



AGENZIA DEL DEMANIO

AGENZIA DEL DEMANIO

Direzione Regionale Calabria

PROGETTO
PRELIMINARE

PROGETTO
DEFINITIVO

PROGETTO
ESECUTIVO

OGGETTO: Progettazione definitiva ed esecutiva, coordinamento della sicurezza in fase di progettazione e di esecuzione, direzione lavori, contabilità dei lavori ed accatastamento, finalizzati al completamento ed all'ampliamento del polifunzionale "Manganelli" per la nuova sede del XII Reparto Mobile della Polizia di Stato, in Reggio Calabria, Località Santa Caterina.

UBICAZIONE: Località Santa Caterina - Reggio Calabria

COMMITTENTE: Agenzia del Demanio - Direzione Regionale Calabria

CODICE CIG: 7121966045

CODICE CUP: G36D17000050001

PROGETTO STRUTTURALE

REV.	DATA	MODIFICA	DISEGNATORE / COMPILATORE
00	26/11/2018	Prima Emissione	Ing. Mariano Salvatore
			VERIFICATO DA: Ing. Carlo Carletti
			APPROVATO DA: Arch. Valentino Tropeano

CODICE D'IDENTIFICAZIONE	ELABORATO :
05/17- PS.TC13/00	Officina:
	<ul style="list-style-type: none"> Tabulati di calcolo

IL RESPONSABILE DEL PROCEDIMENTO Ing. Salvatore CONCETTINO	IL COORDINATORE DELLA SICUREZZA IN FASE DI PROGETTAZIONE Arch. Valentino TROPEANO
--	---

PROGETTISTA RESPONSABILE COORDINATORE Arch. Valentino TROPEANO		
RESPONSABILI		GRUPPO DI LAVORO
RESPONSABILE PROGETTAZIONE ARCHITETTONICA Arch. Gianfranco PICARIELLO		Ing. Antonio GRAZIANO
RESPONSABILE PROGETTAZIONE STRUTTURALE Ing. Carlo CARLETTI		Ing. Lella Liana IMBRIANI
RESPONSABILE INDAGINI GEOGNOSTICHE Geol. Carmine MAZZAROTTI		Ing. Mariano SALVATORE
RESPONSABILE PROGETTAZIONE IMPIANTI MECCANICI Ing. Bruno MATTIA		Ing. Domenico DE MATTIA
RESPONSABILE PROGETTAZIONE IMPIANTI ELETTRICI Ing. Mauro GUERRIERO		Ing. Rosa LO PRIORE
RESPONSABILE PROGETTAZIONE SICUREZZA Arch. Patrizia GAMMA		Arch. Ivan GUERRIERO
		Arch. Stanislao SACCARDO
		Geom. Gennarino IANDIORIO
		Geom. Franco IMBIMBO
		Per.Ind. Antonio FESTA
		CONSULENTI SCIENTIFICI
		Prof. Ing. Luigi PETTI
		Prof. Geol. Francesco Maria GUADAGNO

Comune di Reggio di Calabria
Provincia di Reggio Calabria

TABULATI DI CALCOLO

OFFICINA

INFORMAZIONI GENERALI

Edificio	Cemento Armato
Costruzione	Nuova
Situazione	-
Intervento	-
Comune	Reggio di Calabria
Provincia	Provincia di Reggio Calabria
Oggetto	
Parte d'opera	
Normativa di riferimento	D.M. 17/01/2018
Zona sismica	-
Analisi sismica	Dinamica solo Orizzontale

MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO

N _{id}	γ _k [N/m ³]	α _{T, i} [1/°C]	E [N/mm ²]	G [N/mm ²]	C _{Erld} [%]	Stz	R _{ck} [N/mm ²]	R _{cm} [N/mm ²]	%R _{ck}	γ _c	Caratteristiche calcestruzzo armato				
											f _{cd} [N/mm ²]	f _{ctd} [N/mm ²]	f _{cfm} [N/mm ²]	N	n Ac
Cls 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_{Erld}	Coefficiente di riduzione del Modulo elastico normale per Analisi Sismica [E _{sisma} = E · C _{Erld}].
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

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}	Caratteristiche acciaio	
															N _{Cnt}	C _{nt}
Acciaio B450C - (B450C)																
002	78.500	0,000010	210.000	80.769	P	450,00	-	391,30	-	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 con t ≤ 40 mm).
f_{tk,2}	Resistenza caratteristica a Rottura (per profili con 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 precarico di bulloni ad alta resistenza (Bulloni - N _{Cnt} = con serraggio NON controllato; C _{nt} = con serraggio controllato). [-] = 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.

TENSIONI AMMISSIBILI ALLO SLE DEI VARI MATERIALI

Materiale	SL	Tensioni ammissibili allo SLE dei vari materiali	
		Tensione di verifica	σ _{d,amm} [N/mm ²]
Cls C25/30_B450C	Caratteristica(RARA) Quasi permanente	Compressione Calcestruzzo	14,94
		Compressione Calcestruzzo	11,21
Acciaio B450C	Caratteristica(RARA)	Trazione Acciaio	360,00

LEGENDA:

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

TERRENI

N _{TRN}	γ _T [N/m ³]	K			φ [°]	c _u [N/mm ²]	c' [N/mm ²]	E _d [N/mm ²]	E _{cu} [N/mm ²]	A _{S-B}
		K _X [N/cm ²]	K _Y [N/cm ²]	K _Z [N/cm ²]						
Sabbia limo argillosa										
T001	15.590	20	20	60	30	0,000	0,000	8	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).
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.

STRATIGRAFIE

N _{TRN}	Q _i [m]	Q _f [m]	Cmp. S.	Add	ΔEd
T001	0,00	INF	incoerente	denso	lineare

LEGENDA:

- N_{TRN}** Numero identificativo della stratigrafia.
Q_i Quota iniziale dello strato (riferito alla quota iniziale della stratigrafia).
Q_f Quota finale dello strato (riferito alla quota iniziale della stratigrafia). INF = infinito (profondità dello strato finale).
Cmp. S. Comportamento dello strato.
Add Addensamento dello strato.
ΔEd Variazione con la profondità del modulo edometrico.

SEZIONI ASTE

N _{id}	Tp	Label	Dimensioni										v	A [cm ²]	Area per Taglio			Inerzia			ΔΘ _{I_{pr}} [°]
			B [cm]	H [cm]	Sp _w [cm]	L _w [cm]	Sp _{f,0} [cm]	L _{f,0} [cm]	Sp _{f,1} [cm]	L _{f,1} [cm]	L _{f,2} [cm]	L _{f,3} [cm]			A _{X,T} [cm ²]	A _{Y,T} [cm ²]	I _X [cm ⁴]	I _Y [cm ⁴]	I _{XY} [cm ⁴]		
001	▣	30x50	30	50	-	-	-	-	-	-	-	-	4	1.500	1.250	1.250	312.500	279.270	112.500	0	0,00
002	▣	30x60	30	60	-	-	-	-	-	-	-	-	4	1.800	1.500	1.500	540.000	370.980	135.000	0	0,00
003	▣	30x125	30	125	-	-	-	-	-	-	-	-	4	3.750	3.125	3.125	4.882.813	1.125.000	281.250	0	0,00

LEGENDA:

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

ANALISI CARICHI

N _{id}	T. C.	Descrizione del Carico	Tipologie di Carico	Peso Proprio		Permanente NON Strutturale		Sovraccarico Accidentale		Carico Neve
				Descrizione	PP	Descrizione	PNS	Descrizione	SA	
001	S	Platea	Autorimessa <= 30kN	*vedi le relative tabelle dei carichi	-	Sottofondo e pavimento di tipo industriale in calcestruzzo	2.000	Rimesse, aree per traffico, parcheggio e sosta di veicoli leggeri (peso a pieno carico fino a 30 kN) (Cat. F – Tab. 3.1.II - DM 17.01.2018)	2.500	0
002	S	LatCem Cop.non acc. H25	Coperture accessibili solo per manutenzione	Solaio di tipo tradizionale latero-cementizio di spessore 22 cm (18+4)	3.530	Manto di copertura, impermeabilizzazione e intonaco inferiore	1.360	Coperture accessibili per sola manutenzione (Cat. H – Tab. 3.1.II - DM 17.01.2018)	500	480

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

N _{id}	Descrizione	F+E	+/- F	CDC	Tipologie di carico		
					ψ ₀	ψ ₁	ψ ₂
0001	Carico Permanente	SI	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0002	Permanenti NON Strutturali	SI	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0003	Autorimessa <= 30kN	SI	NO	Media	0,70	0,70	0,60
0004	Coperture accessibili solo per manutenzione	SI	NO	Media	0,00	0,00	0,00
0005	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	SI	NO	Breve	0,50	0,20	0,00
0006	Sisma X	-	-	-	-	-	-
0007	Sisma Y	-	-	-	-	-	-
0008	Sisma Z	-	-	-	-	-	-
0009	Sisma Ecc.X	-	-	-	-	-	-
0010	Sisma Ecc.Y	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

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

DATI GENERALI ANALISI SISMICA

Ang [°]	NV	CD	MP	Dir	TS	EcA	I _r tmp	C.S.T.	RP	RH	Dati generali analisi sismica	
											ξ	ξ [%]
0	15	B	ca	X Y	[T 1C] [T 1C]	S	N	DA R.S.L.	SI	SI	ξ	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 - [PM] = Pendolo inverso intelaiate monopiano;
 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 Eccentricità accidentale: [S] = considerata come condizione di carico statica aggiuntiva - [N] = Considerata come incremento delle sollecitazioni.
I_rtmp 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] = Depositati di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti - [D] = Depositati 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] = Depositati 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] = Depositati di terreni suscettibili di liquefazione, di argille sensitive o qualsiasi altra categoria di sottosuolo non classificabile nei tipi precedenti.
RP Regolarità in pianta: [SI] = Struttura regolare - [NO] = Struttura non regolare.
RH Regolarità in altezza: [SI] = Struttura regolare - [NO] = Struttura non regolare.
ξ Coefficiente viscoso equivalente.
NOTE [-] = Parametro non significativo per il tipo di calcolo effettuato.

DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORI DI STRUTTURA

Dir	q	q ₀	k _R	Fattori di struttura	
				α _w /α ₁	K _w
X	3,150	3,15	1,0	1,10	-
Y	3,150	3,15	1,0	1,10	-
Z	1,500	-	-	-	-

LEGENDA:

- q** Fattore di riduzione dello spettro di risposta sismico allo SLU (Fattore di struttura).
q₀ Valore di base (comprensivo di K_w).
k_R Fattore riduttivo funzione della regolarità in altezza.
α_w/α₁ Rapporto di sovraresistenza.
K_w Fattore di riduzione di q₀.

Stato Limite	T _r [t]	a _g /g	Amplif. Stratigrafica		F ₀	T ⁺ _c [s]	T _B [s]	T _C [s]	T _D [s]
			S _s	C _c					
SLO	45	0,1300	1,000	1,000	2,900	0,320	0,100	0,320	2,320
SLD	75	0,2000	1,000	1,000	2,500	0,320	0,120	0,320	3,200
SLV	712	0,6000	1,000	1,000	2,700	0,360	0,140	0,360	3,200
SLC	1462	0,4202	1,000	1,314	2,487	0,411	0,180	0,540	3,281

LEGENDA:

Stato Limite	T _r	a _g /g	Amplif. Stratigrafica		F ₀	T [*] _c	T _B	T _C	T _D
			S _s	C _c					
	[t]					[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.								

Cl Ed	V _N	V _R	Lat.	Long.	Q _g	C _{Top}	S _T
	[t]	[t]	[°ssdc]	[°ssdc]	[m]		
4	50	75	38.1310	15.6583	57	T1	1,00

LEGENDA:

- Cl Ed** Classe dell'edificio
Lat. Latitudine geografica del sito.
Long. Longitudine geografica del sito.
Q_g Altitudine geografica del sito.
C_{Top} Categoria topografica (Vedi NOTE).
S_T Coefficiente di amplificazione topografica.
NOTE [-] = Parametro non significativo per il tipo di calcolo effettuato.
 Categoria topografica.
 T1: Superficie pianeggiante, pendii e rilievi isolati con inclinazione media i <= 15°.
 T2: Pendii con inclinazione media i > 15°.
 T3: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media 15° <= i <= 30°.
 T4: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media i > 30°.

PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA

Dir	M _{Str}	M _{SLU}	M _{Ecc,SLU}	M _{SLD}	M _{Ecc,SLD}	%T.M _{Ecc}	ΣV _{Ed,SLU}
	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[%]	[N]
X	297.847	84.909	84.894	84.909	84.894	99,98	408.906
Y	297.847	84.909	84.892	84.909	84.892	99,98	408.906
Z	297.847	0	0	0	0	100,00	0

LEGENDA:

- Dir** Direzione del sisma.
M_{Str} Massa complessiva della struttura.
M_{SLU} Massa eccitabile allo SLU.
M_{Ecc,SLU} Massa Eccitata dal sisma allo SLU.
M_{SLD} Massa eccitabile della struttura allo SLD, nelle direzioni X, Y, Z.
M_{Ecc,SLD} Massa Eccitata dal sisma allo SLD.
%T.M_{Ecc} Percentuale Totale di Masse Eccitate dal sisma.
ΣV_{Ed,SLU} Tagliante totale, alla base, per sisma allo SLU.

RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONE MODI DI VIBRAZIONE N.15

Sp _{tr}	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	0,212	4,816	0,000	100,790	0,1151	11,96	10.159
SLU-Y	0,212	4,816	0,000	266,783	0,3046	83,82	71.173
SLU-Z	0,000	0,000	6,155	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,212	4,905	0,000	100,790	0,1151	11,96	10.159
SLD-Y	0,212	4,905	0,000	266,783	0,3046	83,82	71.173
SLD-Z	0,000	0,000	1,185	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	4,905	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	4,905	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	6,155	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 2							
SLU-X	0,267	4,816	0,000	-224,948	-0,4059	59,59	50.601
SLU-Y	0,267	4,816	0,000	47,422	0,0856	2,65	2.249
SLU-Z	0,000	0,000	6,155	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,267	4,905	0,000	-224,948	-0,4059	59,59	50.601
SLD-Y	0,267	4,905	0,000	47,422	0,0856	2,65	2.249
SLD-Z	0,000	0,000	1,185	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	4,905	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	4,905	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	6,155	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 3							
SLU-X	0,186	4,816	0,000	152,106	0,1334	27,25	23.136
SLU-Y	0,186	4,816	0,000	-106,893	-0,0937	13,46	11.426
SLU-Z	0,000	0,000	6,155	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,186	4,905	0,000	152,106	0,1334	27,25	23.136
SLD-Y	0,186	4,905	0,000	-106,893	-0,0937	13,46	11.426
SLD-Z	0,000	0,000	1,185	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	4,905	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	4,905	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	6,155	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 4							
SLU-X	0,041	5,573	0,000	-27,284	-0,0012	0,88	744

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
SLU-Y	0,041	5,573	0,000	-0,302	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	6,155	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,041	2,967	0,000	-27,284	-0,0012	0,88	744
SLD-Y	0,041	2,967	0,000	-0,302	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	1,185	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,967	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,967	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	6,155	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 5							
SLU-X	0,072	5,333	0,000	14,631	0,0019	0,25	214
SLU-Y	0,072	5,333	0,000	2,275	0,0003	0,01	5
SLU-Z	0,000	0,000	6,155	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,072	3,736	0,000	14,631	0,0019	0,25	214
SLD-Y	0,072	3,736	0,000	2,275	0,0003	0,01	5
SLD-Z	0,000	0,000	1,185	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	3,736	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,736	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	6,155	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 6							
SLU-X	0,036	5,612	0,000	-4,805	-0,0002	0,03	23
SLU-Y	0,036	5,612	0,000	-0,136	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	6,155	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,036	2,841	0,000	-4,805	-0,0002	0,03	23
SLD-Y	0,036	2,841	0,000	-0,136	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	1,185	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,841	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,841	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	6,155	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 7							
SLU-X	0,029	5,661	0,000	-0,647	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,029	5,661	0,000	4,719	0,0001	0,03	22
SLU-Z	0,000	0,000	6,155	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,029	2,683	0,000	-0,647	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,029	2,683	0,000	4,719	0,0001	0,03	22
SLD-Z	0,000	0,000	1,185	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,683	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,683	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	6,155	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 8							
SLU-X	0,030	5,653	0,000	0,008	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,030	5,653	0,000	2,896	0,0001	0,01	8
SLU-Z	0,000	0,000	6,155	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,030	2,708	0,000	0,008	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,030	2,708	0,000	2,896	0,0001	0,01	8
SLD-Z	0,000	0,000	1,185	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,708	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,708	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	6,155	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 9							
SLU-X	0,025	5,695	0,000	-2,730	0,0000	0,01	7
SLU-Y	0,025	5,695	0,000	1,770	0,0000	0,00	3
SLU-Z	0,000	0,000	6,155	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,025	2,573	0,000	-2,730	0,0000	0,01	7
SLD-Y	0,025	2,573	0,000	1,770	0,0000	0,00	3
SLD-Z	0,000	0,000	1,185	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,573	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,573	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	6,155	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 10							
SLU-X	0,025	5,694	0,000	2,332	0,0000	0,01	5
SLU-Y	0,025	5,694	0,000	1,746	0,0000	0,00	3
SLU-Z	0,000	0,000	6,155	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,025	2,577	0,000	2,332	0,0000	0,01	5
SLD-Y	0,025	2,577	0,000	1,746	0,0000	0,00	3
SLD-Z	0,000	0,000	1,185	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,577	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,577	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	6,155	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 11							
SLU-X	0,030	5,655	0,000	1,681	0,0000	0,00	3
SLU-Y	0,030	5,655	0,000	-0,487	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	6,155	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,030	2,703	0,000	1,681	0,0000	0,00	3
SLD-Y	0,030	2,703	0,000	-0,487	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	1,185	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,703	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,703	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	6,155	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 12							
SLU-X	0,010	5,810	0,000	1,177	0,0000	0,00	1
SLU-Y	0,010	5,810	0,000	0,090	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	6,155	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,010	2,205	0,000	1,177	0,0000	0,00	1
SLD-Y	0,010	2,205	0,000	0,090	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	1,185	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,205	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,205	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	6,155	-	-	-	-

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
Modo Vibrazione n. 13							
SLU-X	0,027	5,678	0,000	0,747	0,0000	0,00	1
SLU-Y	0,027	5,678	0,000	-1,135	0,0000	0,00	1
SLU-Z	0,000	0,000	6,155	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,027	2,630	0,000	0,747	0,0000	0,00	1
SLD-Y	0,027	2,630	0,000	-1,135	0,0000	0,00	1
SLD-Z	0,000	0,000	1,185	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,630	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,630	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	6,155	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 14							
SLU-X	0,010	5,809	0,000	0,531	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,010	5,809	0,000	0,863	0,0000	0,00	1
SLU-Z	0,000	0,000	6,155	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,010	2,209	0,000	0,531	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,010	2,209	0,000	0,863	0,0000	0,00	1
SLD-Z	0,000	0,000	1,185	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,209	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,209	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	6,155	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 15							
SLU-X	0,010	5,806	0,000	-0,213	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,010	5,806	0,000	0,808	0,0000	0,00	1
SLU-Z	0,000	0,000	6,155	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,010	2,218	0,000	-0,213	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,010	2,218	0,000	0,808	0,0000	0,00	1
SLD-Z	0,000	0,000	1,185	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,218	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,218	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	6,155	-	-	-	-

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.

LIVELLI O PIANI

Id _{Lv}	Descrizione	Z _{Lv}	H _{Lv}	Q _{ex,lv}	PR	Rd _{Temp}	Massa del piano			Dir	G _{st}	G _{SLU}	G _{SLD}	R _{SLU}
							M _{L,Str}	M _{L,SLU}	M _{L,SLD}					
							[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]					
01	Piano Terra	0,00	4,35	4,35	NO	NO	95.756	84.911	84.911	X Y	10,79 6,82	10,81 6,84	10,81 6,84	11,44 8,42
02	Fondazione	0,00		0,00	NO	NO	202.162	188.706	188.706	X Y	10,71 6,63	10,71 6,63	10,71 6,63	- -

LEGENDA:

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

NODI

Id _{Nd}	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	R _s	R _θ	S	Θ	
				[N/cm]	[N·m/rad]	[cm]	[rad]	
00001	X	5,92	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,86		-	-	-	-	
	Z	4,35		-	-	-	-	
00002	X	11,97	nessuno	-	-	-	-	NO

IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	Rs	Re	S	⊙	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
	Y	11,86		-	-	-	-	
	Z	4,35		-	-	-	-	
00003	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-0,35		-	-	-	-	
	Z	4,35		-	-	-	-	
00004	X	5,77	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-0,34		-	-	-	-	
	Z	4,35		-	-	-	-	
00005	X	5,77	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	6,51		-	-	-	-	
	Z	4,35		-	-	-	-	
00006	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	6,51		-	-	-	-	
	Z	3,10		-	-	-	-	
00007	X	11,97	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,86		-	-	-	-	
	Z	3,10		-	-	-	-	
00008	X	17,72	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	6,51		-	-	-	-	
	Z	3,35		-	-	-	-	
00009	X	17,72	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,86		-	-	-	-	
	Z	3,35		-	-	-	-	
00010	X	17,72	Platea	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,51		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00011	X	17,72	Platea	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,86		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00012	X	12,12	Platea	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,35		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00013	X	5,77	Platea	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,34		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00014	X	5,77	Platea	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,51		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00015	X	5,92	Platea	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,86		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00016	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	6,51		-	-	-	-	
	Z	4,35		-	-	-	-	
00017	X	12,12	Platea	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,51		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00018	X	11,97	Platea	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,86		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00019	X	18,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00020	X	18,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,05		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00021	X	12,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,05		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00022	X	12,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,95		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00023	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00024	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00025	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	6,99		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00026	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	7,48		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00027	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	7,96		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00028	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	8,45		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00029	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	8,94		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	

IdNd	Dir	X, Y, Z [m]	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	Rs [N/cm]	Re [N-m/rad]	S [cm]	Θ [rad]	
00030	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	9,42		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00031	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	9,91		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00032	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,40		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00033	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,88		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00034	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,37		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00035	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,81		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00036	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,32		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00037	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,83		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00038	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,34		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00039	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,85		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00040	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,36		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00041	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,87		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00042	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,38		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00043	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,89		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00044	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,40		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00045	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00046	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00047	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,93		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00048	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,43		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00049	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00050	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,45		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00051	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,96		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00052	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00053	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,98		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00054	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,49		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00055	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,00		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00056	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,51		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00057	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,02		infinita	-	-	-	

IdNd	Dir	X, Y, Z [m]	Vincolo Esterno			Cedimenti Impresi		Clc Fnd
			V. ex	Rs [N/cm]	Re [N-m/rad]	S [cm]	Θ [rad]	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00058	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,53		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00059	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,04		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00060	X	5,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,45		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00061	X	5,80	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00062	X	6,29	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00063	X	6,77	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00064	X	7,25	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00065	X	7,74	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00066	X	8,22	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00067	X	8,70	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,95		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00068	X	9,19	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,95		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00069	X	9,67	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,95		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00070	X	10,15	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,95		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00071	X	10,64	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,95		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00072	X	11,12	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,95		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00073	X	11,60	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,95		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00074	X	12,09	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,95		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00075	X	12,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,48		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00076	X	12,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,01		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00077	X	12,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,45		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00078	X	12,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,92		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00079	X	12,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,39		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00080	X	12,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,85		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00081	X	12,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,32		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00082	X	12,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,79		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00083	X	12,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,25		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00084	X	12,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,72		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00085	X	12,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI

IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	Rs	Re	S	⊙	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
	Y	4,19		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00086	X	12,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,65		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00087	X	12,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,12		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00088	X	12,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,59		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00089	X	13,05	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,05		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00090	X	13,53	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,05		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00091	X	14,01	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,05		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00092	X	14,49	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,05		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00093	X	14,97	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,05		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00094	X	15,45	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,05		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00095	X	15,92	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,05		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00096	X	16,40	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,05		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00097	X	16,88	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,05		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00098	X	17,36	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,05		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00099	X	17,84	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,05		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00100	X	18,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00101	X	18,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,02		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00102	X	18,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,50		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00103	X	18,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,98		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00104	X	18,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,46		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00105	X	18,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00106	X	18,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00107	X	18,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,90		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00108	X	18,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,38		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00109	X	18,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,86		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00110	X	18,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,34		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00111	X	18,32	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00112	X	17,84	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	

IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	R _s	R _e	S	⊙	
				[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
00113	X	17,36	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00114	X	16,88	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00115	X	16,39	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00116	X	15,91	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00117	X	15,43	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00118	X	14,95	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00119	X	14,47	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00120	X	13,99	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00121	X	13,51	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00122	X	13,02	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00123	X	12,54	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00124	X	12,06	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00125	X	11,58	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00126	X	11,10	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00127	X	10,62	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00128	X	10,13	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00129	X	9,65	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00130	X	9,17	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00131	X	8,69	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00132	X	8,21	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00133	X	7,73	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00134	X	7,25	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00135	X	6,76	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00136	X	6,28	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00137	X	5,80	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00138	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	6,99		-	-	-	-	
	Z	3,10		-	-	-	-	
00139	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	7,48		-	-	-	-	
	Z	3,10		-	-	-	-	
00140	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	7,96		-	-	-	-	

IdNd	Dir	X, Y, Z [m]	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	Rs [N/cm]	Re [N-m/rad]	S [cm]	Θ [rad]	
	Z	3,10		-	-	-	-	
00141	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	8,45		-	-	-	-	
	Z	3,10		-	-	-	-	
00142	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	8,94		-	-	-	-	
	Z	3,10		-	-	-	-	
00143	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	9,42		-	-	-	-	
	Z	3,10		-	-	-	-	
00144	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	9,91		-	-	-	-	
	Z	3,10		-	-	-	-	
00145	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,40		-	-	-	-	
	Z	3,10		-	-	-	-	
00146	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,88		-	-	-	-	
	Z	3,10		-	-	-	-	
00147	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,37		-	-	-	-	
	Z	3,10		-	-	-	-	
00148	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,86		-	-	-	-	
	Z	3,52		-	-	-	-	
00149	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,86		-	-	-	-	
	Z	3,93		-	-	-	-	
00150	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,37		-	-	-	-	
	Z	4,35		-	-	-	-	
00151	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,88		-	-	-	-	
	Z	4,35		-	-	-	-	
00152	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,40		-	-	-	-	
	Z	4,35		-	-	-	-	
00153	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	9,91		-	-	-	-	
	Z	4,35		-	-	-	-	
00154	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	9,42		-	-	-	-	
	Z	4,35		-	-	-	-	
00155	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	8,94		-	-	-	-	
	Z	4,35		-	-	-	-	
00156	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	8,45		-	-	-	-	
	Z	4,35		-	-	-	-	
00157	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	7,96		-	-	-	-	
	Z	4,35		-	-	-	-	
00158	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	7,48		-	-	-	-	
	Z	4,35		-	-	-	-	
00159	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	6,99		-	-	-	-	
	Z	4,35		-	-	-	-	
00160	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	6,51		-	-	-	-	
	Z	3,93		-	-	-	-	
00161	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	6,51		-	-	-	-	
	Z	3,52		-	-	-	-	
00162	X	11,97	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,86		-	-	-	-	
	Z	3,52		-	-	-	-	
00163	X	11,97	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,86		-	-	-	-	
	Z	3,93		-	-	-	-	
00164	X	5,60	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,67		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00165	X	12,30	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,68		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00166	X	18,05	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,33		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00167	X	18,05	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,03		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00168	X	5,59	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI

IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	Rs	Re	S	⊙	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
	Y	12,03		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00169	X	5,73	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00170	X	6,54	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00171	X	7,35	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00172	X	8,16	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00173	X	8,98	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00174	X	9,79	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00175	X	10,60	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00176	X	11,41	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00177	X	12,23	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00178	X	13,04	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00179	X	13,85	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00180	X	14,66	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00181	X	15,48	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00182	X	16,29	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00183	X	17,10	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00184	X	17,91	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,61		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00185	X	6,13	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00186	X	6,94	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00187	X	7,76	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00188	X	8,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00189	X	9,38	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00190	X	10,19	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00191	X	11,01	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00192	X	11,82	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00193	X	12,63	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00194	X	13,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00195	X	14,26	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	

IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	R _s	R _e	S	⊙	
				[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
00196	X	15,07	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00197	X	15,88	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00198	X	16,69	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00199	X	17,51	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00200	X	5,73	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,21		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00201	X	6,54	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,21		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00202	X	7,35	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,21		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00203	X	8,16	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,21		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00204	X	8,98	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,21		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00205	X	9,79	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,21		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00206	X	10,60	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,21		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00207	X	11,41	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,21		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00208	X	12,23	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,21		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00209	X	13,04	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,21		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00210	X	13,85	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,21		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00211	X	14,66	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,21		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00212	X	15,48	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,21		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00213	X	16,29	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,21		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00214	X	17,10	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,21		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00215	X	17,91	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,21		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00216	X	6,13	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00217	X	6,94	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00218	X	7,76	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00219	X	8,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00220	X	9,38	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00221	X	10,19	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00222	X	11,01	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00223	X	11,82	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,52		infinita	-	-	-	

IdNd	Dir	X, Y, Z [m]	Vincolo Esterno			Cedimenti Impresi		Clc Fnd
			V. ex	Rs [N/cm]	Re [N-m/rad]	S [cm]	Θ [rad]	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00224	X	12,63	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00225	X	13,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00226	X	14,26	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00227	X	15,07	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00228	X	15,88	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00229	X	16,69	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00230	X	17,51	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,52		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00231	X	5,73	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00232	X	6,54	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00233	X	7,35	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00234	X	8,16	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00235	X	8,98	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00236	X	9,79	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00237	X	10,60	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00238	X	11,41	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00239	X	12,23	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00240	X	13,04	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00241	X	13,85	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00242	X	14,66	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00243	X	15,48	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00244	X	16,29	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00245	X	17,10	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00246	X	17,91	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00247	X	6,13	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,12		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00248	X	6,94	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,12		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00249	X	7,76	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,12		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00250	X	8,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,12		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00251	X	9,38	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI

IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	Rs	Re	S	Θ	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
	Y	8,12		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00252	X	10,19	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,12		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00253	X	11,01	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,12		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00254	X	11,82	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,12		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00255	X	12,63	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,12		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00256	X	13,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,12		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00257	X	14,26	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,12		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00258	X	15,07	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,12		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00259	X	15,88	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,12		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00260	X	16,69	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,12		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00261	X	17,51	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,12		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00262	X	5,73	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00263	X	6,54	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00264	X	7,35	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00265	X	8,16	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00266	X	8,98	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00267	X	9,79	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00268	X	10,60	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00269	X	11,41	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00270	X	12,23	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00271	X	13,04	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00272	X	13,85	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00273	X	14,66	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00274	X	15,48	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00275	X	16,29	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00276	X	17,10	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00277	X	17,91	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00278	X	6,13	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,73		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	

IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	Rs	Re	S	⊙	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
00279	X	6,94	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,73		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00280	X	7,76	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,73		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00281	X	8,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,73		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00282	X	9,38	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,73		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00283	X	10,19	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,73		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00284	X	11,01	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,73		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00285	X	11,82	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,73		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00286	X	12,63	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,73		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00287	X	13,44	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,73		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00288	X	14,26	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,73		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00289	X	15,07	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,73		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00290	X	15,88	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,73		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00291	X	16,69	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,73		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00292	X	17,51	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,73		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00293	X	5,73	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,03		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00294	X	6,54	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,03		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00295	X	7,35	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,03		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00296	X	8,16	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,03		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00297	X	8,98	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,03		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00298	X	9,79	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,03		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00299	X	10,60	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,03		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00300	X	11,41	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,03		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00301	X	12,23	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,03		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00302	X	6,13	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,33		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00303	X	6,94	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,33		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00304	X	7,76	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,33		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00305	X	8,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,33		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00306	X	9,38	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,33		infinita	-	-	-	

IdNd	Dir	X, Y, Z [m]	Vincolo Esterno			Cedimenti Impresi		Clc Fnd
			V. ex	Rs [N/cm]	Re [N-m/rad]	S [cm]	Θ [rad]	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00307	X	10,19	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,33		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00308	X	11,01	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,33		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00309	X	11,82	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,33		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00310	X	5,73	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,63		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00311	X	6,54	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,63		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00312	X	7,35	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,63		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00313	X	8,16	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,63		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00314	X	8,98	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,63		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00315	X	9,79	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,63		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00316	X	10,60	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,63		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00317	X	11,41	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,63		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00318	X	12,23	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,63		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00319	X	6,13	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00320	X	6,94	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00321	X	7,76	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00322	X	8,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00323	X	9,38	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00324	X	10,19	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00325	X	11,01	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00326	X	11,82	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00327	X	5,73	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,24		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00328	X	6,54	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,24		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00329	X	7,35	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,24		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00330	X	8,16	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,24		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00331	X	8,98	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,24		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00332	X	9,79	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,24		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00333	X	10,60	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,24		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00334	X	11,41	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI

IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impresi		Clc Fnd
			V. ex	Rs	Re	S	⊖	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
	Y	3,24		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00335	X	12,23	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,24		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00336	X	6,13	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00337	X	6,94	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00338	X	7,76	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00339	X	8,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00340	X	9,38	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00341	X	10,19	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00342	X	11,01	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00343	X	11,82	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,54		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00344	X	5,73	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,84		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00345	X	6,54	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,84		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00346	X	7,35	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,84		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00347	X	8,16	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,84		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00348	X	8,98	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,84		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00349	X	9,79	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,84		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00350	X	10,60	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,84		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00351	X	11,41	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,84		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00352	X	12,23	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,84		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00353	X	6,13	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,15		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00354	X	6,94	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,15		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00355	X	7,76	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,15		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00356	X	8,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,15		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00357	X	9,38	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,15		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00358	X	10,19	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,15		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00359	X	11,01	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,15		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00360	X	11,82	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,15		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00361	X	5,73	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,45		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	

IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	R _s	R _e	S	⊙	
				[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
00362	X	6,54	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,45		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00363	X	7,35	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,45		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00364	X	8,16	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,45		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00365	X	8,98	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,45		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00366	X	9,79	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,45		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00367	X	10,60	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,45		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00368	X	11,41	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,45		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00369	X	12,23	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,45		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00370	X	6,13	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,25		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00371	X	6,94	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,25		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00372	X	7,76	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,25		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00373	X	8,57	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,25		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00374	X	9,38	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,25		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00375	X	10,19	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,25		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00376	X	11,01	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,25		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00377	X	11,82	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	-0,25		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00378	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,60		-	-	-	-	
	Z	3,36		-	-	-	-	
00379	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,60		-	-	-	-	
	Z	4,09		-	-	-	-	
00380	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	6,76		-	-	-	-	
	Z	4,09		-	-	-	-	
00381	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	6,76		-	-	-	-	
	Z	3,36		-	-	-	-	
00382	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	7,17		-	-	-	-	
	Z	3,41		-	-	-	-	
00383	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	7,17		-	-	-	-	
	Z	4,04		-	-	-	-	
00384	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	7,84		-	-	-	-	
	Z	3,73		-	-	-	-	
00385	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	8,51		-	-	-	-	
	Z	3,41		-	-	-	-	
00386	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	8,51		-	-	-	-	
	Z	4,04		-	-	-	-	
00387	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	9,18		-	-	-	-	
	Z	3,73		-	-	-	-	
00388	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	9,85		-	-	-	-	
	Z	3,41		-	-	-	-	
00389	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	9,85		-	-	-	-	

Id _{Nd}	Dir	X, Y, Z [m]	Vincolo Esterno			Cedimenti Impresi		Clc Fnd
			V. ex	R _s	R _θ	S	Θ	
				[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
00390	Z	4,04		-	-	-	-	
	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	10,52		-	-	-	-	
	Z	3,73		-	-	-	-	
00391	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,19		-	-	-	-	
	Z	3,41		-	-	-	-	
00392	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,19		-	-	-	-	
	Z	4,04		-	-	-	-	
00393	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,86		-	-	-	-	
	Z	4,35		-	-	-	-	
00394	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,86		-	-	-	-	
	Z	3,10		-	-	-	-	
00395	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	6,51		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	
00396	X	12,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	11,86		-	-	-	-	
	Z	4,10		-	-	-	-	

LEGENDA:

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

TRAVI IN ELEVAZIONE

Id _{Tr}	L _{Lt} [m]	Sezione			V. Int.			Stz	Note	M _{tr} r _l	AA /C IS	N _d i	N _d f	Dis- j	Q _{LLI}			Clc Fnd	Pr/ Sc	
		Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Iniz.	Fin.								Iniz	Fin.	Iniz			Fin.
Piano Terra																				
Travata: Trave 1-2																				
Trave 1-2	6,05	001	■	30x50	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 04	00 03	6,35	4,10	4,10	NO	-		
Piano Terra																				
Travata: Trave 4-3																				
Trave 4-3	6,05	001	■	30x50	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 16	00 05	6,35	4,10	4,10	NO	-		
Piano Terra																				
Travata: Trave 4-5																				
Trave 4-5	5,15	001	■	30x50	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 06	00 08	5,61	3,10	3,10	NO	-		
Piano Terra																				
Travata: Trave 6-7																				
Trave 6-7	5,45	001	■	30x50	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 01	00 02	6,05	4,10	4,10	NO	-		
Piano Terra																				
Travata: Trave 7-8																				
Trave 7-8	5,15	001	■	30x50	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 07	00 09	5,76	3,10	3,10	NO	-		
Piano Terra																				
Travata: Trave 1-3-6																				
Trave 1-3	6,26	001	■	30x50	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 04	00 05	6,86	4,10	4,10	NO	-		
Trave 3-6	4,89	001	■	30x50	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 05	00 01	5,34	4,10	4,10	NO	-		
Piano Terra																				
Travata: Trave 2-4-7																				
Trave 2-4	6,25	001	■	30x50	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 03	00 16	6,85	4,10	4,10	NO	-		
Trave 4-7	5,35	001	■	30x50	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 16	00 02	5,35	4,10	4,10	NO	-		
Piano Terra																				
Travata: Trave 5-8																				
Trave 5-8	5,05	001	■	30x50	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 08	00 09	5,35	3,10	3,10	NO	-		

LEGENDA:

- Id_{Tr}** Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
L_{Lt} Lunghezza libera d'inflessione.
Id_{Sz} Identificativo della sezione, nella relativa tabella.
Tp Tipo di sezione.
Label Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.
Rtz Angolo di rotazione della sezione.
V. Int. Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi inferiore e superiore del pilastro, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli assi 1, 2 e 3 (Assi 1, 2, 3: riferimento locale). Il carattere "S" o "N" indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è presente o assente.
Stz Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).
Note Nota relativa alla verifica di deformabilità delle travi in acciaio e in legno.
 Se presente "elemento a sbalzo" = la freccia viene valutata nell'ipotesi di trave a mensola; altrimenti la freccia viene valutata nell'ipotesi di trave appoggiata-appoggiata.
M_{tr} Identificativo del materiale.

Id _{Tr}	L _{LI}	Sezione				V. Int.		Stz	Note	M _{tr}	AA / C / IS	N _d _i	N _d _f	Dis _{i-j}	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr / Sc
		Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Iniz.	Fin.								Iniz.	Fin.		
AA/CIS	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente o della classe di servizio: Aggressività dell'ambiente: [PCA] = Poco aggressivo - [MDA] = Moderatamente aggressivo - [MLA] = Molto aggressivo; Classe di servizio: [1] = Ambiente con umidità bassa - [2] = Ambiente con umidità media - [3] = Ambiente con umidità alta.																	
N_d_i	Identificativo del nodo iniziale, nella relativa tabella.																	
N_d_f	Identificativo del nodo finale, nella relativa tabella.																	
Dis_{i-j}	Distanza tra il nodo iniziale e finale.																	
Q_{LLI}	Quota agli estremi iniziale e finale del tratto di trave libero d'inflattersi (Lunghezza Libera d'Inflexione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.																	
Clc Fnd	[Si] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).																	
Pr/Sc	Indica se l'elemento strutturale è incluso nel modello per il calcolo delle azioni sismiche. [1] = non incluso; [-] = incluso.																	

TRAVI PARETE IN ELEVAZIONE

Id _{Tr}	L _{LI}	Sezione				V. Int.		M _{tr}	AA / C / S	Nod		Dis _{i-j}	Q _{LLI}		Clc Fnd	Stz	
		Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Iniz.	Fin.			Iniz.	Fin.						
													[m]	[°ssdc]			[m]
Piano Terra																	
Trave Parete 4-7	5,35	003	■	30x125	0,00	S;S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S;S	001	PCA	00006;00016	00007;00002	5,50	4,35	4,35	NO	P	

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.																	
L_{LI}	Lunghezza libera d'Inflexione.																	
Id_{Sz}	Identificativo della sezione, nella relativa tabella.																	
Tp	Tipo di sezione.																	
Label	Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.																	
Rtz	Angolo di rotazione della sezione.																	
M_{tr}	Identificativo del materiale.																	
AA/CIS	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente o della classe di servizio: Aggressività dell'ambiente: [PCA] = Poco aggressivo - [MDA] = Moderatamente aggressivo - [MLA] = Molto aggressivo; Classe di servizio: [1] = Ambiente con umidità bassa - [2] = Ambiente con umidità media - [3] = Ambiente con umidità alta.																	
Nod	Identificativo del nodo nella relativa tabella.																	
Dis_{i-j}	Distanza tra il nodo iniziale e finale.																	
Q_{LLI}	Quota agli estremi iniziale e finale del tratto di trave libero d'inflattersi (Lunghezza Libera d'Inflexione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.																	
Clc Fnd	[Si] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).																	
Stz	Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).																	
V. Int.	Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi inferiore e superiore del pilastro, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli assi 1, 2 e 3 (Assi 1, 2, 3: riferimento locale). Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è presente o assente.																	

PILASTRI

N _{id}	Lv	L _{LI}	Sezione				V. Int.		M _{tr}	AA / C / S	Nod		Dis _{i-j}	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr / Sc
			Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Inf.	Sup.			Inf.	Sup.					
														[m]	[°ssdc]		
001	01	3,85	002	■	30x60	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0013	0004	4,35	0,00	3,85	NO	-
002	01	3,85	002	■	30x60	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0012	0003	4,35	0,00	3,85	NO	-
003	01	3,85	002	■	30x60	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0014	0005	4,35	0,00	3,85	NO	-
4 (a)	01	2,85	002	■	30x60	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0017	0006	3,10	0,00	2,85	NO	-
4 (b)	01	1,25	002	■	30x60	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0006	0016	1,25	3,10	4,35	NO	-
005	01	2,85	002	■	30x60	90,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0010	0008	3,35	0,00	2,85	NO	-
006	01	3,85	002	■	30x60	90,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0015	0001	4,35	0,00	3,85	NO	-
7 (a)	01	2,85	002	■	30x60	90,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0018	0007	3,10	0,00	2,85	NO	-
7 (b)	01	1,25	002	■	30x60	90,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0007	0002	1,25	3,10	4,35	NO	-
008	01	2,85	002	■	30x60	90,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0011	0009	3,35	0,00	2,85	NO	-

LEGENDA:

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

						Platee	
Lv	N _{id}	Sp	A _{EI}	Mtrl	Id _{Ter}	Clc Fnd	
		[m]	[m ²]				
[00088-00309-00087]	[00088-00301-00309]	[00255-00254-00270]	[00193-00192-00208]	[00193-00177-00192]	[00089-00286-00021]		
[00286-00270-00017]	[00286-00017-00021]	[00224-00208-00223]	[00224-00223-00239]	[00209-00193-00208]	[00178-00122-00123]		
[00271-00270-00286]	[00271-00255-00270]	[00178-00123-00177]	[00178-00177-00193]	[00240-00239-00255]	[00240-00224-00239]		
[00179-00121-00178]	[00256-00240-00255]	[00256-00255-00271]	[00194-00178-00193]	[00194-00193-00209]	[00287-00286-00089]		
[00287-00271-00286]	[00241-00225-00240]	[00241-00240-00256]	[00094-00289-00093]	[00210-00209-00225]	[00210-00194-00209]		
[00090-00287-00089]	[00118-00119-00180]	[00179-00178-00194]	[00272-00271-00287]	[00272-00256-00271]	[00288-00272-00287]		
[00226-00225-00241]	[00226-00210-00225]	[00257-00241-00256]	[00091-00287-00090]	[00180-00119-00179]	[00257-00256-00272]		
[00288-00287-00091]	[00195-00179-00194]	[00183-00114-00182]	[00095-00290-00094]	[00242-00226-00241]	[00242-00241-00257]		
[00273-00272-00288]	[00273-00257-00272]	[00289-00273-00288]	[00211-00210-00226]	[00211-00195-00210]	[00180-00179-00195]		
[00167-00011-00184]	[00291-00275-00290]	[00228-00227-00243]	[00196-00180-00195]	[00227-00211-00226]	[00227-00226-00242]		
[00196-00195-00211]	[00258-00242-00257]	[00258-00257-00273]	[00289-00092-00093]	[00289-00288-00092]	[00198-00182-00197]		
[00096-00290-00095]	[00115-00116-00182]	[00116-00117-00181]	[00198-00197-00213]	[00112-00113-00011]	[00213-00212-00228]		
[00197-00196-00212]	[00243-00242-00258]	[00243-00227-00242]	[00182-00181-00197]	[00274-00258-00273]	[00274-00273-00289]		
[00181-00180-00196]	[00181-00118-00180]	[00181-00117-00118]	[00212-00211-00227]	[00212-00196-00211]	[00197-00181-00196]		
[00291-00290-00096]	[00259-00258-00274]	[00259-00243-00258]	[00182-00116-00181]	[00113-00114-00183]	[00275-00259-00274]		
[00275-00274-00290]	[00213-00197-00212]	[00229-00228-00244]	[00230-00229-00245]	[00244-00243-00259]	[00244-00228-00243]		
[00114-00115-00182]	[00276-00260-00275]	[00229-00213-00228]	[00260-00259-00275]	[00260-00244-00259]			

LEGENDA:

- Lv** Identificativo del livello, nella relativa tabella.
- N_{id}** Numero identificativo della platea.
- Mtrl** Identificativo del materiale.
- Id_{Ter}** Identificativo del terreno, nella relativa tabella.
- Clc Fnd** [SI] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).
- Shell** Shell in cui risulta suddiviso l'elemento.

