 E-04	6,7066 E-12	0,000 0	0,000 0	0,006 2	6,064 E-06	1,2026 E-04	1,8256 E-12
00036	Y	0,000	0,000 0	0,010 1	2,3774 E-04	2,1271 E-05	4,1716 E-08	0,000 0	0,000 0	0,002 9	6,7853 E-05	6,0722 E-06	1,1906 E-08
00036	Z	0,000	0,000 0	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00

LEGENDA:

Dir Direzione del sisma.

 $\mathbf{S}_{\mathbf{X}_{\mathbf{Y}}}$ $\mathbf{S}_{\mathbf{Y}_{\mathbf{Y}}}$ Le componenti dello spostamento sono relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

 $\begin{array}{ll} \textbf{S}_{\textbf{X},} & \textbf{S}_{\textbf{Y},} \\ \textbf{S}_{\textbf{Z},} & \Theta_{\textbf{X},} \\ \Theta_{\textbf{Y},} & \Theta_{\textbf{Z}} \end{array}$

NODI - SPOSTAMENTI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

							Nodi - Spostamenti per	eccentricità accidentale
Nodo	Dir	е	S _X	S _Y	Sz	Θx	ΘΥ	⊛z
			[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00001	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00002	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00003	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00004	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00005	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00006	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00



							Nodi - Spostamenti per ec	
Nodo	Dir	е	S _X	S _Y	Sz [cm]	Θx	Θγ	⊕ z
	Υ	+	0,0000	0,0000	0,0000	[rad] 0 E+00	[rad] 0 E+00	[rad] 0 E+00
	Ϋ́	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Х	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00007	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Υ	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00000	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
80000	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000 0,0000	0,0000 0,0000	0,0000 0,0000	0 E+00 0 E+00	0 E+00 0 E+00	0 E+00 0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00009	X	-	0,0000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00005	Ŷ	+	0,000	0,0000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Ÿ	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Х	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00010	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Υ	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00011	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00013	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00012	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000 0,0000	0,0000 0,0000	0,0000 0,0000	0 E+00 0 E+00	0 E+00 0 E+00	0 E+00 0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00 0 E+00	0 E+00	0 E+00 0 E+00
00013	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00 0 E+00	0 E+00
00015	Ŷ	+	0,0000	0,000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Ÿ	-	0,0000	0,0000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Х	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00014	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Υ	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00015	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00016	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00016	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000 0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00 0 E+00	0 E+00 0 E+00	0 E+00 0 E+00
00017	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00017	Ŷ	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Ϋ́	-	0,0000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00018	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Υ	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00019	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00020	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00020	X	-+	0,0000 0,0000	0,0000	0,0000 0,0000	0 E+00 0 E+00	0 E+00 0 E+00	0 E+00 0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00021	X	-	0,0000	0,000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Ŷ	+	0,0000	0,0000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Ÿ	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00022	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00023	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00001	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00024	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
			0.0000	0.000	0.0000	0 - 00	0 - 00	0 - 00
	Y	+	0,0000 0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00 0 E+00	0 E+00 0 E+00	0 E+00 0 E+00



							Nodi - Spostamenti pe	r eccentricità accidentale
Nodo	Dir	е	Sx	Sy	Sz	Θx	Θγ	Θz
			[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00026	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00027	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00028	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,000	0,0000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	-	0,000	0,0000	0,000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Х	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00029	Х	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Υ	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Ý	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00030	X	<u> </u>	0,0000	0,000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00050	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Ϋ́	:	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00031	X		0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00051	Ŷ	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Ϊ́Υ		0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00032	X	_	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00032	Ŷ	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00 0 E+00
	Ϋ́	_	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	_	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00033	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00 0 E+00	0 E+00 0 E+00	0 E+00 0 E+00
00033	Ŷ	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00 0 E+00	0 E+00 0 E+00	0 E+00 0 E+00
	Y	+			,	0 E+00 0 E+00	0 E+00 0 E+00	0 E+00 0 E+00
		_	0,0000	0,0000	0,0000			
00024	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00034	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
0000-	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00035	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00036	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00

LEGENDA:

Dir Direzione del sisma.

S_X, S_Y, Le componenti dello spostamento sono relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

Sz, Θx,

Θγ, Θz

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

								Travi - S	ollecitazi	oni per co	ndizioni di	carico non	sismiche
Id _{Tr}	СС			Es	tr. Inz.					Es	tr. Fin.		
IUTr	CC	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: P	iano Terra							
Trave Acciaio 2-1a	001	0	0	180.304	113.344	114.283	0	0	0	-680	112.669	113.603	0
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 1-2	001	0	0	-9.062	-146.563	-97.897	0	0	0	129.203	-147.161	-98.499	0
	002	0	0	-1	2	-1	0	0	0	0	2	-1	0
	003	0	0	-1	2	-1	0	0	0	1	2	-1	0

LEGENDA:

Id_rr 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



									T	ravi - Soll	ecitazioni _l	er effetto	del sisma	
Id _{Tr}	Di			Es	tr. Inz.					Est	tr. Fin.			
1UTr	r	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 Travata: Piano Terra														
Trave Acciaio 2-1a	X	0	9	49.100	21.997	30.886	4	0	0	132	21.997	30.886	4	
	Y	105	27.005	11	0	7	17.002	105	0	0	0	7	17.002	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave Acciaio 1-2	X	0	0	4.357	78.076	28.942	4	0	9	36.489	78.076	28.942	4	
	Y	245	1.162	17	124	14	18.345	245	26.993	9	124	14	18.345	
	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 - S	ollecitazio	oni per ecc	entricità ac	cidentale
Id _{Tr}	Di				Es	tr. Inz.					Est	tr. Fin.		
1 u Tr	r	е	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 Terr	а							
Trave Acciaio 2-1a	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	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 1-2	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	0	0	0	0	0	0	0	0
	Y	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

LEGENDA:

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

								Pil	astri - Solle	citazioni p	er condizio	ni di carico	non sism	iiche
T.d	CC			Estr	Inf.					Estr.	Sup.			1.
Id _{Pil}	СС	M ₁	M ₂	Mз	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	Mз	N	T ₂	T ₃	LV
		[N·m]	[N·m]	[N·m]	[N]	[N]	[N]	[N·m]	[N·m]	[N·m]	[N]	[N]	[N]	
					Pilastrat	a: Piano 1	Гerra							
Pilastro Acciaio 1	001	0	0	-8.501	- 172.414	-35.126	0	0	0	9.062	-172.715	-35.126	0	01
	002	0	0	1	1	2	0	0	0	1	1	2	0	01
	003	0	0	2	1	2	0	0	0	1	1	2	0	01
Pilastro Acciaio 2	001	0	0	1.291	335.427	35.127	0	0	0	-51.399	334.523	35.127	0	01
	002	0	0	-2	-1	-2	0	0	0	0	-1	-2	0	01
	003	0	0	-3	-1	-2	0	0	0	1	-1	-2	0	01

LEGENDA:

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

										Pila	stri - Sol	lecitazion	i per effe	tto del si	sma
Ideii	Dir	Dist			Estr.	Inf.					Estr.	Sup.			1
IUPil	DIF	r	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	Lv
			[N·m]	[N·m]	[N·m]	[N]	[N]	[N]	[N·m]	[N·m]	[N·m]	[N]	[N]	[N]	
					Pilastrat	a: Piano 1	Гerra								
Pilastro Acciaio 1	X	-	0	2	13.627	75.183	35.848	4	0	0	4.357	75.183	35.848	4	01
	Υ	-	651	8.178	22	95	82	18.345	651	993	17	95	82	18.345	01
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastro Acciaio 2	X	-	0	16	2.947	91.067	7.003	11	0	0	12.704	91.067	7.003	11	01
	Υ	-	113	52.700	113	96	79	35.396	113	394	6	96	79	35.396	01
	7	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01

LEGENDA:

Identificativo del Pilastro.DirDirezione del sisma.



										Pil	astri - Sol	lecitazio	ni per effe	etto del s	isma
Tal	Di-	Dist			Estr.	Inf.					Estr.	Sup.			1
1 Q Pil	Dir	r	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	LV
			[N·m]	[N·m]	[N·m]	[N]	[N]	[N]	[N·m]	[N·m]	[N·m]	[N]	[N]	[N]	

Distr

Distribuzione delle forze (OP = 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).

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

										Pilast	ri - Sollec	itazioni pe	r eccentrici	tà acciden	ıtale
Tal	Di				Est	r. Inf.					Estr	. Sup.			1,4
Id _{Pil}	r	е	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	LV
			[N·m]	[N·m]	[N·m]	[N]	[N]	[N]	[N·m]	[N·m]	[N·m]	[N]	[N]	[N]	
					Pilastrata	a: Piano 1	Гегга								
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
	Υ	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	Y	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastro Acciaio 2	Х	+	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
	Υ	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
	Y	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01

LEGENDA:

Identificativo del Pilastro. Id_{Pil}

Dir Direzione del sisma.

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

												F	Platee -	tension	per cor	ndizioni	di caric	o non si	smiche
Nada	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	τ _{P13}	Nada	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	τ _{P13}	Nada	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	TP13	Nada	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	ΤΡ13
Nodo	σ _{P1}	σ _{P2}	τp	TP23	Nodo	σ P1	σ _{P2}	τp	ТР23	Nodo	σ P1	σ _{P2}	TΡ	ТР23	Nodo	σ P1	σ _{P2}	TΡ	ТР23
	[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]
Fondaz	zione					Platea	1												
Condiz	ione car	rico (Ca	rico Peri	manente	e)														
00016	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	0,000	00009	0,000	0,000	0,000	0,000	00028	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,115	-0,889	-0,083	0,000		-0,056	-0,826	0,131	0,000		-1,208	-1,720	-0,067	0,000		-0,024	0,033	0,022	0,000
00015	0,000	0,000	0,000	0,000	00031	0,000	0,000	0,000	0,000	00027	0,000	0,000	0,000	0,000	00007	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,180	-0,229	0,034	0,000		0,080	-0,095	0,010	0,000		-0,034	-0,117	0,014	0,000		-0,010	0,017	0,057	0,000
00032	0,000	0,000	0,000	0,000	00030	0,000	0,000	0,000	0,000	00024	0,000	0,000	0,000	0,000	00006	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,205	0,003	0,044	0,000		0,059	-0,044	-0,001	0,000		0,014	-0,062	0,020	0,000		-0,083	0,026	0,128	0,000
00010	0,000	0,000	0,000	0,000	00014	0,000	0,000	0,000	0,000	00034	0,000	0,000	0,000	0,000	00026	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,219	-0,078	0,059	0,000		0,071	0,129	0,106	0,000		-0,312	-0,270	-0,091	0,000		-0,039	0,004	0,019	0,000
00004	0,000	0,000	0,000	0,000	00005	0,000	0,000	0,000	0,000	00019	0,000	0,000	0,000	0,000	00029	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,014	-0,023	-0,013	0,000		0,002	0,016	-0,043	0,000		0,095	0,028	-0,112	0,000		0,027	-0,031	-0,046	0,000
00018	0,000	0,000	0,000	0,000	00025	0,000	0,000	0,000	0,000	00023	0,000	0,000	0,000	0,000	00022	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,047	-0,133	0,045	0,000		-0,039	0,044	0,008	0,000		0,156	-0,001	-0,004	0,000		0,602	-0,138	-0,152	0,000
00011	0,000	0,000	0,000	0,000	00033	0,000	0,000	0,000	0,000	00008	0,000	0,000	0,000	0,000	00035	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,473	0,085	0,089	0,000		0,996	-0,035	-0,283	0,000		1,549	0,862	0,068	0,000		0,754	0,046	0,008	0,000
00036	0,000	0,000	0,000	0,000	00021	0,000	0,000	0,000	0,000	00012	0,000	0,000	0,000	0,000	00020	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,312	-0,248	0,378	0,000		0,626	0,066	-0,205	0,000		0,777	-0,116	0,236	0,000		0,399	0,062	-0,188	0,000
00013	0,000	0,000	0,000	0,000															
	0,394	0,048	0,274	0,000															
Condiz	ione car	rico (Pei	manent	i NON S	Struttura	ali)													
00016	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	0,000	00009	0,000	0,000	0,000	0,000	00028	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
00015	0,000	0,000	0,000	0,000	00031	0,000	0,000	0,000	0,000	00027	0,000	0,000	0,000	0,000	00007	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,001	0,000		0,000	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000
00032	0,000	0,000	0,000	0,000	00030	0,000	0,000	0,000	0,000	00024	0,000	0,000	0,000	0,000	00006	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,002	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000
00010	0,000	0,000	0,000	0,000	00014	0,000	0,000	0,000	0,000	00034	0,000	0,000	0,000	0,000	00026	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,002	0,000	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,002	-0,002	0,000	0,000
00004	0,000	0,000	0,000	0,000	00005	0,000	0,000	0,000	0,000	00019	0,000	0,000	0,000	0,000	00029	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	-0,001	0,000	0,000		0,000	0,000	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,001	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000
00018	0,000	0,000	0,000	0,000	00025	0,000	0,000	0,000	0,000	00023	0,000	0,000	0,000	0,000	00022	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	-0,001	0,000	0,000		0,000	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,002	-0,002	0,000	0,000
00011	0,000	0,000	0,000	0,000	00033	0,000	0,000	0,000	0,000	00008	0,000	0,000	0,000	0,000	00035	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,002	-0,001	0,000	0,000		-0,002	-0,002	0,000	0,000		-0,002	-0,001	0,000	0,000		-0,002	-0,002	0,000	0,000
00036	0,000	0,000	0,000	0,000	00021	0,000	0,000	0,000	0,000	00012	0,000	0,000	0,000	0,000	00020	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,002	-0,001	0,000	0,000		-0,002	-0,001	0,000	0,000		-0,002	-0,002	0,000	0,000		-0,002	-0,002	0,001	0,000
00013	0,000	0,000	0,000	0,000		0,002	0,001	2,000	2,000		0,002	5,55 <u>L</u>	3,000	2,000		- C,CCL	- C,CCL	3,001	3,000
30013	-0,002	-0,001	0,000	0,000															
I	0,002	0,001	3,000	3,000	I	I	I	I	I	I	I	I		I	I	I	I	I	1 1



												F	Platee -	tensioni	per cor	ndizioni	di caric	non si	smiche
Nodo	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	τ _{P13}	Nodo	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	TP13	Nodo	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	ТР13	Nodo	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	ТР13
11000	σ P1	σ _{P2}	τp	τ P23	11000	σ _{P1}	σ _{P2}	τр	TP23	11000	σ _{P1}	σ _{P2}	τр	TP23	11000	σ _{P1}	σ _{P2}	τр	₹Р23
	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm²]	[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]
		rico (Aut																	
00016	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	0,000	00009	0,000	0,000	0,000	0,000	00028	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	-0,002	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,002	0,000	0,000
00015	0,000	0,000	0,000	0,000	00031	0,000	0,000	0,000	0,000	00027	0,000	0,000	0,000	0,000	00007	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	-0,002	0,000	0,000		-0,002	-0,001	0,001	0,000		0,000	-0,002	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000
00032	0,000	0,000	0,000	0,000	00030	0,000	0,000	0,000	0,000	00024	0,000	0,000	0,000	0,000	00006	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,002	-0,002	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	0,000	0,000	0,000
00010	0,000	0,000	0,000	0,000	00014	0,000	0,000	0,000	0,000	00034	0,000	0,000	0,000	0,000	00026	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,002	0,000	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,002	0,000	0,000		-0,002	-0,003	0,000	0,000
00004	0,000	0,000	0,000	0,000	00005	0,000	0,000	0,000	0,000	00019	0,000	0,000	0,000	0,000	00029	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,001	0,000	0,000	0,000		-0,002	-0,001	0,001	0,000		-0,001	-0,001	0,001	0,000
00018	0,000	0,000	0,000	0,000	00025	0,000	0,000	0,000	0,000	00023	0,000	0,000	0,000	0,000	00022	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,000	-0,001	0,000	0,000		0,000	-0,001	0,000	0,000		-0,001	-0,001	0,000	0,000		-0,002	-0,003	0,000	0,000
00011	0,000	0,000	0,000	0,000	00033	0,000	0,000	0,000	0,000	80000	0,000	0,000	0,000	0,000	00035	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,003	-0,001	0,000	0,000		-0,002	-0,002	0,001	0,000		-0,002	-0,002	0,000	0,000		-0,003	-0,002	0,000	0,000
00036	0,000	0,000	0,000	0,000	00021	0,000	0,000	0,000	0,000	00012	0,000	0,000	0,000	0,000	00020	0,000	0,000	0,000	0,000
	-0,002	-0,002	0,000	0,000		-0,002	-0,001	0,000	0,000		-0,002	-0,003	0,000	0,000		-0,003	-0,002	0,001	0,000
00013	0,000	0,000	0,000	0,000		.,	.,	-,	.,		.,	.,	.,	.,		.,	-,	.,	,
	-0,002	-0,001	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. $τ_{P3}$ 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 EFFETTO DEL SISMA

