

Comune di Alessandria
Provincia di Provincia di Alessandria

TABULATI DI CALCOLO
(Tomo 1 di 1)

OGGETTO: Cimitero di Spinetta Marengo - Ampliamento cimitero - Costruzione nuovi sepolcreti
Ampliamento cimitero Spinetta M.go

COMMITTENTE: Comune di Alessandria

Alessandria, 08/05/2016

Il Progettista



(Fasciolo Maurizio)

Il Direttore dei Lavori

Il Collaudatore

(Fasciolo Maurizio)

(...)

Comune di Alessandria
piazza della Libertà n° 1 - Alessandria
... - ...

...

INFORMAZIONI GENERALI

Edificio	Cemento Armato
Costruzione	Nuova
Situazione	-
Intervento	-
Comune	Alessandria
Provincia	Provincia di Alessandria
Oggetto	Cimitero di Spinetta Marengo - Ampliamento cimitero - Costruzione nuovi sepolcreti
Parte d'opera	Ampliamento cimitero Spinetta M.go
Normativa di riferimento	D.M. 14/01/2008
Zona sismica	-
Analisi sismica	Dinamica solo Orizzontale

MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO

Caratteristiche calcestruzzo armato															
N _{id}	γ _k [N/m ³]	α _{T, i} [1/°C]	E [N/mm ²]	G [N/mm ²]	C _{Erid} [%]	Stz	R _{ck} [N/mm ²]	R _{cm} [N/mm ²]	%R _{ck}	γ _c	f _{cd} [N/mm ²]	f _{ctd} [N/mm ²]	f _{cfm} [N/mm ²]	n	n Ac
Clc C25/30_B450C - (C25/30)															
001	25.000	0,000010	31.447	13.103	60	P	30,00	-	0,85	1,50	14,11	1,19	3,07	15	002

LEGENDA:

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

MATERIALI ACCIAIO

Caratteristiche acciaio															
N _{id}	γ _k [N/m ³]	α _{T, i} [1/°C]	E [N/mm ²]	G [N/mm ²]	Stz	f _{yk,1} / f _{yk,2} [N/mm ²]	f _{tk,1} / f _{tk,2} [N/mm ²]	f _{yd,1} / f _{yd,2} [N/mm ²]	f _{td} [N/mm ²]	γ _s	γ _{M1}	γ _{M2}	γ _{M3,SLV}	γ _{M3,SLE}	γ _{M7}
Acciaio B450C - (B450C)															
002	78.500	0,000010	210.000	80.769	-	450,00	-	326,09	-	1,15	-	-	-	-	-
						-		-							

LEGENDA:

N_{id}	Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
γ_k	Peso specifico.
α_{T, i}	Coefficiente di dilatazione termica.
E	Modulo elastico normale.
G	Modulo elastico tangenziale.
Stz	Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).
f_{tk,1}	Resistenza caratteristica a Rottura (per profili <= 40 mm).
f_{tk,2}	Resistenza caratteristica a Rottura (per profili 40 mm < t <= 80 mm).
f_{td}	Resistenza di calcolo a Rottura (Bulloni).
γ_s	Coefficiente parziale di sicurezza allo SLV del materiale.
γ_{M1}	Coefficiente parziale di sicurezza per instabilità.
γ_{M2}	Coefficiente parziale di sicurezza per sezioni tese indebolite.
γ_{M3,SLV}	Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLV (Bulloni).
γ_{M3,SLE}	Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLE (Bulloni).
γ_{M7}	Coefficiente parziale di sicurezza per precarico bulloni ad alta resistenza (Bulloni): [-] = parametro NON significativo per il materiale.
f_{yk,1}	Resistenza caratteristica allo snervamento (per profili con t <= 40 mm).
f_{yk,2}	Resistenza caratteristica allo snervamento (per profili con 40 mm < t <= 80 mm).
f_{yd,1}	Resistenza di calcolo (per profili con t <= 40 mm).
f_{yd,2}	Resistenza di calcolo (per profili con 40 mm < t <= 80 mm).
NOTE	[-] = Parametro non significativo per il materiale.

TERRENI

Terreni										
N _{TRN}	γ _T [N/m ³]	K _X [N/cm ³]	K _Y [N/cm ³]	K _Z [N/cm ³]	φ [°]	c _u [N/mm ²]	c' [N/mm ²]	E _d [N/mm ²]	E _{cu} [N/mm ²]	A _{S-B}
Calcare scarsamente fratturato										
T001	24.000	100	100	1000	40	0,000	0,000	25.000	0	0,000
Sabbia argillosa mediamente consolidata										
T002	18.000	60	60	200	32	0,000	0,000	60	0	0,000

LEGENDA:

N_{TRN}	Numero identificativo del terreno.
γ_T	Peso specifico del terreno.
K	Valori della costante di sottofondo del terreno nelle direzioni degli assi del riferimento globale X (K _X), Y (K _Y), e Z (K _Z).

Terreni										
N _{TRN}	γ _T	K _X	K _Y	K _Z	φ	c _u	c'	E _d	E _{cu}	A _{S-B}
	[N/m ³]	[N/cm ³]	[N/cm ³]	[N/cm ³]	[°]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	
φ	Angolo di attrito del terreno.									
c _u	Coesione non drenata.									
c'	Coesione efficace.									
E _d	Modulo edometrico.									
E _{cu}	Modulo elastico in condizione non drenate.									
A _{S-B}	Parametro "A" di Skempton-Bjerrum per pressioni interstiziali.									

ANALISI CARICHI

Analisi carichi										
N _{id}	T. C.	Descrizione del Carico	Tipologie di Carico	Peso Proprio Descrizione	PP	Permanente NON Strutturale Descrizione	PNS	Sovraccarico Accidentale Descrizione	SA	Carico Neve [N/m ²]
001	S	Soletta Abitaz.	Abitazioni	<i>*vedi le relative tabelle dei carichi</i>	-	Pavimento e sottofondo, incidenza dei tramezzi e intonaco inferiore	2.360	Civile abitazione (Cat. A – Tab. 3.1.II - DM 14.01.2008)	2.000	0
002	S	Platea	Abitazioni	<i>*vedi le relative tabelle dei carichi</i>	-	Sottofondo e pavimento di tipo industriale in calcestruzzo	2.000	Rimesse e parcheggi per il transito di automezzi di peso a pieno carico fino a 30 kN (Cat. F – Tab. 3.1.II - DM 14.01.2008)	2.500	0
003	S	Pianerottolo Scala C.A. H16	Scale	Pianerottolo della scala in c.a., di altezza 16 cm	4.000	Pavimento, sottofondo e intonaco inferiore	1.360	Balconi, ballatoi e scale comuni (Cat. C2 – Tab. 3.1.II - DM 14.01.2008)	4.000	0
004	S	LatCem Balcone H20	Abitazioni	Solaio di tipo tradizionale latero-cementizio di spessore 20 cm (16+4)	2.800	Pavimento, sottofondo e intonaco inferiore	1.360	Balconi, ballatoi e scale comuni (Cat. C2 – Tab. 3.1.II - DM 14.01.2008)	4.000	0

LEGENDA:

- N_{id}** Numero identificativo dell'analisi di carico.
- T. C.** Identificativo del tipo di carico: [S] = Superficiale - [L] = Lineare - [C] = Concentrato.
- PP, PNS, SA** Valori, rispettivamente, del Peso Proprio, del Sovraccarico Permanente NON strutturale, del Sovraccarico Accidentale. Secondo il tipo di carico indicato nella colonna "T.C." ("S" - "L" - "C"), i valori riportati nelle colonne "PP", "PNS" e "SA", sono espressi in [N/m²] per carichi Superficiali, [N/m] per carichi Lineari, [N] per carichi Concentrati.

TIPOLOGIE DI CARICO

Tipologie di carico							
N _{id}	Descrizione	F+E	+/- F	CDC	ψ ₀	ψ ₁	ψ ₂
0001	Carico Permanente	SI	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0002	Permanenti NON Strutturali	SI	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0003	Abitazioni	SI	NO	Media	0,70	0,50	0,30
0004	Scale	SI	NO	Media	0,70	0,70	0,60
0005	Sisma X	NO	NO	Media	1,00	1,00	1,00
0006	Sisma Y	NO	NO	Media	1,00	1,00	1,00
0007	Sisma Z	NO	NO	Media	1,00	1,00	1,00
0008	Sisma Ecc.X	NO	NO	Media	1,00	1,00	1,00
0009	Sisma Ecc.Y	NO	NO	Media	1,00	1,00	1,00

LEGENDA:

- N_{id}** Numero identificativo della Tipologia di Carico.
- F+E** Indica se la tipologia di carico considerata è AGENTE con il sisma.
- +/- F** Indica se la tipologia di carico è ALTERNATA (cioè considerata due volte con segno opposto) o meno.
- CDC** Indica la classe di durata del carico.
- NOTA: dato significativo solo per elementi in materiale legnoso.
- ψ₀ Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLU e SLE (carichi rari).
- ψ₁ Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti).
- ψ₂ Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti e quasi permanenti).

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche				
Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04
	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Abitazioni	Scale
01	1,00	1,00	0,00	0,00
02	1,00	1,00	0,00	1,05
03	1,00	1,00	1,50	0,00
04	1,00	1,00	1,50	1,05
05	1,00	1,00	0,00	1,50
06	1,00	1,00	1,05	0,00
07	1,00	1,00	1,05	1,50
08	1,30	1,30	0,00	0,00
09	1,30	1,30	0,00	1,05
10	1,30	1,30	1,50	0,00
11	1,30	1,30	1,50	1,05
12	1,30	1,30	0,00	1,50
13	1,30	1,30	1,05	0,00

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche				
Id _{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Abitazioni	CC 04 Scale
14	1,30	1,30	1,05	1,50

LEGENDA:

Id_{Comb} 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= Abitazioni
 CC 04= Scale

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 Abitazioni	CC 04 Scale
01	1,00	1,00	0,30	0,60

LEGENDA:

Id_{Comb} 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= Abitazioni
 CC 04= Scale

COMBINAZIONI SISMICHE

Alle combinazioni riportate nella precedente tabella è stato aggiunto l'effetto del sisma secondo la formula (3.2.16) riportata al punto 3.2.4 del D.M. 14-01-2008. 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:

$$\alpha = \alpha_i + 0.3 * \alpha_{ii} + 0.3 * \alpha_{iii}$$

con α effetto totale dell'azione sismica, α_i , α_{ii} e α_{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_{xi} , α_{yi} , α_{zi} , α_{exi} , α_{ey} sono rispettivamente le sollecitazioni dovute al sisma agente in direzione x, in direzioni y, in direzione z, per eccentricità accidentale positiva in direzione x e per eccentricità accidentale positiva in direzione y)

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

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.

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)				
Id _{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Abitazioni	CC 04 Scale
01	1,00	1,00	1,00	0,70
02	1,00	1,00	0,70	1,00

LEGENDA:

Id_{Comb} 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= Abitazioni
 CC 04= Scale

SERVIZIO(SLE): Frequente

SERVIZIO(SLE): Frequente				
Id _{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Abitazioni	CC 04 Scale
01	1,00	1,00	0,50	0,60
02	1,00	1,00	0,30	0,70
03	1,00	1,00	0,30	0,60

LEGENDA:

SERVIZIO(SLE): Frequente				
Id_{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Abitazioni	CC 04 Scale
Id_{Comb} CC	Numero identificativo della Combinazione di Carico. Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella. CC 01= Carico Permanente CC 02= Permanenti NON Strutturali CC 03= Abitazioni CC 04= Scale			

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente				
Id_{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Abitazioni	CC 04 Scale
01	1,00	1,00	0,30	0,60

LEGENDA:

Id_{Comb} CC	Numero identificativo della Combinazione di Carico. Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella. CC 01= Carico Permanente CC 02= Permanenti NON Strutturali CC 03= Abitazioni CC 04= Scale
---------------------------------------	---

DATI GENERALI ANALISI SISMICA

Dati generali analisi sismica											
Ang [°]	NV	CD	MP	Dir	TS	EcA	Ir_{Temp}	C.S.T.	RP	RH	ξ
0	15	B	ca	X Y	[P NC] [P NC]	S	N	C	NO	NO	5

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] = Bassa - [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; Muratura: [P] = un solo piano - [PP] = più di un piano; 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	Eccentricita' accidentale: [S] = considerata come condizione di carico statica aggiuntiva - [N] = Considerata come incremento delle sollecitazioni.
Ir_{Temp}	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] = Depositì di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti - [D] = Depositì di terreni a grana grossa scarsamente addensati o di terreni a grana fina scarsamente consistenti - [E] = Terreni dei sottosuoli di tipo C o D per spessore non superiore a 20 m - [S1] = Depositì di terreni caratterizzati da valori di $V_{s,30}$ inferiori a 100 m/s (ovvero $10 < c_{u,30} < 20$ kPa), che includono uno strato di almeno 8 m di terreni a grana fina di bassa consistenza, oppure che includono almeno 3 m di torba o di argille altamente organiche - [S2] = Depositì di terreni suscettibili di liquefazione, di argille sensive o qualsiasi altra categoria di sottosuolo non classificabile nei tipi precedenti.
RP	Regolarita' in pianta: [S] = Struttura regolare - [N] = Struttura non regolare.
RH	Regolarita' in altezza: [S] = Struttura regolare - [N] = Struttura non regolare.
ξ	Coefficiente viscoso equivalente.
NOTE	[-] = Parametro non significativo per il tipo di calcolo effettuato.

DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORI DI STRUTTURA

Fattori di struttura						
q	Dir. X α_u/α₁	K_w	q	Dir. Y α_u/α₁	K_w	Dir. Z q
2,40	1,00	1,00	2,40	1,00	1,00	1,50

LEGENDA:

q	Fattore di riduzione dello spettro di risposta sismico allo SLU (Fattore di struttura).
α_u/α₁	Rapporto di sovraresistenza.
K_w	Fattore di riduzione di q ₀ .

Stato Limite	T_r	a_g/g	Amplif. Stratigrafica		F₀	T[*]_c	T_B	T_C	T_D
	[t]		S_s	C_c		[s]	[s]	[s]	[s]
SLO	30	0,0191	1,500	1,922	2,528	0,160	0,103	0,308	1,676
SLD	50	0,0256	1,500	1,790	2,520	0,199	0,119	0,356	1,702
SLV	475	0,0638	1,500	1,598	2,529	0,280	0,149	0,447	1,855
SLC	975	0,0840	1,500	1,596	2,522	0,281	0,150	0,449	1,936

LEGENDA:

Stato Limite	T _r	a _g /g	Amplif. Stratigrafica		F ₀	T [*] _C	T _B	T _C	T _D
	[t]		S _S	C _C		[s]	[s]	[s]	[s]
T _r	Periodo di ritorno dell'azione sismica. [t] = anni.								
a _g /g	Coefficiente di accelerazione al suolo.								
S _S	Coefficienti di Amplificazione Stratigrafica allo SLO/SLD/SLV/SLC.								
C _C	Coefficienti di Amplificazione di T _C allo SLO/SLD/SLV/SLC.								
F ₀	Valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale.								
T [*] _C	Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.								
T _B	Periodo di inizio del tratto accelerazione costante dello spettro di progetto.								
T _C	Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro di progetto.								
T _D	Periodo di inizio del tratto a spostamento costante dello spettro di progetto.								

CI Ed	V _N	V _R	Lat.	Long.	Q _a	CTop	CATop
	[t]	[t]	[°ssdc]	[°ssdc]	[m]		
2	50	50	44.8945	8.6762	94	T1	1,00

LEGENDA:

- CI Ed

Lat.

Long.

Q_a

CTop

CATop

NOTE
- Classe dell'edificio.

Latitudine geografica del sito.

Longitudine geografica del sito.

Altitudine geografica del sito.

Categoria topografica (Vedi NOTE).

Coefficiente di amplificazione topografica.

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

Categoria topografica.

T1: Superficie pianeggiante, pendii e rilievi isolati con inclinazione media i <= 15°.

T2: Pendii con inclinazione media i > 15°.

T3: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media 15° <= i <= 30°.

T4: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media i > 30°.

PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA

Dir	M _{Str}	M _{SLU}	M _{Ecc,SLU}	M _{SLD}	M _{Ecc,SLD}	%T.M _{Ecc}	ΣV _{Ed,SLU}
	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[%]	[N]
X	997.470	562.329	74.839	562.329	74.839	13,3	468.626
Y	997.470	562.329	4	562.329	4	0,0	462.885
Z	997.470	0	0	0	0	100,0	0

LEGENDA:

- Dir

M_{Str}

M_{SLU}

M_{Ecc,SLU}

M_{SLD}

M_{Ecc,SLD}

%T.M_{Ecc}

ΣV_{Ed,SLU}
- Direzione del sisma.

Massa complessiva della struttura.

Massa eccitabile allo SLU.

Massa Eccitata dal sisma allo SLU.

Massa eccitabile della struttura allo SLD, nelle direzioni X, Y, Z.

Massa Eccitata dal sisma allo SLD.

Percentuale Totale di Masse Eccitate dal sisma.

Tagliante totale, alla base, per sisma allo SLU.

RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONEMODI DI VIBRAZIONE N.15

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
	[s]	[m/s ²]	[m/s ²]			[%]	[N·s ² /m]
Modo Vibrazione n. 1							
SLU-X	0,122	0,980	0,000	-113,769	-0,0429	2,3	12.943
SLU-Y	0,122	0,980	0,000	0,067	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,214	0,000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,122	0,949	0,000	-113,769	-0,0429	2,3	12.943
SLD-Y	0,122	0,949	0,000	0,067	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,054	0,000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	0,949	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,949	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,214	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 2							
SLU-X	0,101	0,973	0,000	-83,185	-0,0215	1,2	6.920
SLU-Y	0,101	0,973	0,000	0,936	0,0002	0,0	1
SLU-Z	0,000	0,000	0,214	0,000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,101	0,864	0,000	-83,185	-0,0215	1,2	6.920
SLD-Y	0,101	0,864	0,000	0,936	0,0002	0,0	1
SLD-Z	0,000	0,000	0,054	0,000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	0,864	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,864	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,214	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 3							
SLU-X	0,188	0,990	0,000	82,300	0,0738	1,2	6.773
SLU-Y	0,188	0,990	0,000	-0,260	-0,0002	0,0	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,214	0,000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,188	0,949	0,000	82,300	0,0738	1,2	6.773
SLD-Y	0,188	0,949	0,000	-0,260	-0,0002	0,0	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,054	0,000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	0,949	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,949	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,214	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 4							
SLU-X	0,115	0,978	0,000	-80,496	-0,0268	1,2	6.480

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
SLU-Y	0,115	0,978	0,000	-0,026	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,214	0,000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,115	0,927	0,000	-80,496	-0,0268	1,2	6.480
SLD-Y	0,115	0,927	0,000	-0,026	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,054	0,000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	0,927	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,927	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,214	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 5							
SLU-X	0,091	0,970	0,000	73,565	0,0154	1,0	5.412
SLU-Y	0,091	0,970	0,000	0,255	0,0001	0,0	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,214	0,000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,091	0,816	0,000	73,565	0,0154	1,0	5.412
SLD-Y	0,091	0,816	0,000	0,255	0,0001	0,0	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,054	0,000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	0,816	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,816	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,214	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 6							
SLU-X	0,092	0,970	0,000	-70,835	-0,0152	0,9	5.018
SLU-Y	0,092	0,970	0,000	-0,649	-0,0001	0,0	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,214	0,000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,092	0,822	0,000	-70,835	-0,0152	0,9	5.018
SLD-Y	0,092	0,822	0,000	-0,649	-0,0001	0,0	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,054	0,000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	0,822	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,822	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,214	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 7							
SLU-X	0,096	0,972	0,000	69,597	0,0161	0,9	4.844
SLU-Y	0,096	0,972	0,000	0,062	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,214	0,000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,096	0,838	0,000	69,597	0,0161	0,9	4.844
SLD-Y	0,096	0,838	0,000	0,062	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,054	0,000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	0,838	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,838	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,214	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 8							
SLU-X	0,091	0,970	0,000	-65,421	-0,0138	0,8	4.280
SLU-Y	0,091	0,970	0,000	-0,902	-0,0002	0,0	1
SLU-Z	0,000	0,000	0,214	0,000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,091	0,817	0,000	-65,421	-0,0138	0,8	4.280
SLD-Y	0,091	0,817	0,000	-0,902	-0,0002	0,0	1
SLD-Z	0,000	0,000	0,054	0,000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	0,817	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,817	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,214	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 9							
SLU-X	0,092	0,970	0,000	-64,241	-0,0136	0,7	4.127
SLU-Y	0,092	0,970	0,000	0,329	0,0001	0,0	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,214	0,000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,092	0,819	0,000	-64,241	-0,0136	0,7	4.127
SLD-Y	0,092	0,819	0,000	0,329	0,0001	0,0	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,054	0,000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	0,819	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,819	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,214	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 10							
SLU-X	0,086	0,968	0,000	-59,945	-0,0114	0,6	3.593
SLU-Y	0,086	0,968	0,000	1,361	0,0003	0,0	2
SLU-Z	0,000	0,000	0,214	0,000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,086	0,794	0,000	-59,945	-0,0114	0,6	3.593
SLD-Y	0,086	0,794	0,000	1,361	0,0003	0,0	2
SLD-Z	0,000	0,000	0,054	0,000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	0,794	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,794	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,214	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 11							
SLU-X	0,113	0,977	0,000	57,591	0,0185	0,6	3.317
SLU-Y	0,113	0,977	0,000	-0,264	-0,0001	0,0	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,214	0,000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,113	0,919	0,000	57,591	0,0185	0,6	3.317
SLD-Y	0,113	0,919	0,000	-0,264	-0,0001	0,0	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,054	0,000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	0,919	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,919	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,214	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 12							
SLU-X	0,128	0,983	0,000	53,521	0,0223	0,5	2.864
SLU-Y	0,128	0,983	0,000	0,465	0,0002	0,0	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,214	0,000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,128	0,949	0,000	53,521	0,0223	0,5	2.864
SLD-Y	0,128	0,949	0,000	0,465	0,0002	0,0	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,054	0,000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	0,949	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,949	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,214	-	-	-	-

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
Modo Vibrazione n. 13							
SLU-X	0,155	0,990	0,000	53,479	0,0324	0,5	2.860
SLU-Y	0,155	0,990	0,000	-0,268	-0,0002	0,0	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,214	0,000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,155	0,949	0,000	53,479	0,0324	0,5	2.860
SLD-Y	0,155	0,949	0,000	-0,268	-0,0002	0,0	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,054	0,000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	0,949	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,949	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,214	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 14							
SLU-X	0,117	0,979	0,000	52,076	0,0181	0,5	2.712
SLU-Y	0,117	0,979	0,000	-0,340	-0,0001	0,0	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,214	0,000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,117	0,936	0,000	52,076	0,0181	0,5	2.712
SLD-Y	0,117	0,936	0,000	-0,340	-0,0001	0,0	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,054	0,000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	0,936	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,936	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,214	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 15							
SLU-X	0,180	0,990	0,000	-51,921	-0,0424	0,5	2.696
SLU-Y	0,180	0,990	0,000	0,270	0,0002	0,0	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,214	0,000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,180	0,949	0,000	-51,921	-0,0424	0,5	2.696
SLD-Y	0,180	0,949	0,000	0,270	0,0002	0,0	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,054	0,000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	0,949	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,949	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,214	-	-	-	-

LEGENDA:

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

CARICHI SULLE TRAVI

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
6 ^ fila			Travata: Trave1-P22						Trave: Trave 1-P22			Peso proprio			-2.250
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.047	-431	-	-	0,00	0	0	-1.047	-431
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-509	-210	-	-	0,00	0	0	-509	-210
L	CR003	003	G	0,00	0	0	-1.496	-616	-	-	0,00	0	0	-1.496	-616
6 ^ fila			Travata: TraveP65-2						Trave: Trave P65-2			Peso proprio			-2.250
L	CR004	001	G	0,00	0	0	-1.496	-616	-	-	0,00	0	0	-1.496	-616
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-509	-210	-	-	0,00	0	0	-509	-210
L	CR006	004	G	0,00	0	0	-1.496	-616	-	-	0,00	0	0	-1.496	-616
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave 1g-P23			Peso proprio			- 115.000
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P23-P24			Peso proprio			- 158.200
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P24-P25			Peso proprio			- 158.200
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P25-P26			Peso proprio			- 158.200
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P26-P27			Peso proprio			- 158.200
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P27-P28			Peso proprio			- 158.200
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P28-P29			Peso proprio			- 158.200
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P29-P30			Peso proprio			- 158.200
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-						Trave: Trave P30-P31			Peso proprio			-

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
Fondazione			P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P31-P32			Peso proprio		-	
			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43									158.200			
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P32-P33			Peso proprio		-	
														158.200	
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P33-P34			Peso proprio		-	
														158.200	
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P34-P35			Peso proprio		-	
														158.200	
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P35-P36			Peso proprio		-	
														158.200	
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P36-P37			Peso proprio		-	
														158.200	
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P37-P38			Peso proprio		-	
														158.200	
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P38-P39			Peso proprio		-	
														158.200	
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P39-P40			Peso proprio		-	
														158.200	
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P40-P41			Peso proprio		-	
														158.200	
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P41-P42			Peso proprio		-	
														158.200	
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43						Trave: Trave P42-P43			Peso proprio		-	
														158.200	

LEGENDA:

TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
C	Descrizione del carico: CR001= BALCONE: LatCem Balcone H20 CR002= BALCONE: LatCem Balcone H20 (sovraccarico permanente) CR003= BALCONE: LatCem Balcone H20 (sovraccarico accidentale) CR004= BALCONE: Pianerottolo Scala C.A. H16 CR005= BALCONE: Pianerottolo Scala C.A. H16 (sovraccarico permanente) CR006= BALCONE: Pianerottolo Scala C.A. H16 (sovraccarico accidentale)
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
SR	Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
Dis _i	Distanza del punto "i" dall'estremo iniziale dell'elemento. Il punto "i" indica il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito sul bordo.
M _{X,i} /M _{T,i}	Se nella colonna "TC" è riportato "Concentrato", è il valore del vettore momento concentrato collocato nel punto "i", riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R". Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all"asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Dis _f	Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.
M _{T,f}	Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "f", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all"asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
F _{X,i} /Q _{X,i}	Valore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
F _{Y,i} /Q _{Y,i}	
F _{Z,i} /Q _{Z,i}	
M _{Y,i} M _{Z,i}	Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Q _{X,f} Q _{Y,f}	Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Q _{Z,f}	
ΔT ₁ , ΔT ₂ , ΔT ₃	Variazione di temperatura rispettivamente lungo gli assi 1, 2 o 3 del sistema locale.