SOLAI E BALCONI

													Solai e Balconi			
Id _{EI} m	Vertici del solaio	A _{EI}	Sp	Tipologia	B _{tr}	TA	B _{pg}	Sp _{s,s} up	Sp _{s,i} nf	Rpt		PR	I			
										N	b					
		[m ²]	[cm]		[cm]		[cm]	[cm]	[cm]		[cm]					
Piano Terra																
001	6-3-4-7	30,53	25,00	Solaio latero cementizio con travetti precompressi	12	NO	38	5	-	0	0	SI	O			
002	3-1-2-4	40,56	25,00	Solaio latero cementizio con travetti precompressi	12	NO	38	5	-	0	0	SI	O			
003	8-7-4-5	27,52	25,00	Solaio latero cementizio con travetti precompressi	12	NO	38	5	-	0	0	SI	O			
Fondazione																
Piano Terra																
Fondazione																

LEGENDA:

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

NODI - CALCOLO DEI SOLAI

																	Nodi - Calcolo dei Solai		
Id _{sol}	X	Y	Z	V. ex	Vincolo Esterno						Cedimenti Impressi								
					R _{S,X}	R _{S,Y}	R _{S,Z}	R _{θ,X}	R _{θ,Y}	R _{θ,Z}	S _X	S _Y	S _Z	θ _X	θ _Y	θ _Z			
		[m]	[m]	[m]		[N/cm]	[N/cm]	[N/cm]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]		
Sezione di calcolo Solaio Solai 1.1																			
001	5,77	10,0	4,35	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
001	12,1	10,0	4,35	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
Sezione di calcolo Solaio Solai 1.2																			
001	5,77	2,93	4,35	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
001	12,1	2,93	4,35	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
Sezione di calcolo Solaio Solai 1.3																			
001	15,6	6,51	3,35	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
001	15,6	11,8	3,35	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		

LEGENDA:

- Id_{sol}** Numero identificativo del nodo per il calcolo dei solai.
- V. ex** Descrizione del tipo di vincolo esterno presente sul nodo.
- X, Y, Z** Coordinate del nodo rispetto al riferimento globale X, Y, Z.
- R_{S,X}, R_{S,Y}, R_{S,Z}** Valori di rigidezza del vincolo riferiti agli assi globali: le prime tre colonne indicano i valori di rigidezza alla traslazione lungo gli assi X, Y e Z, mentre le seconde tre colonne forniscono i valori di rigidezza alla rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.
- R_{θ,X}, R_{θ,Y}, R_{θ,Z}**
- S_X, S_Y, S_Z** Valori di spostamenti/rotazioni del nodo riferiti agli assi globali: le prime tre colonne indicano i valori di spostamento lungo gli assi X, Y, e Z, mentre le seconde tre colonne forniscono i valori di rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.

Nodi - Calcolo dei Solai

Id _{sol}	X	Y	Z	Vincolo Esterno						Cedimenti Impresi					
				V. ex	R _{S,X}	R _{S,Y}	R _{S,Z}	R _{θ,X}	R _{θ,Y}	R _{θ,Z}	S _X	S _Y	S _Z	θ _X	θ _Y
[m]	[m]	[m]		[N/cm]	[N/cm]	[N/cm]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]

θ_Y, θ_Z

SOLAI - SEZIONI DI CALCOLO

Id _{Cmp}	L _{Cmp}	Id _{sol}	Mtrl	Id _{Nd,i}	Id _{Nd,f}	V. Int _i	V. Int _f	Tp	Label	B	H	t _w	L _{FP,i}	L _{FP,j}					
										[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]					
Piano Terra										Sezione di calcolo Solaio Solai 1.1					Braccetti Rigidi: NO				
Travetto 1-2	6,05	0001	001	0001	0002	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	T	Ts-50/12x25/5	50	25	12	15	15					
Piano Terra										Sezione di calcolo Solaio Solai 1.2					Braccetti Rigidi: NO				
Travetto 1-2	6,05	0001	001	0001	0002	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	T	Ts-50/12x25/5	50	25	12	15	15					
Piano Terra										Sezione di calcolo Solaio Solai 1.3					Braccetti Rigidi: NO				
Travetto 2-1	5,05	0001	001	0002	0001	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	T	Ts-50/12x25/5	50	25	12	10	10					

LEGENDA:

- Id_{Cmp}** Identificativo della campata.
- L_{Cmp}** Luce libera della campata.
- Id_{sol}** Numero identificativo del solaio, nella relativa tabella.
- Mtrl** Identificativo del materiale.
- Id_{Nd,i/f}** Identificativo del nodo iniziale/finale della campata nella tabella "Solai - Nodi".
- V. Int_{i/f}** Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi iniziale e finale della campata, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli Assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli Assi 1, 2 e 3. Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è Presente o Assente.
- Tp** Tipo di sezione.
- Label** Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.
- B** Larghezza travetto.
- H** Altezza travetto.
- t_w** Spessore anima.
- L_{FP,i}** Larghezza della fascia piena all'estremo iniziale della campata.
- L_{FP,j}** Larghezza della fascia piena all'estremo finale della campata.
- BR** [SI] = Calcolo eseguito utilizzando i "Braccetti Rigidi".

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	402.428	402.428	100,0	0	0,0	0	0,0
Y	408.345	408.345	100,0	0	0,0	0	0,0

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).

NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Elevazione)

Id _{Nd}	Pos	Stato	Id _{Pil,sup}	σ _{CR}	σ _{TR}	f _{yk}	f _{fk}	N _{d,sup}	N _{d,inf}	A _{S,st}	CS		R _f
											η	ξ/f	
											[N/mm ²]	[N/mm ²]	
Nodo 1	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	27.271	8/φ8/6/2	2,59	1,05	NO
Nodo 3	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	60.704	9/φ8/5/2	2,59	1,03	NO
Nodo 4	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	64.854	9/φ8/5/2	2,59	1,03	NO
Nodo 5	E	NC	-	7,62	1,19	450,00	-	0	130.598	9/φ8/5/4	1,90	1,07	NO
Nodo 8	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	31.298	7/φ8/7/4	2,53	1,20	NO
Nodo 9	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	20.457	9/φ8/5/2	2,59	1,03	NO

NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Elevazione)

Di _r	Id _{Tr}	b _j	h _{jw}	A _{sup} /M ⁺	A _{inf} /M ⁻	O _{rvj} _d	V _{C,η}	V _{C,ξ}	σ _η	σ _ξ	V _{jsd,sup}	V _{jsd,inf}	V _d	V _{jsr}	V _{rsd}	h _{jc}
Nodo 1																
1	Trave 6-7	30	45	6,16	6,16	A	0	0	1,61	1,13	-	-	262.764	-	275.367	55
2	Trave 3-6	45	45	6,16	6,16	A	0	0	2,36	1,77	-	-	262.764	-	275.367	25
Nodo 3																
1	Trave 2-4	30	45	7,70	6,16	A	0	0	2,01	1,16	-	-	324.967	-	314.706	55
2	Trave 1-2	45	45	6,16	6,16	A	0	0	2,36	1,70	-	-	259.973	-	314.706	25
Nodo 4																
1	Trave 1-3	30	45	7,70	6,16	A	0	0	2,01	1,16	-	-	324.534	-	314.706	55
2	Trave 1-2	45	45	6,16	6,16	A	0	0	2,36	1,70	-	-	259.627	-	314.706	25
Nodo 5																
1	Trave 1-3	30	45	9,24	6,16	A	0	0	4,02	2,17	-	-	662.603	-	708.088	55
	Trave 3-6	30	45	9,24	6,16	A	0	0	4,02	2,17	-	-	662.603	-	708.088	55
2	Trave 4-3	45	45	6,16	6,16	A	0	0	2,36	1,19	-	-	254.138	-	708.088	25
Nodo 8																
1	Trave 4-5	30	45	9,24	6,16	A	0	0	2,41	1,23	-	-	393.642	-	472.058	55
2	Trave 5-8	45	45	6,16	6,16	A	0	0	2,36	1,46	-	-	262.428	-	472.058	25

Dati indicati per direzione

Dir	Id _{Tr}	b _j	h _{jw}	A _{sup} /M ⁺	A _{inf} /M ⁻	Or _{vj} _d	V _{c,η}	V _{c,ξ}	σ _η	σ _ξ	V _{jsd,sup}	V _{jsd,inf}	V _d	V _{jsr}	V _{rsd}	h _{jc}
		[cm]	[cm]	[cm ² ;N-m]	[cm ² ;N-m]		[N]	[N]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm]
Nodo 9																
1	Trave 7-8	30	45	7,70	6,16	A	0	0	2,01	1,16	-	-	329.167	-	314.706	55
2	Trave 5-8	45	45	6,16	6,16	A	0	0	2,36	1,70	-	-	263.333	-	314.706	25

LEGENDA:

- Dir** Direzione di verifica: 1 = asse locale 3 del pilastro; 2 = asse locale 2 del pilastro
- Id_{Tr}** Identificativo delle travi che definiscono la direzione.
- b_j** Larghezza effettiva del nodo relativo alla trave esaminata.
- h_{jw}** Distanza tra le armature superiori ed inferiori della trave.
- A_{sup}/M⁺** Se Or. V_{jd} = A -> Armatura superiore a flessione; se Or. V_{jd} = M -> Massimo momento di calcolo nella sezione della trave a contatto con il nodo.
- A_{inf}/M⁻** Se Or. V_{jd} = A -> Armatura inferiore a flessione; se Or. V_{jd} = M -> Minimo momento di calcolo nella sezione della trave a contatto con il nodo.
- Or_{vj}_d** Origine del taglio nel nodo per la direzione considerata: [A] = taglio derivante dalle armature delle travi concorrenti nel nodo; [M] = taglio derivante dai momenti agenti agli estremi delle travi concorrenti nel nodo.
- V_d** Taglio di Progetto per Fessurazione Diagonale.
- V_{jsr}** Forza orizzontale resistente del rinforzo.
- V_{rsd}** Forza orizzontale resistente del rinforzo+staffe.
- h_{jc}** Distanza, tra le giaciture più esterne delle armature del pilastro, nella direzione in esame.
- Id_f** Identificativo dell'intervento.
- Pos** Posizione del nodo: [I] = interno; [E] = esterno
- C/NC** Identificativo dello stato del nodo ([NC] = Non Confinato; [C] = Confinato).
- Id_{pil,sup}** Identificativo del pilastro al di sopra del nodo.
- σ_{cR}** Resistenza di calcolo a compressione del calcestruzzo per la verifica del nodo.
- σ_{tR}** Resistenza di calcolo a trazione del calcestruzzo per la verifica del nodo.
- f_{yk}** Resistenza caratteristica allo snervamento delle staffe nel nodo.
- f_{tk}** Resistenza caratteristica ultima del rinforzo in FRP; [-] = rinforzo non presente.
- N_{d,sup}** Sforzo normale nel pilastro al di sopra del nodo.
- N_{d,inf}** Sforzo normale nel pilastro al di sotto del nodo.
- A_{sw}** Staffe nel nodo (numero di staffe/diametro in mm/passi in cm/numero di bracci; [-] = assenza di staffe nel nodo).
- CS** Coefficiente di sicurezza: [η] = a compressione; [ξ/f] = max tra controllo f_{ctd} e fessurazione diagonale garantita da staffe e rinforzo ([NS] = Non Significativo per valori di CS ≥ 100).
- R_f** [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.
- V_c** Tagli nel pilastro al di sopra del nodo impiegato per la verifica: [η] = tensione principale di compressione; [ξ] = tensione principale di trazione
- σ** Tensioni principali di progetto: [η] = compressione; [ξ] = trazione; [-] = rinforzo presente.
- V_{jsd}** Forze orizzontali di progetto del rinforzo e delle staffe superiori e inferiori. [-] = rinforzo non presente.

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

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU													
Id _{Tr}	%L _{L1}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f	
	[%]	[N]	[N-m]	[N]	[N-m]	[cm ²]	[cm ²]						
Piano Terra													
Travata: Trave 1-2													
Trave 1-2	0%	255	87.822	255	75.564	6,16	6,16	1.19[S]	0,10	1.38[S]	0,10	NO	
	12,5%	255	74.734	255	70.158	6,16	6,16	1.40[S]	0,10	1.49[S]	0,10	NO	
	25%	255	47.456	255	56.572	6,16	6,16	2.20[S]	0,10	1.85[S]	0,10	NO	
	37,5%	255	22.439	255	40.725	6,16	6,16	4.66[S]	0,10	2.57[S]	0,10	NO	
	50%	-	-	255	22.618	6,16	6,16	-	VNR	4.62[S]	0,10	NO	
	62,5%	2.016	22.650	2.016	40.658	6,16	6,16	4.63[S]	0,10	2.58[S]	0,10	NO	
	75%	2.016	47.759	2.016	56.413	6,16	6,16	2.20[S]	0,10	1.86[S]	0,10	NO	
	87,5%	2.016	75.127	2.016	69.909	6,16	6,16	1.40[S]	0,10	1.50[S]	0,10	NO	
	100%	2.016	88.255	2.016	75.275	6,16	6,16	1.19[S]	0,10	1.39[S]	0,10	NO	
Piano Terra													
Travata: Trave 4-3													
Trave 4-3	0%	-17.813	79.334	-17.813	49.724	6,16	6,16	1.27[S]	0,10	2.03[S]	0,10	NO	
	12,5%	-17.813	67.584	-17.813	47.218	6,16	6,16	1.49[S]	0,10	2.13[S]	0,10	NO	
	25%	-17.813	43.350	-17.813	39.946	6,16	6,16	2.32[S]	0,10	2.52[S]	0,10	NO	
	37,5%	-17.813	21.505	-17.813	30.287	6,16	6,16	4.68[S]	0,10	3.33[S]	0,10	NO	
	50%	-17.813	2.047	-17.813	18.243	6,16	6,16	49.22[S]	0,10	5.52[S]	0,10	NO	
	62,5%	-16.542	14.727	-16.542	30.981	6,16	6,16	6.86[S]	0,10	6.86[S]	0,10	NO	
	75%	-16.542	34.161	-16.542	43.051	6,16	6,16	2.96[S]	0,10	2.35[S]	0,10	NO	
	87,5%	-16.542	55.980	-16.542	52.738	6,16	6,16	1.80[S]	0,10	1.92[S]	0,10	NO	
	100%	-16.542	66.637	-16.542	56.337	6,16	6,16	1.52[S]	0,10	1.79[S]	0,10	NO	
Piano Terra													
Travata: Trave 4-5													
Trave 4-5	0%	-39.454	131.101	-39.454	74.409	9,24	6,16	1.12[S]	0,12	1.29[S]	0,09	NO	
	12,5%	-39.454	112.288	-39.454	74.134	9,24	6,16	1.31[S]	0,12	1.30[S]	0,09	NO	
	25%	-39.454	64.158	-39.454	68.780	9,24	6,16	2.29[S]	0,12	1.40[S]	0,09	NO	
	37,5%	-39.454	22.783	-39.454	56.669	7,70	6,16	5.33[S]	0,11	1.70[S]	0,10	NO	
	50%	-	-	-38.053	46.433	7,70	6,16	-	VNR	2.08[S]	0,10	NO	
	62,5%	-38.053	30.700	-38.053	65.608	7,70	6,16	3.97[S]	0,11	1.47[S]	0,10	NO	
	75%	-38.053	71.763	-38.053	78.029	9,24	6,16	2.05[S]	0,12	1.24[S]	0,09	NO	
	87,5%	-38.053	119.585	-38.053	83.693	9,24	6,16	1.23[S]	0,12	1.15[S]	0,09	NO	
	100%	-38.053	138.286	-38.053	84.080	9,24	6,16	1.06[S]	0,12	1.15[S]	0,09	NO	
Piano Terra													
Travata: Trave 6-7													
Trave 6-7	0%	-24.838	84.396	-24.838	73.750	6,16	6,16	1.18[S]	0,10	1.35[S]	0,10	NO	
	12,5%	-24.838	74.525	-24.838	68.507	6,16	6,16	1.33[S]	0,10	1.45[S]	0,10	NO	
	25%	-24.838	50.641	-24.838	53.863	6,16	6,16	1.96[S]	0,10	1.84[S]	0,10	NO	
	37,5%	-24.838	28.590	-24.838	37.384	6,16	6,16	3.47[S]	0,10	2.66[S]	0,10	NO	
	50%	-24.838	8.376	-24.838	19.070	6,16	6,16	11.85[S]	0,10	5.21[S]	0,10	NO	
	62,5%	-23.249	28.039	-23.249	29.871	6,16	6,16	3.55[S]	0,10	3.33[S]	0,10	NO	
	75%	-23.249	52.254	-23.249	44.184	6,16	6,16	1.91[S]	0,10	2.25[S]	0,10	NO	
	87,5%	-23.249	78.303	-23.249	56.663	6,16	6,16	1.27[S]	0,10	1.76[S]	0,10	NO	
	100%	-23.249	89.025	-23.249	61.057	6,16	6,16	1.12[S]	0,10	1.63[S]	0,10	NO	
Piano Terra													
Travata: Trave 7-8													
Trave 7-8	0%	7.146	131.920	7.146	67.859	9,24	6,16	1.19[S]	0,13	1.56[S]	0,10	NO	
	12,5%	7.146	113.615	7.146	68.081	9,24	6,16	1.38[S]	0,13	1.56[S]	0,10	NO	
	25%	7.146	66.909	7.146	64.891	9,24	6,16	2.34[S]	0,13	1.63[S]	0,10	NO	
	37,5%	7.146	26.957	7.146	54.947	7,70	6,16	4.87[S]	0,12	1.93[S]	0,10	NO	

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	%L _{Li} [%]	N _{Ed,s} [N]	M _{Ed,3,s} [N·m]	N _{Ed,i} [N]	M _{Ed,3,i} [N·m]	A _{s,s} [cm ²]	A _{s,i} [cm ²]	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	50%	-	-	10.875	39.003	7,70	6,16	-	VNR	2.74[S]	0,10	NO
	62,5%	10.875	25.307	10.875	56.755	7,70	6,16	5.22[S]	0,12	1.88[S]	0,10	NO
	75%	10.875	64.210	10.875	67.748	7,70	6,16	2.06[S]	0,12	1.58[S]	0,10	NO
	87,5%	10.875	109.867	10.875	71.987	7,70	6,16	1.20[S]	0,12	1.48[S]	0,10	NO
	100%	10.875	127.796	10.875	71.864	7,70	6,16	1.03[S]	0,12	1.49[S]	0,10	NO
Piano Terra						Travata: Trave 1-3-6						
Trave 1-3	0%	-28.082	116.675	-28.082	51.019	7,70	6,16	1.06[S]	0,11	1.93[S]	0,10	NO
	12,5%	-28.082	89.455	-28.082	62.285	7,70	6,16	1.38[S]	0,11	1.58[S]	0,10	NO
	25%	-28.082	40.058	-28.082	63.616	7,70	6,16	3.09[S]	0,11	1.55[S]	0,10	NO
	37,5%	-28.082	2.134	-28.082	62.408	7,70	6,16	58.05[S]	0,11	1.58[S]	0,10	NO
	50%	-	-	-28.082	51.405	7,70	6,16	-	VNR	1.92[S]	0,10	NO
	62,5%	-20.229	7.346	23.045	52.360	7,70	6,16	17.09[S]	0,11	2.09[V]	0,11	NO
	75%	-20.229	53.428	-20.229	42.828	9,24	6,16	2.82[S]	0,13	2.34[S]	0,10	NO
	87,5%	-20.229	110.978	-20.229	34.877	9,24	6,16	1.36[S]	0,13	2.87[S]	0,10	NO
	100%	-20.229	142.038	-20.229	15.459	9,24	6,16	1.06[S]	0,13	6.48[S]	0,10	NO
Trave 3-6	0%	-40.507	121.873	-40.507	28.774	9,24	6,16	1.20[S]	0,12	3.33[S]	0,09	NO
	12,5%	-40.507	106.271	-40.507	36.575	9,24	6,16	1.38[S]	0,12	2.62[S]	0,09	NO
	25%	-40.507	62.620	-40.507	37.598	9,24	6,16	2.34[S]	0,12	2.55[S]	0,09	NO
	37,5%	-40.507	25.978	-40.507	37.888	6,16	6,16	3.69[S]	0,10	2.53[S]	0,10	NO
	50%	-	-	-40.507	34.150	6,16	6,16	-	VNR	2.81[S]	0,10	NO
	62,5%	-16.032	2.325	-16.032	45.723	6,16	6,16	43.49[S]	0,10	2.21[S]	0,10	NO
	75%	-16.032	29.578	-16.032	51.838	6,16	6,16	3.42[S]	0,10	1.95[S]	0,10	NO
	87,5%	-16.032	63.843	-16.032	52.314	6,16	6,16	1.58[S]	0,10	1.93[S]	0,10	NO
	100%	-16.032	76.411	-16.032	52.060	6,16	6,16	1.32[S]	0,10	1.94[S]	0,10	NO
Piano Terra						Travata: Trave 2-4-7						
Trave 2-4	0%	-96.005	85.105	-96.005	23.148	7,70	6,16	1.29[S]	0,10	3.64[S]	0,09	NO
	12,5%	-96.005	62.206	-96.005	44.425	7,70	6,16	1.76[S]	0,10	1.90[S]	0,09	NO
	25%	-96.005	21.902	-96.005	54.260	7,70	6,16	5.00[S]	0,10	1.55[S]	0,09	NO
	37,5%	-	-	-96.005	54.931	6,16	6,16	-	VNR	1.53[S]	0,09	NO
	50%	-	-	-96.005	53.071	6,16	6,16	-	VNR	1.59[S]	0,09	NO
	62,5%	-	-	-96.005	40.708	6,16	6,16	-	VNR	2.07[S]	0,09	NO
	75%	-93.196	20.817	-96.005	24.761	6,16	6,16	4.08[S]	0,09	3.40[S]	0,09	NO
	87,5%	-93.196	68.190	-93.196	7.991	6,16	6,16	1.24[S]	0,09	10.62[S]	0,09	NO
	100%	-93.196	94.412	-	-	7,70	6,16	1.17[S]	0,10	-	VNR	NO
Trave 4-7	0%	53.534	50.352	-	-	6,16	6,16	2.30[V]	0,12	-	VNR	NO
	12,5%	23.172	15.350	-1.678	968	6,16	6,16	7.12[V]	0,11	NS	0,10	NO
	25%	-1.045	4.754	-1.045	2.682	6,16	6,16	21.93[S]	0,10	38.88[S]	0,10	NO
	37,5%	27.176	265	27.176	5.097	6,16	6,16	NS	0,11	21.62[S]	0,11	NO
	50%	-	-	33.457	5.604	6,16	6,16	-	VNR	19.90[S]	0,11	NO
	62,5%	-	-	33.281	5.316	6,16	6,16	-	VNR	20.97[S]	0,11	NO
	75%	15.055	723	15.055	5.559	6,16	6,16	NS	0,11	19.37[S]	0,11	NO
	87,5%	7.845	274	3.934	3.986	6,16	6,16	NS	0,11	26.42[S]	0,11	NO
	100%	-24.746	7.512	-24.746	10.692	6,16	6,16	13.22[S]	0,10	9.29[S]	0,10	NO
Piano Terra						Travata: Trave 5-8						
Trave 5-8	0%	720	74.102	720	66.158	6,16	6,16	1.41[S]	0,10	1.58[S]	0,10	NO
	12,5%	720	66.057	720	62.171	6,16	6,16	1.58[S]	0,10	1.68[S]	0,10	NO
	25%	720	43.741	720	49.525	6,16	6,16	2.39[S]	0,10	2.11[S]	0,10	NO
	37,5%	720	23.002	720	35.302	6,16	6,16	4.55[S]	0,10	2.96[S]	0,10	NO
	50%	720	3.837	720	19.503	6,16	6,16	27.27[S]	0,10	5.37[S]	0,10	NO
	62,5%	881	23.044	881	34.434	6,16	6,16	4.54[S]	0,10	3.04[S]	0,10	NO
	75%	881	44.061	881	48.381	6,16	6,16	2.38[S]	0,10	2.16[S]	0,10	NO
	87,5%	881	66.651	881	60.753	6,16	6,16	1.57[S]	0,10	1.72[S]	0,10	NO
	100%	881	74.790	881	64.646	6,16	6,16	1.40[S]	0,10	1.62[S]	0,10	NO