															Platee -	tension	i per ef	fetto de	sisma
Nada	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	TP13	Nada	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	τ _{P13}	Nada	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	ΤΡ13	Mada	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	TP13
Nodo	σ _{P1}	σ _{P2}	τp	ТР23	Nodo	σ _{P1}	σ Р2	τp	ТР23	Nodo	σ _{P1}	σ Р2	τp	₹Р23	Nodo	σ _{P1}	σ _{P2}	τp	TP23
	[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]
Fondaz						Platea	1												
	in direzi																		
00016	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	0,000	00009	0,000	0,000	0,000	0,000	00028	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,033	0,252	0,027	0,000		0,025	0,211	0,040	0,000		0,334	0,451	0,020	0,000		0,002	0,023	0,015	0,000
00015	0,000	0,000	0,000	0,000	00031	0,000	0,000	0,000	0,000	00027	0,000	0,000	0,000	0,000	00007	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,052	0,046	0,013	0,000		0,032	0,025	0,005	0,000		0,020	0,022	0,003	0,000		0,003	0,009	0,021	0,000
00032	0,000	0,000	0,000	0,000	00030	0,000	0,000	0,000	0,000	00024	0,000	0,000	0,000	0,000	00006	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,080	0,044	0,039	0,000		0,028	0,005	0,010	0,000		0,006	0,001	0,011	0,000		0,022	0,006	0,043	0,000
00010	0,000	0,000	0,000	0,000	00014	0,000	0,000	0,000	0,000	00034	0,000	0,000	0,000	0,000	00026	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,088	0,036	0,018	0,000		0,028	0,041	0,039	0,000		0,069	0,051	0,044	0,000		0,014	0,049	0,000	0,000
00004	0,000	0,000	0,000	0,000	00005	0,000	0,000	0,000	0,000	00019	0,000	0,000	0,000	0,000	00029	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,005	0,010	0,001	0,000		0,001	0,004	0,019	0,000		0,048	0,009	0,046	0,000		0,019	0,005	0,025	0,000
00018	0,000	0,000	0,000	0,000	00025	0,000	0,000	0,000	0,000	00023	0,000	0,000	0,000	0,000	00022	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,011	0,018	0,005	0,000		0,013	0,058	0,009	0,000		0,069	0,000	0,011	0,000		0,226	0,046	0,050	0,000
00011	0,000	0,000	0,000	0,000	00033	0,000	0,000	0,000	0,000	80000	0,000	0,000	0,000	0,000	00035	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,196	0,032	0,018	0,000		0,331	0,036	0,108	0,000		0,613	0,433	0,056	0,000		0,318	0,048	0,012	0,000
00036	0,000	0,000	0,000	0,000	00021	0,000	0,000	0,000	0,000	00012	0,000	0,000	0,000	0,000	00020	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,127	0,053	0,104	0,000		0,224	0,019	0,072	0,000		0,278	0,031	0,081	0,000		0,139	0,025	0,063	0,000
00013	0,000	0,000	0,000	0,000															
	0,146	0,012	0,087	0,000															
	in direzi																		
00016	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	0,000	00009	0,000	0,000	0,000	0,000	00028	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,073	0,374	0,062	0,000		0,183	0,355	0,005	0,000		0,052	0,022	0,087	0,000		0,119	0,080	0,135	0,000
00015	0,000	0,000	0,000	0,000	00031	0,000	0,000	0,000	0,000	00027	0,000	0,000	0,000	0,000	00007	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,025	0,224	0,063	0,000		0,039	0,022	0,042	0,000		0,005	0,040	0,030	0,000		0,001	0,002	0,028	0,000
00032	0,000	0,000	0,000	0,000	00030	0,000	0,000	0,000	0,000	00024	0,000	0,000	0,000	0,000	00006	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,029	0,028	0,064	0,000		0,032	0,019	0,038	0,000		0,013	0,030	0,047	0,000		0,019	0,004	0,049	0,000
00010	0,000	0,000	0,000	0,000	00014	0,000	0,000	0,000	0,000	00034	0,000	0,000	0,000	0,000	00026	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,068	0,017	0,025	0,000		0,103	0,039	0,079	0,000		0,302	0,301	0,156	0,000		0,001	0,034	0,063	0,000
00004	0,000	0,000	0,000	0,000	00005	0,000	0,000	0,000	0,000	00019	0,000	0,000	0,000	0,000	00029	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,004	0,011	0,024	0,000		0,001	0,017	0,072	0,000		0,176	0,008	0,111	0,000		0,110	0,125	0,107	0,000
00018	0,000	0,000	0,000	0,000	00025	0,000	0,000	0,000	0,000	00023	0,000	0,000	0,000	0,000	00022	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,030	0,225	0,108	0,000		0,001	0,030	0,057	0,000		0,067	0,000	0,046	0,000		0,091	0,024	0,072	0,000
00011	0,000	0,000	0,000	0,000	00033	0,001	0,000	0,000	0,000	80000	0,000	0,000	0,000	0,000	00035	0,000	0,001	0,000	0,000
	0,094	0,005	0,072	0,000		0,121	0,079	0,135	0,000		0,065	0,017	0,183	0,000		0,069	0,023	0,103	0,000
00036	0,000	0,000	0,000	0,000	00021	0,000	0,000	0,000	0,000	00012	0,000	0,000	0,000	0,000	00020	0,000	0,000	0,000	0,000
	0,031	0,169	0,092	0,000		0,112	0,010	0,086	0,000		0,054	0,003	0,071	0,000		0,011	0,021	0,064	0,000
00013	0,000	0,000	0,000	0,000															
	0,029	0,001	0,095	0,000															



															Platee -	tension	i per ef	fetto de	l sisma
Nodo	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	τ _{P13}	Nodo	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	τ _{P13}	Nodo	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	ТР13	Nodo	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	ТР13
Nouo	σ _{P1}	ОР2	τp	ΤΡ23	Nouo	σ _{P1}	σ Р2	τp	₹Р23	Nouo	σ _{P1}	ОР2	τp	ТР23	Nouo	σ _{P1}	σ _{P2}	τp	TP23
	[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]

LEGENDA:

σ_{P1} Tensione normale in direzione 1 per comportamento a piastra. Tensione normale in direzione 2 per comportamento a piastra. σр2 Tensione tangenziale 1-2 per comportamento a piastra. τр Tensione (Piastra) tangenziale in direzione 2-3

TP23

Tensione normale in direzione 1 per comportamento a lastra. **σ**L1 Tensione normale in direzione 2 per comportamento a lastra. σ_{L2} Tensione tangenziale 1-2 per comportamento a lastra. Tensione (Piastra) tangenziale in direzione 1-3 τL τP13

Platee - TENSIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

														Platee	- tensio	ni per e	ccentric	ità accio	Jentale
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	ТР13 ТР23	Nodo	σ _{L1} σ _{P1}	σ _{L2} σ _{P2}	τ _L τ _P	ТР13 ТР23
Fanda-	[N/mm²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm²]		[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]
Fondaz		cidenta	le + in c	lirezion	• Y	Platea	1												
00016	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	0,000	00009	0,000	0,000	0,000	0,000	00028	0,000	0,000	0,000	0,000
00010	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	0,000	00003	0,000	0,000	0,000	0,000	00020	0,000	0,000	0,000	0,000
00015	0,000	0,000	0,000	0,000	00031	0,000	0,000	0,000	0,000	00027	0,000	0,000	0,000	0,000	00007	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
00032	0,000	0,000	0,000	0,000	00030	0,000	0,000	0,000	0,000	00024	0,000	0,000	0,000	0,000	00006	0,000	0,000	0,000	0,000
00010	0,000	0,000	0,000	0,000	00011	0,000	0,000	0,000	0,000	00004	0,000	0,000	0,000	0,000	20026	0,000	0,000	0,000	0,000
00010	0,000 0,000	0,000	0,000	0,000	00014	0,000	0,000	0,000	0,000	00034	0,000	0,000	0,000	0,000	00026	0,000	0,000	0,000	0,000
00004	0,000	0,000	0,000	0,000	00005	0,000	0,000	0,000	0,000	00019	0,000	0,000	0,000	0,000	00029	0,000	0,000	0,000	0,000
00004	0,000	0,000	0,000	0,000	00003	0,000	0,000	0,000	0,000	00013	0,000	0,000	0,000	0,000	00023	0,000	0,000	0,000	0,000
00018	0,000	0,000	0,000	0,000	00025	0,000	0,000	0,000	0,000	00023	0,000	0,000	0,000	0,000	00022	0,000	0,000	0,000	0,000
00010	0,000	0,000	0,000	0,000	00025	0,000	0,000	0,000	0,000	00025	0,000	0,000	0,000	0,000	00022	0,000	0,000	0,000	0,000
00011	0,000	0,000	0,000	0,000	00033	0,000	0,000	0,000	0,000	00008	0,000	0,000	0,000	0,000	00035	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
00036	0,000	0,000	0,000	0,000	00021	0,000	0,000	0,000	0,000	00012	0,000	0,000	0,000	0,000	00020	0,000	0,000	0,000	0,000
00010	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
00013	0,000	0,000	0,000	0,000															
Eccent		0,000	0,000 le - in d i	0,000	Y														
00016	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	0,000	00009	0,000	0,000	0,000	0,000	00028	0,000	0,000	0,000	0,000
00010	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	0,000	00003	0,000	0,000	0,000	0,000	00020	0,000	0,000	0,000	0,000
00015	0,000	0,000	0,000	0,000	00031	0,000	0,000	0,000	0,000	00027	0,000	0,000	0,000	0,000	00007	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
00032	0,000	0,000	0,000	0,000	00030	0,000	0,000	0,000	0,000	00024	0,000	0,000	0,000	0,000	00006	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
00010	0,000	0,000	0,000	0,000	00014	0,000	0,000	0,000	0,000	00034	0,000	0,000	0,000	0,000	00026	0,000	0,000	0,000	0,000
00004	0,000	0,000	0,000	0,000	00005	0,000	0,000	0,000	0,000	00019	0,000	0,000	0,000	0,000	00029	0,000	0,000	0,000	0,000
00004	0,000	0,000	0,000	0,000	00005	0,000	0,000	0,000	0,000	00019	0,000	0,000	0,000	0,000	00029	0,000	0,000	0,000	0,000
00018	0,000	0,000	0,000	0,000	00025	0,000	0,000	0,000	0,000	00023	0,000	0,000	0,000	0,000	00022	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
00011	0,000	0,000	0,000	0,000	00033	0,000	0,000	0,000	0,000	00008	0,000	0,000	0,000	0,000	00035	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
00036	0,000	0,000	0,000	0,000	00021	0,000	0,000	0,000	0,000	00012	0,000	0,000	0,000	0,000	00020	0,000	0,000	0,000	0,000
00010	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
00013	0,000	0,000	0,000	0,000															
Fccent	.,	0,000	0,000 le + in d	0,000 lirezion	e V														
00016	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	0,000	00009	0,000	0,000	0,000	0,000	00028	0,000	0,000	0,000	0,000
00010	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	0,000	00005	0,000	0,000	0,000	0,000	00020	0,000	0,000	0,000	0,000
00015	0,000	0,000	0,000	0,000	00031	0,000	0,000	0,000	0,000	00027	0,000	0,000	0,000	0,000	00007	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
00032	0,000	0,000	0,000	0,000	00030	0,000	0,000	0,000	0,000	00024	0,000	0,000	0,000	0,000	00006	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
00010	0,000	0,000	0,000	0,000	00014	0,000	0,000	0,000	0,000	00034	0,000	0,000	0,000	0,000	00026	0,000	0,000	0,000	0,000
00004	0,000	0,000	0,000	0,000	00005	0,000	0,000	0,000	0,000	00019	0,000	0,000	0,000	0,000	00029	0,000	0,000	0,000	0,000
00004	0,000	0,000	0,000	0,000	00003	0,000	0,000	0,000	0,000	00019	0,000	0,000	0,000	0,000	00029	0,000	0,000	0,000	0,000
00018	0,000	0,000	0,000	0,000	00025	0,000	0,000	0,000	0,000	00023	0,000	0,000	0,000	0,000	00022	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
00011	0,000	0,000	0,000	0,000	00033	0,000	0,000	0,000	0,000	00008	0,000	0,000	0,000	0,000	00035	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
00036	0,000	0,000	0,000	0,000	00021	0,000	0,000	0,000	0,000	00012	0,000	0,000	0,000	0,000	00020	0,000	0,000	0,000	0,000
00012	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
00013	0,000	0,000	0,000	0,000															
	0,000	0,000	0,000	0,000	l	l	l	l		l		<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	l	<u> </u>	l	



Platee - tensioni per eccentricità accidentale																			
Nodo	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	τ _{P13}	Nodo	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	TP13	Nodo	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	TP13	Nodo	σ _{L1}	σ _{L2}	τL	ТР13
11000	σ _{P1}	ОР2	τp	τ Ρ23	11000	σ _{P1}	σ _{P2}	τр	TP23	11000	σ _{P1}	σ _{P2}	τр	ΤΡ23	Houo	σ _{P1}	σ _{P2}	τр	ТР23
_	[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]
		cidenta																	
00016	0,000	0,000	0,000	0,000	00017	0,000	0,000	0,000	0,000	00009	0,000	0,000	0,000	0,000	00028	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
00015	0,000	0,000	0,000	0,000	00031	0,000	0,000	0,000	0,000	00027	0,000	0,000	0,000	0,000	00007	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
00032	0,000	0,000	0,000	0,000	00030	0,000	0,000	0,000	0,000	00024	0,000	0,000	0,000	0,000	00006	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
00010	0,000	0,000	0,000	0,000	00014	0,000	0,000	0,000	0,000	00034	0,000	0,000	0,000	0,000	00026	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
00004	0,000	0,000	0,000	0,000	00005	0,000	0,000	0,000	0,000	00019	0,000	0,000	0,000	0,000	00029	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
00018	0,000	0,000	0,000	0,000	00025	0,000	0,000	0,000	0,000	00023	0,000	0,000	0,000	0,000	00022	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
00011	0,000	0,000	0,000	0,000	00033	0,000	0,000	0,000	0,000	00008	0,000	0,000	0,000	0,000	00035	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
00036	0,000	0,000	0,000	0,000	00021	0,000	0,000	0,000	0,000	00012	0,000	0,000	0,000	0,000	00020	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
00013	0,000	0,000	0,000	0,000				·	i i								·		Ċ
	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

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 - R	eazioni vincolari este	erne per tipologie di	carico non sismiche
Id _{Nd}	CC	Fx	F _Y	Fz	Mx	My	Mz
		[N]	[N]	[N]	[N·m]	[N·m]	[N·m]
00004	001	0	0	0	0	0	0
00004	002	0	0	0	0	0	0
00004	003	0	0	0	0	0	0
00005	001	0	0	0	0	0	0
00005	002	0	0	0	0	0	0
00005	003	0	0	0	0	0	0
00006	001	0	0	0	0	0	0
00006	002	0	0	0	0	0	0
00006	003	0	0	0	0	0	0
00007	001	0	0	0	0	0	0
00007	002	0	0	0	0	0	0
00007	003	0	Ō	0	0	0	0
00008	001	-35.126	0	-172.414	0	-8.501	0
00008	002	2	0	1	0	1	0
00008	003	2	0	1	Ŏ	2	o o
00009	001	35.127	0	335.427	0	1.291	0
00009	002	-2	0	-1	o o	-2	0
00009	003	-2	0	-1	o o	-3	0
00010	001	0	0	0	0	0	0
00010	001	0	0	0	0	0	0
00010	002	0	0	0	0	0	0
00010	001	0	0	0	0	0	0
00011	001	0	0	0	0	0	0
00011	002	0	0	0	0	0	0
00011	003	0	0	0	0	0	0
00012	001	-	-	-	0	T	0
	002	0	0 0	0	0	0	0
00012					-	-	
00013	001	0	0	0	0	0	0
00013	002	0	0	0	0	0	0
00013	003	0	0	0	0	0	0
00014	001	0	0	0	0	0	0
00014	002	0	0	0	0	0	0
00014	003	0	0	0	0	0	0
00015	001	0	0	0	0	0	0
00015	002	0	0	0	0	0	0
00015	003	0	0	0	0	0	0
00016	001	0	0	0	0	0	0
00016	002	0	0	0	0	0	0
00016	003	0	0	0	0	0	0
00017	001	0	0	0	0	0	0



				Nodi - R	eazioni vincolari est	erne per tipologie di	carico non sismiche
Id _{Nd}	CC	F _X	Fy	Fz	M _X [N·m]	Mγ	M _z
00017	002	[N] 0	[N] 0	[N] 0	0	[N·m] 0	0
00017	003	Ö	Ö	ő	ő	Ö	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
00019	001	0	0	0	0	0	0
00019	002	0	0	0	0	0	0
00019	003	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
00021	001	0	0	0	0	0	0
00021	002	0	0	0	0	0	0
00021	003	0	0	0	0	0	0
00022	001	0	0	0	0	0	0
00022	002	0	0	0	0	0	0
00022	003	0	0	0	0	0	0
00023	001	0	0	0	0	0	0
00023	002	0	0	0	0	0	0
00023	003	0	0	0	0	0	0
00024	001	0	0	0	0	0	0
00024	002	0	0	0	0	0	0
00024	003	0	0	0	0	0	0
00025	001	0	0	0	0	0	0
00025	002	0	0	0	0	0	0
00025	003	0	0	0	0	0	0
00026	001	0	0	0	0	0	0
00026	002 003	0 0	0 0	0	0	0	0
00026 00027	003	0	0	0	0	0	0
00027	001	0	0	0	0	0	0
00027	002	0	0	0	0	0	0
00027	003	0	0	0	0	0	0
00028	001	0	0	0	0	0	0
00028	003	0	0	o o	o o	o o	o o
00029	001	0	0	0	0	0	0
00029	002	Ö	Ö	ő	Ö	o o	o o
00029	003	0	0	0	0	o o	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
00031	001	0	0	0	0	0	0
00031	002	0	0	0	0	0	0
00031	003	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
00033	001	0	0	0	0	0	0
00033	002	0	0	0	0	0	0
00033	003	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
00035	001	0	0	0	0	0	0
00035	002	0	0	0	0	0	0
00035	003	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

LEGENDA:

Identificativo del nodo.