CARICHI SULLE SOLETTE

Carichi sulle solette								
TC	Shell	C	CC	SR	Q _x	Q _y	Q _z	
					[N/m ²]	[N/m ²]	[N/m ²]	
5^ fila		Soletta P4-P26-P25-P3			Peso proprio		-2.500	
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360	
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000	
5^ fila		Soletta P5-P27-P26-P4			Peso proprio		-2.500	
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360	
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000	
5^ fila		Soletta P6-P28-P27-P5			Peso proprio		-2.500	
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360	
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000	
5^ fila		Soletta P7-P29-P28-P6			Peso proprio		-2.500	
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360	
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000	
5^ fila		Soletta P3-P25-P24-P2			Peso proprio		-2.500	
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360	
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000	
5^ fila		Soletta P8-P30-P29-P7			Peso proprio		-2.500	
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360	
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000	

Carichi sulle solette							
TC	Shell	C	CC	SR	Q _x [N/m ²]	Q _y [N/m ²]	Q _z [N/m ²]
5^ fila		Soletta P9-P31-P30-P8			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P10-P32-P31-P9			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P11-P33-P32-P10			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P12-P34-P33-P11			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P13-P35-P34-P12			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P14-P36-P35-P13			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P15-P37-P36-P14			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P16-P38-P37-P15			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P17-P39-P38-P16			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P18-P40-P39-P17			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P19-P41-P40-P18			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P20-P42-P41-P19			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P63-P42-P43-P64			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P62-P41-P42-P63			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P61-P40-P41-P62			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P60-P39-P40-P61			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P59-P38-P39-P60			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P58-P37-P38-P59			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P57-P36-P37-P58			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P56-P35-P36-P57			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P54-P33-P34-P55			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P53-P32-P33-P54			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P52-P31-P32-P53			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P51-P30-P31-P52			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P50-P29-P30-P51			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P49-P28-P29-P50			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P48-P27-P28-P49			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P47-P26-P27-P48			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P55-P34-P35-P56			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360

Carichi sulle solette							
TC	Shell	C	CC	SR	Q _x [N/m ²]	Q _y [N/m ²]	Q _z [N/m ²]
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P46-P25-P26-P47			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P24-P25-P46			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P21-P43-P42-P20			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P22-P44-P43-P21			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
5^ fila		Soletta P64-P43-P44-P65			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P4-P26-P25-P3			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P5-P27-P26-P4			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P6-P28-P27-P5			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P7-P29-P28-P6			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P3-P25-P24-P2			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P8-P30-P29-P7			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P9-P31-P30-P8			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P10-P32-P31-P9			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P11-P33-P32-P10			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P12-P34-P33-P11			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P13-P35-P34-P12			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P14-P36-P35-P13			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P15-P37-P36-P14			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P16-P38-P37-P15			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P17-P39-P38-P16			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P18-P40-P39-P17			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P19-P41-P40-P18			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P20-P42-P41-P19			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P63-P42-P43-P64			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P62-P41-P42-P63			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P61-P40-P41-P62			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P60-P39-P40-P61			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P59-P38-P39-P60			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P58-P37-P38-P59			Peso proprio		-2.500

Carichi sulle solette							
TC	Shell	C	CC	SR	Q _x [N/m ²]	Q _y [N/m ²]	Q _z [N/m ²]
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P57-P36-P37-P58			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P56-P35-P36-P57			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P54-P33-P34-P55			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P53-P32-P33-P54			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P52-P31-P32-P53			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P51-P30-P31-P52			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P50-P29-P30-P51			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P49-P28-P29-P50			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P48-P27-P28-P49			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P47-P26-P27-P48			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P55-P34-P35-P56			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P46-P25-P26-P47			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P24-P25-P46			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P43-P42-P20-P21			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P44-P43-P21-P22			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
4^ fila		Soletta P43-P44-P65-P64			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P4-P26-P25-P3			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P5-P27-P26-P4			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P6-P28-P27-P5			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P7-P29-P28-P6			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P3-P25-P24-P2			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P8-P30-P29-P7			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P9-P31-P30-P8			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P10-P32-P31-P9			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P11-P33-P32-P10			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P12-P34-P33-P11			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P13-P35-P34-P12			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P14-P36-P35-P13			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000

Carichi sulle solette							
TC	Shell	C	CC	SR	Q _x [N/m ²]	Q _y [N/m ²]	Q _z [N/m ²]
3^ fila		Soletta P15-P37-P36-P14			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P16-P38-P37-P15			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P17-P39-P38-P16			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P18-P40-P39-P17			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P19-P41-P40-P18			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P20-P42-P41-P19			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P63-P42-P43-P64			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P62-P41-P42-P63			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P61-P40-P41-P62			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P60-P39-P40-P61			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P59-P38-P39-P60			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P58-P37-P38-P59			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P57-P36-P37-P58			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P56-P35-P36-P57			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P54-P33-P34-P55			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P53-P32-P33-P54			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P52-P31-P32-P53			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P51-P30-P31-P52			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P50-P29-P30-P51			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P49-P28-P29-P50			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P48-P27-P28-P49			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P47-P26-P27-P48			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P55-P34-P35-P56			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P46-P25-P26-P47			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P24-P25-P46			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P21-P43-P42-P20			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P22-P44-P43-P21			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
3^ fila		Soletta P64-P43-P44-P65			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P4-P26-P25-P3			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360

Carichi sulle solette							
TC	Shell	C	CC	SR	Q _x [N/m ²]	Q _y [N/m ²]	Q _z [N/m ²]
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P5-P27-P26-P4			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P6-P28-P27-P5			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P7-P29-P28-P6			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P3-P25-P24-P2			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P8-P30-P29-P7			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P9-P31-P30-P8			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P10-P32-P31-P9			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P11-P33-P32-P10			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P12-P34-P33-P11			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P13-P35-P34-P12			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P14-P36-P35-P13			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P15-P37-P36-P14			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P16-P38-P37-P15			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P17-P39-P38-P16			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P18-P40-P39-P17			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P19-P41-P40-P18			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P20-P42-P41-P19			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P63-P42-P43-P64			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P62-P41-P42-P63			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P61-P40-P41-P62			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P60-P39-P40-P61			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P59-P38-P39-P60			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P58-P37-P38-P59			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P57-P36-P37-P58			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P56-P35-P36-P57			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P54-P33-P34-P55			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P53-P32-P33-P54			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P52-P31-P32-P53			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P51-P30-P31-P52			Peso proprio		-2.500

Carichi sulle solette							
TC	Shell	C	CC	SR	Q _x [N/m ²]	Q _y [N/m ²]	Q _z [N/m ²]
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P50-P29-P30-P51			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P49-P28-P29-P50			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P48-P27-P28-P49			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P47-P26-P27-P48			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P55-P34-P35-P56			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P46-P25-P26-P47			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P24-P25-P46			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P43-P42-P20-P21			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P44-P43-P21-P22			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
2^ fila		Soletta P43-P44-P65-P64			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P4-P26-P25-P3			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P5-P27-P26-P4			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P6-P28-P27-P5			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P7-P29-P28-P6			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P3-P25-P24-P2			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P8-P30-P29-P7			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P9-P31-P30-P8			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P10-P32-P31-P9			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P11-P33-P32-P10			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P12-P34-P33-P11			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P13-P35-P34-P12			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P14-P36-P35-P13			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P15-P37-P36-P14			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P16-P38-P37-P15			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P17-P39-P38-P16			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P18-P40-P39-P17			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P19-P41-P40-P18			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P42-P41-P19-P20			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000

Carichi sulle solette							
TC	Shell	C	CC	SR	Q _x [N/m ²]	Q _y [N/m ²]	Q _z [N/m ²]
1^ fila		Soletta P42-P43-P64-P63			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P62-P41-P42-P63			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P61-P40-P41-P62			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P60-P39-P40-P61			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P59-P38-P39-P60			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P58-P37-P38-P59			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P57-P36-P37-P58			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P56-P35-P36-P57			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P54-P33-P34-P55			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P53-P32-P33-P54			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P52-P31-P32-P53			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P51-P30-P31-P52			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P50-P29-P30-P51			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P49-P28-P29-P50			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P48-P27-P28-P49			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P47-P26-P27-P48			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P55-P34-P35-P56			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P46-P25-P26-P47			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P24-P25-P46			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P44-P43-P21-P22			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P43-P42-P20-P21			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000
1^ fila		Soletta P43-P44-P65-P64			Peso proprio		-2.500
S	-	CR001	002	0	G	0	-2.360
S	-	CR002	003	0	G	0	-2.000

LEGENDA:

TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
C	Descrizione del carico: CR001= SOLETTA: Soletta Abitaz. (sovraccarico permanente) CR002= SOLETTA: Soletta Abitaz. (sovraccarico accidentale)
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
SR	Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
Q _x , Q _y , Q _z	Valore della forza distribuita superficiale uniforme riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
ΔT	Differenza di temperatura fra le facce dell'elemento shell.

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche													
Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]	M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]
6^ fila		Travata: Trave1-P22											
Trave 1-P22	001	281	163	-789	-1.153	340	-375	-236	-287	1.177	-1.153	-3.616	-375
	002	135	27	118	89	414	-74	-117	-62	-11	89	-197	-74
	003	384	65	252	191	1.071	-209	-355	-185	44	191	-724	-209