LEGENDA:

- Id_{Tr}** Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- %L_{Li}** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
- N_{Ed,s}, M_{Ed,3,s}** Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.
- N_{Ed,i}, M_{Ed,3,i}** Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.
- A_{s,s}, A_{s,i}** Armatura a flessione superiore e inferiore.
- (X/d)_s** Indice di duttilità superiore (VNR = Verifica non richiesta).
- (X/d)_i** Indice di duttilità inferiore (VNR = Verifica non richiesta).
- CS_{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).
- R_f** [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

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

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

Id _{Tr}	%L _{Li}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd}	Ctg ⊙	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
Piano Terra						Travata: Trave 1-2									
Trave 1-2	0%	+	50.045	6,04	302.458	370.133	2.168	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-26.740	11,31	302.458	370.133	2.168	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	47.055	3,93	302.458	185.067	2.168	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-29.576	6,26	302.458	185.067	2.168	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	25%	+	44.064	4,20	302.458	185.067	2.168	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-32.412	5,71	302.458	185.067	2.168	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	41.074	4,51	302.458	185.067	2.168	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-35.248	5,25	302.458	185.067	2.168	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	50%	+	38.084	4,86	302.458	185.067	2.168	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-38.084	4,86	302.458	185.067	2.168	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	35.248	5,25	302.458	185.067	2.168	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO

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

Id _{Tr}	%L _{LI}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{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]	
	50%	+	45.594	4,06	302.419	185.067	1.892	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-45.594	4,06	302.419	185.067	1.892	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	43.227	4,28	302.419	185.067	1.892	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-48.090	3,85	302.419	185.067	1.892	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	75%	+	40.860	4,53	302.419	185.067	1.892	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-50.586	3,66	302.419	185.067	1.892	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	38.493	4,81	302.419	185.067	1.892	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-53.081	3,49	302.419	185.067	1.892	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	36.125	8,37	302.419	370.133	1.892	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-55.578	5,44	302.419	370.133	1.892	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO

LEGENDA:

- Id_{Tr}** Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- %L_{LI}** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
- +/-** [+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.
- V_{Ed,2}** Taglio di progetto in direzione 2.
- CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- V_{Rcd}** Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
- V_{Rsd,s}** Resistenza a taglio trazione delle staffe.
- N_{Ed}** Sforzo Normale medio nella sezione di verifica.
- V_{Rsd,p}** Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati.
- V_{R1}** Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata.
- V_{fd}** Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
- Ctg_θ** 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 ALLO SLD (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD													
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f	
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]						
Piano Terra													
Travata: Trave 1-2													
Trave 1-2	0%	592	64.138	592	51.880	6,16	6,16	1.89[S]	0,10	2.34[S]	0,10	NO	
	12,5%	592	53.728	592	49.152	6,16	6,16	2.26[S]	0,10	2.47[S]	0,10	NO	
	25%	592	32.367	592	41.483	6,16	6,16	3.75[S]	0,10	2.93[S]	0,10	NO	
	37,5%	592	13.266	592	31.552	6,16	6,16	9.15[S]	0,10	3.85[S]	0,10	NO	
	50%	-	-	592	19.362	6,16	6,16	-	VNR	6.27[S]	0,10	NO	
	62,5%	2.071	13.510	2.071	31.518	6,16	6,16	9.01[S]	0,10	3.86[S]	0,10	NO	
	75%	2.071	32.702	2.071	41.356	6,16	6,16	3.72[S]	0,10	2.94[S]	0,10	NO	
	87,5%	2.071	54.153	2.071	48.935	6,16	6,16	2.25[S]	0,10	2.49[S]	0,10	NO	
	100%	2.071	64.603	2.071	51.623	6,16	6,16	1.88[S]	0,10	2.36[S]	0,10	NO	
Piano Terra													
Travata: Trave 4-3													
Trave 4-3	0%	-11.706	59.446	-11.706	29.836	6,16	6,16	2.00[S]	0,10	3.98[S]	0,10	NO	
	12,5%	-11.706	49.898	-11.706	29.532	6,16	6,16	2.38[S]	0,10	4.02[S]	0,10	NO	
	25%	-11.706	30.529	-11.706	27.125	6,16	6,16	3.89[S]	0,10	4.38[S]	0,10	NO	
	37,5%	-11.706	13.549	-11.706	22.331	6,16	6,16	8.77[S]	0,10	5.32[S]	0,10	NO	
	50%	-	-	-11.706	15.152	6,16	6,16	-	VNR	7.84[S]	0,10	NO	
	62,5%	-10.434	7.628	-10.434	23.882	6,16	6,16	15.61[S]	0,10	4.99[S]	0,10	NO	
	75%	-10.434	22.198	-10.434	31.088	6,16	6,16	5.36[S]	0,10	3.83[S]	0,10	NO	
	87,5%	-10.434	39.151	-10.434	35.909	6,16	6,16	3.04[S]	0,10	3.32[S]	0,10	NO	
	100%	-10.434	47.607	-10.434	37.307	6,16	6,16	2.50[S]	0,10	3.19[S]	0,10	NO	
Piano Terra													
Travata: Trave 4-5													
Trave 4-5	0%	-22.285	99.314	-22.285	46.845	9,24	6,16	1.76[S]	0,12	2.49[S]	0,09	NO	
	12,5%	-22.285	83.464	-22.285	47.980	9,24	6,16	2.09[S]	0,12	2.43[S]	0,09	NO	
	25%	-22.285	43.636	-22.285	48.258	9,24	6,16	4.00[S]	0,12	2.42[S]	0,09	NO	
	37,5%	-22.285	10.563	-22.285	44.449	7,70	6,16	13.80[S]	0,10	2.62[S]	0,09	NO	
	50%	-	-	-20.884	39.672	7,70	6,16	-	VNR	2.95[S]	0,09	NO	
	62,5%	-20.884	15.637	-20.884	50.545	7,70	6,16	9.34[S]	0,10	2.31[S]	0,09	NO	
	75%	-20.884	48.399	-20.884	54.665	9,24	6,16	3.62[S]	0,12	2.14[S]	0,09	NO	
	87,5%	-20.884	87.918	-20.884	54.497	9,24	6,16	1.99[S]	0,12	2.14[S]	0,09	NO	
	100%	-20.884	103.656	-20.884	53.471	9,24	6,16	1.69[S]	0,12	2.19[S]	0,09	NO	
Piano Terra													
Travata: Trave 6-7													
Trave 6-7	0%	-16.757	60.821	-16.757	50.175	6,16	6,16	1.94[S]	0,09	2.35[S]	0,09	NO	
	12,5%	-16.757	53.197	-16.757	47.179	6,16	6,16	2.21[S]	0,09	2.50[S]	0,09	NO	
	25%	-16.757	35.042	-16.757	38.264	6,16	6,16	3.36[S]	0,09	3.08[S]	0,09	NO	
	37,5%	-16.757	18.722	-16.757	27.516	6,16	6,16	6.29[S]	0,09	4.28[S]	0,09	NO	
	50%	-16.757	4.236	-16.757	14.930	6,16	6,16	27.80[S]	0,09	7.89[S]	0,09	NO	
	62,5%	-15.169	19.486	-15.169	21.318	6,16	6,16	6.06[S]	0,09	5.54[S]	0,09	NO	
	75%	-15.169	37.971	-15.169	29.901	6,16	6,16	3.11[S]	0,09	3.95[S]	0,09	NO	
	87,5%	-15.169	58.291	-15.169	36.651	6,16	6,16	2.03[S]	0,09	3.22[S]	0,09	NO	
	100%	-15.169	66.765	-15.169	38.797	6,16	6,16	1.77[S]	0,09	3.04[S]	0,09	NO	
Piano Terra													
Travata: Trave 7-8													
Trave 7-8	0%	9.783	102.152	9.783	42.891	9,24	6,16	1.78[S]	0,12	2.88[S]	0,10	NO	
	12,5%	9.783	86.510	9.783	45.234	9,24	6,16	2.10[S]	0,12	2.73[S]	0,10	NO	
	25%	9.783	47.269	9.783	45.251	9,24	6,16	3.84[S]	0,12	2.73[S]	0,10	NO	
	37,5%	9.783	14.783	9.783	42.773	7,70	6,16	10.31[S]	0,11	2.88[S]	0,10	NO	

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
	50%	-	-	13.513	34.111	7,70	6,16	-	VNR	3.64[S]	0,10	NO
	62,5%	13.513	12.950	13.513	44.398	7,70	6,16	11.83[S]	0,11	2.80[S]	0,10	NO
	75%	13.513	44.387	13.513	47.925	7,70	6,16	3.45[S]	0,11	2.59[S]	0,10	NO
	87,5%	13.513	82.579	13.513	47.606	7,70	6,16	1.86[S]	0,11	2.61[S]	0,10	NO
	100%	13.513	97.845	13.513	46.313	7,70	6,16	1.57[S]	0,11	2.68[S]	0,10	NO
Piano Terra						Travata: Trave 1-3-6						
Trave 1-3	0%	-15.536	93.078	-15.536	30.404	7,70	6,16	1.58[S]	0,11	3.88[S]	0,09	NO
	12,5%	-15.536	68.510	-15.536	47.304	7,70	6,16	2.15[S]	0,11	2.49[S]	0,09	NO
	25%	-15.536	24.747	-15.536	52.732	7,70	6,16	5.95[S]	0,11	2.24[S]	0,09	NO
	37,5%	-	-	-15.536	52.731	7,70	6,16	-	VNR	2.24[S]	0,09	NO
	50%	-	-	-15.536	47.363	7,70	6,16	-	VNR	2.49[S]	0,09	NO
	62,5%	-	-	-7.683	38.027	7,70	6,16	-	VNR	3.15[S]	0,09	NO
	75%	-7.683	40.238	-7.683	35.601	9,24	6,16	4.42[S]	0,12	3.36[S]	0,09	NO
	87,5%	-7.683	92.153	-7.683	22.015	9,24	6,16	1.93[S]	0,12	5.44[S]	0,09	NO
	100%	-7.683	120.560	-	-	9,24	6,16	1.47[S]	0,12	-	VNR	NO
Trave 3-6	0%	-29.506	100.784	-29.506	11.032	9,24	6,16	1.72[S]	0,12	10.43[S]	0,09	NO
	12,5%	-29.506	86.780	-29.506	23.777	9,24	6,16	2.00[S]	0,12	4.84[S]	0,09	NO
	25%	-29.506	48.073	-29.506	29.515	9,24	6,16	3.60[S]	0,12	3.90[S]	0,09	NO
	37,5%	-29.506	16.375	-29.506	29.868	6,16	6,16	7.03[S]	0,09	3.85[S]	0,09	NO
	50%	-	-	-29.506	29.490	6,16	6,16	-	VNR	3.90[S]	0,09	NO
	62,5%	-	-	-5.031	38.746	6,16	6,16	-	VNR	3.10[S]	0,10	NO
	75%	-5.031	17.657	-5.031	39.917	6,16	6,16	6.81[S]	0,10	3.01[S]	0,10	NO
	87,5%	-5.031	46.978	-5.031	40.303	6,16	6,16	2.56[S]	0,10	2.98[S]	0,10	NO
	100%	-5.031	57.949	-5.031	36.944	6,16	6,16	2.07[S]	0,10	3.25[S]	0,10	NO
Piano Terra						Travata: Trave 2-4-7						
Trave 2-4	0%	-60.861	70.489	-60.861	10.071	7,70	6,16	1.95[S]	0,10	10.77[S]	0,09	NO
	12,5%	-60.861	48.954	-60.861	34.249	7,70	6,16	2.81[S]	0,10	3.17[S]	0,09	NO
	25%	-60.861	11.552	-60.861	46.986	7,70	6,16	11.91[S]	0,10	2.31[S]	0,09	NO
	37,5%	-	-	-60.861	49.021	6,16	6,16	-	VNR	2.21[S]	0,09	NO
	50%	-	-	-60.861	48.526	6,16	6,16	-	VNR	2.23[S]	0,09	NO
	62,5%	-	-	-60.861	39.065	6,16	6,16	-	VNR	2.78[S]	0,09	NO
	75%	-58.052	16.482	-60.861	23.502	6,16	6,16	6.61[S]	0,09	4.61[S]	0,09	NO
	87,5%	-58.052	60.953	-58.052	3.829	6,16	6,16	1.79[S]	0,09	28.47[S]	0,09	NO
	100%	-58.052	85.812	-	-	7,70	6,16	1.61[S]	0,10	-	VNR	NO
Trave 4-7	0%	31.888	35.413	-	-	6,16	6,16	3.61[S]	0,10	-	VNR	NO
	12,5%	3.817	10.589	-	-	6,16	6,16	11.53[S]	0,10	-	VNR	NO
	25%	3.609	3.588	3.860	1.641	6,16	6,16	34.02[S]	0,10	74.41[S]	0,10	NO
	37,5%	-	-	28.070	4.259	6,16	6,16	-	VNR	29.87[S]	0,10	NO
	50%	-	-	33.526	4.834	6,16	6,16	-	VNR	26.55[S]	0,10	NO
	62,5%	-	-	34.052	4.709	6,16	6,16	-	VNR	27.28[S]	0,10	NO
	75%	-	-	18.563	4.600	6,16	6,16	-	VNR	27.22[S]	0,10	NO
	87,5%	-	-	11.388	3.601	6,16	6,16	-	VNR	34.35[S]	0,10	NO
	100%	-24.014	6.080	-24.014	9.260	6,16	6,16	19.12[S]	0,09	12.55[S]	0,09	NO
Piano Terra						Travata: Trave 5-8						
Trave 5-8	0%	1.074	53.377	1.074	45.433	6,16	6,16	2.28[S]	0,10	2.67[S]	0,10	NO
	12,5%	1.074	47.110	1.074	43.224	6,16	6,16	2.58[S]	0,10	2.81[S]	0,10	NO
	25%	1.074	29.957	1.074	35.741	6,16	6,16	4.06[S]	0,10	3.40[S]	0,10	NO
	37,5%	1.074	14.382	1.074	26.682	6,16	6,16	8.45[S]	0,10	4.55[S]	0,10	NO
	50%	1.074	382	1.074	16.048	6,16	6,16	NS	0,10	7.57[S]	0,10	NO
	62,5%	1.234	14.563	1.234	25.953	6,16	6,16	8.35[S]	0,10	4.68[S]	0,10	NO
	75%	1.234	30.416	1.234	34.736	6,16	6,16	4.00[S]	0,10	3.50[S]	0,10	NO
	87,5%	1.234	47.842	1.234	41.944	6,16	6,16	2.54[S]	0,10	2.90[S]	0,10	NO
	100%	1.234	54.204	1.234	44.060	6,16	6,16	2.24[S]	0,10	2.76[S]	0,10	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.
(X/d)_s	Indice di duttilità superiore (VNR = Verifica non richiesta).
(X/d)_i	Indice di duttilità inferiore (VNR = Verifica non richiesta).
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_i, CS_s	Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre inferiori e superiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

%LLI	Travi - verifiche delle tensioni di esercizio	
	Compressione calcestruzzo	Trazione acciaio
T _{p,inf}	Compressione calcestruzzo rinforzo	Trazione acciaio/FRP rinforzo

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio

%LLI T _{prmf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo							
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato
[%]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
25%	QPR	3,538	11,21	14.873	38.935	-	3.17	SI	RAR	18,644	360,00	16.873	-25.468	-	19.31	SI
	RAR	1,657	14,94	16.873	-25.468	-	9.02	SI								
50%	QPR	1,472	11,21	14.873	-22.645	-	7.61	SI	RAR	155,307	360,00	16.873	-43.319	-	2.32	SI
	RAR	4,241	14,94	16.873	-43.319	-	3.52	SI								
75%	QPR	3,765	11,21	14.873	-38.458	-	2.98	SI	RAR	6,231	360,00	16.873	-9.672	-	57.77	SI
	RAR	0,714	14,94	16.873	-9.672	-	20.93	SI								
100%	QPR	0,628	11,21	14.873	-8.506	-	17.84	SI	RAR	225,991	360,00	16.873	75.480	-	1.59	SI
	RAR	6,792	14,94	16.873	75.480	-	2.20	SI								
Trave: Trave 4-7		FRC=0,01 cm														
0%	RAR	2,580	14,94	39.378	36.972	-	5.79	SI	RAR	26,056	360,00	39.378	36.972	-	13.82	SI
	QPR	2,300	11,21	35.242	32.945	-	4.87	SI								
25%	RAR	0,156	14,94	14.301	-1.127	-	95.52	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,151	11,21	13.648	-1.108	-	74.05	SI								
50%	RAR	0,471	14,94	36.195	-4.039	-	31.71	SI	RAR	0,007	360,00	36.195	-4.039	-	NS	SI
	QPR	0,438	11,21	33.764	-3.747	-	25.57	SI								
75%	RAR	0,370	14,94	26.430	-3.363	-	40.35	SI	RAR	0,336	360,00	26.430	-3.363	-	NS	SI
	QPR	0,344	11,21	24.586	-3.119	-	32.59	SI								
100%	RAR	0,101	14,94	5.170	-1.103	-	NS	SI	RAR	0,422	360,00	5.170	-1.103	-	NS	SI
	QPR	0,092	11,21	4.906	-997	-	NS	SI								
Piano Terra		Travata: Trave 5-8														
Trave: Trave 5-8		FRC=0,02 cm														
0%	RAR	0,265	14,94	1.918	4.003	-	56.29	SI	RAR	3,030	360,00	1.918	4.003	-	NS	SI
	QPR	0,263	11,21	1.911	3.972	-	42.54	SI								
25%	RAR	0,355	14,94	1.918	-5.408	-	42.14	SI	RAR	4,153	360,00	1.918	-5.408	-	86.68	SI
	QPR	0,342	11,21	1.911	-5.205	-	32.80	SI								
50%	RAR	0,541	14,94	1.918	-8.344	-	27.62	SI	RAR	6,501	360,00	1.918	-8.344	-	55.38	SI
	QPR	0,524	11,21	1.911	-8.083	-	21.37	SI								
75%	RAR	0,316	14,94	1.918	-4.798	-	47.30	SI	RAR	3,666	360,00	1.918	-4.798	-	98.21	SI
	QPR	0,307	11,21	1.911	-4.656	-	36.52	SI								
100%	RAR	0,343	14,94	1.918	5.225	-	43.56	SI	RAR	4,007	360,00	1.918	5.225	-	89.84	SI
	QPR	0,333	11,21	1.911	5.072	-	33.63	SI								

LEGENDA:

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

Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%LLI	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato	
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]			
Piano Terra		Travata: Trave 1-2												
Trave: Trave 1-2		FRC=0,04 cm					AA= PCA							
0%	FRQ	2.215	6.147	-	0,38	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	2.212	6.129	-	0,38	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	2.215	-1.751	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	2.212	-1.741	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25%	FRQ	2.215	-7.380	-	0,46	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	2.212	-7.350	-	0,45	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	2.215	-10.737	-	0,67	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	2.212	-10.695	-	0,67	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50%	FRQ	2.215	-11.827	-	0,74	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	2.212	-11.781	-	0,73	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	2.215	-10.647	-	0,66	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	2.212	-10.606	-	0,66	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75%	FRQ	2.215	-7.197	-	0,44	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	2.212	-7.168	-	0,44	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	2.215	-1.476	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	2.212	-1.469	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100%	FRQ	2.215	6.512	-	0,40	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	2.212	6.490	-	0,40	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
Piano Terra		Travata: Trave 4-3												
Trave: Trave 4-3		FRC=0,03 cm					AA= PCA							
0%	FRQ	2.214	14.966	-	0,94	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	2.205	14.805	-	0,93	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	2.214	5.329	-	0,33	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	2.205	5.244	-	0,32	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25%	FRQ	2.205	-1.930	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	2.205	-1.930	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	2.214	-6.732	-	0,41	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	2.205	-6.716	-	0,41	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%LLI	IdCmb	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
50%	FRQ	15.183	-37.921	-	2,28	2,13	3,8642 E-04	300	228	0,088	0,400	4,54	SI
	QPR	14.931	-37.313	-	2,25	2,13	3,8025 E-04	300	228	0,087	0,300	3,46	SI
62,5%	FRQ	15.183	-27.949	-	1,66	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	14.931	-27.501	-	1,63	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	15.183	-6.321	-	0,30	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	14.931	-6.219	-	0,30	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	15.183	26.963	-	1,50	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	14.931	26.532	-	1,48	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	15.183	71.901	-	4,16	2,13	6,7228 E-04	300	190	0,127	0,400	3,14	SI
	QPR	14.931	70.750	-	4,09	2,13	6,5855 E-04	300	190	0,125	0,300	2,40	SI
Trave: Trave 3-6				FRC=0,04 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	6.104	52.008	-	3,04	2,13	4,447 E-04	300	190	0,084	0,400	4,75	SI
	QPR	6.001	51.181	-	2,99	2,13	4,3475 E-04	300	190	0,082	0,300	3,64	SI
12,5%	FRQ	6.104	22.300	-	1,28	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	6.001	21.947	-	1,26	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	6.001	-275	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	6.001	-275	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	6.104	-15.738	-	0,96	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	6.001	-15.486	-	0,95	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	6.104	-24.069	-	1,49	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	6.001	-23.685	-	1,47	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	6.104	-25.275	-	1,57	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	6.001	-24.873	-	1,54	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	6.104	-19.355	-	1,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	6.001	-19.050	-	1,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	6.104	-6.311	-	0,36	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	6.001	-6.216	-	0,36	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	6.104	13.858	-	0,84	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	6.001	13.629	-	0,83	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra				FRC=0,12 cm				Travata: Trave 2-4-7					
Trave: Trave 2-4				FRC=0,12 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	15.132	39.577	-	2,33	2,13	3,2805 E-04	300	205	0,067	0,400	5,95	SI
	QPR	14.873	38.935	-	2,29	2,13	3,227 E-04	300	205	0,066	0,300	4,54	SI
12,5%	FRQ	15.132	2.468	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	14.873	2.423	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	15.132	-23.011	-	1,35	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	14.873	-22.645	-	1,33	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	15.132	-36.865	-	2,25	2,13	3,7596 E-04	300	228	0,086	0,400	4,66	SI
	QPR	14.873	-36.273	-	2,21	2,13	3,6999 E-04	300	228	0,084	0,300	3,55	SI
50%	FRQ	15.132	-39.089	-	2,39	2,13	4,0063 E-04	300	228	0,091	0,400	4,38	SI
	QPR	14.873	-38.458	-	2,35	2,13	3,9411 E-04	300	228	0,090	0,300	3,34	SI
62,5%	FRQ	15.132	-29.687	-	1,79	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	14.873	-29.203	-	1,76	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	15.132	-8.657	-	0,46	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	14.873	-8.506	-	0,45	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	15.132	24.002	-	1,43	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	14.873	23.634	-	1,41	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	15.132	68.287	-	4,09	2,13	7,5146 E-04	300	205	0,154	0,400	2,60	SI
	QPR	14.873	67.214	-	4,02	2,13	7,3614 E-04	300	205	0,151	0,300	1,99	SI
Trave: Trave 4-7				FRC=0,01 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	35.779	33.468	-	1,91	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	35.242	32.945	-	1,88	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	16.020	6.700	-	0,33	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	15.841	6.590	-	0,32	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	13.648	-1.108	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	13.648	-1.108	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	30.302	-2.751	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	30.041	-2.726	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	34.080	-3.785	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	33.764	-3.747	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	35.860	-3.170	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	35.860	-3.170	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	24.826	-3.151	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	24.586	-3.119	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	13.980	-2.361	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	13.852	-2.336	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	4.940	-1.011	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	4.906	-997	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra				FRC=0,02 cm				Travata: Trave 5-8					
Trave: Trave 5-8				FRC=0,02 cm				AA= PCA					

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
0%	FRQ	1.912	3.976	-	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.911	3.972	-	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	1.912	-1.419	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.911	-1.405	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	1.912	-5.232	-	0,32	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.911	-5.205	-	0,32	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	1.912	-7.465	-	0,46	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.911	-7.432	-	0,46	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	1.912	-8.117	-	0,50	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.911	-8.083	-	0,50	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	1.912	-7.186	-	0,44	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.911	-7.157	-	0,44	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	1.912	-4.675	-	0,29	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.911	-4.656	-	0,28	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	1.912	-581	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.911	-579	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	1.912	5.092	-	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.911	5.072	-	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

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.
- FRC** Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
- AA** Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Ordinarie (Poco aggressivo) - [MDA] = Aggressive (Moderatamente aggressivo) - [MLA] = Molto aggressivo.
- Id_{Cmb}** Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
- N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2}** Sollecitazioni di progetto.
- σ_{ct,f}** Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ_t la sezione è soggetta a fessurazione.
- σ_t** N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
- ε_{sm}** Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.37) del § 4.1.2.2.4.1 del DM 2008].
- A_e** Deformazione media nel calcestruzzo.
- Δ_{sm}** Area efficace del calcestruzzo teso.
- W_d** Distanza media tra le fessure.
- W_{amm}** Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
- CS** Valore ammissibile di apertura delle fessure.
- Verificato** Coefficiente di Sicurezza (=W_d / W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W_d = 0).