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

Fx, Fy, Reazioni vincolari relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
Fz, Mx,
My, Mz

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER EFFETTO DEL SISMA

					Nodi - Reazio	ni vincolari esterne p	er effetto del sisma
Id _{Nd}	Dir	Fx	F _Y	Fz	Mx	M _Y	Mz
		[N]	[N]	[N]	[N·m]	[N·m]	[N·m]
00004	X	0	0	0	0	0	0
00004	Y	1	1	0	0	0	0
00004	Z	0	0	0	0	0	0
00005	X	0	0	0	0	0	0
00005	Y	0	0	0	0	0	0

PROGETTO ESECUTIVO

Rel. D.2.1 - Tabulati di calcolo puntone



					Nodi - Pezzio	ni vincolari esterne p	nor offatto del sisma
Id _{Nd}	Dir	Fx	Fy	Fz	M _X	M _Y	M _Z
		[N]	[N]	[N]	[N·m]	[N·m]	[N·m]
00005	Z	0	0	0	0	0	0
00006	X	0	0	0	0	0	0
00006	Y	1	0	0	0	0	0
00006	Z	0	0	0	0	0	0
00007	X	0	0	0	0	0	0
00007	Y Z	0	0 0	0	0	0	0
00007			5	75.227	0 3		0
80000	X	35.847	5 18.233	95	8.179	13.628	0 651
80000 00008	Z	135 0	0	0	0.179	22	0
00009	X	7.003	10	91.093	15	2.947	0
00009	Y	152	35.453	96	52.702	113	111
00009	Z	0	0	0	0	0	0
00010	X	0	0	0	0	0	0
00010	Ϋ́	0	0	o o	0	0	o o
00010	Ž	Ö	Ö	0	Ö	0	0
00011	X	0	0	0	0	0	0
00011	Y	1	0	0	0	0	0
00011	Ž	0	Ō	0	0	0	0
00012	Х	0	0	0	0	0	0
00012	Y	3	15	0	0	0	0
00012	Ž	0	0	0	0	0	0
00013	Х	0	0	0	0	0	0
00013	Y	29	1	0	0	0	0
00013	Z	0	0	0	0	0	0
00014	X	0	0	0	0	0	0
00014	Y	4	1	0	0	0	0
00014	Z	0	0	0	0	0	0
00015	X	0	0	0	0	0	0
00015	Y	9	7	0	0	0	0
00015	Z	0	0	0	0	0	0
00016	X	0	0	0	0	0	0
00016	Y	33	22	0	0	0	0
00016	Z	0	0	0	0	0	0
00017	X	0	0	0	0	0	0
00017	Y	4	9	0	0	0	0
00017	Z	0	0	0	0	0	0
00018	X	0	0	0	0	0	0
00018	Y	1	1	0	0	0	0
00018	Z	0	0	0	0	0	0
00019	X	0	0	0	0	0	0
00019	Y Z	1 0	1 0	0	0	0	0
00019 00020	X	0	0	0	0	0	0
00020	Y	1	3	0	0	0	0
00020	Z	0	0	0	0	0	0
00020	X	0	0	0	0	0	0
00021	Y	6	0	0	0	0	0
00021	Z	0	0	0	0	0	0
00021	X	0	0	0	0	0	0
00022	Ŷ	2	15	0	0	0	0
00022	Ž	0	0	o o	0	0	0
00023	X	0	0	0	0	0	0
00023	Y	1	7	0	0	0	0
00023	Z	0	0	0	0	0	0
00024	Х	0	0	0	0	0	0
00024	Y	6	1	0	0	0	0
00024	Z	0	0	0	0	0	0
00025	Х	0	0	0	0	0	0
00025	Y	17	23	0	0	0	0
00025	Z	0	0	0	0	0	0
00026	X	0	0	0	0	0	0
00026	Y	9	6	0	0	0	0
00026	Z	0	0	0	0	0	0
00027	Х	0	0	0	0	0	0
00027	Y	2	1	0	0	0	0
00027	Z	0	0	0	0	0	0
00028	Х	0	0	0	0	0	0
00028	Y	2	17	0	0	0	0
00028	Z	0	0	0	0	0	0
00029	X	0	0	0	0	0	0
00029	Y	3	1	0	0	0	0
00029	Z	0	0	0	0	0	0
00030	X	0	0	0	0	0	0
00030	Y	24	7	0	0	0	0
00030	Z	0	0	0	0	0	0



					Nodi - Reazio	ni vincolari esterne p	er effetto del sisma
Id _{Nd}	Dir	Fx	Fy	Fz	Mx	M _Y	Mz
		[N]	[N]	[N]	[N·m]	[N·m]	[N·m]
00031	X	0	0	0	0	0	0
00031	Y	1	1	0	0	0	0
00031	Z	0	0	0	0	0	0
00032	X	0	0	0	0	0	0
00032	Υ	27	108	0	0	0	0
00032	Z	0	0	0	0	0	0
00033	X	0	0	0	0	0	0
00033	Υ	551	63	0	0	0	0
00033	Z	0	0	0	0	0	0
00034	X	0	0	0	0	0	0
00034	Υ	95	33	0	0	0	0
00034	Z	0	0	0	0	0	0
00035	X	0	0	0	0	0	0
00035	Υ	207	332	0	0	0	0
00035	Z	0	0	0	0	0	0
00036	X	0	0	0	0	0	0
00036	Υ	196	200	0	0	0	0
00036	Z	0	0	0	0	0	0

LEGENDA:

Identificativo del nodo. Id_{Nd}

F_X, F_Y, Reazioni vincolari relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z. F_Z, M_X, M_Y, M_Z

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

							Nodi - Reazioni vinco	lari esterne per ecce	ntricità accidentale
000004	Id _{Nd}	Dir	е	Fx	Fy	Fz			
00004									
00004			+						
00004									
00005			+						
00005			-						
00005			+						
00005			-					-	· ·
00006			+						
00006			-						
00006			+					-	
00006			-						
00007			+						
00007			-				-	0	
00007			+					0	
00007			-	0	0	0	0	0	0
00008 X + 0 <td></td> <td></td> <td>+</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td>			+						
00008 X - 0 <td>00007</td> <td></td> <td>-</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>0</td> <td></td>	00007		-					0	
00008 Y + 0 <td>00008</td> <td>X</td> <td>+</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>	00008	X	+	0	0	0	0	0	0
00008			-	0	0	0	0	0	0
00009	00008	Y	+	0	0	0	0	0	0
00009 X - 0 <td>00008</td> <td>Y</td> <td>-</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>	00008	Y	-	0	0	0	0	0	0
00009 Y + 0 <td>00009</td> <td>Х</td> <td>+</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>	00009	Х	+	0	0	0	0	0	0
00009 Y - 0 <td>00009</td> <td>X</td> <td>-</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>	00009	X	-	0	0	0	0	0	0
00010 X + 0 <td>00009</td> <td>Y</td> <td>+</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>	00009	Y	+	0	0	0	0	0	0
00010 X - 0 <td>00009</td> <td>Y</td> <td>-</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>	00009	Y	-	0	0	0	0	0	0
00010 Y + 0 <td>00010</td> <td>X</td> <td>+</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>	00010	X	+	0	0	0	0	0	0
00010 Y - 0 0 0 0 0 0 00011 X + 0	00010	X	-	0	0	0	0	0	0
00011 X + 0 <td>00010</td> <td>Y</td> <td>+</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>	00010	Y	+	0	0	0	0	0	0
00011 X - 0 <td>00010</td> <td>Y</td> <td>-</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>	00010	Y	-	0	0	0	0	0	0
00011 Y + 0 <td>00011</td> <td>Х</td> <td>+</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>	00011	Х	+	0	0	0	0	0	0
00011 Y - 0 <td>00011</td> <td>X</td> <td>-</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>	00011	X	-	0	0	0	0	0	0
00012 X + 0 <td>00011</td> <td>Υ</td> <td>+</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>	00011	Υ	+	0	0	0	0	0	0
00012 X - 0 <td>00011</td> <td>Y</td> <td>-</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>	00011	Y	-	0	0	0	0	0	0
00012 Y + 0 <td>00012</td> <td>Х</td> <td>+</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>	00012	Х	+	0	0	0	0	0	0
00012 Y + 0 <td>00012</td> <td>X</td> <td>-</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>	00012	X	-	0	0	0	0	0	0
00013 X + 0 <td></td> <td>Υ</td> <td>+</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>		Υ	+	0	0	0	0	0	0
00013 X - 0 <td>00012</td> <td>Υ</td> <td>-</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>	00012	Υ	-	0	0	0	0	0	0
00013 X - 0 <td></td> <td>Х</td> <td>+</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>		Х	+	0	0	0	0	0	0
00013 Y + 0 <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td>									
00013 Y - 0 <td></td> <td>Y</td> <td>+</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>		Y	+	0	0	0	0	0	0
00014 X + 0 <td></td> <td>Y</td> <td>-</td> <td></td> <td></td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>		Y	-			0	0	0	0
00014 X - 0 <td></td> <td></td> <td>+</td> <td></td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>			+		0	0	0	0	0
00014 Y + 0 <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>0</td> <td></td> <td>0</td> <td>0</td> <td>0</td>					0		0	0	0
00014 Y - 0 <td></td> <td></td> <td>+</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>0</td> <td></td>			+					0	
00015 X + 0 0 0 0 0 0		Y		0	0	0	0	0	0
			+	-		-		0	
00015 X - 0 0 0 0 0	00015								

PROGETTO ESECUTIVO

Rel. D.2.1 - Tabulati di calcolo puntone



						Nodi - Reazioni vinco	lari octorno nor occ	entricità accidentale
Id _{Nd}	Dir	е	Fx	Fy	Fz	M _X	M _Y	M _Z
			[N]	[N]	[N]	[N·m]	[N·m]	[N·m]
00015	Y	+	0	0	0	0	0	0
00015	Υ	-	0	0	0	0	0	0
00016	Х	+	0	0	0	0	0	0
00016	X	-	0	0	0	0	0	0
00016	Y	+	0	0	0	0	0	0
00016	Y	-	0	0	0	0	0	0
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	ļ -	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
00021	X	+	0	0	0	0	0	0
00021	X	-	0	0	0	0	0	0
00021	Y	+	0	0	0	0	0	0
00021	Y	-	0	0	0	0	0	0
00022	X	+	0	0	0	0	0	0
00022	X	-	0	0	0	0	0	0
00022	Y	+	0	0	0	0	0	0
00022	Y	-	0	0	0	0	0	0
00023	X	+	0	0	0	0	0	0
00023	X	-	0	0	0	0	0	0
00023	Υ	+	0	0	0	0	0	0
00023	Υ	-	0	0	0	0	0	0
00024	X	+	0	0	0	0	0	0
00024	X	-	0	0	0	0	0	0
00024	Υ	+	0	0	0	0	0	0
00024	Y	-	0	0	0	0	0	0
00025	X	+	0	0	0	0	0	0
00025	X	-	0	0	0	0	0	0
00025	Υ	+	0	0	0	0	0	0
00025	Y	-	0	0	0	0	0	0
00026	Х	+	0	0	0	0	0	0
00026	X	-	0	0	0	0	0	0
00026	Y	+	0	0	0	0	0	0
00026	Y	-	0	0	0	0	0	0
00027	X	+	0	0	0	0	0	0
00027	X	-	0	0	0	0	0	0
00027	Y	+	0	0	0	0	0	0
00027	Y	-	0	0	0	0	0	0
00028	X	+	0	0	0	0	0	0
00028	X	-	0	0	0	0	0	0
00028	Y	+	0	0	0	0	0	0
00028	Y	ļ-	0	0	0	0	0	0
00029	X	+	0	0	0	0	0	0
00029	X	-	0	0	0	0	0	0
00029	Y	+	0	0	0	0	0	0
00029	Y	<u> </u>	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



						Nodi - Reazioni vinco	lari esterne per ecce	ntricità accidentale
Id _{Nd}	Dir	е	Fx	Fy	Fz	Mx	M _Y	Mz
			[N]	[N]	[N]	[N·m]	[N·m]	[N·m]
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	Υ	+	0	0	0	0	0	0
00035	Υ	-	0	0	0	0	0	0
00036	X	+	0	0	0	0	0	0
00036	Х	-	0	0	0	0	0	0
00036	Υ	+	0	0	0	0	0	0
00036	Υ	-	0	0	0	0	0	0

LEGENDA:

 Id_{Nd} Identificativo del nodo. Direzione del sisma.

Segno dell'eccentricità accidentale.

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

Fz, Mx, M_Y, M_Z

NODI (CA) - VERIFICA A PUNZONAMENTO (Elevazione)

																Nodi	(CA) -	Verific	ca a pun	zonan	nento
Id _{Nd}	Spp	Dir _p	V _{Ed,pz}	β	u ₀	V _{Rd,0,max}	Dst	θ	U1	R _{z,terr}	V _{Ed,red}	V _{Rd,1,c}	A _{s,pz,A/}	V _{Rd,1,cs,s}	V _{Rd,1,cs,c}	α	D _{st,o}	Uout	CS _{0,ma}	CS ₁ ,	CS ₁ ,
	[m]		[N]		[m]	[N]	[m]	[°]	[m]	[N]	[N]	[N]	[cm ²]	[N]	[N]	[°]	[m]	[m]			
0000	0,50	0	0	0,00	0,00	0	0,00	0,0	0,00	-	-	0	-	-	-	-	-	-	NS	NS	NS
0000	0,50	0	438.1 15	1,03 5	0,70	1.216.5 97	0,40	48,8	2,99	135.2 58	313.3 78	1.168. 040	-	-	-	-	-	-	2,81	3,73	NS

LEGENDA:

Identificativo del nodo. Id_{Nd} Spessore della piastra. Sp_p

 Dir_{pz} Direzione di punzonamento (0 = verso il basso; 1 = verso l'alto).