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche														
Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.						
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
	004	3	2	-82	-90	-125	8	3	12	68	-90	-125	8	
6^ fila		Travata: TraveP65-2												
Trave P65-2	001	351	-366	1.119	-981	3.698	459	-388	185	-622	-981	-797	459	
	002	117	-66	-38	120	149	79	-135	28	150	120	-462	79	
	003	-27	11	-26	5	-43	-3	-27	7	25	5	-43	-3	
	004	381	-197	61	193	748	216	-358	62	240	193	-1.047	216	
Fondazione		Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43												
Trave 1g-P23	001	0	0	0	0	0	0	0	0	145	0	-1.758	-1	
	002	0	0	0	0	0	0	0	0	41	0	-501	-1	
	003	0	0	0	0	0	0	0	0	45	0	-547	-1	
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	6	0	-69	-1	
Trave P23-P24	001	-88	0	-6.994	0	17.153	0	-88	0	-8.403	0	18.160	0	
	002	-9	0	-1.350	0	2.430	0	-9	0	-1.590	0	3.605	0	
	003	-9	0	-1.807	0	2.754	0	-9	0	-2.081	0	4.120	0	
	004	-2	0	-550	0	889	0	-2	0	-631	0	1.141	0	
Trave P24-P25	001	-421	0	-14.266	0	-5.433	0	-421	0	-13.956	0	-1.818	0	
	002	-2.050	0	-2.827	0	-2.204	0	-2.050	0	-2.723	0	-239	0	
	003	1.444	0	-3.472	0	-2.826	0	1.444	0	-3.327	0	-573	0	
	004	-4.710	0	-1.450	0	-1.589	0	-4.710	0	-1.331	0	-1.208	0	
Trave P25-P26	001	-265	0	-17.020	0	-23.846	0	-265	0	-15.229	0	-18.276	0	
	002	-1.373	0	-4.537	0	-7.941	0	-1.373	0	-3.971	0	-5.374	0	
	003	1.593	0	-5.314	0	-9.322	0	1.593	0	-4.646	0	-6.412	0	
	004	-3.634	0	-1.064	0	-2.180	0	-3.634	0	-898	0	-1.741	0	
Trave P26-P27	001	-481	0	-13.763	0	-31.396	0	-481	0	-11.382	0	-24.637	0	
	002	-1.122	0	-4.258	0	-11.035	0	-1.122	0	-3.445	0	-8.068	0	
	003	1.352	0	-4.857	0	-12.402	0	1.352	0	-3.944	0	-9.070	0	
	004	-2.962	0	-559	0	-2.097	0	-2.962	0	-400	0	-1.647	0	
Trave P27-P28	001	-1.223	0	-9.736	0	-33.184	0	-1.223	0	-7.230	0	-25.798	0	
	002	-1.248	0	-3.321	0	-12.277	0	-1.248	0	-2.413	0	-9.081	0	
	003	307	0	-3.846	0	-13.849	0	307	0	-2.820	0	-10.291	0	
	004	-2.498	0	-212	0	-1.805	0	-2.498	0	-78	0	-1.364	0	
Trave P28-P29	001	-1.920	0	-7.256	0	-31.894	0	-1.920	0	-4.820	0	-24.015	0	
	002	-1.425	0	-2.537	0	-12.101	0	-1.425	0	-1.631	0	-8.705	0	
	003	-691	0	-2.888	0	-13.726	0	-691	0	-1.855	0	-9.981	0	
	004	-2.199	0	-68	0	-1.506	0	-2.199	0	44	0	-1.063	0	
Trave P29-P30	001	-2.055	0	-8.336	0	-38.684	0	-2.055	0	-5.313	0	-30.684	0	
	002	-1.325	0	-2.878	0	-14.596	0	-1.325	0	-1.756	0	-11.147	0	
	003	-801	0	-3.037	0	-16.158	0	-801	0	-1.792	0	-12.392	0	
	004	-1.999	0	-155	0	-1.752	0	-1.999	0	-21	0	-1.315	0	
Trave P30-P31	001	-1.930	0	-4.346	0	-33.858	0	-1.930	0	-1.798	0	-26.099	0	
	002	-1.172	0	-1.393	0	-12.491	0	-1.172	0	-474	0	-9.134	0	
	003	-612	0	-1.287	0	-13.497	0	-612	0	-295	0	-9.860	0	
	004	-1.870	0	7	0	-1.452	0	-1.870	0	112	0	-1.028	0	
Trave P31-P32	001	-1.751	0	-3.245	0	-32.433	0	-1.751	0	-816	0	-24.730	0	
	002	-1.018	0	-1.085	0	-12.076	0	-1.018	0	-201	0	-8.729	0	
	003	-406	0	-981	0	-12.887	0	-406	0	-39	0	-9.277	0	
	004	-1.743	0	26	0	-1.357	0	-1.743	0	123	0	-926	0	
Trave P32-P33	001	-1.616	0	-3.230	0	-31.616	0	-1.616	0	-865	0	-23.902	0	
	002	-911	0	-1.091	0	-11.909	0	-911	0	-219	0	-8.549	0	
	003	-360	0	-1.062	0	-12.648	0	-360	0	-138	0	-9.031	0	
	004	-1.603	0	-31	0	-1.243	0	-1.603	0	56	0	-795	0	
Trave P33-P34	001	-1.417	0	-4.332	0	-30.284	0	-1.417	0	-2.025	0	-22.298	0	
	002	-802	0	-1.405	0	-11.382	0	-802	0	-559	0	-7.902	0	
	003	-400	0	-1.487	0	-12.027	0	-400	0	-596	0	-8.284	0	
	004	-1.361	0	-220	0	-1.049	0	-1.361	0	-149	0	-567	0	
Trave P34-P35	001	-980	0	-8.372	0	-39.685	0	-980	0	-5.236	0	-31.653	0	
	002	-671	0	-2.791	0	-14.746	0	-671	0	-1.649	0	-11.243	0	
	003	-1.047	0	-3.105	0	-15.952	0	-1.047	0	-1.868	0	-12.187	0	
	004	-470	0	-701	0	-2.316	0	-470	0	-519	0	-1.819	0	
Trave P35-P36	001	-882	0	-5.094	0	-35.852	0	-882	0	-2.374	0	-28.172	0	
	002	-615	0	-1.569	0	-12.832	0	-615	0	-621	0	-9.469	0	
	003	-1.152	0	-1.702	0	-13.752	0	-1.152	0	-686	0	-10.145	0	
	004	-279	0	-299	0	-2.094	0	-279	0	-141	0	-1.617	0	
Trave P36-P37	001	-910	0	-3.942	0	-35.931	0	-910	0	-1.216	0	-28.376	0	
	002	-597	0	-1.338	0	-12.634	0	-597	0	-408	0	-9.311	0	
	003	-1.166	0	-1.464	0	-13.514	0	-1.166	0	-469	0	-9.958	0	
	004	-277	0	-25	0	-1.833	0	-277	0	110	0	-1.368	0	
Trave P37-P38	001	-1.059	0	-2.462	0	-38.877	0	-1.059	0	522	0	-31.360	0	
	002	-634	0	-1.209	0	-13.056	0	-634	0	-240	0	-9.748	0	
	003	-1.276	0	-1.338	0	-14.022	0	-1.276	0	-296	0	-10.491	0	
	004	-333	0	101	0	-1.633	0	-333	0	220	0	-1.168	0	
Trave P38-P39	001	-1.079	0	1.560	0	-45.499	0	-1.079	0	5.213	0	-37.626	0	
	002	-623	0	-825	0	-13.829	0	-623	0	240	0	-10.411	0	
	003	-1.275	0	-883	0	-14.833	0	-1.275	0	260	0	-11.198	0	
	004	-361	0	98	0	-1.459	0	-361	0	204	0	-965	0	
Trave P39-P40	001	-685	0	10.697	0	-68.925	0	-685	0	16.361	0	-60.529	0	
	002	-456	0	-225	0	-19.174	0	-456	0	1.302	0	-15.723	0	
	003	-1.157	0	-176	0	-20.745	0	-1.157	0	1.479	0	-17.086	0	
	004	-63	0	-101	0	-1.963	0	-63	0	48	0	-1.442	0	
Trave P40-P41	001	326	0	40.684	0	-80.878	0	326	0	47.118	0	-71.086	0	
	002	-94	0	5.038	0	-20.500	0	-94	0	6.626	0	-16.980	0	
	003	-1.138	0	5.708	0	-22.007	0	-1.138	0	7.414	0	-18.278	0	
	004	955	0	84	0	-2.694	0	955	0	289	0	-2.154	0	

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche														
Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.						
		M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]	M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]	
Trave P41-P42	001	1.236	0	79.501	0	-80.106	0	1.236	0	85.696	0	-66.128	0	
	002	231	0	11.616	0	-21.139	0	231	0	13.234	0	-17.064	0	
	003	-1.147	0	12.914	0	-22.417	0	-1.147	0	14.630	0	-18.084	0	
	004	1.901	0	762	0	-3.532	0	1.901	0	1.036	0	-2.935	0	
Trave P42-P43	001	1.385	0	108.169	0	-19.413	0	1.385	0	108.860	0	3.520	0	
	002	300	0	17.116	0	-11.691	0	300	0	17.890	0	-6.278	0	
	003	-1.100	0	18.772	0	-12.112	0	-1.100	0	19.565	0	-6.314	0	
	004	2.029	0	1.775	0	-2.333	0	2.029	0	1.944	0	-1.611	0	

LEGENDA:

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

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA

Travi - Sollecitazioni per effetto del sisma														
Id _{Tr}	Di r	Estr. Inz.						Estr. Fin.						
		M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]	M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]	
6^ fila		Travata: Trave1-P22												
Trave 1-P22	X	22	132	70	77	108	423	22	376	58	77	108	423	
	Y	0	1	0	0	1	3	0	3	0	0	1	3	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
6^ fila		Travata: TraveP65-2												
Trave P65-2	X	24	378	42	37	78	431	24	139	50	37	78	431	
	Y	0	5	0	0	0	6	0	1	0	0	0	6	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione				Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43										
Trave 1g-P23	X	0	0	0	1	0	2	0	1	1.480	1	3.227	0	
	Y	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	4	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P23-P24	X	2	0	1.110	0	811	0	13	0	1.596	0	1.640	0	
	Y	0	0	1	0	2	0	0	0	3	0	3	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P24-P25	X	215	0	858	0	580	0	213	0	763	0	1.687	0	
	Y	1	0	1	0	1	0	1	0	2	0	5	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P25-P26	X	257	0	50	0	115	0	251	0	250	0	1.973	0	
	Y	1	0	0	0	2	0	2	0	0	0	3	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P26-P27	X	192	0	625	0	1.111	0	181	0	119	0	2.312	0	
	Y	2	0	0	0	1	0	2	0	0	0	5	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P27-P28	X	136	0	843	0	1.867	0	133	0	226	0	2.549	0	
	Y	3	0	0	0	1	0	3	0	0	0	3	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P28-P29	X	111	0	838	0	2.354	0	107	0	445	0	2.711	0	
	Y	3	0	1	0	3	0	3	0	1	0	4	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P29-P30	X	84	0	768	0	2.464	0	79	0	527	0	2.669	0	
	Y	3	0	1	0	5	0	3	0	1	0	4	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P30-P31	X	65	0	597	0	2.397	0	62	0	541	0	2.509	0	
	Y	3	0	1	0	4	0	2	0	1	0	3	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P31-P32	X	46	0	594	0	2.397	0	42	0	538	0	2.537	0	
	Y	0	0	2	0	4	0	0	0	1	0	3	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P32-P33	X	32	0	630	0	2.588	0	33	0	622	0	2.714	0	
	Y	0	0	2	0	4	0	0	0	1	0	3	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P33-P34	X	52	0	587	0	2.581	0	55	0	660	0	2.653	0	
	Y	2	0	2	0	4	0	2	0	1	0	1	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P34-P35	X	91	0	660	0	2.488	0	92	0	552	0	2.608	0	
	Y	2	0	2	0	5	0	2	0	2	0	5	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P35-P36	X	112	0	670	0	2.585	0	114	0	536	0	2.702	0	
	Y	4	0	1	0	5	0	5	0	2	0	4	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P36-P37	X	118	0	706	0	2.644	0	121	0	557	0	2.836	0	
	Y	5	0	1	0	5	0	6	0	2	0	4	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P37-P38	X	144	0	713	0	2.809	0	150	0	731	0	3.162	0	
	Y	7	0	1	0	5	0	7	0	0	0	5	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P38-P39	X	180	0	587	0	3.118	0	187	0	1.229	0	3.645	0	
	Y	8	0	1	0	6	0	9	0	1	0	6	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P39-P40	X	247	0	194	0	3.598	0	252	0	2.172	0	4.188	0	
	Y	9	0	0	0	8	0	9	0	3	0	9	0	

Travi - Sollecitazioni per effetto del sisma														
Id _{Tr}	Dir	Estr. Inz.						Estr. Fin.						
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P40-P41	X	269	0	950	0	4.630	0	267	0	3.957	0	4.450	0	
	Y	9	0	1	0	10	0	9	0	6	0	10	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P41-P42	X	211	0	2.897	0	5.583	0	204	0	5.916	0	2.525	0	
	Y	9	0	4	0	11	0	9	0	13	0	4	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave P42-P43	X	145	0	5.216	0	4.186	0	135	0	4.710	0	6.168	0	
	Y	9	0	11	0	7	0	9	0	10	0	12	0	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	

LEGENDA:

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

Dir Direzione del sisma.

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

Inz./Fin.