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

Travi (CA) - Verifica di gerarchia 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]			
Piano Terra																
Trave 1-2	0%	6,05	104.545	104.545	34.622	34.622	11.961	11.344	1,1	50.045	-26.740	0	0	6,04	11,31	GR
	100%		104.916	104.916	34.622	34.622	-11.961	-11.344		26.740	-50.045	0	0	11,31	6,04	
Piano Terra																
Trave 4-3	0%	6,05	100.748	100.748	33.351	33.351	12.626	11.379	1,1	49.312	-25.307	0	0	6,13	11,95	GR
	100%		101.016	101.016	33.351	33.351	-12.624	-11.379		25.308	-49.311	0	0	11,95	6,13	
Piano Terra																
Trave 4-5	0%	5,15	146.714	96.177	47.220	47.220	41.975	32.607	1,1	93.917	-19.334	0	0	3,23	15,70	GR
	100%		96.471	147.004	47.220	47.220	-41.975	-32.607		19.336	-93.917	0	0	15,70	3,23	
Piano Terra																
Trave 6-7	0%	5,45	99.269	99.269	36.491	36.491	10.775	10.219	1,1	50.915	-29.921	0	0	5,93	10,10	GR
	100%		99.607	99.607	36.491	36.491	-10.775	-10.219		29.921	-50.915	0	0	10,10	5,93	
Piano Terra																
Trave 7-8	0%	5,15	156.338	105.988	51.090	46.213	41.978	32.610	1,1	98.177	-18.224	0	0	3,09	16,67	GR
	100%		106.776	132.007	51.090	46.213	-41.977	-32.609		23.590	-92.811	0	0	12,88	3,27	
Piano Terra																
Trave 1-3	0%	6,26	123.883	98.581	35.814	39.837	58.652	45.142	1,1	98.047	0	0	0	3,10	-	GR
	100%		100.226	150.697	35.814	39.837	-58.652	-45.142		0	-102.473	0	0	-	2,96	
Trave 3-6	0%	4,89	146.497	95.952	50.612	40.281	45.857	35.294	1,1	101.531	-9.015	0	0	2,98	33,59	GR
	100%		101.124	101.124	50.612	40.281	-45.858	-35.295		20.379	-90.167	0	0	14,86	3,36	
Piano Terra																
Trave 2-4	0%	6,25	109.617	84.248	34.257	31.113	58.581	45.088	1,1	96.264	0	0	0	3,16	-	GR
	100%		104.488	110.211	34.257	31.113	-58.583	-45.088		0	-92.808	0	0	-	3,27	
Piano Terra																
Trave 5-8	0%	5,05	104.642	104.642	41.449	41.449	9.984	9.469	1,1	55.578	-36.125	0	0	5,44	8,37	GR
	100%		104.677	104.677	41.449	41.449	-9.984	-9.469		36.125	-55.578	0	0	8,37	5,44	

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 sovraresistenza.
- 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.

Travi (CA) - Verifica di gerarchia 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]			

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.

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

Travi Parete (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i
	[%]	[N]	[N-m]	[N]	[N-m]	[cm ²]	[cm ²]				
Trave Parete 4-7	0%	15.090	166.385	-1.842	102.711	12,32	12,32	3,53	0,05	5,62	0,05
Trave Parete 4-7	12,5%	208.673	110.514	-290.271	83.548	12,32	12,32	6,33	VNR	4,89	VNR
Trave Parete 4-7	25%	72.343	1.425	-111.697	44.449	12,32	12,32	NS	VNR	11,55	VNR
Trave Parete 4-7	37,5%	0	0	-27.664	49.515	12,32	12,32	-	VNR	11,36	VNR
Trave Parete 4-7	50%	0	0	-36.811	60.591	12,32	12,32	-	VNR	9,19	VNR
Trave Parete 4-7	62,5%	0	0	-38.950	62.968	12,32	12,32	-	VNR	8,83	VNR
Trave Parete 4-7	75%	0	0	-71.116	55.461	12,32	12,32	-	VNR	9,68	VNR
Trave Parete 4-7	87,5%	138.849	80.946	-133.969	104.200	12,32	12,32	8,14	VNR	4,80	VNR
Trave Parete 4-7	100%	76.428	65.796	-89.210	64.030	12,32	12,32	9,47	0,05	8,22	0,04

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.
- (X/d)_s** Indice di duttilità superiore (VNR = Verifica non richiesta).
- (X/d)_i** Indice di duttilità inferiore (VNR = Verifica non richiesta).
- N_{Ed,s}** Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.
- M_{Ed,3,s}**
- N_{Ed,i}** Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.
- M_{Ed,3,i}**
- A_{s,s}, 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 PARETE (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)

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

Id _{Tr}	%L _{LI}	+/-	V _{Ed,Y}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	Ctgθ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]
Trave Parete 4-7	0%	+	242.925	3,27	794.782	973.611	0	0	446.102	2,50	0,0914	0,0000	0,0000
		-	-235.418	3,38	794.782	973.611	0	0	446.737	2,50	0,0914	0,0000	0,0000
	12,5%	+	301.053	2,64	794.782	973.611	0	0	604.889	2,50	0,0914	0,0000	0,0000
		-	-177.050	4,49	794.782	973.611	0	0	611.840	2,50	0,0914	0,0000	0,0000
	25%	+	297.600	1,71	794.782	509.987	0	0	596.442	2,50	0,0479	0,0000	0,0000
		-	-181.003	2,82	794.782	509.987	0	0	603.127	2,50	0,0479	0,0000	0,0000
	37,5%	+	284.174	1,79	794.782	509.987	0	0	567.837	2,50	0,0479	0,0000	0,0000
		-	-192.194	2,65	794.782	509.987	0	0	573.609	2,50	0,0479	0,0000	0,0000
	50%	+	263.924	1,93	794.782	509.987	0	0	519.251	2,50	0,0479	0,0000	0,0000
		-	-209.188	2,44	794.782	509.987	0	0	523.218	2,50	0,0479	0,0000	0,0000
	62,5%	+	241.644	2,11	794.782	509.987	0	0	450.096	2,50	0,0479	0,0000	0,0000
		-	-231.835	2,20	794.782	509.987	0	0	450.936	2,50	0,0479	0,0000	0,0000
	75%	+	225.052	2,27	794.782	509.987	0	0	477.012	2,50	0,0479	0,0000	0,0000
		-	-251.642	2,03	794.782	509.987	0	0	479.135	2,50	0,0479	0,0000	0,0000
	87,5%	+	208.692	3,81	794.782	973.611	0	0	528.945	2,50	0,0914	0,0000	0,0000
		-	-271.221	2,93	794.782	973.611	0	0	533.252	2,50	0,0914	0,0000	0,0000
	100%	+	226.897	3,50	794.782	973.611	0	0	469.788	2,50	0,0914	0,0000	0,0000
		-	-248.854	3,19	794.782	973.611	0	0	471.581	2,50	0,0914	0,0000	0,0000

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,Y}** Taglio di progetto in direzione Y.
- CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- V_{Rcd}** Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
- V_{Rsd,s}** Resistenza a taglio trazione delle staffe.
- N_{Ed}** Sforzo Normale medio nella sezione di verifica.
- V_{Rsd,p}** Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati.
- V_{R1}** Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata.
- 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.

TRAVI PARETE (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)

Travi Parete (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD

Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i
	[%]	[N]	[N-m]	[N]	[N-m]	[cm ²]	[cm ²]				
Trave Parete 4-7	0%	335.996	97.773	-322.748	34.099	12,32	12,32	8,80	0,07	14,01	0,03
Trave Parete 4-7	12,5%	173.973	69.815	-255.571	42.849	12,32	12,32	10,99	VNR	12,07	VNR
Trave Parete 4-7	25%	0	0	-94.252	34.508	12,32	12,32	-	VNR	17,72	VNR
Trave Parete 4-7	37,5%	0	0	-37.811	37.037	12,32	12,32	-	VNR	17,40	VNR

Travi Parete (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD

Id _{Tr}	%L _{L1} [%]	N _{Ed,s} [N]	M _{Ed,3,s} [N·m]	N _{Ed,i} [N]	M _{Ed,3,i} [N·m]	A _{s,s} [cm ²]	A _{s,i} [cm ²]	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i
Trave Parete 4-7	50%	0	0	-50.306	45.651	12,32	12,32	-	VNR	13,96	VNR
Trave Parete 4-7	62,5%	0	0	-42.765	45.342	12,32	12,32	-	VNR	14,15	VNR
Trave Parete 4-7	75%	0	0	-62.823	45.438	12,32	12,32	-	VNR	13,86	VNR
Trave Parete 4-7	87,5%	126.764	42.441	-121.884	65.695	12,32	12,32	17,44	VNR	9,06	VNR
Trave Parete 4-7	100%	131.070	40.838	-162.269	38.626	12,32	12,32	18,18	0,05	14,80	0,04

LEGENDA:

- Id_{Tr}** Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- %L_{L1}** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{L1}), a partire dall'estremo iniziale.
- (X/d)_s** Indice di duttilità superiore (VNR = Verifica non richiesta).
- (X/d)_i** Indice di duttilità inferiore (VNR = Verifica non richiesta).
- N_{Ed,s}** Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.
- M_{Ed,3,s}** Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.
- N_{Ed,i}** Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.
- M_{Ed,3,i}** Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.
- A_{s,s} 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 PARETE (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)

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

Id _{Tr}	%L _{L1} I [%]	V _{Ed,Y(+)} [N]	V _{Ed,Y(-)} [N]	CS ⁽⁺⁾	CS ⁽⁻⁾	V _{Rcd(+)} [N]	V _{Rcd(-)} [N]	V _{Rsd,s(+)} [N]	V _{Rsd,s(-)} [N]	N _{Ed(+)} [N]	N _{Ed(-)} [N]	V _{Rsd,p(+)} [N]	V _{Rsd,p(-)} [N]	V _{R1(+)} [N]	V _{R1(-)} [N]	Ctg [⊙] (+)	Ctg [⊙] (-)
Trave Parete 4-7	0%	261.191	-300.269	4,29	3,73	119217 3	119217 3	111965 3	111965 3	0	0	0	0	734.614	734.614	2,50	2,50
Trave Parete 4-7	12,5%	157.167	-66.057	7,12	16,95	119217 3	119217 3	111965 3	111965 3	0	0	0	0	1.026.835	1.026.835	2,50	2,50
Trave Parete 4-7	25%	105.893	-21.689	5,54	27,04	119217 3	119217 3	586485	586485	0	0	0	0	1.166.900	1.166.900	2,50	2,50
Trave Parete 4-7	37,5%	91.452	-34.100	6,41	17,20	119217 3	119217 3	586485	586485	0	0	0	0	1.057.662	1.057.662	2,50	2,50
Trave Parete 4-7	50%	73.105	-56.253	8,02	10,43	119217 3	119217 3	586485	586485	0	0	0	0	799.859	799.859	2,50	2,50
Trave Parete 4-7	62,5%	46.214	-78.126	12,69	7,51	119217 3	119217 3	586485	586485	0	0	0	0	915.530	915.530	2,50	2,50
Trave Parete 4-7	75%	26.638	-98.164	22,02	5,97	119217 3	119217 3	586485	586485	0	0	0	0	1.123.646	1.123.646	2,50	2,50
Trave Parete 4-7	87,5%	42.710	-153.392	26,24	7,30	119217 3	119217 3	111965 3	111965 3	0	0	0	0	1.119.050	1.119.050	2,50	2,50
Trave Parete 4-7	100%	80.949	-146.899	13,83	7,62	119217 3	119217 3	111965 3	111965 3	0	0	0	0	941.842	941.842	2,50	2,50

LEGENDA:

- Id_{Tr}** Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- %L_{L1}** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{L1}), a partire dall'estremo iniziale.
- V_{Ed,Y(+/-)}** Valori massimo e minimo del taglio di progetto.
- CS^(+/-)** Coefficienti di sicurezza relativi alle sollecitazioni "V_{Ed,Y(+)}" e "V_{Ed,Y(-)}" ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100).
- V_{Rcd(+/-)}** Valori massimo e minimo del taglio ultimo, per conglomerato compresso.
- 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.
- Ctg[⊙]** Cotangente dell'angolo ⊙ utilizzata nella verifica.

TRAVI PARETE - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Travi Parete - verifiche delle tensioni di esercizio

%L _{L1} [%]	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Id _{Cmb}	σ _{cc} [N/mm ²]	σ _{cd,amm} [N/mm ²]	N _{Ed} [N]	M _{Ed,3} [N·m]	M _{Ed,2} [N·m]	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at} [N/mm ²]	σ _{td,amm} [N/mm ²]	N _{Ed} [N]	M _{Ed,3} [N·m]	M _{Ed,2} [N·m]	CS	Verific ato
0%	RAR	0,382	14,94	8.164	35.665	0	39,07	SI	RAR	4,794	360,00	8.164	35.665	0	75,10	SI
	QPR	0,340	11,21	6.624	31.837	0	32,98	SI	RAR	3,869	360,00	-45.330	15.539	0	93,05	SI
12,5%	RAR	0,048	14,94	-45.330	15.539	0	NS	SI	RAR	3,834	360,00	-20.985	-21.505	0	93,90	SI
	QPR	0,038	11,21	-40.799	13.483	0	NS	SI	RAR	6,050	360,00	-20.864	-37.060	0	59,50	SI
25%	RAR	0,170	14,94	-20.100	-21.512	0	87,92	SI	RAR	3,769	360,00	-27.608	-45.240	0	48,24	SI
	QPR	0,171	11,21	-19.677	-21.512	0	65,54	SI	RAR	7,769	360,00	-29.155	-46.986	0	46,34	SI
37,5%	RAR	0,326	14,94	-20.864	-37.060	0	45,81	SI	RAR	5,569	360,00	-20.288	-33.838	0	64,64	SI
	QPR	0,305	11,21	-19.923	-34.710	0	36,79	SI	RAR	1,654	360,00	3.101	-12.376	0	NS	SI
50%	RAR	0,393	14,94	-27.608	-45.240	0	38,02	SI	RAR	0,398	360,00	-6.943	1.016	0	NS	SI
	QPR	0,365	11,21	-25.999	-42.114	0	30,69	SI	RAR	0,000	11,21	0	0	0	0	0
62,5%	RAR	0,407	14,94	-29.155	-46.986	0	36,71	SI	RAR	0,000	11,21	0	0	0	0	0
	QPR	0,378	11,21	-27.329	-43.670	0	29,67	SI	RAR	0,000	11,21	0	0	0	0	0
75%	RAR	0,295	14,94	-20.288	-33.838	0	50,68	SI	RAR	0,000	11,21	0	0	0	0	0
	QPR	0,273	11,21	-19.095	-31.451	0	40,98	SI	RAR	0,000	11,21	0	0	0	0	0
87,5%	RAR	0,133	14,94	3.101	-12.376	0	NS	SI	RAR	0,000	11,21	0	0	0	0	0
	QPR	0,124	11,21	2.440	-11.627	0	90,26	SI	RAR	0,000	11,21	0	0	0	0	0
100%	RAR	0,000	14,94	0	0	0	-	SI	RAR	0,000	11,21	0	0	0	0	0
	QPR	0,000	11,21	0	0	0	-	SI	RAR	0,000	11,21	0	0	0	0	0

LEGENDA:

- %L_{L1}** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{L1}), a partire dall'estremo iniziale.

Travi Parete - verifiche delle tensioni di esercizio

%L _{LI}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		
Id _{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.															
σ _{cc}	Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.															
σ _{cd,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.															
N _{Ed} , M _{Ed,3} , M _{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.															
σ _{at}	Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave Parete.															
σ _{td,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio.															
CS	Coefficiente di Sicurezza (= σ _{cd,amm} /σ _{cc} ; σ _{td,amm} /σ _{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).															
Verificato	[SI] = La verifica è soddisfatta (σ _{cc} ≤ σ _{cd,amm} ; σ _{at} ≤ σ _{td,amm}). [NO] = La verifica NON è soddisfatta (σ _{cc} > σ _{cd,amm} ; σ _{at} > σ _{td,amm}).															

TRAVI PARETE - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Travi Parete - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Trave Parete 4-7							AA= PCA						
0%	FRQ	6.824	32.334	0	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	6.624	31.837	0	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-41.387	13.750	0	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-40.799	13.483	0	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	-19.847	-21.512	0	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-19.677	-21.512	0	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-20.046	-35.016	0	0,40	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-19.923	-34.710	0	0,40	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	-26.209	-42.521	0	0,50	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-25.999	-42.114	0	0,49	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-27.567	-44.101	0	0,52	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-27.329	-43.670	0	0,51	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	-19.250	-31.761	0	0,37	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-19.095	-31.451	0	0,37	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	2.525	-11.724	0	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.440	-11.627	0	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-6.463	900	0	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-6.391	883	0	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

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.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Ordinarie (Poco aggressivo) - [MDA] = Aggressive (Moderatamente aggressivo) - [MLA] = Molto aggressive.
Id _{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
N _{Ed} , M _{Ed,3} , M _{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.
σ _{ct,f}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ _t la sezione è soggetta a fessurazione. N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
σ _t	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.37) del § 4.1.2.2.4.1 del DM 2008].
ε _{sm}	Deformazione media nel calcestruzzo.
A _e	Area efficace del calcestruzzo teso.
Δ _{sm}	Distanza media tra le fessure.
W _d	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
W _{amm}	Valore ammissibile di apertura delle fessure.
CS	Coefficiente di Sicurezza (=W _d / W _{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W _d = 0).
Verificato	[SI] = W _d ≤ W _{amm} ; [NO] = W _d > W _{amm}

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}	n _f	φ	L	n _{re}	n _f	φ
	[N]	[N-m]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N]	[N]			[m]	[m]	[m]	[cm]			[cm]				
Pilastrata: Pilastrata 1																					
Piano Terra	65.415	-87.392	83.437	1.08[S]	219.545	106.445	113.852	1.650.870	1,56	NO	14	-	8	60	1	4	14	30	1	1	14
Pilastrata: Pilastrata 2																					
Piano Terra	45.929	76.163	74.605	1.06[S]	195.111	91.130	119.474	1.650.870	1,60	NO	14	-	8	60	1	3	14	30	1	1	14
Pilastrata: Pilastrata 3																					
Piano Terra	143.092	170.834	19.787	1.24[S]	211.495	101.594	174.084	1.650.870	1,52	NO	14	-	8	60	1	3	14	30	1	1	14
Pilastrata: Pilastrata 4																					
Piano Terra (a)	142.865	219.677	37.324	1.02[S]	252.643	127.876	306.183	1.650.870	1,47	NO	14	-	8	60	1	5	14	30	1	1	14
Piano Terra (b)	-49.292	-178.139	23.191	1.28[S]	221.923	107.180	326.654	1.650.870	1,62	NO	14	-	8	60	1	5	14	30	1	1	14
Pilastrata: Pilastrata 5																					
Piano Terra	31.298	-163.882	47.757	1.05[S]	213.405	102.755	109.260	1.650.870	1,58	NO	14	-	8	60	1	4	14	30	1	1	14
Pilastrata: Pilastrata 6																					
Piano Terra	27.271	-113.45	-39.308	1.44[S]	191.9	89.09	106.615	1.650.870	1,62	NO	14	-	8	60	1	3	14	30	1	1	14

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}	n _f	φ	L	n _{re}	n _f	φ
	[N]	[N-m]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N]	[N]			[m]	[m]	[m]	[cm]			[cm]				
		6			25	1															
Pilastrata: Pilastrata 7																					
Piano Terra (a)	53.845	67.880	-78.667	1.04[S]	196.451	92.001	222.989	1.650.870	1,59	NO	14	-	8	60	1	3	14	30	1	1	14
Piano Terra (b)	-31.171	30.811	34.497	3.51[S]	179.794	82.657	134.307	1.650.870	1,67	NO	14	-	8	60	1	3	14	30	1	1	14
Pilastrata: Pilastrata 8																					
Piano Terra	20.457	-134.591	-47.100	1.28[S]	211.440	101.569	119.825	1.650.870	1,59	NO	14	-	8	60	1	4	14	30	1	1	14

LEGENDA:

- Lv** Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
- CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- N_{Ed,max}** Massimo sforzo di compressione.
- N_R** Sforzo Normale resistente.
- α** Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.
- R_f** [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.
- N_{Ed}** Sollecitazioni di progetto (N_{Ed} > 0: compressione).
- M_{Ed,X}**
- M_{Ed,Y}**
- M_{Rd,X}** 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_{re}** 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.
- n_f, φ** 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.