 $V_{Ed,pz}$ Forza di punzonamento di progetto. Coefficiente amplificativo per l'eccentricità β Perimetro di verifica in adiacenza del pilastro V_{Rd,0,max} Forza resistente in adiacenza del pilastro \mathbf{D}_{st} Distanza dal pilastro del perimetro critico u₁

θ Angolo di diffusione Perimetro di verifica di base u1

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 Armatura a punzonamento esecutiva in direzione A/B. A_{s,pz,A/B} $V_{Rd,1,cs,s}$ Forza resistente dovuta alle armature lungo u₁

 $V_{Rd,1,cs,c}$ Forza resistente dovuta al calcestruzzo, in presenza di armature, lungo u₁ 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

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 PRESSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLU

									Trav	ri (AC) - Verifi	che a pre	essoflessione
Id⊤r	%L _{LI}	N _{Ed}	V _{Ed}	M _{Ed,3}	CS	Tp Vr	M _{c,Rd}	V _{c,Rd}	ρ	Av	tw	N _{pl,Rd}
	[%]	[N]	[N]	[N·m]			[N·m]	[N]		[mm²]	[mm]	[N]
Piano Terra							Piano Terra					
Trave Acciaio 2-1a	0%	147.347	148.5 68	234.395	1,07	PLS	251.746	491.426	0,000	2.518	7,50	2.597.774
	25,0%	147.127	148.3 47	175.444	1,43	PLS	251.746	491.426	0,000	2.518	7,50	2.597.774
	50,0%	146.908	148.1 26	116.581	2,16	PLS	251.746	491.426	0,000	2.518	7,50	2.597.774
	75,0%	146.689	147.9 05	57.806	4,36	PLS	251.746	491.426	0,000	2.518	7,50	2.597.774
	100,0 %	146.470	147.6 84	883	NS	PLS	251.746	491.426	0,000	2.518	7,50	2.597.774
Trave Acciaio 1-2	0%	-68.447	68.95 3	13.426	18,75	PLS	251.746	491.426	0,000	2.518	7,50	2.597.774
	25,0%	-190.727	127.4 62	33.052	7,62	PLS	251.746	491.426	0,000	2.518	7,50	2.597.774



									Trav	vi (AC) - Verif	iche a pr	essoflessione
Id⊤r	%L _{LI}	N _{Ed}	V _{Ed}	M _{Ed,3}	CS	Tp Vr	M _{c,Rd}	V _{c,Rd}	ρ	Av	tw	N _{pl,Rd}
	[%]	[N]	[N]	[N·m]			[N·m]	[N]		[mm²]	[mm]	[N]
	50,0%	-190.921	127.6 57	77.954	3,23	PLS	251.746	491.426	0,000	2.518	7,50	2.597.774
	75,0%	-191.116	127.8 54	122.925	2,05	PLS	251.746	491.426	0,000	2.518	7,50	2.597.774
	100,0	-191.309	128.0 50	167.965	1,50	PLS	251.746	491.426	0,000	2.518	7,50	2.597.774

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 (Lu), a partire dall'estremo iniziale.

Sforzo normale di progetto. N_{Ed}

 V_{Ed} Taglio di progetto utilizzato per il calcolo di ρ .

Momento flettente di progetto intorno a 3. $M_{Ed,3}$

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] =

eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

Tp Vr Tipo di verifica considerata: "PLS" = con Modulo di resistenza plastico; "ELA" = con modulo di resistenza elastico; "EFF" = con modulo di resistenza efficace.

 $M_{c,Rd}$ $V_{c,Rd}$ Taglio resistente.

Coefficiente riduttivo per presenza di taglio.

A۷ Area resistente a taglio.

Spessore anima resistente a taglio. $N_{pl,Rd}$ Resistenza plastica a Sforzo Normale.

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

			•			Travi (AC) - Ve	rifiche a tagli
Idτr	%L _{LI}	CS	Av	TT,Ed	V Ed	V _{c,Rd}	P. Vrf.
	[%]		[mm²]	[N/mm²]	[N]	[N]	
Piano Terra					Piano Terra		
Trave Acciaio 2-1a	0%	3,31	2.518	0,00	148.568	491.426	-
	25,0%	3,31	2.518	0,00	148.347	491.426	-
	50,0%	3,32	2.518	0,00	148.126	491.426	-
	75,0%	3,32	2.518	0,00	147.905	491.426	-
	100,0%	3,33	2.518	0,00	147.684	491.426	-
Trave Acciaio 1-2	0%	3,86	2.518	1,87	-126.845	489.539	-
	25,0%	3,85	2.518	1,87	-126.996	489.539	-
	50,0%	3,85	2.518	0,00	-127.661	491.426	_
	75,0%	3,84	2.518	0,00	-127.858	491.426	-
	100,0%	3,84	2.518	0,00	-128.054	491.426	-

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_{L1}), a partire dall'estremo iniziale. CS

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] =

eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

Area resistente a taglio. A۷

Tensione tangenziale di calcolo per torsione. ττ,Ed

 V_{Ed} Taglio di progetto. $V_{c,Rd}$ Taglio resistente.

Piano di minima resistenza.

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

									iravi (A	c) - ver	ificne ir	ıstabilit	a a pres	soriessi	one deviata
Id₁r	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	L _N	Lcr	Dir	λ	α	ф	χ	β	k _c	χιτ	N _{cr}
	[N]	[N·m]	[N·m]		[m]	[m]									[N]
Piano Terra									Piano 1	Гerra					
Trave Acciaio 2-1a	135.004	172.055	4.866	1,28	1,59	1,59	х-х	0,240	0,340	0,523	0,998	1,000	0,910	1,000	22.747.974
	133.004	1/2.055	4.000	1,20	1,59	1,39	у-у	0,127	0,490	0,596	0,925	1,000	0,752	1,000	22.747.974
Trave Acciaio 1-2	-	_		VNR	0,00	0.00	х-х	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0
	224.972	_		VIVE	0,00	0,00	у-у	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	U

LEGENDA:

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

Sforzo normale di progetto.

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).

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

Coefficiente di snellezza adimensionale.

Fattore di imperfezione. α

Coefficiente per il calcolo di $\boldsymbol{\chi}$ ф

Coefficiente di riduzione per instabilità a compressione



									Travi (A	4C) - Ve	rifiche iı	nstabilit	à a pres	soflessi	one deviata
Id _{Tr}	NEd	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	L _N	Lcr	Dir	λ	α	ф	χ	β	k c	χιτ	N _{cr}
	[N]	[N·m]	[N·m]		[m]	[m]									[N]

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 Carichi Permanenti + Variabili Carichi Variabili Id_{Tr} Piano Terra Piano Terra Trave Acciaio 2-1a 5,16 0,1232 0,6353 0.0000 0,6353 NS Trave Acciaio 1-2 8,68 0,0649 0,5632 0,0000 0,5632

LEGENDA:

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

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: CS

[V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

 δ_{max} Spostamento allo SLE.

Spostamento Differenziale ammissibile.

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

									P	ilastri (AC) ·	· Verific	he a press	soflessi	one 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	Av	tw	N _{pl,Rd}
	[%]	[N]	[N]	[N·m]	[N·m]				[N·m]	[N]		[mm ²]	[mm]	[N]
Piano Terra														
			18.34 6			8.41[S	PLS	Max	251.746	491.426	0,000	2.518	8	
Pilastro Acciaio 1	0%	-149.762	24.28 7	-12.609	8.179]		Min	118.908	1.259.730	0,000	6.454	24	2.597.774
			18.34 6			27 125	PLS	Max	251.746	491.426	0,000	2.518	0	
	50,0%	-149.913	24.28 7	1.675	3.592	27.12[S]		Min	118.908	1.259.730	0,000	6.454	8 24	2.597.774
	1000/	07.500	5.507	12.425	-298	17.91[PLS	Max	251.746	491.426	0,000	2.518	8	2 507 774
	100%	-97.503	750	13.425	-298	S]		Min	118.908	1.259.730	0,000	6.454	24	2.597.774
Dilastra Assisia 2	00/	362.841	35.39 9	2.284	52.705	2.20[S	PLS	Max	238.398	491.426	0,000	2.518	8	2.597.774
Pilastro Acciaio 2	0%	302.841	37.30 4	2.284	52.705			Min	118.908	1.259.730	0,000	6.454	24	2.59/.//4
	E0.00/	262 107	35.39 3	26 572	26 454	3.02[S	PLS	Max	238.440	491.426	0,000	2.518	8	2 507 774
	50,0%	362.197	33.10 2	-26.572	26.151			Min	118.908	1.259.730	0,000	6.454	24	2.597.774
			-			2 475\/	PLS	Max	232.835	491.426	0,000	2.518	8	
	100%	434.880	45.66 5	-66.819	-	3.47[V]		Min	118.908	1.259.730	0,000	6.454	24	2.597.774

LEGENDA:

Pilastro Identificativo del pilastro. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.

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

Sforzo normale di progetto. N_{Ed}

Taglio di progetto utilizzato per il calcolo di ρ . V_{Ed} Momento flettente di progetto intorno a 3. M_{Ed,3} Momento flettente di progetto intorno a 2. $M_{Ed,2}$

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = CS

eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).Tipo di verifica considerata: "PLS" = con Modulo di resistenza plastico; "ELA" = con modulo di resistenza elastico; "EFF" = con modulo di resistenza efficace. Tp Vr

[max] = valore per la verifica con modulo di resistenza maggiore; [min] = valore per la verifica con modulo di resistenza minore. max/mi

M_{c.Rd} Momento resistente. Taglio resistente

 $V_{c,Rd}$ Coefficiente riduttivo per presenza di taglio.

 A_{v} Area resistente a taglio. Spessore anima.

 $N_{pl,Rd}$ Resistenza plastica a Sforzo Normale.

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



						Pila	stri (AC) - Veri	ifiche a taglio
Pilastro	%L _{LI}	CS	Av	τ _{T,Ed}	V _{Ed}	V _{c,Rd}	P. Vrf.	Ω_{Min}
	[%]		[mm²]	[N/mm ²]	[N]	[N]		
Piano Terra								
Pilastro Acciaio 1	0%	6,85	2.518	5,00	-70.996	486.369	Piano XX	-
	50,0%	6,85	2.518	5,00	-70.996	486.369	Piano XX	-
	100%	6,85	2.518	5,00	-70.996	486.369	Piano XX	-
Pilastro Acciaio 2	0%	10,76	2.518	0,00	45.665	491.426	Piano XX	-
	50,0%	10,76	2.518	0,00	45.665	491.426	Piano XX	-
	100%	10,76	2.518	0,00	45.665	491.426	Piano XX	-

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.
 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).

Av Area resistente a taglio.

ττ,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)

								Pi	lastri (A	C) - Ver	rifiche i	nstabilit	à a pres	soflessi	one deviata
Pilastro	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	L _N	Lcr	Dir	λ	α	ф	χ	β	k _c	χιτ	Ncr
	[N]	[N·m]	[N·m]		[m]	[m]									[N]
Piano Terra															
Pilastro Acciaio 1	-			VAID	0.00	0.00	х-х	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	
Pliastro Acciaio 1	247.774	-	-	VNR	0,00	0,00	у-у	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0
Dilactra Accinia 2	262 107	32,299	21 450	1.02	1.50	1 50	X-X	0,225	0,340	0,518	1,000	1,000	0,745	1,000	25 507 006
Pilastro Acciaio 2	362.197	32.299	31.459	1,83	1,50	1,50	у-у	0,120	0,490	0,585	0,935	1,000	0,750	1,000	25.507.006

LEGENDA:

Pilastro Identificativo del pilastro. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.

N_{Ed} Sforzo normale di progetto.

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).

L_N Luce netta.

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).

Coefficiente di riduzione per instabilità a compressione
Coefficiente di riduzione della luce libera di inflessione.

k_c Coefficiente per il calcolo di χ_LT

χιτ Coefficiente di riduzione ai fini dell'instabilità flessotorsionale.

N_{cr} Sforzo Normale Critico Euleriano.

PIANI - VERIFICHE REGOLARITÀ (Elevazione)

REG	GOLARITÁ DELLA STRUTTURA IN PIANTA	
a)	la configurazione in pianta è compatta ossia la distribuzione di masse e rigidezze 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 rigidezza 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;	NO
b)	il rapporto tra i lati del rettangolo circoscritto alla pianta di ogni orizzontamento è inferiore a 4;	NO
c)	ciascun orizzontamento ha una rigidezza nel proprio piano tanto maggiore della corrispondente rigidezza 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;	SI
	La struttura non è regolare	in pianta.
RE	GOLARITÁ 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;	SI
e)	massa e rigidezza 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 rigidezza non si riduce da un orizzontamento a quello sovrastante più del 30% e non aumenta più del 10%); ai fini della rigidezza 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;	NO
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;	NO
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;	SI
	La struttura non è regolare i	n altezza.

Piani - Verifiche Regolarità

TA	_	u	D.J	T	M	K	SLU	R	eff	R	ric
Id _{Piano}	QLv	ΠLV	Rd _{Tmp}	Ir _{Tmp}	M _{SLU}	Х	Y	X	Y	X	Y
	[m]	[m]			[N·s²/m]	[N/cm]	[N/cm]	[N]	[N]	[N]	[N]
Piano Terra	0,00	2,61	NO	NO	16.497	2.147.483.6 47	2.147.483.6 47	0	0	0	0

LEGENDA:

 Ideniano
 Identificativo del livello o piano.

 QLv
 Quota del livello o piano.

 HLv
 Altezza del livello o piano.

Rd_{Tmp} Per i piani con riduzione dei tamponamenti, sono state incrementate le azioni di calcolo per gli elementi verticali (pilastri e pareti) di un fattore 1,4: [SI] = Piano

con riduzione dei tamponamenti - [NO] = Piano senza riduzione dei tamponamenti.

Irmp 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.

Kslu Valori delle Rigidezze di Piano, valutate allo SLU, riferite agli assi X ed Y del riferimento globale.

Reff
 Valori delle Resistenze Effettive di Piano, valutate allo SLU, relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
 Rric
 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)

							Effet	tti delle non li	nearità geomet	riche per sisma
Id _{Piano}	Q_{Lv}	H _{Lv}	δ _d ,x	δ _{d,Y}	$P_{\theta,X}$	$P_{\theta,Y}$	T _{0,X}	T _{0,Y}	Θx	Θγ
	[m]	[m]	[cm]	[cm]	[N]	[N]	[N]	[N]	[rad]	[rad]
Piano Terra	0,00	2,61	0,0000	0,0000	162.415	162.415	42.624	17.173	0 E+00	0 E+00

LEGENDA:

Id_{Piano}Identificativo del livello o piano.H_{Lv}Altezza del livello o piano.

 $\delta_{d,x}$, $\delta_{d,y}$ Componenti dello spostamento differenziale rispetto al piano inferiore. $P_{\theta,x}$, $P_{\theta,z}$ Valori del carico verticale del piano utilizzato per il calcolo di " θ ". 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 AGLI SPOSTAMENTI

									Piani - Verifiche
Id _{Piano}	QLv	H _{Lv}	$\delta_{d,X}$	$\delta_{d,Y}$	$C_{lg}T_{mp}$	δlim	δ_{lim} - $\delta_{d,X}$	δ_{lim} - $\delta_{d,Y}$	Note
	[m]	[m]	[cm]	[cm]		[cm]	[cm]	[cm]	
Piano Terra	0,00	2,61	0,0000	0,0000	RF	1,3050	1,3050	1,3050	Verificato

LEGENDA:

 $\begin{array}{ll} \textbf{Id}_{\textbf{Piano}} & \text{Identificativo del livello o piano.} \\ \textbf{Q}_{\textbf{Lv}} & \text{Quota del livello o piano.} \\ \textbf{H}_{\textbf{Lv}} & \text{Altezza del livello o piano.} \end{array}$

ClgTmp Tipo di collegamento delle tamponature alla struttura: [R] = Rigido - [E] = Elastico - [RF] = Rigidamente fragili - [RD] = Rigidamente Duttili.

 δ_{lim} Valore limite dello spostamento differenziale indicato dalla normativa. δ_{d,\mathbf{x}_i} $\delta_{d,\mathbf{y}}$ Componenti dello spostamento differenziale rispetto al piano inferiore.