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Travi - Sollecitazioni per eccentricità accidentale														
Id _{Tr}	Dir	e	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
6^ fila			Travata: Trave1-P22											
Trave 1-P22	X	+	-2	-42	-61	-69	-91	-14	-2	-59	48	-69	-91	-14
	X	-	2	42	61	69	91	14	2	59	-48	69	91	14
	Y	+	-6	-157	-230	-260	-343	-53	-6	-221	182	-260	-343	-53
	Y	-	6	157	230	260	343	53	6	221	-182	260	343	53
6^ fila			Travata: TraveP65-2											
Trave P65-2	X	+	-1	59	-49	67	-91	-14	-1	42	61	67	-91	-14
	X	-	1	-59	49	-67	91	14	1	-42	-61	-67	91	14
	Y	+	-5	220	-182	253	-343	-53	-5	157	229	253	-343	-53
	Y	-	5	-220	182	-253	343	53	5	-157	-229	-253	343	53
Fondazione			Travata: Trave1g-P23-P24-P25-P26-P27-P28-P29-P30-P31-P32-P33-P34-P35-P36-P37-P38-P39-P40-P41-P42-P43											
Trave 1g-P23	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5	1
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	-5	-1
	Y	+	0	0	0	0	0	0	0	0	-2	0	20	2
	Y	-	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	-20	-2
Trave P23-P24	X	+	31	0	33	0	-35	0	31	0	35	0	-44	0
	X	-	-31	0	-33	0	35	0	-31	0	-35	0	44	0
	Y	+	117	0	125	0	-130	0	117	0	131	0	-162	0
	Y	-	-117	0	-125	0	130	0	-117	0	-131	0	162	0
Trave P24-P25	X	+	95	0	107	0	89	0	95	0	103	0	76	0
	X	-	-95	0	-107	0	-89	0	-95	0	-103	0	-76	0
	Y	+	356	0	405	0	334	0	356	0	390	0	288	0
	Y	-	-356	0	-405	0	-334	0	-356	0	-390	0	-288	0
Trave P25-P26	X	+	422	0	91	0	201	0	422	0	74	0	176	0
	X	-	-422	0	-91	0	-201	0	-422	0	-74	0	-176	0
	Y	+	1.585	0	343	0	754	0	1.585	0	278	0	659	0
	Y	-	-1.585	0	-343	0	-754	0	-1.585	0	-278	0	-659	0
Trave P26-P27	X	+	606	0	30	0	147	0	606	0	18	0	128	0
	X	-	-606	0	-30	0	-147	0	-606	0	-18	0	-128	0
	Y	+	2.273	0	114	0	553	0	2.273	0	66	0	479	0
	Y	-	-2.273	0	-114	0	-553	0	-2.273	0	-66	0	-479	0
Trave P27-P28	X	+	703	0	-6	0	81	0	703	0	-13	0	68	0
	X	-	-703	0	6	0	-81	0	-703	0	13	0	-68	0
	Y	+	2.636	0	-21	0	304	0	2.636	0	-47	0	257	0
	Y	-	-2.636	0	21	0	-304	0	-2.636	0	47	0	-257	0
Trave P28-P29	X	+	736	0	-16	0	37	0	736	0	-19	0	29	0
	X	-	-736	0	16	0	-37	0	-736	0	19	0	-29	0
	Y	+	2.761	0	-60	0	138	0	2.761	0	-72	0	110	0
	Y	-	-2.761	0	60	0	-138	0	-2.761	0	72	0	-110	0
Trave P29-P30	X	+	741	0	-14	0	14	0	741	0	-14	0	12	0
	X	-	-741	0	14	0	-14	0	-741	0	14	0	-12	0
	Y	+	2.777	0	-51	0	52	0	2.777	0	-53	0	45	0
	Y	-	-2.777	0	51	0	-52	0	-2.777	0	53	0	-45	0
Trave P30-P31	X	+	726	0	-10	0	1	0	726	0	-10	0	0	0
	X	-	-726	0	10	0	-1	0	-726	0	10	0	0	0
	Y	+	2.722	0	-37	0	5	0	2.722	0	-37	0	0	0
	Y	-	-2.722	0	37	0	-5	0	-2.722	0	37	0	0	0
Trave P31-P32	X	+	698	0	-6	0	-4	0	698	0	-6	0	-4	0
	X	-	-698	0	6	0	4	0	-698	0	6	0	4	0
	Y	+	2.618	0	-23	0	-15	0	2.618	0	-22	0	-16	0
	Y	-	-2.618	0	23	0	15	0	-2.618	0	22	0	16	0
Trave P32-P33	X	+	668	0	-4	0	-6	0	668	0	-3	0	-6	0
	X	-	-668	0	4	0	6	0	-668	0	3	0	6	0
	Y	+	2.505	0	-15	0	-24	0	2.505	0	-13	0	-23	0
	Y	-	-2.505	0	15	0	24	0	-2.505	0	13	0	23	0
Trave P33-P34	X	+	639	0	-3	0	-8	0	639	0	-2	0	-7	0
	X	-	-639	0	3	0	8	0	-639	0	2	0	7	0
	Y	+	2.395	0	-10	0	-28	0	2.395	0	-8	0	-27	0
	Y	-	-2.395	0	10	0	28	0	-2.395	0	8	0	27	0
Trave P34-P35	X	+	623	0	-3	0	-9	0	623	0	-2	0	-9	0

Travi - Sollecitazioni per eccentricità accidentale

Id _{Tr}	Dir	e	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
	X	-	-623	0	3	0	9	0	-623	0	2	0	9	0
	Y	+	2.336	0	-10	0	-33	0	2.336	0	-9	0	-32	0
	Y	-	-2.336	0	10	0	33	0	-2.336	0	9	0	32	0
Trave P35-P36	X	+	631	0	-2	0	-9	0	631	0	-1	0	-9	0
	X	-	-631	0	2	0	9	0	-631	0	1	0	9	0
	Y	+	2.367	0	-8	0	-34	0	2.367	0	-5	0	-32	0
	Y	-	-2.367	0	8	0	34	0	-2.367	0	5	0	32	0
Trave P36-P37	X	+	644	0	-2	0	-9	0	644	0	-1	0	-9	0
	X	-	-644	0	2	0	9	0	-644	0	1	0	9	0
	Y	+	2.413	0	-8	0	-35	0	2.413	0	-5	0	-33	0
	Y	-	-2.413	0	8	0	35	0	-2.413	0	5	0	33	0
Trave P37-P38	X	+	659	0	-2	0	-9	0	659	0	-1	0	-9	0
	X	-	-659	0	2	0	9	0	-659	0	1	0	9	0
	Y	+	2.471	0	-8	0	-35	0	2.471	0	-5	0	-34	0
	Y	-	-2.471	0	8	0	35	0	-2.471	0	5	0	34	0
Trave P38-P39	X	+	669	0	-2	0	-10	0	669	0	-2	0	-10	0
	X	-	-669	0	2	0	10	0	-669	0	2	0	10	0
	Y	+	2.508	0	-7	0	-38	0	2.508	0	-6	0	-37	0
	Y	-	-2.508	0	7	0	38	0	-2.508	0	6	0	37	0
Trave P39-P40	X	+	674	0	-1	0	-12	0	674	0	-1	0	-12	0
	X	-	-674	0	1	0	12	0	-674	0	1	0	12	0
	Y	+	2.525	0	-5	0	-46	0	2.525	0	-3	0	-46	0
	Y	-	-2.525	0	5	0	46	0	-2.525	0	3	0	46	0
Trave P40-P41	X	+	665	0	2	0	-16	0	665	0	3	0	-15	0
	X	-	-665	0	-2	0	16	0	-665	0	-3	0	15	0
	Y	+	2.496	0	8	0	-59	0	2.496	0	13	0	-58	0
	Y	-	-2.496	0	-8	0	59	0	-2.496	0	-13	0	58	0
Trave P41-P42	X	+	613	0	8	0	-19	0	613	0	9	0	-18	0
	X	-	-613	0	-8	0	19	0	-613	0	-9	0	18	0
	Y	+	2.302	0	30	0	-70	0	2.302	0	34	0	-69	0
	Y	-	-2.302	0	-30	0	70	0	-2.302	0	-34	0	69	0
Trave P42-P43	X	+	490	0	16	0	-15	0	490	0	17	0	-13	0
	X	-	-490	0	-16	0	15	0	-490	0	-17	0	13	0
	Y	+	1.844	0	59	0	-57	0	1.844	0	63	0	-49	0
	Y	-	-1.844	0	-59	0	57	0	-1.844	0	-63	0	49	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.
e Segno dell'eccentricità accidentale.
Estr. Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
Inz./Fin.

PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Pilastri - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche

Id _{Pil}	CC	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Pilastro 1		Pilastrata: Pilastrata1												
	001	313	1.399	5.582	49.331	1.153	-375	313	-591	-539	1.181	1.153	-375	06
	002	57	97	-200	822	-89	-74	57	-296	274	822	-89	-74	06
	003	149	250	-352	2.272	-191	-209	149	-859	660	2.272	-191	-209	06
	004	-1	-48	356	-125	90	8	-1	-4	-123	-125	90	8	06
Pilastro 2		Pilastrata: Pilastrata2												
	001	-369	1.601	-5.000	50.149	-981	-459	-369	-838	207	1.999	-981	-459	06
	002	-59	121	313	871	120	-79	-59	-296	-322	871	120	-79	06
	003	-6	-46	-13	43	5	3	-6	-27	-41	43	5	3	06
	004	-149	314	387	2.249	193	-216	-149	-833	-638	2.249	193	-216	06

LEGENDA:

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

PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA

Pilastri - Sollecitazioni per effetto del sisma

Id _{Pil}	Dir	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Pilastro 1		Pilastrata: Pilastrata1												
	X	301	501	238	119	66	105	301	47	107	119	66	105	06
	Y	2	3	4	1	0	0	2	0	1	1	0	0	06
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	06
Pilastro 2		Pilastrata: Pilastrata2												
	X	314	531	140	93	41	110	314	45	78	93	41	110	06
	Y	4	5	4	0	0	1	4	0	0	0	0	1	06
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	06

LEGENDA:

Id_{Pil} Identificativo del Pilastro.
Dir Direzione del sisma.

Pilastri - Sollecitazioni per effetto del sisma														
Id _{Pil}	Dir	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Lv	Identificativo del livello, nella relativa tabella.													
Estr.	Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).													
Inf./Sup.														

PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Pilastri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale															
Id _{Pil}	D _r	e	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Pilastrata: Pilastrata1															
Pilastro 1	X	+	-36	79	278	-91	69	-14	-36	3	-91	-91	69	-14	06
	X	-	36	-79	-278	91	-69	14	36	-3	91	91	-69	14	06
	Y	+	-136	295	1.041	-343	260	-53	-136	11	-341	-343	260	-53	06
	Y	-	136	-295	-1.041	343	-260	53	136	-11	341	343	-260	53	06
Pilastrata: Pilastrata2															
Pilastro 2	X	+	-36	-78	267	91	67	14	-36	-3	-91	91	67	14	06
	X	-	36	78	-267	-91	-67	-14	36	3	91	-91	-67	-14	06
	Y	+	-136	-290	1.000	343	253	53	-136	-10	-341	343	253	53	06
	Y	-	136	290	-1.000	-343	-253	-53	136	10	341	-343	-253	-53	06

LEGENDA:

- Id_{Pil}Identificativo del Pilastro.
- DirDirezione del sisma.
- eSegno dell'eccentricità accidentale.
- LvIdentificativo del livello, nella relativa tabella.
- Estr.Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
- Inf./Sup.

EDIFICIO - VERIFICHE DI RIPARTIZIONE DELLE FORZE SISMICHE

Edificio - Verifiche di ripartizione delle forze sismiche							
Dir	V _{T,tot}	V _{T,Pil}	% _{OT,Pil}	V _{T,Set}	% _{OT,Set}	V _{T,atr}	% _{OT,atr}
	[N]	[N]	[%]	[N]	[%]	[N]	[%]
X	62.896	215	0,0	0	0,0	62.681	100,0
Y	32	0	0,0	0	0,0	32	100,0

LEGENDA:

- V_{T,tot}Taglio totale alla quota Zero Sismico (nella direzione X o Y).
- V_{T,Pil}Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai pilastri (nella direzione X o Y).
- %_{OT,Pil}Percentuale del Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai pilastri (nella direzione X o Y).
- V_{T,Set}Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai setti (nella direzione X o Y).
- %_{OT,Set}Percentuale del Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai setti (nella direzione X o Y).
- V_{T,atr}Taglio totale alla quota Zero Sismico NON assorbito dai pilastri e dai setti (nella direzione X o Y).
- %_{OT,atr}Percentuale del Taglio totale alla quota Zero Sismico NON assorbito dai pilastri e dai setti (nella direzione X o Y).