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 _j		V _{Rd,s}	A _{sw}	S _{Asw}	R _f
				X	Y	X	Y	X	Y	X	Y				
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm ² /cm]	[cm]	
Pilastrata: Pilastrata 1															
Piano Terra	130.726	64.035	2,90	351673	378725	209206	450597	0	0	0	0	-	0,0914	11	NO
Pilastrata: Pilastrata 2															
Piano Terra	118.551	56.587	3,20	351741	378798	209206	450597	0	0	0	0	-	0,0914	11	NO
Pilastrata: Pilastrata 3															
Piano Terra	127.615	62.355	3,02	358128	385676	209206	450597	0	0	0	0	-	0,0914	11	NO
Pilastrata: Pilastrata 4															
Piano Terra (a)	214.525	112.923	1,84	366441	394629	209206	450597	0	0	0	0	-	0,0914	11	NO
Piano Terra (b)	139.257	65.121	2,76	356586	384016	230126	495657	0	0	0	0	-	0,1005	10	NO
Pilastrata: Pilastrata 5															
Piano Terra	174.428	85.181	2,16	349559	376448	209206	450597	0	0	0	0	-	0,0914	11	NO
Pilastrata: Pilastrata 6															
Piano Terra	116.421	55.229	3,23	349344	376216	209206	450597	0	0	0	0	-	0,0914	11	NO
Pilastrata: Pilastrata 7															
Piano Terra (a)	172.530	84.319	2,23	357496	384996	209206	450597	0	0	0	0	-	0,0914	11	NO
Piano Terra (b)	52.442	31.878	7,14	347833	374590	230126	495657	0	0	0	0	-	0,1005	10	NO
Pilastrata: Pilastrata 8															
Piano Terra	175.853	86.051	2,14	349552	376441	209206	450597	0	0	0	0	-	0,0914	11	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 se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- V_{Rcd}** Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
- V_{Rsd,s}** Resistenza a taglio trazione delle staffe.
- V_{fd}** Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
- V_j** Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.
- V_{Rd,s}** Resistenza a taglio per scorrimento.
- A_{sw}** Area delle staffe per unità di lunghezza.
- S_{Asw}** Passo massimo staffe da normativa.
- R_f** [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

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

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLD

Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	φ _{ve}	φ _{vi}	φ _w	Lato 1				Lato 2				
													L	n _{re}	n _f	φ	L	n _{re}	n _f	φ	
	[N]	[N-m]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N]	[N]			[m]	[m]	[m]	[cm]			[m]	[cm]			[mm]
Pilastrata: Pilastrata 1																					
Piano Terra	105.087	75.071	-9.577	6.81[S]	0	0	106.155	2.476.305	14,00	14	8	60	1	4	14	30	1	1	14		
Pilastrata: Pilastrata 2																					
Piano Terra	106.275	76.345	9.227	5.88[S]	0	0	110.842	2.476.3	14,0	14	8	60	1	3	14	30	1	1	14		

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLD

Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	φ _{Ve}	φ _{Vi}	φ _w	Lato 1				Lato 2					
													L	n _{reg}	n _f	φ	L	n _{reg}	n _f	φ		
	[N]	[N-m]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N]	[N]		[m]	[m]	[m]	[cm]				[m]	[cm]				[mm]
Pilastrata: Pilastrata 3																						
Piano Terra	202.206	-31.933	-8.066	19.49[S]	0	0	167.265	2.476.305	14,00	14	8	60	1	3	14	30	1	1	14			
Pilastrata: Pilastrata 4																						
Piano Terra (a)	313.902	-14.022	-27.611	12.12[S]	0	0	281.081	2.476.305	14,00	14	8	60	1	5	14	30	1	1	14			
Piano Terra (b)	217.514	-65.758	13.176	8.49[S]	0	0	267.190	2.476.305	14,00	14	8	60	1	5	14	30	1	1	14			
Pilastrata: Pilastrata 5																						
Piano Terra	82.737	52.895	-6.351	12.01[S]	0	0	97.310	2.476.305	14,00	14	8	60	1	4	14	30	1	1	14			
Pilastrata: Pilastrata 6																						
Piano Terra	70.779	-2.852	25.063	11.19[S]	0	0	94.262	2.476.305	14,00	14	8	60	1	3	14	30	1	1	14			
Pilastrata: Pilastrata 7																						
Piano Terra (a)	182.038	-48.938	13.213	9.68[S]	0	0	196.964	2.476.305	14,00	14	8	60	1	3	14	30	1	1	14			
Piano Terra (b)	72.059	18.399	6.551	40.28[S]	0	0	107.952	2.476.305	14,00	14	8	60	1	3	14	30	1	1	14			
Pilastrata: Pilastrata 8																						
Piano Terra	82.468	54.093	7.468	11.31[S]	0	0	103.985	2.476.305	14,00	14	8	60	1	4	14	30	1	1	14			

LEGENDA:

- Lv** Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
- CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- N_{Ed,max}** Massimo sforzo di compressione.
- N_R** Sforzo Normale resistente.
- α** Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.
- N_{Ed}** Sollecitazioni di progetto (N_{Ed} > 0: compressione).
- M_{Ed,X}**
- M_{Ed,Y}**
- M_{Rd,X}** 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}, n_f, φ** 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.

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

Pilastri (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione deviata allo SLD

Lv	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		V _{fd}		V _j		V _{Rd,s}	A _{sw}	S _{Asw}
				X	Y	X	Y	X	Y	X	Y			
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm ² /cm]	[cm]
Pilastrata: Pilastrata 1														
Piano Terra	50.578	30.017	7,87	527509	568087	236293	508938	0	0	0	0	-	0,0914	11
Pilastrata: Pilastrata 2														
Piano Terra	42.208	29.723	7,95	527612	568197	236293	508938	0	0	0	0	-	0,0914	11
Pilastrata: Pilastrata 3														
Piano Terra	60.614	19.965	8,40	537192	578515	236293	508938	0	0	0	0	-	0,0914	11
Pilastrata: Pilastrata 4														
Piano Terra (a)	99.317	40.356	5,12	549661	591943	236293	508938	0	0	0	0	-	0,0914	11
Piano Terra (b)	96.181	49.419	4,78	534879	576023	236293	508938	0	0	0	0	-	0,1005	10
Pilastrata: Pilastrata 5														
Piano Terra	74.672	31.401	6,82	524338	564672	236293	508938	0	0	0	0	-	0,0914	11
Pilastrata: Pilastrata 6														
Piano Terra	33.483	24.016	9,84	524015	564324	236293	508938	0	0	0	0	-	0,0914	11
Pilastrata: Pilastrata 7														
Piano Terra (a)	70.699	38.830	6,09	536245	577494	236293	508938	0	0	0	0	-	0,0914	11
Piano Terra (b)	39.909	24.294	9,73	521750	561885	236293	508938	0	0	0	0	-	0,1005	10
Pilastrata: Pilastrata 8														
Piano Terra	64.429	32.158	7,35	524328	564661	236293	508938	0	0	0	0	-	0,0914	11

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 se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- V_{Rcd}** Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
- V_{Rsd,s}** Resistenza a taglio trazione delle staffe.
- V_{fd}** Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
- V_j** Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.
- V_{Rd,s}** Resistenza a taglio per scorrimento.

Pilastri (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione deviata allo SLD

Lv	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		V _{rd}		V _i		V _{Rd,s}	A _{sw}	S _{Asw}
				X	Y	X	Y	X	Y	X	Y			
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm ² /cm]	[cm]

A_{sw} Area delle staffe per unità di lunghezza.
S_{Asw} Passo massimo staffe da normativa.

Pilastri - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Lv	Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo							Pilastrini - verifiche delle tensioni di esercizio								
		Compressione calcestruzzo rinforzo							Trazione acciaio/FRP rinforzo								
		IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato	IdCmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato
		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
Pilastrata: Pilastrata 1																	
Piano Terra																	
	RAR	5,592	14,94	77.475	-55.021	7.289	2.67	SI	RAR	121,703	360,00	77.475	-55.021	7.289	2.96	SI	
	QPR	5,071	11,21	69.778	-48.779	7.109	2.21	SI									
Pilastrata: Pilastrata 2																	
Piano Terra																	
	RAR	5,892	14,94	78.336	-55.919	-7.035	2.54	SI	RAR	134,973	360,00	78.336	-55.919	-7.035	2.67	SI	
	QPR	5,343	11,21	70.514	-49.491	-6.893	2.10	SI									
Pilastrata: Pilastrata 3																	
Piano Terra																	
	RAR	2,360	14,94	148.621	23.403	6.115	6.33	SI	RAR	9,517	360,00	148.621	23.403	6.115	37.83	SI	
	QPR	2,142	11,21	132.766	20.746	5.915	5.23	SI									
Pilastrata: Pilastrata 4																	
Piano Terra																	
	RAR	3,261	14,94	232.075	10.099	20.170	4.58	SI	RAR	8,961	360,00	232.075	10.099	20.170	40.17	SI	
	QPR	2,880	11,21	210.574	8.529	17.724	3.89	SI									
Piano Terra																	
	RAR	5,043	14,94	159.947	48.241	-9.814	2.96	SI	RAR	66,672	360,00	159.947	48.241	-9.814	5.40	SI	
	QPR	3,366	11,21	143.061	42.877	-9.079	3.33	SI									
Pilastrata: Pilastrata 5																	
Piano Terra																	
	RAR	2,488	14,94	61.079	-38.843	4.845	6.00	SI	RAR	23,429	360,00	61.079	-38.843	4.845	15.37	SI	
	QPR	2,260	11,21	55.204	-34.612	4.754	4.96	SI									
Pilastrata: Pilastrata 6																	
Piano Terra																	
	RAR	2,056	14,94	52.294	2.449	-18.371	7.27	SI	RAR	16,298	360,00	52.294	2.449	-18.371	22.09	SI	
	QPR	1,868	11,21	47.368	3.034	-16.293	6.00	SI									
Pilastrata: Pilastrata 7																	
Piano Terra																	
	RAR	3,202	14,94	135.298	35.759	-9.760	4.67	SI	RAR	21,592	360,00	135.298	35.759	-9.760	16.67	SI	
	QPR	2,865	11,21	124.467	31.444	-8.833	3.91	SI									
Piano Terra																	
	RAR	1,339	14,94	54.259	-13.724	-4.814	11.16	SI	RAR	9,200	360,00	54.259	-13.724	-4.814	39.13	SI	
	QPR	1,233	11,21	51.568	-12.738	-4.299	9.09	SI									
Pilastrata: Pilastrata 8																	
Piano Terra																	
	RAR	2,601	14,94	60.892	-39.731	-5.669	5.74	SI	RAR	24,775	360,00	60.892	-39.731	-5.669	14.53	SI	
	QPR	2,362	11,21	55.066	-35.430	-5.497	4.74	SI									

LEGENDA:

Lv Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti del pilastrato al livello considerato.
Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.
IdCmb Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
σ_{cc} Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.
σ_{cd,amm} Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.
N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2} Sollecitazioni di progetto.
σ_{at} Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.
σ_{td,amm} Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio.
CS Coefficiente di Sicurezza (= σ_{cd,amm}/σ_{cc} ; σ_{td,amm}/σ_{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).
Verificato [SI] = σ_{cc} ≤ σ_{cd,amm}; σ_{at} ≤ σ_{td,amm}. [NO] = σ_{cc} > σ_{cd,amm}; σ_{at} > σ_{td,amm}.

Pilastri - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Lv	IdCmb	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato	
Pilastrata: Pilastrata 1														
Piano Terra														
	-	FRQ	69.778	-48.779	7.109	2,53	2,13	8,3572 E-05	180	224	0,019	0,400	21,35	SI
	-	QPR	69.778	-48.779	7.109	2,53	2,13	8,3572 E-05	180	224	0,019	0,300	16,02	SI
Pilastrata: Pilastrata 2														
Piano Terra														
	-	FRQ	70.514	-49.491	-6.893	2,58	2,13	1,8323	445	257	0,047	0,400	8,49	SI

Pilastri - verifica allo stato limite di fessurazione

Lv	IdCmb	NEd	MEd,3	MEd,2	σct,f	σt	εsm	Ae	Δsm	Wd	Wamm	CS	Verificato
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
-	QPR	70.514	-49.491	-6.893	2,58	2,13	E-04 1,8323 E-04	445	257	0,047	0,300	6,37	SI
Pilastrata: Pilastrata 3													
Piano Terra													
-	FRQ	134.823	21.091	5.941	0,87	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	132.766	20.746	5.915	0,86	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 4													
Piano Terra													
-	FRQ	213.365	8.733	18.041	0,96	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	210.574	8.529	17.724	0,94	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra													
-	FRQ	145.252	43.573	-9.174	2,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	143.061	42.877	-9.079	2,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 5													
Piano Terra													
-	FRQ	55.966	-35.161	4.766	1,76	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	55.204	-34.612	4.754	1,74	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 6													
Piano Terra													
-	FRQ	48.007	2.958	-16.563	1,43	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	47.368	3.034	-16.293	1,41	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 7													
Piano Terra													
-	FRQ	125.873	32.004	-8.953	1,70	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	124.467	31.444	-8.833	1,67	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra													
-	FRQ	51.918	-12.866	-4.366	0,75	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	51.568	-12.738	-4.299	0,74	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 8													
Piano Terra													
-	FRQ	55.822	-35.988	-5.519	1,87	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	55.066	-35.430	-5.497	1,84	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

- Lv** Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti del pilastro al livello considerato.
- AA** Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Ordinarie (Poco aggressivo) - [MDA] = Aggressive (Moderatamente aggressivo) - [MLA] = Molto aggressive.
- IdCmb** Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
- NEd, MEd,3, MEd,2** Sollecitazioni di progetto.
- σct,f** Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σt la sezione è soggetta a fessurazione.
- σt** N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
- εsm** Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.37) del § 4.1.2.2.4.1 del DM 2008].
- Ae** Deformazione media nel calcestruzzo.
- Δsm** Area efficace del calcestruzzo teso.
- Wd** Distanza media tra le fessure.
- Wamm** Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
- CS** Valore ammissibile di apertura delle fessure.
- Verificato** Coefficiente di Sicurezza (=Wd / Wamm). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (Wd = 0). [SI] = Wd ≤ Wamm ; [NO] = Wd > Wamm

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

Pilastri (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio													
Lv	%LLI	LLI	Dir	MRd(+)	MRd(-)	γRd	VEd,GR(-)	VEd,GR(-)	VEd,EL(+)	VEd,EL(-)	CS	Note	
	[%]	[m]		[N-m]	[N-m]		[N]	[N]	[N]	[N]			
Pilastrata: Pilastrata 1													
Piano Terra													
0%	3,85	X	113.414	-113.414	1,1	64.035	64.035	0	0	3,21	GR		
			230.982	-230.982		130.726	130.726	0	0	2,90			
	100%	X	110.710	-110.710	64.035	64.035	0	0	3,21				
			226.560	-226.560	130.726	130.726	0	0	2,90				
Pilastrata: Pilastrata 2													
Piano Terra													
0%	3,85	X	100.389	-100.389	1,1	56.587	56.587	0	0	3,63	GR		
			209.598	-209.598		118.551	118.551	0	0	3,20			
	100%	X	97.665	-97.665	56.587	56.587	0	0	3,63				
			205.330	-205.330	118.551	118.551	0	0	3,20				
Pilastrata: Pilastrata 3													
Piano Terra													
0%	3,85	X	110.437	-110.437	1,1	62.355	62.355	0	0	3,30	GR		
			225.390	-225.390		127.615	127.615	0	0	3,02			
	100%	X	107.804	-107.804	62.355	62.355	0	0	3,30				
			221.263	-221.263	127.615	127.615	0	0	3,02				
Pilastrata: Pilastrata 4													
Piano Terra (a)													
0%	2,85	X	147.183	-147.183	1,1	112.923	112.923	0	0	1,82	GR		
			279.127	-279.127		214.525	214.525	0	0	1,84			
	100%	X	145.390	-145.390	112.923	112.923	0	0	1,82				
			276.688	-276.688	214.525	214.525	0	0	1,84				
Pilastrata: Pilastrata 5													
Piano Terra													
0%	2,85	X	111.154	-111.154	1,1	85.181	85.181	0	0	2,41	GR		
			227.280	-227.280		174.428	174.428	0	0	2,16			
	100%	X	109.541	-109.541	85.181	85.181	0	0	2,41				
			224.647	-224.647	174.428	174.428	0	0	2,16				

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: Pilastrata 6												
Piano Terra	0%	3,85	X	97.705	-97.705	1,1	55.229	55.229	0	0	3,72	GR
			Y	205.389	-205.389		116.421	116.421	0	0	3,23	
	100%		X	95.595	-95.595		55.229	55.229	0	0	3,72	
			Y	202.083	-202.083		116.421	116.421	0	0	3,23	
Pilastrata: Pilastrata 7												
Piano Terra (a)	0%	2,85	X	109.952	-109.952	1,1	84.319	84.319	0	0	2,44	GR
			Y	224.637	-224.637		172.530	172.530	0	0	2,23	
	100%		X	108.512	-108.512		84.319	84.319	0	0	2,44	
			Y	222.373	-222.373		172.530	172.530	0	0	2,23	
Pilastrata: Pilastrata 8												
Piano Terra	0%	2,85	X	112.278	-112.278	1,1	86.051	86.051	0	0	2,39	GR
			Y	229.126	-229.126		175.853	175.853	0	0	2,14	
	100%		X	110.673	-110.673		86.051	86.051	0	0	2,39	
			Y	226.493	-226.493		175.853	175.853	0	0	2,14	

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

DETTAGLI COSTRUTTIVI PER LA DUTTILITÀ - PILASTRI IN PRESENZA DI SISMA (Elevazione)

Dettagli Costruttivi per la Duttilità - Pilastri in Presenza di Sisma										
Lv	V _{stc}	V _{nc}	ω _{wd}	α _n	α _s	V _d	ω _{min}	CS	CS _{min}	
	[cm ³]	[cm ³]								
Duttilità di curvatura richiesta allo SLC nelle direzioni X e Y: [μ_{d,x} = 8,65; μ_{d,y} = 10,56]										
Pilastrata: Pilastrata 1										
Piano Terra	152,71	14428	0,294	0,801	0,694	0,000	0,080	NS	3,669	
Pilastrata: Pilastrata 2										
Piano Terra	140,94	14428	0,271	0,767	0,694	0,000	0,080	NS	3,386	
Pilastrata: Pilastrata 3										
Piano Terra	140,94	14428	0,271	0,767	0,694	0,069	0,080	9,512	3,386	
Pilastrata: Pilastrata 4										
Piano Terra	129,18	14428	0,248	0,709	0,694	0,121	0,080	2,298	3,104	
Pilastrata: Pilastrata 5										
Piano Terra	152,71	14428	0,294	0,801	0,694	0,000	0,080	NS	3,669	
Pilastrata: Pilastrata 6										
Piano Terra	140,94	14428	0,271	0,767	0,694	0,000	0,080	NS	3,386	
Pilastrata: Pilastrata 7										
Piano Terra	140,94	14428	0,271	0,767	0,694	0,088	0,080	8,194	3,386	
Pilastrata: Pilastrata 8										
Piano Terra	152,71	14428	0,294	0,801	0,694	0,000	0,080	NS	3,669	

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
V_{stc}	Volume delle staffe di contenimento
V_{nc}	Volume del nucleo confinato
ω_{wd}	Rapporto meccanico dell'armatura di confinamento
α_n	Coefficiente di efficacia del confinamento nel piano della sezione
α_s	Coefficiente di efficacia del confinamento nel piano verticale
V_d	Forza assiale adimensionalizzata di progetto allo SLV
ω_{min}	Minimo rapporto meccanico dell'armatura di confinamento
CS	Coefficiente di sicurezza del rapporto meccanico dell'armatura trasversale di confinamento
CS_{min}	Coefficiente di sicurezza del rapporto meccanico minimo dell'armatura trasversale di confinamento

PIANI - VERIFICHE REGOLARITÀ (Elevazione)

REGOLARITÀ DELLA STRUTTURA IN PIANTA		
a)	la configurazione in pianta è compatta ossia la distribuzione di masse e rigidità è approssimativamente simmetrica rispetto a due direzioni ortogonali e il contorno di ogni orizzontamento è convesso; il requisito può ritenersi soddisfatto, anche in presenza di rientranze in pianta, quando esse non influenzano significativamente la rigidità nel piano dell'orizzontamento e, per ogni rientranza, l'area compresa tra il perimetro dell'orizzontamento e la linea convessa circoscritta all'orizzontamento non supera il 5% dell'area dell'orizzontamento;	SI
b)	il rapporto tra i lati del rettangolo circoscritto alla pianta di ogni orizzontamento è inferiore a 4;	SI
c)	ciascun orizzontamento ha una rigidità nel proprio piano tanto maggiore della corrispondente rigidità degli elementi strutturali verticali da potersi assumere che la sua deformazione in pianta influenzi in modo trascurabile la distribuzione delle azioni sismiche tra questi ultimi e ha resistenza sufficiente a garantire l'efficacia di tale distribuzione;	SI
La struttura è regolare in pianta.		
REGOLARITÀ DELLA STRUTTURA IN ALTEZZA		
d)	tutti i sistemi resistenti alle azioni orizzontali si estendono per tutta l'altezza della costruzione o, se sono presenti parti aventi differenti altezze, fino alla sommità della rispettiva parte dell'edificio;	SI
e)	massa e rigidità rimangono costanti o variano gradualmente, senza bruschi cambiamenti, dalla base alla sommità della costruzione (le variazioni di massa da un orizzontamento all'altro non superano il 25%, la rigidità non si riduce da un orizzontamento a quello sovrastante più del 30% e non aumenta più del 10%); ai fini della rigidità si possono considerare regolari in altezza strutture dotate di pareti o nuclei in c.a. o di pareti e nuclei in muratura di sezione	SI

	costante sull'altezza o di telai controventati in acciaio, ai quali sia affidato almeno il 50% dell'azione sismica alla base;	
f)	nelle strutture intelaiate, il rapporto tra la capacità e la domanda allo SLV non è significativamente diverso, in termini di resistenza, per orizzontamenti diversi (tale rapporto, calcolato per un generico orizzontamento, non deve differire più del 30% dall'analogo rapporto calcolato per l'orizzontamento adiacente); può fare eccezione l'ultimo orizzontamento di strutture intelaiate di almeno tre orizzontamenti;	SI
g)	eventuali restringimenti della sezione orizzontale della costruzione avvengano con continuità da un orizzontamento al successivo; oppure avvengano in modo che il rientro di un orizzontamento non superi il 10% della dimensione corrispondente all'orizzontamento immediatamente sottostante, né il 30% della dimensione corrispondente al primo orizzontamento. Fa eccezione l'ultimo orizzontamento di costruzioni di almeno quattro orizzontamenti, per il quale non sono previste limitazioni di restringimento;	SI

La struttura è regolare in altezza.

Piani - Verifiche Regolarità

IdPiano	QLv	HLv	RdTmp	IRtmp	MSLU	KSLU		Reff		Rric	
						X	Y	X	Y	X	Y
	[m]	[m]			[N·s²/m]	[N/cm]	[N/cm]	[N]	[N]	[N]	[N]
Piano Terra	0,00	4,35	NO	NO	84.911	86.887	119.629	845.806	1.003.222	268.150	405.472

LEGENDA:

- IdPiano** Identificativo del livello o piano.
- QLv** Quota del livello o piano.
- HLv** Altezza del livello o piano.
- RdTmp** Per i piani con riduzione dei tamponamenti, sono state incrementate le azioni di calcolo per gli elementi verticali (pilastri e pareti) di un fattore 1,4: [SI] = Piano con riduzione dei tamponamenti - [NO] = Piano senza riduzione dei tamponamenti.
- IRtmp** Per piani con distribuzione dei tamponamenti in pianta fortemente irregolare, l'eccentricità accidentale è stata incrementata di un fattore pari a 2: [SI] = Distribuzione tamponamenti irregolare fortemente - [NO] = Distribuzione tamponamenti regolare.
- MSLU** Massa eccitabile della struttura allo S.L. Ultimo, nelle direzioni X, Y, Z.
- KSLU** Valori delle Rigidezze di Piano, valutate allo SLU, riferite agli assi X ed Y del riferimento globale.
- Reff** Valori delle Resistenze Effettive di Piano, valutate allo SLU, relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
- Rric** Valori delle Resistenze Richieste di Piano, valutate allo SLU, relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
- (*)** Vedi tabelle "Livelli o Piani" o "Solai e Balconi".