VERIFICHE COLLEGAMENTI ACCIAIO (Elevazione)

Collegamento di tipo FLANGIA (trave/pilastro passante)

Colleg. 22164

ID Nodo del collegamento: 1

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S235	S235	10.9	-	-	-	No	Non Controllato

Beam								
N _{beam}								
Trave 1-2								
Pilastro 1								
LEGENDA								
N _{beam}	Identificativo del beam coinvolto nel collegamento							



Verifiche a Rifollamento (Beam)

Nel	Id _{el,x}	Id _{el,y}	$V_{Ed,x}$	$V_{Ed,y}$	F _{b,Rd,x}	F _{b,Rd,y}	D _{st,Bl,x}	D _{st,Bl,y}	αχ	α_{y}	K _x	Ky	CS _x	CSy
Pilastro 1	1	1	-42.283	-6.190	103.877	68.544	0,0411	0,0180	0,91	0,40	1,66	2,50	2,46	11,07

LEGENDA

Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica. Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato. Forza di Progetto MASSIMA [N]. Resistenza al rifollamento [N]. Idel

VEd $\mathbf{F}_{\mathrm{b,Rd}}$

Minima distanza per la verifica a rifollamento [m]. Coefficiente α D_{st,Bl}

Coefficiente K. CS Coefficiente di sicurezza.

Verifiche a Punzonar	mento
----------------------	-------

N _{el}	Idei	N _{Ed}	$B_{p,Rd}$	CS							
Pilastro 1	1	43.271	203.032	4,69							
LEGENDA											
Nel	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.										
Ide	Indice del BULLONE o T	IRAFONDO più sollecitate	0								
Ned	Forza di Progetto MASSIMA [N].										
B _{p,Rd}	Resistenza al punzonamento [N].										
CS	Coefficiente di sicurezza										

Bulloni

Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	14	15	22,00	24	154,0	115,0	Classe B
1	14	15	22,00	24	154,0	115,0	Classe B
1	14	15	22,00	24	154,0	115,0	Classe B
1	14	15	22,00	24	154,0	115,0	Classe B
1	14	15	22,00	24	154,0	115,0	Classe B
1	14	15	22,00	24	154,0	115,0	Classe B

LEGENDA

Piastre

Diametro

Diam Foro Diam Dado Diam Medio

Identificativo delle piastre a cui è associato il bullone nella relativa tabella Diametro Nominale del Bullone [mm]
Diametro del Foro [mm]
Diametro del Dado [mm]
Diametro medio del Dado [mm]
Area nominale (per la verifica sul gambo) [mm²]
Area resistente (per la verifica sulla parte filettata) [mm²]
Trattamento superfici a contatto Area Area Res Tratt. Sup.

Verifiche Bullone

Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
Verifica del Gambo	42.283	73.920	1,75	43.241	110.880	2,56	1,18
Verifica del Gambo	42.272	73.920	1,75	43.271	110.880	2,56	1,18
Verifica del Gambo	42.324	73.920	1,75	25.559	110.880	4,34	1,55
Verifica del Gambo	42.313	73.920	1,75	25.559	110.880	4,34	1,55
Verifica del Gambo	42.294	73.920	1,75	24.304	110.880	4,56	1,37
Verifica del Gambo	42.283	73.920	1,75	24.321	110.880	4,56	1,37

LEGENDA

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 _{TaTrz}	Coefficiente di Sicurezza per Taglio e Trazio

Piastre

N _{piastra}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Flangia	X: 5,105; Y: 8,810; Z: 0,624	Bullonata	240x344	10,00	SI
Coordinate (X:)	() dei Bulloni rife	rite al haricentro d	della niastra [mm	1.		



Ulteriori interventi di messa in sicurezza sul costone di Via Matrice

4 = (102,0; - | 5 = (-102,0; 1,0) | 6 = (102,0; 1,0) (102,0; | 3 = (-102,0; - | 98,0) = (-102,0; | 2 = 121,0) 121,0)

Coordinate (X; Y) del baricentro del Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm]. $1 = (72.4; 145.1) \begin{vmatrix} 2 = (72.4; -1) \\ 4 = (72.4; 145.1) \end{vmatrix} = (72.4; -1) \begin{vmatrix} 4 = (-72.4; -1) \\ 4 = (-72.4; -1) \end{vmatrix} = (-72.4; -1) \begin{vmatrix} 4 = (-72.4; -1) \\ 4 = (-72.4; -1) \end{vmatrix}$ 1 = (72,4; 145,1) | 2 = (72,4; - | 145,0) 145,0) 145,1)

8 = (-3,8; 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.

Ingombro della sezione della piastra [mm]. Sezione

Spessore Spessore della piastra [mm].

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

Verifiche a Rifollamento (Piastra)

	Nel	Id _{el,x}	$Id_{el,y}$	$V_{Ed,x}$	$V_{Ed,y}$	F _{b,Rd,x}	F _{b,Rd,y}	D _{st,Bl,x}	D _{st,Bl,y}	αx	αγ	Kx	Κ _y	CS _x	CSy
	1	1	1	-6.190	42.283	40.320	66.931	0,0180	0,1200	0,40	1,00	2,50	1,66	6,51	1,58
	LEGENDA														
LEGENDA															

Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.

 Id_{EL} Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato.

Forza di Progetto MASSIMA [N]. V_{Ed} $F_{b,Rd}$ Resistenza al rifollamento [N].

 $\mathbf{D}_{\text{st,BI}}$ Minima distanza per la verifica a rifollamento [m].

Coefficiente $\boldsymbol{\alpha}$ Κ Coefficiente K.

CS Coefficiente di sicurezza.

Verifiche a Tensione

Nel	Ln _{Sez,X}	Ln _{Sez,Y}	N _{Ed.X}	N _{Ed.Y}	R _{d.X}	R _{d.Y}	CS _x	CS _Y				
1	0,2990	0,2100	-18.348	-248.274	775.008	544.320	42,24	2,19				
LEGENDA	4											
Nel	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.											
Ln _{Sez}	Lunghezza dell	a sezione resist	ente [m].									
N _{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].											
Rd	Resistenza della sezione resistente [N].											
CS	Coefficiente di sicurezza											

Verifiche a Punzonamento

Nel	Idei	N _{Ed}	$\mathbf{B}_{p,Rd}$	CS								
1	119.431	2,76										
LEGENDA												
Nel	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.											
Idei	Indice del BULLONE o T	IRAFONDO più sollecitate	0									
N _{Ed}	Forza di Progetto MASSI	Forza di Progetto MASSIMA [N].										
B _{p,Rd}	Resistenza al punzonam	Resistenza al punzonamento [N].										
CS	Coefficiente di sicurezza											

Verifiche a Flessione

						•	σ _A CoeffSic.X CoeffSic.Y 223.81 NS NS		
Nel	σX	σY	τΧ	τY	σ _{Id.X}	σ _{Id.Y}	σa	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 a flessione nella sezione d'attacco [N/mm²]. σ

 τ nella sezione d'attacco [N/mm²]. τ

σ Ideale MASSIMA nella sezione d'attacco [N/mm²]. σ_{Id}

 $\boldsymbol{\sigma}$ di progetto σΑ

CS Coefficiente di Sicurezza

Cordoni

Ncordone	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	7,07	10	95
2	1	d'angolo	lineare	7,07	10	95
3	1	d'angolo	lineare	7,07	10	95
4	1	d'angolo	lineare	7,07	10	95
5	1	d'angolo	lineare	7,07	10	240
6	1	d'angolo	lineare	7,07	10	240
7	1	d'angolo	lineare	7,07	10	231
8	1	d'angolo	lineare	7,07	10	231

LEGENDA

Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.



Piastre Identificativo delle piastre a cui è associato il cordone nella relativa tabella

Categoria di saldatura

Tipo Sez
Altezza Gola
Spessore
Lunghezza
Tipo sezione gola della saldatura
Altezza della sezione di gola [mm].
Spessore del cordone [mm].
Lunghezza del cordone [mm].

Verifiche Cordone

Ncordone	τ Par iniz.	τ Par fin.	τ Ort iniz.	τ Ort fin.	σ Ort iniz.	σ Ort fin.	Fyk	β1	β2	CS
1	0,6	0,6	15,2	15,1	55,3	51,4	235,0	0,85	1,00	3,33
2	0,7	0,7	8,2	8,3	28,9	32,7	235,0	0,85	1,00	5,73
3	0,7	0,7	8,3	8,2	32,8	28,9	235,0	0,85	1,00	5,73
4	0,6	0,6	15,1	15,2	51,5	55,4	235,0	0,85	1,00	3,33
5	0,6	0,6	15,2	15,2	58,1	58,1	235,0	0,85	1,00	3,21
6	0,7	0,7	8,3	8,3	32,9	32,9	235,0	0,85	1,00	5,71
7	15,1	8,2	0,7	0,6	45,8	27,8	235,0	0,85	1,00	4,14
8	8,2	15,1	0,7	0,6	27,8	45,8	235,0	0,85	1,00	4,14

LEGENDA

 N_{cordone} Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza. τ Parallela alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm²]. τ Parallela alla lunghezza - punto finale - [N/mm²]. τ Par iniz. τ Par fin. τ Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm²]. τ Ort iniz. τ Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm 2]. τ Ort fin. σ Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm²]. σ Ort iniz. σ Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm²]. σ Ort fin. Fyk Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm²]. β1 Coefficiente riduttivo Beta1 della resistenza di base β**2** Coefficiente riduttivo Beta2 della resistenza di base Coefficiente di sicurezza per la Sigma

VERIFICHE COLLEGAMENTI ACCIAIO (Elevazione)

Collegamento di tipo FLANGIA (pilastro/trave passante)

Colleg. 22163

ID Nodo del collegamento: 3

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S235	S235	10.9	-	-	-	No	Non Controllato

	Beam
	N _{beam}
	Trave 2-1a
	Pilastro 2
	Trave 1-2
LEGENDA	
N _{beam}	Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Verifiche a Rifollamento (Beam)

Nel	$Id_{el,x}$	$Id_{el,y}$	V _{Ed.x}	V _{Ed.v}	F _{b.Rd.x}	F _{b,Rd,y}	D _{st,Bl,x}	D _{st,Bl,y}	α_{x}	α_{v}	K	K	CS	CS _v
146I	± uei,x	± ⊶ei,y	■ Ea,x	■ Ea,y	· D,Ra,x	· D,Ka,y	⇒St,BI,X	St,BI,y	u.x	щy	Nχ	Ny	CSx	COy
Trave 2-1a	1	1	-42.332	8.278	113.780	68.543	0,0590	0,0180	1,00	0,40	1,66	2,50	2,69	8,28
Trave 1-2	1	1	-42.332	8.278	113.780	68.543	0,0590	0,0180	1,00	0,40	1,66	2,50	2,69	8,28

LEGENDA

Nel Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.

Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.

Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato.

V_{Ed} Forza di Progetto MASSIMA [N]. **F**_{b,Rd} Resistenza al rifollamento [N].

D_{st,Bl} Minima distanza per la verifica a rifollamento [m].

 $\begin{array}{ll} \pmb{\alpha} & \text{Coefficiente } \alpha \\ \pmb{\mathsf{K}} & \text{Coefficiente K.} \\ \pmb{\mathsf{CS}} & \text{Coefficiente di sicurezza} \end{array}$

Verifiche a Punzonamento

 N_{el} Id_{El} N_{Ed} $B_{p,Rd}$ CS



Trave 2-1a	1	48.150	203.032	4,22
Trave 1-2	1	48.150	203.032	4,22

LEGENDA

 $egin{align*} N_{el} & \mbox{Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.} \\ egin{align*} Idel & \mbox{Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato} \\ \end{array}$

 Ned
 Forza di Progetto MASSIMA [N].

 B_{p,Rd}
 Resistenza al punzonamento [N].

 CS
 Coefficiente di sicurezza

Bulloni

Piastre	Diametro	Diam Foro	Diam Dado	Diam Medio	Area	Area Res	Tratt. Sup.
1	14	15	22,00	24	154,0	115,0	Classe B
1	14	15	22,00	24	154,0	115,0	Classe B
1	14	15	22,00	24	154,0	115,0	Classe B
1	14	15	22,00	24	154,0	115,0	Classe B
1	14	15	22,00	24	154,0	115,0	Classe B
1	14	15	22,00	24	154,0	115,0	Classe B
1	14	15	22,00	24	154,0	115,0	Classe B
1	14	15	22,00	24	154,0	115,0	Classe B

LEGENDA

Piastre Identificativo delle piastre a cui è associato il bullone nella relativa tabella

Diametro Diametro Nominale del Bullone [mm]

 Diam Foro
 Diametro del Foro [mm]

 Diam Dado
 Diametro del Dado [mm]

 Diam Medio
 Diametro medio del Dado [mm]

Area Area nominale (per la verifica sul gambo) [mm²]
Area Res Area resistente (per la verifica sulla parte filettata) [mm²]

Tratt. Sup. Trattamento superfici a contatto

Verifiche Bullone

Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS TgTrz
Verifica del Gambo	42.332	73.920	1,75	48.137	110.880	2,30	1,33
Verifica del Gambo	42.332	73.920	1,75	48.150	110.880	2,30	1,33
Verifica del Gambo	42.342	73.920	1,75	4.913	110.880	22,57	1,73
Verifica del Gambo	42.354	73.920	1,75	4.916	110.880	22,55	1,73
Verifica del Gambo	42.332	73.920	1,75	36.490	110.880	3,04	1,42
Verifica del Gambo	42.332	73.920	1,75	36.503	110.880	3,04	1,42
Verifica del Gambo	42.332	73.920	1,75	16.754	110.880	6,62	1,60
Verifica del Gambo	42.332	73.920	1,75	16.761	110.880	6,62	1,60

LEGENDA

 $\begin{array}{lll} \textbf{Tipo} & \text{Area interessata dalla Verifica} \\ \textbf{F}_{\textbf{V},\textbf{Ed}} & \text{Taglio di Progetto per l'elemento [N]} \\ \textbf{F}_{\textbf{V},\textbf{Rd}} & \text{Taglio Resistente del Bullone [N]} \\ \textbf{CSTg} & \text{Coefficiente di sicurezza a Taglio} \\ \textbf{F}_{\textbf{t},\textbf{Ed}} & \text{Forza di trazione di Progetto [N]} \\ \textbf{F}_{\textbf{t},\textbf{Rd}} & \text{Resistenza a Trazione del Bullone [N]} \\ \textbf{CST}_{\textbf{TZ}} & \text{Coefficiente di sicurezza a Trazione} \\ \textbf{CST}_{\textbf{TgTz}} & \text{Coefficiente di Sicurezza a Prazione} \\ \end{array}$

Piastre

N _{piastra}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Flangia	X: 5,983; Y: 8,810; Z: 1,323	Bullonata	240x344	10,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni rife	rite al baricentro	della piastra [mn			
1 = (-102,0; 121,0) 8 = (102,0; - 38,0)	2 = (102,0; 121,0)	3 = (-102,0; - 98,0)	4 = (102,0; - 98,0)	5 = (-102,0; 62,0)	6 = (102,0; 62,0)	7 = (-102,0; - 38,0)
Coordinate (X; Y) del baricentro			ella piastra [mm]		
1 = (72,4; 145,1)	2 = (72,4; - 145,0)	3 = (-72,4; - 145,0)	4 = (-72,4; 145,1)	5 = (0,0; 162,0)	6 = (0,0; -161,9)	7 = (3,8; 0,0)
8 = (-3,8; 0,0)						
LEGENDA						



Ulteriori interventi di messa in sicurezza sul costone di Via Matrice

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)

Nel	$Id_{el,x}$	$Id_{el,y}$	$V_{Ed,x}$	$V_{Ed,y}$	F _{b,Rd,x}	F _{b,Rd,y}	D _{st,Bl,x}	D _{st,Bl,y}	α_x	α_{y}	K _x	Ky	CS _x	CSy
1	1	1	-8.278	-42.332	40.320	66.931	0,0180	0,0600	0,40	1,00	2,50	1,66	4,87	1,58
LEGE	NDA													
Nel			piastra o d											
Td _e ,	Indice de	I BULLON	F o TIRAFO	ONDO niù o	sollecitato									

 \mathbf{V}_{Ed} Forza di Progetto MASSIMA [N].

 $F_{b,Rd}$ Resistenza al rifollamento [N].

 $\mathbf{D}_{\mathsf{st,Bl}}$ Minima distanza per la verifica a rifollamento [m].

Coefficiente $\boldsymbol{\alpha}$ K Coefficiente K. CS Coefficiente di sicurezza.