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

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU										
Id _{Tr}	% _{L_{LI}}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	CS _i	R _f
						[cm²]	[cm²]			
	[%]	[N]	[N-m]	[N]	[N-m]					
6^ fila										
Travata: Trave1-P22										
Trave 1-P22	0%	-	-	-1.518	1.019	4,21	4,21	-	24,53	NO
	12,5%	-	-	-1.518	1.057	4,21	4,21	-	23,65	NO
	25%	-	-	-1.518	1.034	4,21	4,21	-	24,18	NO
	37,5%	-	-	-1.191	980	4,21	4,21	-	25,53	NO
	50%	-	-	-1.191	817	4,21	4,21	-	30,63	NO
	62,5%	-	-	-1.097	500	4,21	4,21	-	50,05	NO
	75%	-1.518	420	-778	66	4,21	4,21	59,52	NS	NO
	87,5%	-1.518	1.047	-	-	4,21	4,21	23,88	-	NO
	100%	-1.317	1.661	-	-	4,21	4,21	15,06	-	NO
6^ fila										
Travata: TraveP65-2										
Trave P65-2	0%	-829	1.498	-	-	4,21	4,21	16,72	-	NO
	12,5%	-1.119	856	-	-	4,21	4,21	29,24	-	NO
	25%	-1.119	266	-566	135	4,21	4,21	94,08	NS	NO
	37,5%	-	-	-824	560	4,21	4,21	-	44,73	NO
	50%	-	-	-829	819	4,21	4,21	-	30,58	NO
	62,5%	-	-	-829	914	4,21	4,21	-	27,40	NO
	75%	-	-	-829	891	4,21	4,21	-	28,11	NO
	87,5%	-	-	-1.119	820	4,21	4,21	-	30,52	NO
	100%	-	-	-1.119	665	4,21	4,21	-	37,63	NO

LEGENDA:

- Id_{Tr}Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- %_{L_{LI}}Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
- R_f[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.
- N_{Ed,sr}Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.
- M_{Ed,3,s}
- N_{Ed,ir}Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.
- M_{Ed,3,i}
- A_{s,sr} A_{s,i}Armatura a flessione superiore e inferiore.
- CS_{sup}CS_{inf}Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre superiori e inferiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

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

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

Id _{Tr}	%L _{LI}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg Θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
6^ fila															
Trave 1-P22										Travata: Trave1-P22					
	0%	+	44.391	3,67	162.898	365.842	0	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO
		-	-39.393	4,14	162.898	365.842	0	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO
12,5%		+	43.754	3,72	162.898	365.842	0	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO
		-	-39.963	4,08	162.898	365.842	0	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO
25%		+	43.114	2,61	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-40.535	2,78	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
37,5%		+	42.477	2,65	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-41.105	2,74	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
50%		+	41.839	2,69	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-41.676	2,70	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
62,5%		+	41.268	2,73	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-42.315	2,66	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
75%		+	40.697	2,77	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-42.953	2,62	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
87,5%		+	40.127	4,06	162.898	365.842	0	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO
		-	-43.590	3,74	162.898	365.842	0	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO
100%		+	39.555	4,12	162.898	365.842	0	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO
		-	-44.230	3,68	162.898	365.842	0	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO
6^ fila															
Trave P65-2										Travata: TraveP65-2					
	0%	+	44.819	3,63	162.898	365.842	0	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO
		-	-39.285	4,15	162.898	365.842	0	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO
12,5%		+	44.047	3,70	162.898	365.842	0	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO
		-	-39.922	4,08	162.898	365.842	0	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO
25%		+	43.272	2,60	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-40.562	2,78	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
37,5%		+	42.501	2,65	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-41.199	2,73	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
50%		+	41.727	2,70	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-41.838	2,69	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
62,5%		+	41.089	2,74	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-42.611	2,64	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
75%		+	40.451	2,78	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-43.383	2,59	162.898	112.567	0	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
87,5%		+	39.813	4,09	162.898	365.842	0	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO
		-	-44.156	3,69	162.898	365.842	0	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO
100%		+	39.174	4,16	162.898	365.842	0	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO
		-	-44.930	3,63	162.898	365.842	0	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
+/-	[+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.
V _{Ed,2}	Taglio di progetto in direzione 2.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
V _{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V _{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.
N _{Ed}	Sforzo Normale medio nella sezione di verifica.
V _{Rsd,p}	Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati.
V _{R1}	Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata.
V _{fd}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
CtgΘ	Cotangente dell'angolo Θ utilizzata nella verifica.
A _{sw}	Area delle staffe per unità di lunghezza.
A _{sw,p}	Area dei ferri piegati.
A _{s,Dg}	Area di ferri incrociati nelle zone critiche.
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA E DEVIATA ALLO SLE (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta e deviata allo SLE

%LLI Tp _{mf}	Trazione calcestruzzo					Compressione calcestruzzo					Trazione acciaio				
	Trazione calcestruzzo rinforzo					Compressione calcestruzzo rinforzo					Trazione acciaio/FRP rinforzo				
	Id _{Cmb}	σ _{ct}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	Id _{Cmb}	σ _{cc}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	Id _{Cmb}	σ _{at}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}
		[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]
6^ fila															
Trave: Trave 1-P22										Travata: Trave1-P22					
CA=FRQ		ε _{sm} =0E+00		FRC=0,00 cm		A _e =0,0 cm ²		S _m =0 mm		AA= PCA		W _k =0,00 mm		σ _{ct,f} =0,00 N/mm ²	
CA=QPR		ε _{sm} =0E+00		A _e =0,0 cm ²		S _m =0 mm		W _k =0,00 mm		σ _{ct,f} =0,00 N/mm ²		σ _{ct,f} =0,00 N/mm ²			
0%	RAR	0,195	-1.070	-652	-	RAR	-0,174	-1.070	-652	-	RAR	1,962	-1.070	-652	-
25%	RAR	0,228	-1.020	-772	-	RAR	-0,208	-1.020	-772	-	RAR	2,287	-1.020	-772	-
50%	RAR	0,169	-936	-565	-	RAR	-0,151	-936	-565	-	RAR	1,701	-936	-565	-
75%	RAR	0,061	-1.070	180	-	RAR	-0,040	-1.070	180	-	RAR	0,655	-1.070	180	-
100%	RAR	0,367	-1.020	1.263	-	RAR	-0,347	-1.020	1.263	-	RAR	3,646	-1.020	1.263	-
6^ fila															
Trave: Trave P65-2										Travata: TraveP65-2					
CA=FRQ		ε _{sm} =0E+00		FRC=0,00 cm		A _e =0,0 cm ²		S _m =0 mm		AA= PCA		W _k =0,00 mm		σ _{ct,f} =0,00 N/mm ²	
CA=QPR		ε _{sm} =0E+00		A _e =0,0 cm ²		S _m =0 mm		W _k =0,00 mm		σ _{ct,f} =0,00 N/mm ²		σ _{ct,f} =0,00 N/mm ²			
0%	RAR	0,324	-665	1.124	-	RAR	-0,311	-665	1.124	-	RAR	3,210	-665	1.124	-
25%	RAR	0,023	-743	56	-	RAR	-0,009	-743	56	-	RAR	0,264	-743	56	-
50%	RAR	0,170	-665	-580	-	RAR	-0,157	-665	-580	-	RAR	1,703	-665	-580	-
75%	RAR	0,193	-743	-658	-	RAR	-0,179	-724	-658	-	RAR	1,931	-743	-658	-
100%	RAR	0,098	-743	-321	-	RAR	-0,083	-743	-321	-	RAR	0,997	-743	-321	-

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta e deviata allo SLE

%LLI Tp _{rnf}	Trazione calcestruzzo					Compressione calcestruzzo					Trazione acciaio				
	Trazione calcestruzzo rinforzo					Compressione calcestruzzo rinforzo					Trazione acciaio/FRP rinforzo				
	Id _{Cmb}	σ _{ct}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	Id _{Cmb}	σ _{cc}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	Id _{Cmb}	σ _{at}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}
[%]		[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]

LEGENDA:

σ _{ct}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo.
σ _{cc}	Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo.
Id _{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
σ _{at}	Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.
σ _{ct,f}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione.
Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
Tp _{rnf}	Indica il tipo di rinforzo presente nella sezione di verifica: [CIs] = rinforzo in Calcestruzzo; [FRP] = rinforzo in FRP;
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento.
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Poco aggressivo - [MDA] = Moderatamente aggressivo - [MLA] = Molto aggressivo.
ε _{sm}	Deformazione media nel calcestruzzo.
A _e	Area efficace del calcestruzzo teso.
s _m	Distanza media tra le fessure.
w _k	Apertura massima delle fessure.
N _{Ed,r}	Sollecitazioni di progetto (N _{Ed} > 0: compressione).
M _{Ed,3r}	
M _{Ed,2}	

TRAVI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)

Travi (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio

Not e (-) Verifica di resistenza delle resistenze a taglio																
Id _{Tr}	%L _{LI}	L _{LI}	M _{Rd} (⁺)	M _{Rd} (⁻)	V _{Ed,E} (⁺)	V _{Ed,E} (⁻)	V _{Ed,G+Q}	V _{Ed,G}	γ _{Rd}	V _{Ed,GR} (⁺)	V _{Ed,GR} (⁻)	V _{Ed,EL} (⁺)	V _{Ed,EL} (⁻)	CS(⁺)	CS(⁻)	Not e
	[%]	[m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]			
6 [^] fila																
										Travata: Trave1-P22						
Trave 1-P22	0%	1,20	25.103	25.000	41.838	41.677	2.553	2.284	1,0	44.391	-39.393	0	0	3,67	4,14	GR
	100%		25.103	25.013	41.838	41.677	-2.553	-2.283		39.555	-44.230	0	0	4,12	3,68	
6 [^] fila																
										Travata: TraveP65-2						
Trave P65-2	0%	1,20	25.046	25.103	41.727	41.838	3.092	2.553	1,0	44.819	-39.285	0	0	3,63	4,15	GR
	100%		25.026	25.103	41.727	41.838	-3.091	-2.553		39.174	-44.930	0	0	4,16	3,63	

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
L _{LI}	Lunghezza libera d'inflessione.
M _{Rd}	Momento resistente del beam, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma.
V _{Ed,E}	Taglio di calcolo dovuto ai momenti resistenti del beam nelle due estremità, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma.
V _{Ed,G+Q}	Taglio di calcolo dovuto ai carichi permanenti e permanenti non strutturali + l'aliquota degli accidentali.
V _{Ed,G}	Taglio di calcolo dovuto ai carichi permanenti e permanenti non strutturali.
γ _{Rd}	Coefficiente di sovrarresistenza.
V _{Ed,GR}	Taglio di calcolo dovuto all'applicazione del criterio di Gerarchia delle resistenze, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma.
V _{Ed,EL}	Taglio di calcolo valutato attraverso un'analisi con spettro elastico con q=1.
CS	Coefficiente di sicurezza, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma. ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100). Per ulteriori dettagli sulla verifica si rimanda alle tabelle relative alle Verifiche a Taglio.
Note	GR = verifica eseguita con il taglio derivante dall'applicazione del criterio della Gerarchia delle Resistenze; SE = verifica eseguita con il taglio derivante da un'analisi con spettro elastico con q=1.

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

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLU

Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	R _f	φ _{Ve}	φ _{Vi}	φ _w	Lato 1				Lato 2			
														L	n _{re} _q	n	φ	L	n _{re} _q	n _f	φ
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]			[m m]	[m m]	[m m]	[cm]				[cm]			
Pilastrata: Pilastrata1																					
1^ fila	2.503	-23	1.197	NS	511.7 26	285.2 99	51.167	3.301.740	1,00	NO	16	-	8	80	1	9	12	45	1	4	12
Pilastrata: Pilastrata2																					
1^ fila	69.700	-5.513	-2.709	NS	530.0 83	297.6 92	52.780	3.301.740	1,61	NO	16	-	8	80	1	9	12	45	1	4	12

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
N _{Ed,max}	Massimo sforzo di compressione.
N _R	Sforzo Normale resistente.
α	Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.
N _{Ed,r}	Sollecitazioni di progetto (N _{Ed} > 0: compressione).
M _{Ed,Xr}	
M _{Ed,Y}	
M _{Rd,Xr}	Momento Resistente intorno ad X e Y.
M _{Rd,Y}	
φ _{ve} , φ _{vi}	Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe; [φ _{vi}] = Significativo e valorizzato solo in caso di sezione cava.
φ _{st}	
L, n _{reg}	Per sezione del pilastro rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1 e 2 della sezione. Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti l'armatura sono riportate per ciascun lato in apposita casella di testo.
n _f , φ	

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

(Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione deviata allo SLU															
Lv	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		V _{fd}		V _i		V _{Rd,s}	A _{sw}	S _{Asw}	R _f
	[N]	[N]		X	Y	X	Y	X	Y	X	Y	[N]	[cm ² /cm]	[cm]	
Pilastrata: Pilastrata1															
1^ fila	215.957	120.865	3,52	734058	761143	918292	169275 6	0	0	0	0	-	0,2513	4	NO
Pilastrata: Pilastrata2															
1^ fila	216.076	120.949	3,52	734209	761300	918292	169275 6	0	0	0	0	-	0,2513	4	NO