Verifiche a Tensione

Nel	Ln _{Sez,X}	Ln _{Sez,Y}	N _{Ed.X}	N _{Ed.Y}	R _{d.X}	R _{d.Y}	CS _x	CS _Y
1	0,2840	0,2100	-35.400	338.656	736.128	544.320	20,79	1,61
LEGENDA	1							

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

Lunghezza della sezione resistente [m]. Lnsez Forza di Progetto MASSIMA [N]. NEd Resistenza della sezione resistente [N]. R_d Coefficiente di sicurezza

Verifiche a Punzonamento

Nel	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS						
1	1	48.150	119.431	2,48						
LEGENDA										
Nel	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.									
Idel	Indice del BULLONE o T	IRAFONDO più sollecitate	0							
N _{Ed}	Forza di Progetto MASSI	[MA [N].								
B _{p,Rd}	Resistenza al punzonamento [N].									
CS	Coefficiente di sicurezza									

Verifiche a Flessione

Nel	σΧ	σΥ	τΧ	τΥ	σ _{Id.X}	σ _{Id.} γ	σΑ	CoeffSic.X	CoeffSic.Y
1	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	223,81	NS	NS
LECENID	۸								

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

σ σ a flessione nella sezione d'attacco [N/mm²].

 τ nella sezione d'attacco [N/mm²]. τ

σ Ideale MASSIMA nella sezione d'attacco [N/mm²]. σıd

 σ di progetto σΑ

cs Coefficiente di Sicurezza

_				
Cor	-1	n	n	ı
CUI	u	u		

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	7,07	10	95
2	1	d'angolo	lineare	7,07	10	95
3	1	d'angolo	lineare	7,07	10	95
4	1	d'angolo	lineare	7,07	10	95
5	1	d'angolo	lineare	7,07	10	240
6	1	d'angolo	lineare	7,07	10	240
7	1	d'angolo	lineare	7,07	10	231
8	1	d'angolo	lineare	7,07	10	231

LEGENDA

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 sezione gola della saldatura Tipo Sez Altezza Gola Altezza della sezione di gola [mm]. Spessore Spessore del cordone [mm]. Lunghezza Lunghezza del cordone [mm]

Verifiche Cordone

Comune di Ginosa Ulteriori interventi di messa in sicurezza sul costone di Via Matrice

Ncordone	τ Par iniz.	τ Par fin.	τ Ort iniz.	τ Ort fin.	σ Ort iniz.	σ Ort fin.	Fyk	β1	β2	CS	
1	1,3	1,3	3,4	3,4	55,4	49,3	235,0	0,85	1,00	3,60	
2	1,3	1,3	3,3	3,4	128,5	134,7	235,0	0,85	1,00	1,48	
3	1,2	1,2	3,3	3,3	134,7	128,5	235,0	0,85	1,00	1,48	
4	1,2	1,2	3,3	3,3	49,3	55,4	235,0	0,85	1,00	3,60	
5	1,2	1,3	3,3	3,4	64,3	64,3	235,0	0,85	1,00	3,10	
6	1,3	1,2	3,4	3,3	143,6	143,6	235,0	0,85	1,00	1,39	
7	3,3	5,4	1,3	0,0	32,3	111,9	235,0	0,85	1,00	1,78	
8	5,4	3,3	0,0	1,3	111,9	32,3	235,0	0,85	1,00	1,78	
LEGENDA											
N _{cordone}		Numero prog	gressivo del c	ordone nel co	llegamento di	appartenenza	а.				
τ Par iniz.		τ Parallela al	la lunghezza	- punto inizial	e - [N/mm²].						
τ Par fin.				 punto finale 	_ ,						
τ Ort iniz.					ziale - [N/mm						
τ Ort fin.					ale - [N/mm²]						
σ Ort iniz.					ziale - [N/mm	-					
σ Ort fin.		σ Ortogonale	e alla lunghez	za - punto fin	ale - [N/mm²]	.					
Fyk		Resistenza d	i calcolo del n	nateriale di ba	ase [N/mm²].						
β1		Coefficiente	riduttivo Beta	1 della resiste	enza 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. 20631

ID Nodo del collegamento: 8

Materiali Collegamenti

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

Beam								
	N _{beam}							
	Pilastro 1							
LEGENDA								
N _{beam}	Identificativo del beam coinvolto nel collegamento							

Piastre

Flastie									
N _{piastra}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva			
1	Piastra di fondazione	X: 4,990; Y: 8,810; Z: 0,000	Con Tirafondi	530x496	15,00	SI			
Coordinate (X; Y	() dei Bulloni rifei	ite al baricentro	della piastra [mn	n].					
1 = (-229,0; - 212,0) 8 = (229,0; 0,0)	2 = (229,0; - 212,0)	3 = (-229,0; 212,0)	4 = (229,0; 212,0)	5 = (0,0; 212,0)	6 = (0,0; -212,0)	7 = (-229,0; 0,0)			
Coordinate (X; Y) del baricentro	lei Cordoni riferit	e al baricentro de	ella piastra [mm]					
1 = (-3,8; 0,0)	2 = (3,8; 0,0)	3 = (-72,4; - 103,0)	4 = (72,4; - 103,0)	5 = (72,4; 103,0)	6 = (-72,4; 103,0)	7 = (0,0; -115,0)			
8 = (0,0; 115,0)	100 5)	100 5	100 5	20 = (-120,0; 186,5)	21 = (-120,0;	22 = (120,0; 0,0)			
23 = (-132,0; 0,0)	24 = (132,0; 0,0)	25 = (-132,0; - 186,5)	26 = (132,0; - 186,5)	27 = (132,0; 186,5)	28 = (-132,0; 186,5)	29 = (-203,5; - 115,0)			
30 = (203,5; - 115,0)	. , ,			34 = (203,5; - 103,0)	35 = (203,5; 103,0)	36 = (-203,5; 103,0)			
Coordinate (X; Y	() del baricentro	delle costole rifer	ite al baricentro o	della piastra [mm].				
1 = (-192,2; - 103,0)	2 = (-192,2; 115,0)	3 = (192,2; - 115,0)	4 = (192,2; 103,0)	5 = (-132,0; 0,0)	6 = (120,0; 0,0)				
LEGENDA									

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

Tipo di piastra.

. Baric. Coordinate del Baricentro della piastra [m]. Tipo Collegamento piastra.
Ingombro della sezione della piastra [mm]. **Tipo Collg** Sezione Spessore Spessore della piastra [mm].

PROGETTO ESECUTIVO



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

Verifiche a Rifollamento (Piastra)

Nel	$Id_{el,x}$	$Id_{el,y}$	V _{Ed,x}	$V_{Ed,y}$	F _{b,Rd,x}	F _{b,Rd,y}	$D_{st,Bl,x}$	$D_{st,Bl,y}$	αx	α_{y}	K _x	Ky	CS _x	CSy
1	1	1	-2.529	-8.950	122.779	122.779	0,0360	0,0360	0,63	0,63	2,50	2,50	48,55	13,72

LEGENDA

Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica. Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato. Idel

 V_{Ed} Forza di Progetto MASSIMA [N]. $F_{b,Rd}$ Resistenza al rifollamento [N].

Minima distanza per la verifica a rifollamento [m]. $\textbf{D}_{\text{st,BI}}$

Coefficiente α Κ Coefficiente K. CS Coefficiente di sicurezza.

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	0,4960	0,4920	70.996	70.992	1.928.448	1.912.896	27,16	25,90
LECENIDA								

LEGENDA

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

Lunghezza della sezione resistente [m]. Lnsez Forza di Progetto MASSIMA [N]. N_{Ed} Resistenza della sezione resistente [N]. R_d CS Coefficiente di sicurezza

Verifiche a Punzonamento

Nel	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS						
1	1 62.675 219.861 3,51									
LEGENDA										
Nel	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.									
Idei	Indice del BULLONE o T	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									

Verifiche a Flessione

						•			
Nel	σΧ	σΥ	τΧ	τY	σ _{Id.X}	σ _{Id.Y}	σa	CoeffSic.X	CoeffSic.Y
1	7,85	11,18	9,48	14,44	18,20	27,40	223,81	12,29	8,17

LEGENDA

Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.

 σ a flessione nella sezione d'attacco [N/mm²]. σ

 τ nella sezione d'attacco [N/mm²]. τ

 σ Ideale MASSIMA nella sezione d'attacco [N/mm 2]. σ_{Id}

 σ di progetto σΑ

CS Coefficiente di Sicurezza

Verifiche Pressione di contatto

Nel	N _{Ed}	M _{Ed,x}	M _{Ed,y}	συ	σΑ	Ptcontatto	CS
1	97.201	22.133	2.455	1,49	14,11	X: 0,265; Y: - 0,248; Z: 0,000	9,46
LEGENDA							

Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica. N_{Ed} Sforzo normale [N].

Vettore Momento intorno a X [Nm]. $M_{Ed,x}$

 $M_{Ed,y}$ Vettore Momento intorno a Y [Nm]. σD Sigma di compressione di progetto [N/mm²]. Sigma di compressione massima [N/mm²].

Pt_c Coordinate del punto con massima Sigma di compressione [m].

CS Coefficiente di sicurezza

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	7,07	10	131
2	1	d'angolo	lineare	7,07	10	131
3	1	d'angolo	lineare	7,07	10	76
4	1	d'angolo	lineare	7,07	10	76
5	1	d'angolo	lineare	7,07	10	76
6	1	d'angolo	lineare	7,07	10	76
7	1	d'angolo	lineare	7,07	10	192
8	1	d'angolo	lineare	7,07	10	192





9	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	192
10	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	192
11	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	192
12	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	192
13	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	192
14	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	192
15	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	192
16	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	192
17	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
18	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
19	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
20	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
21	1	d'angolo	lineare	7,07	10	149
22	1	d'angolo	lineare	7,07	10	149
23	1	d'angolo	lineare	7,07	10	149
24	ī	d'angolo	lineare	7,07	10	149
25	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
26	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
27	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
28	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
29	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
30	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
31	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
32	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
33	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
34	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
35	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
36	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
37	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	200
38	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	200
39	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	200
40	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	200
41	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	200
42	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	200
43	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	200
44	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	200

LEGENDA

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

N_{cordone}
Piastre
Categoria
Tipo Sez
Altezza Gola
Spessore
Lunghezza

Verifiche Cordone

	Verniche Cordone											
N _{cordone}	τ Par iniz.	τ Par fin.	τ Ort iniz.	τ Ort fin.	σ Ort iniz.	σ Ort fin.	Fyk	β1	β2	CS		
1	3,2	3,2	0,2	0,3	15,4	12,5	235,0	0,85	1,00	12,69		
2	3,2	3,2	0,2	0,3	12,5	15,4	235,0	0,85	1,00	12,69		
3	0,2	0,2	3,2	3,2	13,2	13,7	235,0	0,85	1,00	13,86		
4	0,2	0,2	3,2	3,2	13,7	13,2	235,0	0,85	1,00	13,85		
5	0,3	0,3	0,0	0,0	17,9	18,4	235,0	0,85	1,00	10,87		
6	0,2	0,2	0,1	0,0	18,4	17,9	235,0	0,85	1,00	10,87		
7	0,2	0,2	3,2	3,2	14,0	14,0	235,0	0,85	1,00	13,60		
8	0,3	0,2	0,0	0,1	19,7	19,7	235,0	0,85	1,00	10,12		
9	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	235,0	0,00	0,00	NS		
10	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	235,0	0,00	0,00	NS		
11	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	235,0	0,00	0,00	NS		
12	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	235,0	0,00	0,00	NS		
13	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	235,0	0,00	0,00	NS		
14	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	235,0	0,00	0,00	NS		
15	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	235,0	0,00	0,00	NS		
16	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	235,0	0,00	0,00	NS		
17	3,2	3,2	0,3	0,2	16,3	14,5	235,0	0,85	1,00	12,03		
18	3,2	3,2	0,2	0,2	14,5	16,3	235,0	0,85	1,00	12,02		
19	0,0	0,0	0,3	0,3	27,5	21,0	235,0	0,85	1,00	7,26		
20	0,1	0,1	0,2	0,2	21,0	27,5	235,0	0,85	1,00	7,26		
21	3,2	3,2	0,2	0,3	13,3	16,6	235,0	0,85	1,00	11,81		
22	3,2	3,2	0,3	0,2	16,6	13,3	235,0	0,85	1,00	11,80		
23	3,3	3,3	0,3	0,2	16,7	13,4	235,0	0,85	1,00	11,71		
24	3,3	3,3	0,2	0,3	13,4	16,7	235,0	0,85	1,00	11,71		
25	3,3	3,2	0,2	0,3	14,6	16,4	235,0	0,85	1,00	11,94		
26	3,3	3,3	0,2	0,2	16,4	14,6	235,0	0,85	1,00	11,93		
27	0,0	0,0	0,3	0,3	21,1	27,6	235,0	0,85	1,00	7,23		
28	0,1	0,1	0,2	0,2	27,6	21,1	235,0	0,85	1,00	7,23		
29	0,2	0,2	3,3	3,3	15,0	14,4	235,0	0,85	1,00	12,86		
30	0,2	0,2	3,3	3,3	14,4	15,0	235,0	0,85	1,00	12,85		
31	0,3	0,3	0,0	0,0	20,7	20,1	235,0	0,85	1,00	9,65		



32	0,2	0,2	0,1	0,1	20,1	20,7	235,0	0,85	1,00	9,65
33	0,2	0,2	3,3	3,3	14,0	14,6	235,0	0,85	1,00	13,16
34	0,2	0,2	3,3	3,3	14,6	14,0	235,0	0,85	1,00	13,15
35	0,3	0,3	0,0	0,0	18,6	19,3	235,0	0,85	1,00	10,37
36	0,2	0,2	0,1	0,1	19,3	18,6	235,0	0,85	1,00	10,37
37	20,5	20,5	0,0	0,0	38,8	69,6	235,0	0,85	1,00	2,75
38	20,5	20,5	0,0	0,0	38,8	69,6	235,0	0,85	1,00	2,75
39	20,5	20,5	0,0	0,0	38,8	69,6	235,0	0,85	1,00	2,75
40	20,5	20,5	0,0	0,0	38,8	69,6	235,0	0,85	1,00	2,75
41	20,5	20,5	0,0	0,0	38,8	69,6	235,0	0,85	1,00	2,75
42	20,5	20,5	0,0	0,0	38,8	69,6	235,0	0,85	1,00	2,75
43	20,5	20,5	0,0	0,0	38,8	69,6	235,0	0,85	1,00	2,75
44	20,5	20,5	0,0	0,0	38,8	69,6	235,0	0,85	1,00	2,75

LEGENDA

Ncordone Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.

Numero progressivo del cordone nel collegamento di ap τ Parallela alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm²]. τ Parallela alla lunghezza - punto finale - [N/mm²]. τ Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm²]. τ Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm²]. σ Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm²]. σ Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm²]. Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm²]. τ Par iniz. τ Par fin. τ Ort iniz. τ Ort fin. σ Ort iniz. σ Ort fin. Fyk β1 Coefficiente riduttivo Beta1 della resistenza di base β2 CS Coefficiente riduttivo Beta2 della resistenza di base

Coefficiente di sicurezza per la Sigma

Tirafondi

N _{trfnd}	Piastre	Diametro	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	18	Uncino Semplice	-	-	3,12	9,8	-
2	1	18	Uncino Semplice	-	-	3,12	9,8	-
3	1	18	Uncino Semplice	-	-	3,12	9,8	-
4	1	18	Uncino Semplice	-	-	3,12	9,8	-
5	1	18	Uncino Semplice	-	-	3,12	9,8	-
6	1	18	Uncino Semplice	-	-	3,12	9,8	-
7	1	18	Uncino Semplice	-	-	3,12	9,8	-
8	1	18	Uncino Semplice	-	-	3,12	9,8	-

LEGENDA

Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza. Ntrfnd

Piastre Identificativo delle piastre a cui è associato il tirafondo nella relativa tabella

Diametro Diametro nominale [mm]. Tipologia del tirafondo Tipo

Diam Barra Trsv Diametro della barra trasversale [mm]. Lunghezza della barra trasversale [m]. **Lun Barra Trsv** Raggio dell'uncino [cm]. Raggio Uncino

Lunghezza terminale dell'uncino [cm]. Raggio della rosetta [cm]. **Lun Trmn Uncino**

Raggio Rosetta

Verifiche Bullone

Tipo	$F_{v,Ed}$	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS TgTrz
Verifica del Gambo	8.976	97.536	10,87	38.691	146.304	3,78	3,56
Verifica del Gambo	8.982	97.536	10,86	38.691	146.304	3,78	3,56
Verifica del Gambo	8.976	97.536	10,87	62.675	146.304	2,33	2,51
Verifica del Gambo	8.982	97.536	10,86	62.675	146.304	2,33	2,51
Verifica del Gambo	8.906	97.536	10,95	60.441	146.304	2,42	2,59
Verifica del Gambo	8.906	97.536	10,95	38.691	146.304	3,78	3,57
Verifica del Gambo	8.970	97.536	10,87	40.925	146.304	3,57	3,43
Verifica del Gambo	8.976	97.536	10,87	40.925	146.304	3,57	3,43
LEGENDA							



Tipo	Area interessata dalla Verifica
F _{v,Ed}	Taglio di Progetto per l'elemento [N]
F _{v,Rd}	Taglio Resistente del Bullone [N]
СЅтд	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
CSTgTrz	Coefficiente di Sicurezza per Taglio e Trazione

Verifiche Sfilamento Tirafondo

Ntrfnd	F _{t, Ed}	F _{t, Rd}	CS										
1	38.691	130.101	3,36										
2	38.691	130.101	3,36										
3	62.675	130.101	2,08										
4	62.675	130.101	2,08										
5	60.441	130.101	2,15										
6	38.691	130.101	3,36										
7	40.925	130.101	3,18										
8	40.925	130.101	3,18										
LECENDA			·										

LEGENDA

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

Costole

N _{costola}	Spessore						
1	12						
2	12						
3	12						
4	12						
5	12						
6	12						
LEGENDA							
N _{costola}	Numero progressivo della costola nel collegamento di appartenenza.						
Spessore	Spessore della costola [mm].						

Verifiche Costola

N _{costola}	σν	σο	τ	σ _{Id}	CS
1	34,0	34,0	24,2	53,9	4,15
2	34,0	34,0	24,2	53,9	4,15
3	34,0	34,0	24,2	53,9	4,15
4	34,0	34,0	24,2	53,9	4,15
5	50,9	50,9	39,3	85,1	2,63
6	50,9	50,9	39,3	85,1	2,63

LEGENDA

σο

Numero progressivo della costola nel collegamento di appartenenza. σ nel piano della COSTOLA [N/mm²]. N_{costola}

 σ ortogonale al piano della COSTOLA [N/mm²]. τ nel piano della COSTOLA [N/mm²].

 σ ideale MASSIMA [N/mm 2].

σ_{Id} CS Coefficiente di sicurezza per la Sigma ideale

Colleg. 22165

ID Nodo del collegamento: 9

Materiali Collegamenti

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

Beam

	N _{beam}
	Pilastro 2
LEGENDA	
N _{beam}	Identificativo del beam coinvolto nel collegamento



P	Ī	а	S	t	r	e
	ш	ч	3	L	•	u

riastie													
Npiastra	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva							
1	Piastra di fondazione	X: 5,990; Y: 8,810; Z: 0,000	Con Tirafondi	530x496	15,00	SI							
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].													
1 = (-229,0; - 212,0) 8 = (229,0; 0,0)	2 = (229,0; - 212,0)	3 = (-229,0; 212,0)	4 = (229,0; 212,0)	5 = (0,0; 212,0)	6 = (0,0; -212,0)	7 = (-229,0; 0,0)							
Coordinate (X; Y	Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].												
1 = (-3,8; 0,0)	2 = (3,8; 0,0)	3 = (-72,4; - 103,0)	4 = (72,4; - 103,0)	5 = (72,4; 103,0)	6 = (-72,4; 103,0)	7 = (0,0; -115,0)							
8 = (0,0; 115,0)	186 5)	186 5)	186 5)	20 = (-120,0; 186,5)	0.0)	22 = (120,0; 0,0)							
23 = (-132,0; 0,0)	24 = (132,0; 0,0)	25 = (-132,0; - 186,5)	26 = (132,0; - 186,5)	27 = (132,0; 186,5)	28 = (-132,0; 186,5)	29 = (-203,5; - 115,0)							
30 = (203,5; - 115,0)	31 = (203,5; 115,0)	32 = (-203,5; 115,0)	33 = (-203,5; - 103,0)	34 = (203,5; - 103,0)	35 = (203,5; 103,0)	36 = (-203,5; 103,0)							
Coordinate (X; Y	() del baricentro	delle costole rifer	ite al baricentro o	della piastra [mm].								
103,0)	2 = (-192,2; 115,0)	3 = (192,2; - 115,0)	4 = (192,2; 103,0)	5 = (-132,0; 0,0)	6 = (120,0; 0,0)								
LECENDA													

LEGENDA

 ${f N}_{{
m piastra}}$ 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)

Nel	Id _{el,x}	$Id_{el,y}$	$V_{Ed,x}$	$V_{Ed,y}$	F _{b,Rd,x}	F _{b,Rd,y}	D _{st,Bl,x}	D _{st,Bl,y}	αx	αγ	Kx	Ky	CS _x	CSy
1	1	1	-4.466	5.708	122.779	122.779	0,0360	0,0360	0,63	0,63	2,50	2,50	27,49	21,51
LEGE	LEGENDA													
Nel	Identifica	tivo della	piastra o d	el beam s	oggetta a '	erifica.								
Idel	Indice de	I BULLONI	E o TIRAFO	ONDO più	sollecitato.									
V _{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].													
F _{b,Rd}	Resistenza al rifollamento [N].													
1 -														

 $\mathbf{D}_{\mathbf{st},\mathbf{Bl}}$ Minima distanza per la verifica a rifollamento [m]. α Coefficiente α

 $\begin{array}{ll} \pmb{\alpha} & \text{Coefficiente } \alpha \\ \pmb{\mathsf{K}} & \text{Coefficiente K.} \\ \pmb{\mathsf{CS}} & \text{Coefficiente di sicurezza.} \end{array}$

Verifiche a Tensione

	562,7		Lu.x	Lu.1	u.x	u. i					
1	0,4960	0,4920	-45.665	-45.664	1.928.448	1.912.896	42,23	40,27			
LEGENDA											
Nel	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.										
Ln _{Sez}	Lunghezza dell	la sezione resiste	ente [m].								
N _{Ed}	Forza di Proge	tto MASSIMA [N].								
Rd	Resistenza della sezione resistente [N].										
CS	Coefficiente di sicurezza										

Verifiche a Punzonamento

	VCI III CIIC U I UII ECIICO									
N _{el}	Idei	N _{Ed}	$\mathbf{B}_{p,Rd}$	CS						
1	1	8.140	219.861	27,01						
LEGENDA										
Nel	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.									
Id _{El}	Indice del BULLONE o T	TRAFONDO più sollecitato)							
N _{Ed}	Forza di Progetto MASS	IMA [N].								
$B_{p,Rd}$	Resistenza al punzonamento [N].									
CS	Coefficiente di sicurezza	1								

Verifiche	a Flessione
-----------	-------------

Nel	σX	σY	τΧ	τY	σ _{Id.X}	σ _{Id.Y}	σa	CoeffSic.X	CoeffSic.Y
1	10,89	4,94	18,39	9,31	33,66	16,87	223,81	6,65	13,27

LEGENDA

Nel Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.

 σ σ a flessione nella sezione d'attacco [N/mm²].

τ nella sezione d'attacco [N/mm²].

 σ Ideale MASSIMA nella sezione d'attacco [N/mm²].

σ_A σ di progetto



CS Coefficiente di Sicurezza

Verifiche	Pressione	e di contatto
AGLILICITE	r i essibile	ui contatto

Nel	N _{Ed}	M _{Ed,x}	M _{Ed,y}	σ _D	σΑ	Ptcontatto	CS
1	-362.841	-2.284	-52.705	3,97	14,11	X: -0,265; Y: 0,248; Z: 0,000	3,55

LEGENDA

Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.

 \pmb{N}_{Ed}

Sforzo normale [N]. Vettore Momento intorno a X [Nm]. Vettore Momento intorno a Y [Nm]. $M_{\text{Ed},x}$ $\mathbf{M}_{\text{Ed,y}}$ Sigma di compressione di progetto [N/mm²]. σD Sigma di compressione massima [N/mm²].

Coordinate del punto con massima Sigma di compressione [m].

CS Coefficiente di sicurezza

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	7,07	10	131
2	1	d'angolo	lineare	7,07	10	131
3	1	d'angolo	lineare	7,07	10	76
4	1				10	76 76
		d'angolo	lineare	7,07		
5	1	d'angolo	lineare	7,07	10	76
6	1	d'angolo	lineare	7,07	10	76
7	1	d'angolo	lineare	7,07	10	192
8	1	d'angolo	lineare	7,07	10	192
9	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	192
10	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	192
11	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	192
12	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	192
13	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	192
14	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	192
15	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	192
16	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	192
17	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
18	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
19	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
20	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
21	1	d'angolo	lineare	7,07	10	149
22	1	d'angolo	lineare	7,07	10	149
23	1	d'angolo	lineare	7,07	10	149
24	1	d'angolo	lineare	7,07	10	149
25	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
26	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
27	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
28	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
29	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
30	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
31	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
32	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
33	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
34	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
35	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
36	1	d'angolo	lineare	7,07	10	98
37	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	200
38	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	200
39	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	200
40	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	200
41	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	200
42	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	200
43	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	200
44	Nessuna	d'angolo	lineare	7,07	10	200
- ''	recoound	u ungolo	inicarc	7,07	10	

LEGENDA

Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza. Identificativo delle piastre a cui è associato il cordone nella relativa tabella N_{cordone} Piastre

Categoria Categoria di saldatura

Tipo sezione gola della saldatura **Tipo Sez** Altezza Gola Altezza della sezione di gola [mm]. Spessore del cordone [mm]. Spessore Lunghezza Lunghezza del cordone [mm]

Veri	fiche	Cor	done

N _{cordone}	τ Par iniz.	τ Par fin.	τ Ort iniz.	τ Ort fin.	σ Ort iniz.	σ Ort fin.	Fyk	β1	β2	CS
1	1,9	1,9	0,5	0,5	20,4	20,1	235,0	0,85	1,00	9,75



2	1,9	1,9	0,5	0,5	20,1	20,4	235,0	0,85	1,00	9,75
3	0,5	1,6	1,9	1,7	21,3	30,8	235,0	0,85	1,00	6,47
4	1,6	0,5	1,7	1,9	30,8	21,3	235,0	0,85	1,00	6,47
5	0,5	1,6	1,3	1,5	21,8	31,2	235,0	0,85	1,00	6,38
6	1,6	0,5	1,5	1,3	31,2	21,8	235,0	0,85	1,00	6,38
7	1,6	1,6	1,7	1,7	28,9	28,9	235,0	0,85	1,00	6,88
8	1,6	1,6	1,5	1,5	29,5	29,5	235,0	0,85	1,00	6,76
9	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	235,0	0,00	0,00	NS
10	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	235,0	0,00	0,00	NS
11	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	235,0	0,00	0,00	NS
12	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	235,0	0,00	0,00	NS
13	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	235,0	0,00	0,00	NS NS
14	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	235,0	0,00	0,00	NS NS
15	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	235,0	0,00	0,00	NS NS
16	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	235,0	0,00	0,00	NS NS
17	1,7	1,7	1,6	1,6	31,5	31,4	235,0	0,85	1,00	6,33
18	1,7	1,7	1,6	1,6	31,3	31,4	235,0	0,85	1,00	6,33
19	1,7		1,6			32,0				6,12
20		1,5		1,6	32,6		235,0	0,85	1,00	
20	1,5	1,5 1,5	1,6 1,6	1,6	32,0	32,6	235,0 235,0	0,85	1,00	6,12
21	1,7			1,6	31,4	31,7		0,85	1,00	6,29
	1,5	1,7	1,6	1,6	31,7	31,4	235,0	0,85	1,00	6,29
23	1,5	1,7	1,6	1,6	34,5	34,2	235,0	0,85	1,00	5,77
24	1,7	1,5	1,6	1,6	34,2	34,5	235,0	0,85	1,00	5,77
25	1,7	1,7	1,6	1,6	34,3	34,3	235,0	0,85	1,00	5,81
26	1,7	1,7	1,6	1,6	34,3	34,3	235,0	0,85	1,00	5,81
27	1,5	1,5	1,6	1,6	34,9	35,4	235,0	0,85	1,00	5,63
28	1,5	1,5	1,6	1,6	35,4	34,9	235,0	0,85	1,00	5,63
29	1,6	1,6	1,7	1,7	49,2	36,5	235,0	0,85	1,00	4,06
30	1,6	1,6	1,7	1,7	36,5	49,2	235,0	0,85	1,00	4,06
31	1,6	1,6	1,5	1,5	49,7	37,0	235,0	0,85	1,00	4,01
32	1,6	1,6	1,5	1,5	37,0	49,7	235,0	0,85	1,00	4,01
33	1,6	1,6	1,7	1,7	36,5	49,2	235,0	0,85	1,00	4,06
34	1,6	1,6	1,7	1,7	49,2	36,5	235,0	0,85	1,00	4,06
35	1,6	1,6	1,5	1,5	36,9	49,6	235,0	0,85	1,00	4,02
36	1,6	1,6	1,5	1,5	49,6	36,9	235,0	0,85	1,00	4,02
37	39,8	39,8	0,0	0,0	53,8	96,6	235,0	0,85	1,00	1,91
38	39,8	39,8	0,0	0,0	53,8	96,6	235,0	0,85	1,00	1,91
39	39,8	39,8	0,0	0,0	53,8	96,6	235,0	0,85	1,00	1,91
40	39,8	39,8	0,0	0,0	53,8	96,6	235,0	0,85	1,00	1,91
41	39,8	39,8	0,0	0,0	53,8	96,6	235,0	0,85	1,00	1,91
42	39,8	39,8	0,0	0,0	53,8	96,6	235,0	0,85	1,00	1,91
43	39,8	39,8	0,0	0,0	53,8	96,6	235,0	0,85	1,00	1,91
44	39,8	39,8	0,0	0,0	53,8	96,6	235,0	0,85	1,00	1,91

	_		
	$\overline{}$	-	
11	_(¬	-1	шж

Tirafondi

N _{trfnd}	Piastre	Diametro	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	18	Uncino Semplice	-	-	3,12	9,8	-
2	1	18	Uncino Semplice	-	-	3,12	9,8	-
3	1	18	Uncino Semplice	-	-	3,12	9,8	-
4	1	18	Uncino Semplice	-	-	3,12	9,8	-
5	1	18	Uncino Semplice	-	-	3,12	9,8	-
6	1	18	Uncino Semplice	-	-	3,12	9,8	-
7	1	18	Uncino Semplice	-	-	3,12	9,8	-
8	1	18	Uncino Semplice	-	-	3,12	9,8	-
LEGENDA	\							



Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza. Ntrfnd

Piastre Identificativo delle piastre a cui è associato il tirafondo nella relativa tabella

Diametro Diametro nominale [mm]. Tipologia del tirafondo Tipo

Diam Barra Trsv Diametro della barra trasversale [mm]. Lun Barra Trsv Lunghezza della barra trasversale [m]. Raggio dell'uncino [cm]. Raggio Uncino

Lun Trmn Uncino Lunghezza terminale dell'uncino [cm].

Raggio Rosetta Raggio della rosetta [cm].