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
V _{Ed,3}	Taglio di progetto in direzione 3.
V _{Ed,2}	Taglio di progetto in direzione 2.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
V _{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V _{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.
V _{fd}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
V _i	Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.
V _{Rd,s}	Resistenza a taglio per scorrimento.
A _{sw}	Area delle staffe per unità di lunghezza.
S _{Asw}	Passo massimo staffe da normativa.
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

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

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLE															
Lv	Trazione calcestruzzo					Compressione calcestruzzo					Trazione acciaio				
	Trazione calcestruzzo rinforzo					Compressione calcestruzzo rinforzo					Trazione acciaio/FRP rinforzo				
T _{pmf}	Id _{Cmb}	σ _{ct}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	Id _{Cmb}	σ _{cc}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	Id _{Cmb}	σ _{at}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}
	b	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]	b	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]	b	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]
Pilastrata: Pilastrata1															
1^ fila	AA= PCA														
CA=FR															
Q	ε _{sm} =0E+00				A _e =0,0 cm ²				S _m =0 mm				W _k =0,00 mm		
CA=QP	ε _{sm} =0E+00				A _e =0,0 cm ²				S _m =0 mm				W _k =0,00 mm		
R	RAR	0,046	4.188	-310	-1.752	RAR	-0,265	52.338	-5.279	1.712	RAR	0,564	4.188	-310	-1.752
Pilastrata: Pilastrata2															
1^ fila	AA= PCA														
CA=FR															
Q	ε _{sm} =0E+00				A _e =0,0 cm ²				S _m =0 mm				W _k =0,00 mm		
CA=QP	ε _{sm} =0E+00				A _e =0,0 cm ²				S _m =0 mm				W _k =0,00 mm		
R	RAR	0,059	5.149	781	-1.988	RAR	-0,259	53.299	4.309	2.004	RAR	0,725	5.149	781	-1.988

LEGENDA:

Id _{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
σ _{ct}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo.
σ _{cc}	Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo.
σ _{ct,f}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione.
Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
T _{pmf}	Indica il tipo di rinforzo presente nella sezione di verifica: [ClS] = rinforzo in Calcestruzzo; [FRP] = rinforzo in FRP.
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Poco aggressivo - [MDA] = Moderatamente aggressivo - [MLA] = Molto aggressivo.
ε _{sm}	Deformazione media nel calcestruzzo.
A _e	Area efficace del calcestruzzo teso.
S _m	Distanza media tra le fessure.
W _k	Apertura massima delle fessure.
N _{Ed,r}	Sollecitazioni di progetto (N _{Ed} > 0: compressione).
M _{Ed,3r}	
M _{Ed,2}	

PILASTRI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio													
Lv	%L _{LI}	L _{LI}	Dir	M _{Rd} ⁽⁺⁾	M _{Rd} ⁽⁻⁾	γ _{Rd}	V _{Ed,GR} ⁽⁻⁾	V _{Ed,GR} ⁽⁻⁾	V _{Ed,EL} ⁽⁺⁾	V _{Ed,EL} ⁽⁻⁾	CS	Note	
	[%]	[m]		[N-m]	[N-m]		[N]	[N]	[N]	[N]			
Pilastrata: Pilastrata1													
1^ fila	0%	5,31	X	297.494	-297.494	1,1	120.865	120.865	0	0	6,07	GR	
			Y	529.803	-529.803		215.957	215.957	0	0	3,52		
	100%		X	285.952	-285.952		120.865	120.865	0	0	6,07		
			Y	512.680	-512.680		215.957	215.957	0	0	3,52		
Pilastrata: Pilastrata2													
1^ fila	0%	5,31	X	297.692	-297.692	1,1	120.949	120.949	0	0	6,07	GR	
			Y	530.083	-530.083		216.076	216.076	0	0	3,52		
	100%		X	286.164	-286.164		120.949	120.949	0	0	6,07		
			Y	512.976	-512.976		216.076	216.076	0	0	3,52		

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
%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.
L _{LI}	Lunghezza libera d'inflessione.
Dir	Direzione locale della sezione rispetto a cui è eseguita la verifica.
γ _{Rd}	Coefficiente di sovraresistenza.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
Note	GR = verifica eseguita con il taglio derivante dall'applicazione del criterio della Gerarchia delle Resistenze; SE = verifica eseguita con il taglio derivante da

Pilastri (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio												
Lv	%L _{LT}	L _{LT}	Dir	M _{Rd} ⁽⁺⁾	M _{Rd} ⁽⁻⁾	γ _{Rd}	V _{Ed,GR} ⁽⁻⁾	V _{Ed,GR} ⁽⁻⁾	V _{Ed,EL} ⁽⁺⁾	V _{Ed,EL} ⁽⁻⁾	CS	Note
	[%]	[m]		[N·m]	[N·m]		[N]	[N]	[N]	[N]		
un'analisi con spettro elastico con q=1.												
M _{Rd}	Momento resistente del beam, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma.											
V _{Ed,GR}	Taglio di calcolo dovuto all'applicazione del criterio di Gerarchia delle resistenze.											
V _{Ed,EL}	Taglio di calcolo valutato attraverso un'analisi con spettro elastico con q=1.											

PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS
			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	
Fondazione						Platea1										
P	S	00438	0	0	0,04524	-	00439	33	118	0,04524	NS	00440	0	0	0,04524	-
	I		-140	16.172	0,04524	5,17		0	0	0,04524	-		1	325	0,04524	NS
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		394	10.227	0,04524	8,16		-13	545	0,04524	NS		0	192	0,04524	NS
P	S	00441	0	0	0,04524	-	00442	103	230	0,04524	NS	00443	0	0	0,04524	-
	I		3	134	0,04524	NS		0	0	0,04524	-		-96	18.572	0,04524	4,50
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		-3	194	0,04524	NS		-69	674	0,04524	NS		59	10.983	0,04524	7,61
P	S	00450	0	0	0,04524	-	00451	0	0	0,04524	-	00548	0	0	0,04524	-
	I		450	9.458	0,04524	8,82		771	8.307	0,04524	10,04		-100	4.984	0,04524	16,77
S	S		43	1.363	0,04524	61,30		0	0	0,04524	-		699	179	0,04524	NS
	I		57	273	0,04524	NS		70	3.550	0,04524	23,53		710	188	0,04524	NS
P	S	00549	0	0	0,04524	-	00550	0	0	0,04524	-	00551	0	0	0,04524	-
	I		11	10.348	0,04524	8,07		490	7.960	0,04524	10,48		-8	3.375	0,04524	24,76
S	S		120	53	0,04524	NS		0	0	0,04524	-		0	349	0,04524	-
	I		122	115	0,04524	NS		-302	1.055	0,04524	79,27		0	0	0,04524	-
P	S	00552	-6	168	0,04524	NS	00553	-2	261	0,04524	NS	00554	0	0	0,04524	-
	I		-6	650	0,04524	NS		-11	210	0,04524	NS		5	895	0,04524	93,36
S	S		0	0	0,04524	-		2	303	0,04524	NS		-11	691	0,04524	NS
	I		12	528	0,04524	NS		5	26	0,04524	NS		0	0	0,04524	-
P	S	00555	0	105	0,04524	NS	00556	0	0	0,04524	-	00557	0	0	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	-		-3	857	0,04524	97,51		5	1.051	0,04524	79,51
S	S		0	497	0,04524	NS		7	744	0,04524	NS		-8	1.166	0,04524	71,67
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
P	S	00558	0	183	0,04524	NS	00559	0	0	0,04524	-	00560	0	0	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	-		-1	1.006	0,04524	83,06		1	1.424	0,04524	58,68
S	S		0	1.545	0,04524	54,09		1	1.793	0,04524	46,60		-1	2.863	0,04524	29,19
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
P	S	00561	0	426	0,04524	NS	00562	0	0	0,04524	-	00563	0	0	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	-		0	1.188	0,04524	70,34		0	1.398	0,04524	59,77
S	S		0	2.831	0,04524	29,52		0	2.599	0,04524	32,15		0	2.686	0,04524	31,11
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
P	S	00564	1	434	0,04524	NS	00565	0	0	0,04524	-	00566	0	0	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	-		1	1.176	0,04524	71,06		3	948	0,04524	88,15
S	S		-1	1.808	0,04524	46,22		7	1.243	0,04524	67,23		0	1.141	0,04524	73,24
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
P	S	00567	2	154	0,04524	NS	00568	2	113	0,04524	NS	00569	1	14	0,04524	NS
	I		0	0	0,04524	-		3	594	0,04524	NS		1	136	0,04524	NS
S	S		0	796	0,04524	NS		-3	460	0,04524	NS		1	789	0,04524	NS
	I		0	0	0,04524	-		-3	313	0,04524	NS		0	0	0,04524	-
P	S	00570	-1	193	0,04524	NS	00571	-2	336	0,04524	NS	00572	0	0	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	-		-2	158	0,04524	NS		30	2.667	0,04524	31,33
S	S		1	561	0,04524	NS		0	261	0,04524	NS		0	0	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		-38	1.350	0,04524	61,90
P	S	00573	0	0	0,04524	-	00574	0	0	0,04524	-	00575	0	0	0,04524	-
	I		985	9.328	0,04524	8,93		46	10.449	0,04524	8,00		-64	4.983	0,04524	16,77
S	S		-110	448	0,04524	NS		158	101	0,04524	NS		913	275	0,04524	NS
	I		-341	291	0,04524	NS		84	58	0,04524	NS		733	70	0,04524	NS
P	S	00576	-20	65	0,04524	NS	00577	0	0	0,04524	-	00578	-140	480	0,04524	NS
	I		-27	256	0,04524	NS		-46	217	0,04524	NS		-207	180	0,04524	NS
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		-499	550	0,04524	NS
	I		8	2.641	0,04524	31,64		39	2.618	0,04524	31,92		-721	434	0,04524	NS
P	S	00579	0	0	0,04524	-	00580	4.845	444	0,04524	NS	00581	3.513	1.626	0,04524	50,90
	I		-2.459	1.299	0,04524	64,76		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
S	S		11.412	6.524	0,04524	12,41		1.991	4.279	0,04524	19,42		0	0	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		-7.394	1.162	0,04524	73,36
P	S	00582	464	502	0,04524	NS	00583	0	0	0,04524	-	00584	0	0	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	-		69	1.395	0,04524	59,89		-4	992	0,04524	84,24
S	S		-330	2.771	0,04524	30,18		15	4.357	0,04524	19,18		4	4.112	0,04524	20,32
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
P	S	00585	-2	398	0,04524	NS	00586	0	0	0,04524	-	00587	0	0	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	-		39	1.302	0,04524	64,17		-1.313	1.849	0,04524	45,35
S	S		3	4.332	0,04524	19,29		11	3.985	0,04524	20,97		1.318	2.883	0,04524	28,88
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
P	S	00588	0	0	0,04524	-	00589	4.898	2.324	0,04524	35,48	00590	0	0	0,04524	-
	I		-620	309	0,04524	NS		0	0	0,04524	-		-4.365	1.161	0,04524	72,83
S	S		186	720	0,04524	NS		-6.978	2.337	0,04524	36,44		6.713	8.492	0,04524	9,66
	I		226	13	0,04524	NS		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
P	S	00591	245	121	0,04524	NS	00592	531	39	0,04524	NS	00593	-36	696	0,04524	NS
	I		0	0	0,04524	-		693	815	0,04524	NS		0	0	0,04524	-
S	S		-239	539	0,04524	NS		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	-		-649	3.488	0,04524	24,00		-27	2.607	0,04524	32,06
P	S	02691	-1	125	0,04524	NS	02692	-1	181	0,04524	NS	02693	0	0	0,04524	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	
	I		-4	313	0,04524	NS		0	0	0,04524	-		-258	2.341	0,04524	35,72
S	S		1	120	0,04524	NS		0	369	0,04524	NS		0	0	0,04524	-
	I		6	251	0,04524	NS		0	0	0,04524	-		-45	2.090	0,04524	39,99
P	S	02694	0	0	0,04524	-	02695	0	0	0,04524	-	02696	0	0	0,04524	-
	I		-321	2.351	0,04524	35,57		246	4.144	0,04524	20,15		-433	7.372	0,04524	11,35
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		5	1.738	0,04524	48,08		-380	4.791	0,04524	17,46		280	6.361	0,04524	13,13
P	S	02697	3	146	0,04524	NS	02698	0	0	0,04524	-	02699	0	0	0,04524	-
	I		4	330	0,04524	NS		431	9.101	0,04524	9,17		-94	3.304	0,04524	25,30
S	S		-4	184	0,04524	NS		-2.566	3.442	0,04524	24,45		96	834	0,04524	NS
	I		-5	394	0,04524	NS		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
P	S	02700	0	0	0,04524	-	02701	0	0	0,04524	-	02702	0	0	0,04524	-
	I		989	5.191	0,04524	16,05		-4	1.304	0,04524	64,08		-3.701	8.788	0,04524	9,60
S	S		0	0	0,04524	-		2	863	0,04524	96,83		2.854	1.827	0,04524	45,38
	I		135	2.795	0,04524	29,89		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
P	S	02703	0	0	0,04524	-	02704	0	0	0,04524	-	02705	0	0	0,04524	-
	I		67	2.563	0,04524	32,60		-300	2.412	0,04524	34,67		62	3.130	0,04524	26,69
S	S		-81	1.390	0,04524	60,13		320	3.846	0,04524	21,71		-82	3.422	0,04524	24,42
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
P	S	02706	0	0	0,04524	-	02707	0	0	0,04524	-	02708	0	0	0,04524	-
	I		-3	1.505	0,04524	55,52		-2	2.662	0,04524	31,39		-1	2.136	0,04524	39,12
S	S		5	2.531	0,04524	33,02		17	4.790	0,04524	17,44		1	3.807	0,04524	21,95
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
P	S	02709	0	0	0,04524	-	02710	0	0	0,04524	-	02711	0	0	0,04524	-
	I		5	1.701	0,04524	49,12		-17	2.361	0,04524	35,39		0	1.477	0,04524	56,58
S	S		-27	4.688	0,04524	17,83		22	4.258	0,04524	19,62		-1	3.327	0,04524	25,12
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
P	S	02712	0	0	0,04524	-	02713	0	0	0,04524	-	02714	0	0	0,04524	-
	I		335	3.712	0,04524	22,49		-2	2.311	0,04524	36,16		-7.241	6.714	0,04524	12,69
S	S		-618	4.092	0,04524	20,46		3	3.205	0,04524	26,07		-3.688	1.931	0,04524	43,71
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
P	S	02715	0	0	0,04524	-	02716	0	0	0,04524	-	02717	0	0	0,04524	-
	I		-205	4.909	0,04524	17,03		1	1.390	0,04524	60,12		3.516	11.329	0,04524	7,31
S	S		239	1.999	0,04524	41,77		-5	1.668	0,04524	50,10		0	0	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		2.036	5.775	0,04524	14,39
P	S	02718	0	0	0,04524	-	02719	0	0	0,04524	-	02720	0	0	0,04524	-
	I		6	2.542	0,04524	32,87		4.038	4.228	0,04524	19,55		38	7.663	0,04524	10,90
S	S		-7	705	0,04524	NS		1.747	917	0,04524	90,69		-35	1.639	0,04524	50,99
	I		-7	96	0,04524	NS		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
P	S	02721	0	0	0,04524	-	02722	0	0	0,04524	-					
	I		-1	1.258	0,04524	66,42		-43	2.198	0,04524	38,02					
S	S		-3	470	0,04524	NS		0	0	0,04524	-					
	I		0	0	0,04524	-		-8	2.074	0,04524	40,29					