Verifiche Bullone

Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
Verifica del Gambo	6.489	97.536	15,03	8.140	146.304	17,97	9,41
Verifica del Gambo	6.425	97.536	15,18	8.140	146.304	17,97	9,47
Verifica del Gambo	6.489	97.536	15,03	7.454	146.304	19,63	9,72
Verifica del Gambo	6.425	97.536	15,18	7.454	146.304	19,63	9,78
Verifica del Gambo	6.457	97.536	15,11	0	146.304	NS	NS
Verifica del Gambo	6.457	97.536	15,11	0	146.304	NS	NS
Verifica del Gambo	6.460	97.536	15,10	7.546	146.304	19,39	9,70
Verifica del Gambo	6.397	97.536	15,25	7.546	146.304	19,39	9,76

LEGENDA

Tipo Area interessata dalla Verifica $\mathbf{F}_{v,Ed}$ Taglio di Progetto per l'elemento [N] Taglio Resistente del Bullone [N] $F_{v,Rd}$ CS_{Tg} Coefficiente di sicurezza a Taglio $F_{t,Ed}$ Forza di trazione di Progetto [N] $F_{t,Rd}$ Resistenza a Trazione del Bullone [N] CS_{Trz} Coefficiente di sicurezza a Trazione **CS**TgTrz Coefficiente di Sicurezza per Taglio e Trazione

Verifiche Sfilamento Tirafondo

N _{trfnd}	F _{t, Ed}	F _{t, Rd}	CS
1	8.140	120.116	14,76
2	8.140	120.116	14,76
3	7.454	120.116	16,11
4	7.454	120.116	16,11
5	0	120.116	NS
6	0	120.116	NS
7	7.546	120.116	15,92
8	7.546	120.116	15,92

LEGENDA

Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza. N_{trfnd} $\begin{aligned} & \textbf{F}_{t, \text{ Ed}} \\ & \textbf{F}_{t, \text{ Rd}} \\ & \textbf{CS} \end{aligned}$ Sforzo di Trazione di Progetto [N]. Sforzo di Trazione Resistente [N]. Coefficiente di sicurezza a Trazione

Costole

N _{costola}	Spessore
1	12
2	12
3	12
4	12
5	12
6	12
LEGENDA	

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

Verifiche Costola

N _{costola}	σν	σο	τ	σ _{Id}	CS
1	47,1	47,1	46,9	93,9	2,38
2	47,1	47,1	46,9	93,9	2,38
3	47,1	47,1	46,9	93,9	2,38
4	47,1	47,1	46,9	93,9	2,38
5	22,5	22,5	25,4	49,4	4,53



Comune di Ginosa Ulteriori interventi di messa in sicurezza sul costone di Via Matrice

6	22,5	22,5	25,4	49,4	4,53
LEGENDA					
N _{costola}		della costola nel colleg	jamento di appartend	enza.	
σν	σ nel piano della CO:	STOLA [N/mm²].			
σο	σ ortogonale al piano	della COSTOLA [N/m	m ²].		
τ	τ nel piano della COS	STOLA [N/mm²].			
σ _{Id}	σ ideale MASSIMA [N	l/mm²].			
CS	Coefficiente di sicure	zza per la Sigma ideal	e		

PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione) Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SL Dir Pos Nodo Ned Med Ac Adr CS Nodo Ned Med Ac Adr CS Nodo Ned Med Ac Adr CS																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS
Eond	azione		[N]	[N·m]		[cm²/cm] tea 1			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	
P	S	00004	_		0,045	0,045		00005			0,045	0,045					0,045	0,045	
•			0	0	24	24	-		0	70	24	24	NS	00006	0	0	24	24	-
	I		4	895	0,045 24	0,045 24	88,0 6		0	0	0,045 24	0,045 24	-		4	4.643	0,045 24	0,045 24	16,98
S	S		0	0	0,045	0,045	_		1	1.401	0,045	0,045	56,2		0	1.432	0,045	0,045	58,18
	I		U	0	24 0,045	24 0,045	50,1		1	1.701	24 0,045	24 0,045	6		U	1.732	24 0,045	24 0,045	30,10
	1		17	1.572	24	24	4		1	123	24	24	NS		0	0	24	24	-
Р	S	00007	0	0	0,045 24	0,045 24	-	00008	15	90.77 1	0,090 48	0,090 48	2,20	00009	0	0	0,045 24	0,045 24	-
	I		0	567	0,045	0,045	NS		0	0	0,045	0,045	_		10	64.98	0,045	0,045	1,21
S	S		0	1.059	0,045	0,045	74,4		7	54.06	0,045	24 0,045	1,46		0	0	24 0,045	24 0,045	· _
	I				24 0,045	24 0,045	3			2	24 0,045	24 0,045	1,10			90.80	24 0,090	24 0,090	
			0	0	24	24	-		0	0	24	24	-		15	4	48	48	2,20
Р	S	00010	0	13.50 7	0,045 24	0,045 24	5,84	00011	0	28.86 7	0,045 24	0,045 24	2,73	00012	17	44.50 4	0,045 24	0,045 24	1,77
	I		0	0	0,045	0,045	_		0	0	0,045	0,045	_		0	0	0,045	0,045	-
S	S		0	0	24 0,045	24 0,045	_		0	4.852	0,045	24 0,045	16,2		0	0	24 0,045	24 0,045	
			U	U	24	24			U	4.852	24	24	4		U	U	24	24	-
	I		0	4.935	0,045 24	0,045 24	15,9 7		0	0	0,045 24	0,045 24	-		14	6.338	0,045 24	0,045 24	12,44
Р	S	00013	5	22.72	0,045	0,045	3,47	00014	17	7.535	0,045	0,045	10,4	00015	5	9.995	0,045	0,045	7,89
	I		0	4 0	24 0,045	24 0,045	_		17	1.767	24 0,045	24 0,045	6 44,6		0	0	24 0,045	24 0,045	_
S	S				0,045	0,045	31,5		1,		0,045	24 0,045	10,5			-	24 0,045	24 0,045	
3	5		0	2.501	24	24	2		26	7.490	24	24	2		1	270	24	24	NS
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		1	19.53 6	0,045 24	0,045 24	4,03
Р	S	00016	0	0	0,045	0,045	_	00017	33	5.534	0,045	0,045	14,2	00018	0	0	0,045	0,045	-
	I				24 0,045	24 0,045				10.35	24 0,045	24 0,045	4	00010			24 0,045	24 0,045	
			7	8.265	24	24	9,54		33	5	24	24	7,61		4	3.387	24	24	23,27
S	S		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	3.976	0,045 24	0,045 24	19,82
	I		31	55.89	0,045	0,045	1,41		86	51.88	0,045	0,045	1,52		0	15.25	0,045	0,045	5,17
P	S	00019		11.77	24 0,045	24 0,045		00020		8 22.41	24 0,045	24 0,045			-	7 36.69	24 0,045	24 0,045	·
Г	3	00013	3	0	24	24	6,70	00020	3	4	24	24	3,52	00021	1	9	24	24	2,15
	I		3	4.071	0,045 24	0,045 24	19,3 6		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-
S	S		0	1.513	0,045	0,045	55,0		3	3.758	0,045	0,045	20,9		0	3.380	0,045	0,045	23,32
	I		U		24 0,045	24 0,045	7			3.730	24 0,045	24 0,045	7				24 0,045	24 0,045	23,32
	1		0	0	24	24	-		0	0	24	24	-		0	0	24	24	-
Р	S	00022	19		0,045		2,22	00023	8	10.11	0,045		7,80	00024	59	1.155	0,045	0,045 24	68,23
	I		0	0	24 0,045	24 0,045	_		0	0	24 0,045	24 0,045	_		59	105	24 0,045	0,045	NS
S	S		<u> </u>		24	24	-		J	J	24	24	<u> </u>		33	103	24 0,045	24 0.045	INO
3	3		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	24	0,045 24	-
	I		8	8.142	0,045	0,045	9,68		0	128	0,045	0,045	NS		17	3.950	0,045	0,045	19,95
P	S	00025			0,045	0,045		00026			0,045	0,045		00027			24 0,045	24 0,045	
			0	0	24	24	20.0		0	0	24	24	27.3	00027	0	0	24	24	-
	I		0	2.134	0,045 24	0,045 24	39,0 4		0	2.233	0,045 24	0,045 24	37,3 1		1	2.298	0,045 24	0,045 24	34,30



Comune di Ginosa Ulteriori interventi di messa in sicurezza sul costone di Via Matrice

		Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																	
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	NEd	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	NEd	M _{Ed}	As	Adf	CS
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm ² /cm]	
S	S		3	4.561	0,045 24	0,045 24	17,2 8		9	2.475	0,045 24	0,045 24	31,8 5		0	0	0,045 24	0,045 24	-
	I		3	1.057	0,045 24	0,045 24	74,5 7		9	2.458	0,045 24	0,045 24	32,0 7		0	6.875	0,045 24	0,045 24	11,46
P	S	00028	33	3.924	0,045 24	0,045 24	20,0 8	00029	1	5.869	0,045 24	0,045 24	13,4 3	00030	29	4.086	0,045 24	0,045 24	19,29
	I		33	6.064	0,045 24	0,045 24	13,0 0		1	3.758	0,045 24	0,045 24	20,9 7		0	0	0,045 24	0,045 24	-
S	S		40	4.904	0,045 24	0,045 24	16,0 7		1	3.894	0,045 24	0,045 24	20,2 4		0	0	0,045 24	0,045 24	-
	I		40	2.326	0,045 24	0,045 24	33,8 8		1	6.601	0,045 24	0,045 24	11,9 4		6	2.735	0,045 24	0,045 24	28,82
P	S	00031	0	5.235	0,045 24	0,045 24	15,0 6	00032	36	12.10 5	0,045 24	0,045 24	6,51	00033	83	56.65 3	0,045 24	0,045 24	1,39
	I		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-
S	S		0	0	0,045 24	0,045 24	-		60	2.222	0,045 24	0,045 24	35,4 7		103	2.157	0,045 24	0,045 24	36,53
	I		0	5.286	0,045 24	0,045 24	15,7 6		60	2.126	0,045 24	0,045 24	37,0 7		103	5.373	0,045 24	0,045 24	14,67
P	S	00034	2	378	0,045 24	0,045 24	NS	00035	50	45.37 7	0,045 24	0,045 24	1,74	00036	71	18.53 2	0,045 24	0,045 24	4,25
	I		2	26.51 0	0,045 24	0,045 24	2,97		0	0	0,045 24	0,045 24	-		0	0	0,045 24	0,045 24	-
S	S		34	1.842	0,045 24	0,045 24	42,7 9		93	4.081	0,045 24	0,045 24	19,3 1		0	0	0,045 24	0,045 24	-
	I		34	24.53 5	0,045 24	0,045 24	3,21		93	493	0,045 24	0,045 24	NS		108	18.17 6	0,045 24	0,045 24	4,34

LEGENDA:

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

Pos Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore.

As Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.

Adf Armatura disponibile per la flessione

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \ge 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] =

eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

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

Platee - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)

									Platee - verifiche delle tensioni di eserciz									
Nodo/	Dir		Co	Compress mpressione	ione calces calcestruz		D				Trazione a	zione accia cciaio/FRP						
Tprnf	DIF	Id _{Cmb}	σα	σcd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	cs	Verific ato	Id _{Cmb}	σat	σtd,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]					
Fondazior	ne			Platea 1														
	D	RAR	1,139	14,94	0	-50.442	13,12	SI	RAR	15,032	360,00	0	-50.442	23,95	SI			
00000	_ F	QPR	1,138	11,21	0	-50.418	9,84	SI	-	-	-	-	-	-	-			
00009	c	RAR	1,592	14,94	0	-71.761	9,38	SI	RAR	20,506	360,00	0	-71.761	17,56	SI			
	3	QPR	1,592	11,21	0	-71.739	7,04	SI	-	-	-	-	-	-	-			

LEGENDA:

Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

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

Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

 $\begin{array}{ll} \sigma_{cc} & \text{Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo.} \\ \sigma_{cd,amm} & \text{Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.} \\ \sigma_{at} & \text{Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.} \\ \sigma_{td,amm} & \text{Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.} \\ \end{array}$

N_{Ed}, Sollecitazioni di progetto.

M_{Ed} CS

S Coefficiente di Sicurezza (= $\sigma_{cd, amm}/\sigma_{cc}$; $\sigma_{td, amm}/\sigma_{at}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100).

 $\textbf{Verific} \hspace{0.3cm} [SI] = La \hspace{0.3cm} \text{verifica è soddisfatta} \hspace{0.3cm} (\sigma_{cc} \leq \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.3cm} \sigma_{at} \leq \sigma_{td,amm}). \hspace{0.3cm} [NO] = La \hspace{0.3cm} \text{verifica NON è soddisfatta} \hspace{0.3cm} (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.3cm} \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}). \hspace{0.3cm} [SI] = La \hspace{0.3cm} \text{verifica NON è soddisfatta} \hspace{0.3cm} (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.3cm} \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}). \hspace{0.3cm} [SI] = La \hspace{0.3cm} \text{verifica NON è soddisfatta} \hspace{0.3cm} (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.3cm} \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}). \hspace{0.3cm} [SI] = La \hspace{0.3cm} \text{verifica NON è soddisfatta} \hspace{0.3cm} (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.3cm} \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}). \hspace{0.3cm} [SI] = La \hspace{0.3cm} \text{verifica NON è soddisfatta} \hspace{0.3cm} (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.3cm} \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}). \hspace{0.3cm} [SI] = La \hspace{0.3cm} \text{verifica NON è soddisfatta} \hspace{0.3cm} (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.3cm} \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}). \hspace{0.3cm} [SI] = La \hspace{0.3cm} \text{verifica NON è soddisfatta} \hspace{0.3cm} (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.3cm} \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}). \hspace{0.3cm} [SI] = La \hspace{0.3cm} \text{verifica NON è soddisfatta} \hspace{0.3cm} (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.3cm} \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}). \hspace{0.3cm} [SI] = La \hspace{0.3cm} \text{verifica NON è soddisfatta} \hspace{0.3cm} (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.3cm} \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}). \hspace{0.3cm} [SI] = La \hspace{0.3cm} \text{verifica NON è soddisfatta} \hspace{0.3cm} (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.3cm} \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}). \hspace{0.3cm} [SI] = La \hspace{0.3cm} \text{verifica NON è soddisfatta} \hspace{0.3cm} (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.3cm} \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}). \hspace{0.3cm} [SI] = La \hspace{0.3cm} \text{verifica NON è soddisfatta} \hspace{0.3cm} (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.3cm} \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}). \hspace{0.3cm} [SI] = La \hspace{0.3cm} \text{verifica NON è soddisfatta} \hspace{0.3cm} (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.3cm} \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.3cm}$

ato

Nota Nella tabella, per ogni elemento, viene riportato il nodo della shell che ha il coefficiente di sicurezza (CS) più piccolo.

Platee - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)

									_				
									Platee - v	verifica allo	stato limit	te di fes	surazione
Nodo	Dir	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σ _{ct,f}	σt	€sm	A _e	Δ_{sm}	\mathbf{W}_{d}	W _{amm}	cs	Verificat o
			[N]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Fondazione	1		Platea 1			A/	A= PCA						
NOTA: L'ele	emento NON	è fessurato.	Di seguito	si riporta il	nodo stru	tturale per	la quale si	riscontra la	massima te	ensione di t	trazione(ma	ax σ _{ct,f})	j
00009		FRQ	_	-50.424	1,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400		SI
	P	OPR	_	-50.418	1,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI



Comune di Ginosa Ulteriori interventi di messa in sicurezza sul costone di Via Matrice

									Platee - v	erifica allo	stato limit	te di fe	ssurazione
Nodo	Dir	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σct,f	σt	Esm	Ae	Δsm	₩d	W _{amm}	cs	Verificat o
			[N]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
	_	FRQ	-	-71.745	1,56	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	3	QPR	-	-71.739	1,56	2,13	0 E+00	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".

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'îpotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ_t la

sezione è soggetta a fessurazione.

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

σt 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].

Esm Deformazione media nel calcestruzzo.
 Ae Area efficace del calcestruzzo teso.
 Δsm Distanza media tra le fessure.

Wa Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.

Valore ammissibile di apertura delle fessure.

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

Verificato $[SI] = W_d \le W_{amm}$; $[NO] = W_d > W_{amm}$

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLU (Fondazione)

										Verif	fiche Ca	rico Lim	ite fond	azioni dir	ette allo	SLU
Tal.	CC			D4-	7	7	C T			C. Terza	ghi			•	•	В.
Id _{Fnd}	CS	Lx	LY	Rtz	∠ P.cmp	Z _{Fld}	Cmp T	per N _q	per N _c	per N _y	Nq	N _c	N _y	Q Ed	Q _{Rd}	Rf
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]								[N/mm ²]	[N/mm ²]	
Platea 1	1,93	2,80	2,40	180,0 0	0,65	-	Coesivo	1,10	1,11	0,96	33,30	46,12	48,03	1,162	2,238	NO

LEGENDA:

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

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] =

eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

L_{X/Y} Dimensioni dell'elemento di fondazione.

Rtz 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.

ZFId 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

										verii	iche Ca	IICO LIIII	ite iona	azioiii uii	ette ano	SLD
Tal .	CC			D4-	7	7	C T	C. Terzaghi						•	•	D.
Id _{Fnd}	CS	LX	LY	Rtz	∠ P.cmp	Z _{Fld}	Cmp T	per N _q	per N _c	per N _y	Nq	Nc	N _y	Q Ed	QRd	Rf
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]								[N/mm ²]	[N/mm ²]	
Platea 1	8,94	2,80	2,40	180,0 0	0,65	-	Coesivo	1,14	1,16	0,90	33,30	46,12	48,03	0,328	2,937	NO

LEGENDA:

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

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] =

eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

L_{X/Y} Dimensioni dell'elemento di fondazione

Rtz Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.

Z_{P.cmp} Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.

Z_{Fld} Profondità della falda dal piano campagna.

Cmp T Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.

C. Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.

C. Terzaghi

Q_{Ed} Carico di progetto sul terreno.Q_{Rd} Resistenza di progetto del terreno.

 $\mathbf{R}_{\mathbf{f}}$ [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.