LEGENDA:

- Dir

Direzione [P] = principale - [S] = secondaria.
- Pos

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

Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.
- CS

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
- N_{Ed}, M_{Ed}

Sollecitazioni di progetto.

PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLE (Fondazione)

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLE																
Dir	Nod o	σ _{ct}	σ _{cc}	σ _{at}	Nod o	σ _{ct}	σ _{cc}	σ _{at}	Nod o	σ _{ct}	σ _{cc}	σ _{at}	Nod o	σ _{ct}	σ _{cc}	σ _{at}
		[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]
Platea 1 AA= PCA																
CA=FRQ ε _{sm} =0E+00 A _e =0,0 cm ² S _m =0 mm W _k =0,00 mm σ _{ct,f} =0,00 N/mm ²										CA=QPR ε _{sm} =0E+00 A _e =0,0 cm ² S _m =0 mm W _k =0,00						
mm σ _{ct,f} =0,00 N/mm ²																
Fondazione																

Dir	Nod o	σ_{ct}	σ_{cc}	σ_{at}	Nod o	σ_{ct}	σ_{cc}	σ_{at}	Nod o	σ_{ct}	σ_{cc}	σ_{at}	Nod o	σ_{ct}	σ_{cc}	σ_{at}
		[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]
P	00438	0,277	-0,277	3,733	00439	0,002	-0,002	0,032	00440	0,006	-0,006	0,075	00441	0,004	-0,004	0,048
S		0,177	-0,175	2,385		0,010	-0,010	0,131		0,005	-0,005	0,065		0,005	-0,005	0,066
P	00442	0,001	-0,001	0,016	00443	0,319	-0,319	4,302	00450	0,158	-0,156	2,131	00451	0,142	-0,139	1,915
S		0,012	-0,012	0,159		0,190	-0,190	2,567		0,012	-0,011	0,156		0,058	-0,058	0,788
P	00548	0,085	-0,086	1,154	00549	0,175	-0,175	2,362	00550	0,136	-0,135	1,839	00551	0,058	-0,058	0,782
S		0,004	-0,002	0,051		0,002	-0,002	0,033		0,017	-0,018	0,231		0,003	-0,003	0,034
P	00552	0,011	-0,011	0,150	00553	0,003	-0,003	0,047	00554	0,015	-0,015	0,204	00555	0,003	-0,003	0,039
S		0,010	-0,010	0,139		0,002	-0,002	0,021		0,005	-0,005	0,067		0,004	-0,004	0,050
P	00556	0,015	-0,015	0,196	00557	0,018	-0,018	0,246	00558	0,004	-0,004	0,059	00559	0,017	-0,017	0,232
S		0,006	-0,006	0,084		0,020	-0,020	0,267		0,027	-0,027	0,364		0,032	-0,032	0,435
P	00560	0,024	-0,024	0,329	00561	0,007	-0,007	0,099	00562	0,020	-0,020	0,274	00563	0,024	-0,024	0,323
S		0,050	-0,050	0,677		0,050	-0,050	0,669		0,046	-0,046	0,619		0,047	-0,047	0,637
P	00564	0,009	-0,009	0,117	00565	0,020	-0,020	0,271	00566	0,016	-0,016	0,210	00567	0,003	-0,003	0,045
S		0,032	-0,032	0,432		0,021	-0,021	0,283		0,019	-0,019	0,251		0,013	-0,013	0,177
P	00568	0,010	-0,010	0,131	00569	0,003	-0,003	0,040	00570	0,001	-0,001	0,017	00571	0,002	-0,002	0,031
S		0,005	-0,005	0,067		0,009	-0,009	0,124		0,003	-0,003	0,047		0,001	-0,001	0,016
P	00572	0,047	-0,047	0,633	00573	0,161	-0,159	2,181	00574	0,179	-0,178	2,411	00575	0,085	-0,086	1,154
S		0,023	-0,023	0,313		0,004	-0,005	0,055		0,002	-0,001	0,022		0,002	0,000	0,030
P	00576	0,004	-0,004	0,055	00577	0,003	-0,003	0,043	00578	0,002	-0,003	0,028	00579	0,019	-0,026	0,245
S		0,045	-0,045	0,610		0,043	-0,043	0,587		0,006	-0,008	0,075		0,129	-0,095	1,768
P	00580	0,015	0,000	0,209	00581	0,029	-0,015	0,409	00582	0,010	-0,008	0,131	00583	0,024	-0,024	0,325
S		0,072	-0,066	0,973		0,008	-0,030	0,092		0,048	-0,049	0,647		0,075	-0,075	1,013
P	00584	0,017	-0,017	0,225	00585	0,007	-0,007	0,091	00586	0,022	-0,022	0,299	00587	0,029	-0,033	0,393
S		0,071	-0,071	0,956		0,074	-0,074	1,002		0,068	-0,068	0,923		0,051	-0,047	0,698
P	00588	0,005	-0,006	0,061	00589	0,047	-0,033	0,645	00590	0,013	-0,026	0,166	00591	0,002	-0,001	0,027
S		0,009	-0,009	0,128		0,027	-0,050	0,348		0,156	-0,136	2,116		0,003	-0,004	0,040
P	00592	0,014	-0,012	0,196	00593	0,012	-0,013	0,167	02691	0,006	-0,006	0,086	02692	0,001	-0,001	0,012
S		0,059	-0,061	0,795		0,045	-0,045	0,609		0,004	-0,004	0,057		0,003	-0,003	0,043
P	02693	0,040	-0,041	0,536	02694	0,040	-0,041	0,537	02695	0,072	-0,071	0,975	02696	0,126	-0,127	1,702
S		0,036	-0,036	0,483		0,030	-0,030	0,402		0,080	-0,082	1,083		0,110	-0,109	1,489
P	02697	0,006	-0,006	0,082	02698	0,156	-0,155	2,108	02699	0,057	-0,058	0,774	02700	0,090	-0,087	1,216
S		0,007	-0,007	0,100		0,054	-0,062	0,724		0,009	-0,009	0,121		0,046	-0,046	0,625
P	02701	0,022	-0,022	0,294	02702	0,144	-0,155	1,935	02703	0,044	-0,044	0,593	02704	0,042	-0,043	0,563
S		0,014	-0,014	0,183		0,035	-0,026	0,474		0,022	-0,023	0,303		0,067	-0,066	0,900
P	02705	0,054	-0,054	0,735	02706	0,026	-0,026	0,346	02707	0,046	-0,046	0,620	02708	0,037	-0,037	0,494
S		0,059	-0,059	0,793		0,044	-0,044	0,588		0,082	-0,082	1,107		0,065	-0,065	0,880
P	02709	0,029	-0,029	0,391	02710	0,040	-0,040	0,546	02711	0,025	-0,025	0,341	02712	0,064	-0,063	0,859
S		0,080	-0,080	1,083		0,073	-0,073	0,984		0,058	-0,058	0,786		0,070	-0,072	0,940
P	02713	0,040	-0,040	0,535	02714	0,103	-0,124	1,373	02715	0,083	-0,084	1,126	02716	0,024	-0,024	0,323
S		0,056	-0,056	0,758		0,026	-0,038	0,347		0,033	-0,033	0,452		0,029	-0,029	0,393
P	02717	0,197	-0,187	2,670	02718	0,044	-0,044	0,592	02719	0,078	-0,066	1,060	02720	0,131	-0,131	1,773
S		0,097	-0,091	1,315		0,005	-0,005	0,065		0,016	-0,008	0,216		0,027	-0,028	0,368
P	02721	0,021	-0,021	0,289	02722	0,037	-0,038	0,505								
S		0,003	-0,003	0,038		0,036	-0,036	0,481								

LEGENDA:

Dir	Direzione [P] = principale - [S] = secondaria.
σ_{ct}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo.
σ_{cc}	Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.
σ_{at}	Tensione massima di trazione nell'acciaio.
Shell	Shell in cui risulta suddiviso l'elemento.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento.
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Poco aggressivo - [MDA] = Moderatamente aggressivo - [MLA] = Molto aggressivo.
Idcmb	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
ϵ_{sm}	Deformazione media nel calcestruzzo.
A_e	Area efficace del calcestruzzo teso.
s_m	Distanza media tra le fessure.
w_k	Apertura massima delle fessure.

INDICE

Tomo 1 di 1

INFORMAZIONI GENERALI	pag.	2
MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO	pag.	2
MATERIALI ACCIAIO	pag.	2
TERRENI	pag.	2
ANALISI CARICHI	pag.	3
TIPOLOGIE DI CARICO	pag.	3
SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche	pag.	3
SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche	pag.	4
COMBINAZIONI SISMICHE	pag.	4
SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)	pag.	4
SERVIZIO(SLE): Frequente	pag.	4
SERVIZIO(SLE): Quasi permanente	pag.	5
DATI GENERALI ANALISI SISMICA	pag.	5
DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORI DI STRUTTURA	pag.	5
.....	pag.	5
PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA	pag.	6
RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONE	pag.	6
CARICHI SULLE TRAVI	pag.	8
CARICHI SULLE SOLETTE	pag.	9
TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE	pag.	16
TRAVI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA	pag.	18
TRAVI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE	pag.	19
PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE	pag.	20
PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA	pag.	20
PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE	pag.	21
EDIFICIO - VERIFICHE DI RIPARTIZIONE DELLE FORZE SISMICHE	pag.	21
TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)	pag.	21
TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)	pag.	22
TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA E DEVIATA ALLO SLE (Elevazione)	pag.	22
TRAVI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)	pag.	23
PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)	pag.	23
PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)	pag.	23
PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLE (Elevazione)	pag.	24
PILASTRI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)	pag.	24
PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)	pag.	25
PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLE (Fondazione)	pag.	26