EFFETTI DELLE NON LINEARITÀ GEOMETRICHE PER SISMA (Elevazione)

Effetti delle non linearità geometriche per sisma

IdPiano	QLv	HLv	δd,x	δd,y	Pθ,x	Pθ,y	Tθ,x	Tθ,y	θx	θy
Piano Terra	0,00	4,35	4,7062	3,4181	832.962	832.962	408.906	408.906	2,2038 E-02	1,6007 E-02

LEGENDA:

- IdPiano** Identificativo del livello o piano.
- HLv** Altezza del livello o piano.
- δd,x, δd,y** Componenti dello spostamento differenziale rispetto al piano inferiore.
- Pθ,x, Pθ,y** Valori del carico verticale del piano utilizzato per il calcolo di "θ".
- Tθ,x, Tθ,y** Valori del tagliante di piano utilizzati per il calcolo di "θ".
- θx, θ,y** Coefficienti "θ" del piano.
- Nota** Le forze sismiche orizzontali agenti sui piani caratterizzati da valori di θ compresi tra 0,1 e 0,2, sono state incrementate del fattore "1/(1-θ)", per portare in conto gli effetti del secondo ordine.

PIANI - VERIFICHE ALLO SLO (Elevazione)

Piani - Verifiche allo SLO

IdPiano	QLv	HLv	δamm,SLO	δd,SLO		ΔδSLO		CigTmp	Note
				X	Y	X	Y		
	[m]	[m]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]		
Piano Terra	0,00	4,35	1,4500	0,8954	0,5909	0,5546	0,8591	RF	Verificato

LEGENDA:

- IdPiano** Identificativo del livello o piano.
- QLv** Quota del livello o piano.
- HLv** Altezza del livello o piano.
- δamm,SLO** Spostamento Differenziale ammissibile per SLO.
- δd,SLO** Spostamento Differenziale di progetto allo SLO.
- ΔδSLO** Differenza fra spostamento limite e quello di calcolo nelle direzioni X e Y.
- CigTmp** Tipo di collegamento delle tamponature alla struttura: [R] = Rigido - [E] = Elastico - [RF] = Rigidamente fragili - [RD] = Rigidamente Duttili.

SOLAI (CA)- VERIFICHE ALLO SLU (Elevazione)

Solai (CA)- Verifiche allo SLU

Idcmp	%LLT	MEd,X,s	MEd,X,i	As,s	As,i	CSs	CSi
Piano Terra							
Sezione: Solai 1.1							
Travetto 1-2	0%	10.650	4.236	3,08	0,00	2.45	-
	12,5%	-	11.722	3,08	0,00	-	-
	25%	-	16.890	0,00	0,00	-	-
	37,5%	-	19.745	0,00	0,00	-	-
	50%	-	20.364	0,00	0,00	-	-
	62,5%	-	19.744	0,00	0,00	-	-
	75%	-	16.892	0,00	0,00	-	-
	87,5%	-	11.722	3,08	0,00	-	-
	100%	10.650	4.236	3,08	0,00	2.45	-
Sezione: Solai 1.2							
Travetto 1-2	0%	10.650	4.236	3,08	0,00	2.45	-
	12,5%	-	11.722	3,08	0,00	-	-
	25%	-	16.890	0,00	0,00	-	-
	37,5%	-	19.745	0,00	0,00	-	-
	50%	-	20.364	0,00	0,00	-	-
	62,5%	-	19.744	0,00	0,00	-	-
	75%	-	16.892	0,00	0,00	-	-
	87,5%	-	11.722	3,08	0,00	-	-

Solai (CA) - Verifiche allo SLU

IdCmp	%L _L	M _{Ed,X,s}	M _{Ed,X,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	CS _i
	[%]	[N-m]	[N-m]	[cm ²]	[cm ²]		
	100%	10.650	4.236	3,08	0,00	2.45	-
Piano Terra					Sezione: Solai 1.3		
Travetto 2-1	0%	7.559	3.522	3,08	0,00	3.45	-
	12,5%	-	8.653	3,08	0,00	-	-
	25%	-	12.165	0,00	0,00	-	-
	37,5%	-	14.069	0,00	0,00	-	-
	50%	-	14.440	0,00	0,00	-	-
	62,5%	-	14.069	0,00	0,00	-	-
	75%	-	12.167	0,00	0,00	-	-
	87,5%	-	8.651	3,08	0,00	-	-
	100%	7.559	3.520	3,08	0,00	3.45	-

LEGENDA:

- %L_L** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_L), a partire dall'estremo iniziale.
- M_{Ed,X,s}** Momento di progetto intorno ad X che tende le fibre superiori.
- M_{Ed,X,i}** Momento di progetto intorno ad X che tende le fibre inferiori.
- CS_s** Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre superiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
- CS_i** Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre inferiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
- A_{s,s}, A_{s,i}** Armatura a flessione superiore e inferiore.

SOLAI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO ALLO SLU (Elevazione)

Solai (CA) - Verifiche a taglio allo SLU

IdCmp	%L _I	V _{Ed,y(+)}	V _{Ed,y(-)}	CS _s (+)	CS _s (-)	V _{Rd} (+)	V _{Rd} (-)	V _{Rsd,s} (+)	V _{Rsd,s} (-)	N _{Ed} (+)	N _{Ed} (-)	V _{Rsd,p} (+)	V _{Rsd,p} (-)	A _s (+)	A _s (-)	A _{sw,p} (+)	A _{sw,p} (-)
	[%]	[N]	[N]			[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]
Piano Terra					Sezione: Solai 1.1												
Travetto 1-2	0%	12.250	-	7,67	-	94011	94011	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	12,5%	9.187	-	2,46	-	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	25%	6.126	-	3,68	-	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	37,5%	3.064	-	7,36	-	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	50%	-	-	-	-	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	62,5%	-	-3.061	-	7,37	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	75%	-	-6.123	-	3,68	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	87,5%	-	-9.185	-	2,46	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100%	-	-12.250	-	7,67	94011	94011	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
Piano Terra					Sezione: Solai 1.2												
Travetto 1-2	0%	12.250	-	7,67	-	94011	94011	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	12,5%	9.187	-	2,46	-	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	25%	6.126	-	3,68	-	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	37,5%	3.064	-	7,36	-	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	50%	-	-	-	-	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	62,5%	-	-3.061	-	7,37	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	75%	-	-6.123	-	3,68	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	87,5%	-	-9.185	-	2,46	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100%	-	-12.250	-	7,67	94011	94011	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
Piano Terra					Sezione: Solai 1.3												
Travetto 2-1	0%	10.224	-	9,20	-	94011	94011	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	12,5%	7.669	-	2,94	-	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	25%	5.110	-	4,42	-	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	37,5%	2.557	-	8,82	-	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	50%	-	-	-	-	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	62,5%	-	-2.555	-	8,83	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	75%	-	-5.111	-	4,41	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	87,5%	-	-7.669	-	2,94	22563	22563	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100%	-	-10.225	-	9,19	94011	94011	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000

Solai (CA) - Verifiche a taglio allo SLU

IdCmp	%L _I	V _{Ed,Y(+)}	V _{Ed,Y(-)}	CS ⁽⁺⁾	CS ⁽⁻⁾	V _{Rd(+)}	V _{Rd(-)}	V _{Rsd,s(+)}	V _{Rsd,s(-)}	N _{Ed(+)}	N _{Ed(-)}	V _{Rsd,p(+)}	V _{Rsd,p(-)}	A _{s(+)}	A _{s(-)}	A _{sw,p(+)}	A _{sw,p(-)}
	[%]	[N]	[N]			[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]

LEGGENDA:

- IdCmp** Identificativo della campata.
- %L_I** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_I), a partire dall'estremo iniziale.
- V_{Ed,Y(+/-)}** Valori massimo e minimo del taglio di progetto.
- CS^(+/-)** Coefficienti di sicurezza relativi alle sollecitazioni "V_{Ed,Y(+)}" e "V_{Ed,Y(-)}" ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100).
- V_{Rd(+)}**, **V_{Rd(-)}** Valori massimo e minimo del taglio ultimo, per conglomerato compresso.
- V_{Rsd,s(+)}**, **V_{Rsd,s(-)}** Contributi dell'acciaio al taglio ultimo dovuto alle staffe, relativi alle sollecitazioni "V_{Ed,Y(+)}" e "V_{Ed,Y(-)}".
- N_{Ed(+/-)}** Sforzo Normale medio nella Sezione di Verifica.
- V_{Rsd,p(+)}**, **V_{Rsd,p(-)}** Contributi dell'acciaio al taglio ultimo dovuti ai ferri piegati, relativi alle sollecitazioni "V_{Ed,Y(+)}" e "V_{Ed,Y(-)}".
- A_{s(+)}**, **A_{s(-)}** Aree di ferro per il taglio in un centimetro, relativi alle sollecitazioni "V_{Ed,Y(+)}" e "V_{Ed,Y(-)}".
- A_{sw,p(+)}**, **A_{sw,p(-)}** Aree dei ferri piegati.

Solai - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Solai - verifiche delle tensioni di esercizio

%L _{LI}	T _{prnf}	Compressione calcestruzzo							Trazione acciaio							
		Compressione calcestruzzo rinforzo							Trazione acciaio/FRP rinforzo							
	IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato	IdCmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		
Piano Terra																
Campata : Travetto 1-2																
FRC=0,55 cm																
Sezione: Solai 1.1																
0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
25%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
50%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
75%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
100%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
Piano Terra																
Campata : Travetto 1-2																
FRC=0,55 cm																
Sezione: Solai 1.2																
0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
25%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
50%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
75%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
100%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
Piano Terra																
Campata : Travetto 2-1																
FRC=0,27 cm																
Sezione: Solai 1.3																
0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
25%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
50%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
75%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
100%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								

LEGGENDA:

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

Solai - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Solai - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{LI}	IdCmb	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Piano Terra													
Campata Travetto 1-2													
FRC=0,55 cm													
Sezione: Solai 1.1													
AA= PCA													

Solai - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
0%	FRQ	-	-801	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-801	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-	-4.334	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-4.334	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	-	-6.857	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-6.857	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-	-8.371	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-8.371	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	-	-8.877	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-8.877	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-	-8.372	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-8.372	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	-	-6.858	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-6.858	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-	-4.335	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-4.335	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-	-803	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-803	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Sezione: Solai 1.2					
Campata Travetto 1-2				FRC=0,55 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-	-801	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-801	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-	-4.334	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-4.334	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	-	-6.857	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-6.857	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-	-8.371	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-8.371	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	-	-8.877	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-8.877	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-	-8.372	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-8.372	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	-	-6.858	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-6.858	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-	-4.335	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-4.335	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-	-803	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-803	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Sezione: Solai 1.3					
Campata Travetto 2-1				FRC=0,27 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-	-669	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-669	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-	-3.129	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-3.129	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	-	-4.888	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-4.888	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-	-5.943	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-5.943	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	-	-6.293	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-6.293	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-	-5.942	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-5.942	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	-	-4.887	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-4.887	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-	-3.129	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-3.129	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-	-668	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-668	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGGENDA:

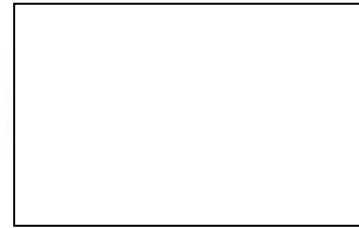
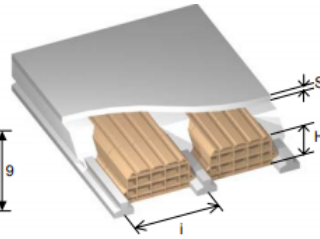
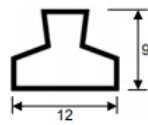
Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Ordinarie (Poco aggressivo) - [MDA] = Aggressive (Moderatamente aggressivo) - [MLA] = Molto aggressivo.
Id_{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.
σ_{ct,f}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ _t la sezione è soggetta a fessurazione.
σ_t	N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
ε_{sm}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.37) del § 4.1.2.2.4.1 del DM 2008].
A_e	Deformazione media nel calcestruzzo.
Δ_{sm}	Area efficace del calcestruzzo teso.
W_d	Distanza media tra le fessure.
W_{amm}	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
CS	Valore ammissibile di apertura delle fessure.
Verificato	Coefficiente di Sicurezza (=W _d / W _{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W _d = 0). [SI] = W _d ≤ W _{amm} ; [NO] = W _d > W _{amm}

CARATTERISTICHE TRAVETTI DA UTILIZZARE

I travetti da utilizzare sono travetti in c.a.p. con momento di servizio maggiore del momento di calcolo sopraportato

SOLAIO PRECOMPRESSO MONOTRAVE Travetto 9/12

Interasse (i): 50 cm
nr. blocchi /mq.: 8
ml. trav./mq.: 2,00
R'bk cls getto integrativo: ≥ 250 kg/cmq



SPESSORE SOLAIO		Cetto integrativo	Peso struttura in opera	MOMENTO FLETTENTE DI SERVIZIO								Pos. Asse neutro	Momento d'inerzia	Modulo di resistenza superiore	Taglio max di esercizio	
Blocco Interposto (H)	soletta (S)			VALORI RIFERITI AD UNA STRISCIA DI SOLAIO LARGA 1,00 MT. (kg/m)												
				area trefoli (cmq)												
(cm.)	(cm.)	(lt/mq.)	(kg/mq.)	0,24	0,36	0,48	0,60	0,72	0,84	0,96	1,08	(cm.)	(cm ⁴ /m)	(cm ³ /m)	(kg)	
				2	3	4	5	6	7	8	9					
monoblocco	12	4	54	228	594	893	1111	1273	1426	1546	1639	1763	5,64	174	31	1612
	16	4	65	260	777	1166	1543	1836	2056	2229	2363	2542	6,92	316	46	2072
		5	75	285	822	1235	1634	1971	2207	2393	2536	2729	6,97	364	52	2187
	20	4	75	292	959	1440	1908	2377	2715	2944	3120	3357	8,16	506	62	2533
		5	84	317	1005	1508	1999	2490	2872	3114	3301	3552	8,08	571	71	2648
	25	4	86	334	1187	1782	2363	2946	3530	3860	4091	4402	9,63	811	84	3108
5		96	359	1233	1850	2455	3060	3667	4038	4280	4605	9,42	901	96	3224	
	30	5	109	405	1461	2192	2911	3630	4350	4976	5273	5674	10,71	1311	122	3799
bi-blocco	35	5	115	471	1689	2534	3366	4200	5034	5870	6275	6752	11,95	1801	151	4375
	40	5	128	509	1916	2876	3822	4770	5718	6667	7281	7835	13,16	2372	180	4951

NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Fondazione)

Id _{Nd}	Pos	Stato	Id _{Pil,sup}	σ_{cR}	σ_{tR}	f_{yk}	f_{rk}	N _{d,sup}	N _{d,inf}	A _{s,st}	Dati generali di verifica CS		R _r
											η	ξ/f	
				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]				

NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Fondazione)

D _r	Id _{Tr}	b _j	h _{jw}	A _{sup} /M ⁺	A _{inf} /M ⁻	Or _{V_{jd}}	V _{c,η}	V _{c,ξ}	σ_{η}	σ_{ξ}	V _{jsd,sup}	V _{jsd,inf}	V _d	V _{jsr}	V _{rsd}	h _{jc}

LEGENDA:

- Dir** Direzione di verifica: 1 = asse locale 3 del pilastro; 2 = asse locale 2 del pilastro
- Id_{Tr}** Identificativo delle travi che definiscono la direzione.
- b_j** Larghezza effettiva del nodo relativo alla trave esaminata.
- h_{jw}** Distanza tra le armature superiori ed inferiori della trave.
- A_{sup}/M⁺** Se Or. V_{jd} = A -> Armatura superiore a flessione; se Or. V_{jd} = M -> Massimo momento di calcolo nella sezione della trave a contatto con il nodo.
- A_{inf}/M⁻** Se Or. V_{jd} = A -> Armatura inferiore a flessione; se Or. V_{jd} = M -> Minimo momento di calcolo nella sezione della trave a contatto con il nodo.
- Or_{V_{jd}}** Origine del taglio nel nodo per la direzione considerata: [A] = taglio derivante dalle armature delle travi concorrenti nel nodo; [M] = taglio derivante dai momenti agenti agli estremi delle travi concorrenti nel nodo.
- V_d** Taglio di Progetto per Fessurazione Diagonale.
- V_{jsr}** Forza orizzontale resistente del rinforzo.
- V_{rsd}** Forza orizzontale resistente del rinforzo+staffe.
- h_{jc}** Distanza, tra le giaciture più esterne delle armature del pilastro, nella direzione in esame.
- Id_f** Identificativo dell'intervento.
- Pos** Posizione del nodo: [I] = interno; [E] = esterno
- C/NC** Identificativo dello stato del nodo ([NC] = Non Confinato; [C] = Confinato).
- Id_{Pil,sup}** Identificativo del pilastro al di sopra del nodo.
- σ_{cR}** Resistenza di calcolo a compressione del calcestruzzo per la verifica del nodo.
- σ_{tR}** Resistenza di calcolo a trazione del calcestruzzo per la verifica del nodo.
- f_{yk}** Resistenza caratteristica allo snervamento delle staffe nel nodo.
- f_{rk}** Resistenza caratteristica ultima del rinforzo in FRP; [-] = rinforzo non presente.

Dir	Id _{Tr}	b _j	h _{jw}	A _{sup} /M ⁺	A _{inf} /M ⁻	Or _{vj} _d	V _{c,η}	V _{c,ξ}	σ _η	σ _ξ	V _{jsd,sup}	V _{jsd,inf}	V _d	V _{jsr}	V _{rsd}	h _{jc}
		[cm]	[cm]	[cm ² ;N-m]	[cm ² ;N-m]		[N]	[N]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm]
N _{d,sup}	Sforzo normale nel pilastro al di sopra del nodo.															
N _{d,inf}	Sforzo normale nel pilastro al di sotto del nodo.															
A _{sw}	Staffe nel nodo (numero di staffe/diametro in mm/passi in cm/numero di bracci; [-] = assenza di staffe nel nodo).															
CS	Coefficiente di sicurezza: [η] = a compressione; [ξ/f] = max tra controllo f _{ctd} e fessurazione diagonale garantita da staffe e rinforzo ([NS] = Non Significativo per valori di CS ≥ 100).															
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.															
V _c	Tagli nel pilastro al di sopra del nodo impiegato per la verifica: [η] = tensione principale di compressione; [ξ] = tensione principale di trazione															
σ	Tensioni principali di progetto: [η] = compressione; [ξ] = trazione; [-] = rinforzo presente.															
V _{jsd}	Forze orizzontali di progetto del rinforzo e delle staffe superiori e inferiori. [-] = rinforzo non presente.															

NODI (CA) - VERIFICA A PUNZONAMENTO (Fondazione)

Id _{Nd}	Sp _p	Dir _{pz}	u	Nodi (CA) - Verifica a punzonamento			
				V _{Ed,pz}	A _{s,pz,A/B}	V _{Rd,cls}	V _{Rd,pz}
	[m]		[m]	[N]	[cm ²]	[N]	[N]
00010	0,40	0	2,13	109.260	0,00	508.153	0
00011	0,40	0	2,13	119.825	0,00	508.153	0
00012	0,40	0	2,13	131.723	0,00	508.234	0
00013	0,40	0	2,13	130.534	0,00	508.153	0
00014	0,40	0	3,06	227.654	0,00	729.796	0
00015	0,40	0	2,13	106.615	0,00	508.153	0
00017	0,40	0	3,97	332.045	0,00	946.688	0
00018	0,40	0	3,06	222.989	0,00	729.796	0

LEGENDA:

- Id_{Nd}** Identificativo del nodo.
- Sp_p** Spessore della piastra.
- Dir_{pz}** Direzione di punzonamento (0 = verso il basso; 1 = verso l'alto).
- u** Perimetro critico.
- V_{Ed,pz}** Forza di punzonamento di progetto.
- A_{s,pz,A/B}** Armatura a punzonamento esecutiva in direzione A/B.
- V_{Rd,cls}** Resistenza al punzonamento della sezione di calcestruzzo.
- V_{Rd,pz}** Resistenza dell'armatura per l'assorbimento del Punzonamento.

PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
Fondazione																			
Platea 1																			
P	S	00010	666	4.089	0,061	0,061	21,6	00011	-722	3.014	0,061	0,061	29,3	00012	0	0	0,061	0,061	-
	I		-444	34.66	0,061	0,061	0		395	37.17	0,061	0,061	8		-131	26.78	0,061	0,061	3,30
				6	58	58	2,55			2	58	58	2,38		2	2	58	58	
S	S		-1.645	9.066	0,061	0,061	9,79		480	9.342	0,061	0,061	9,46		0	0	0,061	0,061	-
	I		1.096	35.32	0,061	0,061	2,50		-263	40.62	0,061	0,061	2,18		480	38.10	0,061	0,061	2,32
				7	58	58				9	58	58			7	7	58	58	
P	S	00013	0	0	0,061	0,061	-	00014	0	0	0,061	0,061	-	00015	0	0	0,061	0,061	-
	I		673	27.84	0,061	0,061	3,17		-4	46.59	0,061	0,061	1,90		799	32.55	0,061	0,061	2,71
				8	58	58				2	58	58			8	8	58	58	
S	S		0	0	0,061	0,061	-		0	0	0,061	0,061	-		431	6.008	0,061	0,061	14,70
	I		-23	35.15	0,061	0,061	2,52		10	64.81	0,061	0,061	1,36		-520	33.56	0,061	0,061	2,64
				5	58	58				9	58	58			4	4	58	58	
P	S	00017	0	0	0,061	0,061	-	00018	0	0	0,061	0,061	-	00019	495	8.645	0,061	0,061	10,22
	I		87	75.22	0,061	0,061	1,18		-54	73.90	0,061	0,061	1,20		-318	8.463	0,061	0,061	10,45
				4	58	58				2	58	58			58	58	58	58	
S	S		0	0	0,061	0,061	-		0	0	0,061	0,061	-		-392	4.399	0,061	0,061	20,12
	I		-103	78.08	0,061	0,061	1,13		18	51.79	0,061	0,061	1,71		252	5.304	0,061	0,061	16,66
				6	58	58				8	58	58			58	58	58	58	
P	S	00020	-607	9.381	0,061	0,061	9,44	00021	2.383	3.157	0,061	0,061	27,8	00022	22	6.742	0,061	0,061	13,11
	I		362	8.506	0,061	0,061	10,3		-1.827	32.55	0,061	0,061	2,73		77	8.099	0,061	0,061	10,92
				9	58	58				5	58	58					58	58	
S	S		688	4.759	0,061	0,061	18,5		-93	46.39	0,061	0,061	1,91		-17	6.323	0,061	0,061	13,98
	I		-458	4.972	0,061	0,061	17,8		-87	78.30	0,061	0,061	1,13		-60	6.093	0,061	0,061	14,51
				5	58	58				9	58	58					58	58	
P	S	00023	361	8.700	0,061	0,061	10,1	00024	305	8.737	0,061	0,061	10,1	00035	-304	3.093	0,061	0,061	28,60
	I		-372	10.22	0,061	0,061	8,66		-376	6.750	0,061	0,061	13,1		375	1.407	0,061	0,061	62,80
				1	58	58				5	58	58					58	58	
S	S		-297	8.009	0,061	0,061	11,0		-236	4.633	0,061	0,061	19,0		174	15.86	0,061	0,061	5,57
	I		305	8.091	0,061	0,061	10,9		291	4.396	0,061	0,061	20,1		-215	20.72	0,061	0,061	4,27
				5	58	58				5	58	58				4	58	58	
P	S	00036	-84	1.060	0,061	0,061	83,4	00037	0	2.791	0,061	0,061	31,6	00038	0	2.476	0,061	0,061	35,71
	I		70	3.009	0,061	0,061	29,3		0	1.837	0,061	0,061	48,1		0	3.142	0,061	0,061	28,14
				8	58	58				8	58	58					58	58	

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU

Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
S	S		94	29.33 6	0,061 58	0,061 58	3,01		3	24.06 2	0,061 58	0,061 58	3,67		0	21.28 5	0,061 58	0,061 58	4,15
	I		-62	17.36 3	0,061 58	0,061 58	5,09		-3	10.73 1	0,061 58	0,061 58	8,24		0	8.011	0,061 58	0,061 58	11,04
P	S	00039	0	3.151	0,061 58	0,061 58	28,0 6	00040	0	1.782	0,061 58	0,061 58	49,6 2	00041	0	947	0,061 58	0,061 58	93,37
	I		0	2.247	0,061 58	0,061 58	39,3 5		0	1.079	0,061 58	0,061 58	81,9 5		0	2.185	0,061 58	0,061 58	40,47
S	S		0	15.43 4	0,061 58	0,061 58	5,73		0	14.01 2	0,061 58	0,061 58	6,31		0	14.51 0	0,061 58	0,061 58	6,09
	I		0	3.651	0,061 58	0,061 58	24,2 2		0	2.105	0,061 58	0,061 58	42,0 1		0	442	0,061 58	0,061 58	NS
P	S	00042	1	2.180	0,061 58	0,061 58	40,5 6	00043	-55	3.121	0,061 58	0,061 58	28,3 3	00044	-180	9.987	0,061 58	0,061 58	8,86
	I		0	432	0,061 58	0,061 58	NS		54	1.155	0,061 58	0,061 58	76,5 5		175	3.725	0,061 58	0,061 58	23,73
S	S		2	12.76 6	0,061 58	0,061 58	6,93		2	11.56 5	0,061 58	0,061 58	7,65		-121	19.24 2	0,061 58	0,061 58	4,60
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		124	20.08 9	0,061 58	0,061 58	4,40
P	S	00045	-713	9.628	0,061 58	0,061 58	9,20	00046	336	21.02 6	0,061 58	0,061 58	4,20	00047	27	8.763	0,061 58	0,061 58	10,09
	I		726	22.89 8	0,061 58	0,061 58	3,86		-346	32.67 2	0,061 58	0,061 58	2,71		-26	5.319	0,061 58	0,061 58	16,62
S	S		2.401	30.61 1	0,061 58	0,061 58	2,87		152	5.787	0,061 58	0,061 58	15,2 7		-57	48.25 1	0,061 58	0,061 58	1,83
	I		-2.471	64.60 0	0,061 58	0,061 58	1,38		-118	59.60 4	0,061 58	0,061 58	1,48		56	57.13 7	0,061 58	0,061 58	1,55
P	S	00048	-19	7.241	0,061 58	0,061 58	12,2 1	00049	0	3.075	0,061 58	0,061 58	28,7 5	00050	0	414	0,061 58	0,061 58	NS
	I		19	5.465	0,061 58	0,061 58	16,1 8		0	841	0,061 58	0,061 58	NS		0	275	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		20	18.53 1	0,061 58	0,061 58	4,77		1	11.32 8	0,061 58	0,061 58	7,81		0	9.618	0,061 58	0,061 58	9,19
	I		-20	8.081	0,061 58	0,061 58	10,9 4		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
P	S	00051	0	385	0,061 58	0,061 58	NS	00052	0	1.258	0,061 58	0,061 58	70,2 9	00053	0	1.186	0,061 58	0,061 58	74,55
	I		0	551	0,061 58	0,061 58	NS		0	340	0,061 58	0,061 58	NS		0	485	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		0	7.843	0,061 58	0,061 58	11,2 7		0	4.986	0,061 58	0,061 58	17,7 3		0	4.688	0,061 58	0,061 58	18,86
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
P	S	00054	0	392	0,061 58	0,061 58	NS	00055	0	509	0,061 58	0,061 58	NS	00056	3	3.223	0,061 58	0,061 58	27,43
	I		0	595	0,061 58	0,061 58	NS		0	650	0,061 58	0,061 58	NS		-3	1.364	0,061 58	0,061 58	64,83
S	S		0	6.771	0,061 58	0,061 58	13,0 6		0	9.219	0,061 58	0,061 58	9,59		2	11.91 1	0,061 58	0,061 58	7,42
	I		0	718	0,061 58	0,061 58	NS		0	660	0,061 58	0,061 58	NS		-2	544	0,061 58	0,061 58	NS
P	S	00057	-87	4.765	0,061 58	0,061 58	18,5 6	00058	97	1.136	0,061 58	0,061 58	77,8 2	00059	73	10.48 3	0,061 58	0,061 58	8,43
	I		89	3.821	0,061 58	0,061 58	23,1 4		-95	625	0,061 58	0,061 58	NS		-118	14.63 0	0,061 58	0,061 58	6,05
S	S		-3	19.87 8	0,061 58	0,061 58	4,45		-5	37.86 0	0,061 58	0,061 58	2,34		851	74.98 8	0,061 58	0,061 58	1,18
	I		2	4.178	0,061 58	0,061 58	21,1 6		3	23.11 8	0,061 58	0,061 58	3,82		-826	70.84 4	0,061 58	0,061 58	1,25
P	S	00060	1.120	29.06 4	0,061 58	0,061 58	3,04	00061	2.645	33.40 3	0,061 58	0,061 58	2,63	00062	-154	30.40 9	0,061 58	0,061 58	2,91
	I		-1.088	24.36 5	0,061 58	0,061 58	3,64		-2.690	45.39 6	0,061 58	0,061 58	1,96		158	25.45 1	0,061 58	0,061 58	3,47
S	S		49	17.67 9	0,061 58	0,061 58	5,00		-1.021	11.09 1	0,061 58	0,061 58	7,99		-48	2.130	0,061 58	0,061 58	41,52
	I		-79	44.83 6	0,061 58	0,061 58	1,97		1.003	10.55 9	0,061 58	0,061 58	8,36		49	1.487	0,061 58	0,061 58	59,46
P	S	00063	70	25.28 4	0,061 58	0,061 58	3,50	00064	0	17.63 2	0,061 58	0,061 58	5,01	00065	0	16.19 7	0,061 58	0,061 58	5,46
	I		-72	9.088	0,061 58	0,061 58	9,73		0	3.325	0,061 58	0,061 58	26,5 9		0	3.666	0,061 58	0,061 58	24,12
S	S		51	8.318	0,061 58	0,061 58	10,6 3		-2	6.835	0,061 58	0,061 58	12,9 4		0	1.349	0,061 58	0,061 58	65,55
	I		-50	8.717	0,061 58	0,061 58	10,1 4		2	4.536	0,061 58	0,061 58	19,4 9		0	2.257	0,061 58	0,061 58	39,18
P	S	00066	0	8.241	0,061 58	0,061 58	10,7 3	00067	0	8.977	0,061 58	0,061 58	9,85	00068	0	6.679	0,061 58	0,061 58	13,24
	I		0	813	0,061 58	0,061 58	NS		0	2.267	0,061 58	0,061 58	39,0 0		0	1.017	0,061 58	0,061 58	86,94
S	S		0	3.505	0,061 58	0,061 58	25,2 3		0	445	0,061 58	0,061 58	NS		0	2.194	0,061 58	0,061 58	40,30
	I		0	2.232	0,061 58	0,061 58	39,6 2		0	997	0,061 58	0,061 58	88,6 9		0	1.305	0,061 58	0,061 58	67,76
P	S	00069	0	8.025	0,061	0,061	11,0	00070	0	14.87	0,061	0,061	5,95	00071	-6	15.44	0,061	0,061	5,72

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU

Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
	I		-1.922	35.830	0,06158	0,06158	2,48		1.023	67.515	0,06158	0,06158	1,31		5.736	32.450	0,06158	0,06158	2,69
P	S	00102	-105	3.492	0,06158	0,06158	25,33	00103	-27	4.144	0,06158	0,06158	21,34	00104	1	4.750	0,06158	0,06158	18,61
	I		176	2.455	0,06158	0,06158	36,00		46	3.864	0,06158	0,06158	22,88		-1	3.651	0,06158	0,06158	24,22
S	S		94	23.701	0,06158	0,06158	3,73		-4	20.681	0,06158	0,06158	4,28		1	17.479	0,06158	0,06158	5,06
	I		-185	11.892	0,06158	0,06158	7,44		6	8.668	0,06158	0,06158	10,20		-2	7.840	0,06158	0,06158	11,28
P	S	00105	0	2.217	0,06158	0,06158	39,88	00106	0	2.034	0,06158	0,06158	43,47	00107	0	4.697	0,06158	0,06158	18,82
	I		0	2.859	0,06158	0,06158	30,93		0	1.644	0,06158	0,06158	53,78		0	3.633	0,06158	0,06158	24,34
S	S		0	17.158	0,06158	0,06158	5,15		0	16.195	0,06158	0,06158	5,46		0	17.972	0,06158	0,06158	4,92
	I		0	7.882	0,06158	0,06158	11,22		0	7.297	0,06158	0,06158	12,12		0	7.729	0,06158	0,06158	11,44
P	S	00108	0	3.187	0,06158	0,06158	27,74	00109	0	3.338	0,06158	0,06158	26,49	00110	-38	1.647	0,06158	0,06158	53,69
	I		0	3.670	0,06158	0,06158	24,09		0	2.286	0,06158	0,06158	38,68		70	4.104	0,06158	0,06158	21,54
S	S		0	25.612	0,06158	0,06158	3,45		2	29.355	0,06158	0,06158	3,01		-70	32.383	0,06158	0,06158	2,73
	I		0	13.215	0,06158	0,06158	6,69		-3	17.366	0,06158	0,06158	5,09		-9	26.494	0,06158	0,06158	3,34
P	S	00111	-485	3.095	0,06158	0,06158	28,60	00112	-2.054	28.733	0,06158	0,06158	3,09	00113	-2.418	83.983	0,06158	0,06158	1,06
	I		312	2.016	0,06158	0,06158	43,83		1.125	47.806	0,06158	0,06158	1,85		4.416	81.291	0,06158	0,06158	1,08
S	S		286	14.484	0,06158	0,06158	6,10		-1.242	31.097	0,06158	0,06158	2,85		-2.885	17.125	0,06158	0,06158	5,19
	I		-184	25.603	0,06158	0,06158	3,45		2.268	28.024	0,06158	0,06158	3,14		1.580	20.918	0,06158	0,06158	4,21
P	S	00114	296	37.332	0,06158	0,06158	2,37	00115	-15	28.238	0,06158	0,06158	3,13	00116	-8	12.844	0,06158	0,06158	6,88
	I		-541	26.252	0,06158	0,06158	3,37		27	14.984	0,06158	0,06158	5,90		14	2.910	0,06158	0,06158	30,38
S	S		-28	9.433	0,06158	0,06158	9,37		-4	4.076	0,06158	0,06158	21,69		-3	4.724	0,06158	0,06158	18,72
	I		50	7.850	0,06158	0,06158	11,26		2	4.641	0,06158	0,06158	19,05		0	2.688	0,06158	0,06158	32,89
P	S	00117	0	13.023	0,06158	0,06158	6,79	00118	0	9.335	0,06158	0,06158	9,47	00119	0	10.693	0,06158	0,06158	8,27
	I		0	2.611	0,06158	0,06158	33,86		0	849	0,06158	0,06158	NS		0	759	0,06158	0,06158	NS
S	S		0	766	0,06158	0,06158	NS		0	3.134	0,06158	0,06158	28,21		0	3.063	0,06158	0,06158	28,87
	I		0	1.664	0,06158	0,06158	53,14		0	1.413	0,06158	0,06158	62,58		0	1.445	0,06158	0,06158	61,19
P	S	00120	0	15.268	0,06158	0,06158	5,79	00121	2	12.688	0,06158	0,06158	6,97	00122	61	21.935	0,06158	0,06158	4,03
	I		0	1.760	0,06158	0,06158	50,24		-1	331	0,06158	0,06158	NS		-52	11.600	0,06158	0,06158	7,62
S	S		0	547	0,06158	0,06158	NS		-1	5.498	0,06158	0,06158	16,08		10	3.208	0,06158	0,06158	27,56
	I		0	1.190	0,06158	0,06158	74,30		1	2.868	0,06158	0,06158	30,83		-13	2.152	0,06158	0,06158	41,09
P	S	00123	-4.643	30.548	0,06158	0,06158	2,92	00124	28	44.849	0,06158	0,06158	1,50	00125	-4.100	50.690	0,06158	0,06158	1,41
	I		3.967	35.332	0,06158	0,06158	2,48		16	104.366	0,12315	0,12315	2,10		4.800	91.074	0,12315	0,12315	2,66
S	S		129	6.392	0,06158	0,06158	13,83		-1.104	13.604	0,06158	0,06158	6,51		-3.013	19.965	0,06158	0,06158	4,46
	I		71	11.620	0,06158	0,06158	7,61		1.330	13.745	0,06158	0,06158	6,42		2.501	24.144	0,06158	0,06158	3,64
P	S	00126	375	16.738	0,06158	0,06158	5,28	00127	1	17.018	0,06158	0,06158	5,20	00128	6	12.273	0,06158	0,06158	7,20
	I		-451	16.166	0,06158	0,06158	5,47		2	5.156	0,06158	0,06158	17,15		0	0	0,06158	0,06158	-
S	S		-85	4.500	0,06158	0,06158	19,65		-3	2.249	0,06158	0,06158	39,32		-5	4.695	0,06158	0,06158	18,83
	I		102	6.154	0,06158	0,06158	14,37		3	1.910	0,06158	0,06158	46,29		3	2.047	0,06158	0,06158	43,19
P	S	00129	0	14.223	0,06158	0,06158	6,22	00130	0	9.611	0,06158	0,06158	9,20	00131	0	8.240	0,06158	0,06158	10,73
	I		0	1.033	0,06158	0,06158	85,60		0	0	0,06158	0,06158	-		0	0	0,06158	0,06158	-
S	S		0	400	0,06158	0,06158	NS		0	2.580	0,06158	0,06158	34,27		0	2.732	0,06158	0,06158	32,36
	I		0	975	0,06158	0,06158	90,69		0	918	0,06158	0,06158	96,32		0	852	0,06158	0,06158	NS
P	S	00132	0	11.408	0,06158	0,06158	7,75	00133	-15	10.719	0,06158	0,06158	8,25	00134	-30	22.597	0,06158	0,06158	3,91
	I		0	745	0,06158	0,06158	NS		13	1.030	0,06158	0,06158	85,8		25	10.57	0,06158	0,06158	8,36

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU

Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
					58	58					58	58				4			
S	S		0	446	0,061 58	0,061 58	NS		4	4.035	0,061 58	0,061 58	21,9 1		-4	3.172	0,061 58	0,061 58	27,88
	I		0	1.431	0,061 58	0,061 58	61,7 9		-3	1.652	0,061 58	0,061 58	53,5 2		4	3.578	0,061 58	0,061 58	24,71
P	S	00135	586	28.72 0	0,061 58	0,061 58	3,08	00136	-4.324	65.49 4	0,061 58	0,061 58	1,36	00137	-1.889	19.66 7	0,061 58	0,061 58	4,51
	I		-487	21.04 9	0,061 58	0,061 58	4,20		3.510	75.76 0	0,061 58	0,061 58	1,16		2.275	39.06 3	0,061 58	0,061 58	2,25
S	S		-54	7.343	0,061 58	0,061 58	12,0 4		-2.592	12.94 4	0,061 58	0,061 58	6,87		-2.206	23.73 5	0,061 58	0,061 58	3,74
	I		45	5.993	0,061 58	0,061 58	14,7 5		3.123	16.28 9	0,061 58	0,061 58	5,39		1.790	24.85 3	0,061 58	0,061 58	3,55
P	S	00164	-875	17.39 4	0,061 58	0,061 58	5,09	00165	652	13.29 4	0,061 58	0,061 58	6,64	00166	536	25.72 3	0,061 58	0,061 58	3,43
	I		901	29.47 1	0,061 58	0,061 58	2,99		-857	24.82 7	0,061 58	0,061 58	3,57		-357	34.82 2	0,061 58	0,061 58	2,54
S	S		12	19.34 0	0,061 58	0,061 58	4,57		-249	15.93 2	0,061 58	0,061 58	5,55		-1.636	23.91 9	0,061 58	0,061 58	3,71
	I		-20	35.42 7	0,061 58	0,061 58	2,50		328	31.56 1	0,061 58	0,061 58	2,80		1.090	31.77 9	0,061 58	0,061 58	2,78
P	S	00167	-2.391	9.602	0,061 58	0,061 58	9,25	00168	-1.875	9.777	0,061 58	0,061 58	9,08	00169	1.258	10.07 9	0,061 58	0,061 58	8,75
	I		1.309	17.47 2	0,061 58	0,061 58	5,05		2.310	14.87 6	0,061 58	0,061 58	5,92		-1.550	18.98 4	0,061 58	0,061 58	4,67
S	S		95	37.09 7	0,061 58	0,061 58	2,38		85	31.07 7	0,061 58	0,061 58	2,84		1.971	32.69 8	0,061 58	0,061 58	2,69
	I		-52	50.11 3	0,061 58	0,061 58	1,76		-103	38.67 3	0,061 58	0,061 58	2,29		-1.308	28.92 4	0,061 58	0,061 58	3,07
P	S	00170	691	31.98 3	0,061 58	0,061 58	2,76	00171	-2	13.35 5	0,061 58	0,061 58	6,62	00172	0	6.709	0,061 58	0,061 58	13,18
	I		-561	30.02 3	0,061 58	0,061 58	2,95		2	4.757	0,061 58	0,061 58	18,5 9		0	0	0,061 58	0,061 58	-
S	S		-1.838	20.09 4	0,061 58	0,061 58	4,42		-36	7.294	0,061 58	0,061 58	12,1 2		0	3.889	0,061 58	0,061 58	22,74
	I		1.220	14.87 5	0,061 58	0,061 58	5,93		24	3.635	0,061 58	0,061 58	24,3 2		0	1.159	0,061 58	0,061 58	76,29
P	S	00173	0	6.534	0,061 58	0,061 58	13,5 3	00174	0	9.314	0,061 58	0,061 58	9,49	00175	0	10.09 0	0,061 58	0,061 58	8,76
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	694	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		0	3.676	0,061 58	0,061 58	24,0 5		0	5.030	0,061 58	0,061 58	17,5 8		2	8.401	0,061 58	0,061 58	10,52
	I		0	931	0,061 58	0,061 58	94,9 7		0	1.560	0,061 58	0,061 58	56,6 8		3	5.022	0,061 58	0,061 58	17,61
P	S	00176	726	23.07 8	0,061 58	0,061 58	3,83	00177	1.714	30.84 3	0,061 58	0,061 58	2,86	00178	-28	13.75 3	0,061 58	0,061 58	6,43
	I		-850	37.32 7	0,061 58	0,061 58	2,37		-1.423	54.91 2	0,061 58	0,061 58	1,61		24	5.311	0,061 58	0,061 58	16,65
S	S		201	21.25 6	0,061 58	0,061 58	4,16		-205	24.13 3	0,061 58	0,061 58	3,67		16	9.478	0,061 58	0,061 58	9,33
	I		363	21.64 3	0,061 58	0,061 58	4,08		-371	29.10 8	0,061 58	0,061 58	3,04		-12	7.097	0,061 58	0,061 58	12,46
P	S	00179	0	9.563	0,061 58	0,061 58	9,25	00180	0	7.346	0,061 58	0,061 58	12,0 4	00181	0	7.689	0,061 58	0,061 58	11,50
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	55	0,061 58	0,061 58	NS		0	362	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		0	5.638	0,061 58	0,061 58	15,6 8		0	4.280	0,061 58	0,061 58	20,6 6		0	4.397	0,061 58	0,061 58	20,11
	I		0	2.203	0,061 58	0,061 58	40,1 4		0	1.620	0,061 58	0,061 58	54,5 8		0	2.027	0,061 58	0,061 58	43,62
P	S	00182	-1	16.65 3	0,061 58	0,061 58	5,31	00183	387	40.36 5	0,061 58	0,061 58	2,19	00184	2.007	9.379	0,061 58	0,061 58	9,39
	I		2	6.886	0,061 58	0,061 58	12,8 4		-707	32.39 3	0,061 58	0,061 58	2,73		-1.291	22.69 5	0,061 58	0,061 58	3,91
S	S		26	8.697	0,061 58	0,061 58	10,1 7		1.340	23.14 6	0,061 58	0,061 58	3,81		-1.437	38.93 3	0,061 58	0,061 58	2,28
	I		3	5.762	0,061 58	0,061 58	15,3 5		178	21.84 1	0,061 58	0,061 58	4,05		-191	41.89 1	0,061 58	0,061 58	2,11
P	S	00185	164	13.61 3	0,061 58	0,061 58	6,49	00186	-166	12.89 3	0,061 58	0,061 58	6,86	00187	7	5.111	0,061 58	0,061 58	17,30
	I		-136	14.47 5	0,061 58	0,061 58	6,11		135	8.701	0,061 58	0,061 58	10,1 6		-6	556	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		-117	17.62 1	0,061 58	0,061 58	5,02		96	9.824	0,061 58	0,061 58	9,00		-4	4.851	0,061 58	0,061 58	18,23
	I		78	4.882	0,061 58	0,061 58	18,1 1		-64	3.237	0,061 58	0,061 58	27,3 2		2	1.549	0,061 58	0,061 58	57,08
P	S	00188	0	2.934	0,061 58	0,061 58	30,1 4	00189	0	3.955	0,061 58	0,061 58	22,3 6	00190	0	5.018	0,061 58	0,061 58	17,62
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
S	S		0	2.991	0,061 58	0,061 58	29,5 6		0	3.739	0,061 58	0,061 58	23,6 5		3	7.028	0,061 58	0,061 58	12,58
	I		0	795	0,061 58	0,061 58	NS		0	1.035	0,061 58	0,061 58	85,4 3		-2	2.398	0,061 58	0,061 58	36,87

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU

Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
P	S	00191	-122	7.867	0,061 58	0,061 58	11,2 4	00192	0	0	0,061 58	0,061 58	-	00193	46	10.31 3	0,061 58	0,061 58	8,57
I			147	6.868	0,061 58	0,061 58	12,8 7			-182	11.21 2	0,061 58	0,061 58		7,89		-39	11.01 0	0,061 58
S	S		-100	13.90 6	0,061 58	0,061 58	6,36		123	21.35 2	0,061 58	0,061 58	4,14		-2	17.27 8	0,061 58	0,061 58	5,12
I			74	5.018	0,061 58	0,061 58	17,6 2			-91	5.775	0,061 58	0,061 58		15,3 1		-4	6.920	0,061 58
P	S	00194	-1	5.722	0,061 58	0,061 58	15,4 5	00195	0	4.181	0,061 58	0,061 58	21,1 5	00196	0	3.295	0,061 58	0,061 58	26,83
I			0	0	0,061 58	0,061 58	-			0	0	0,061 58	0,061 58		-		0	0	0,061 58
S	S		0	9.282	0,061 58	0,061 58	9,53		0	4.723	0,061 58	0,061 58	18,7 2		0	3.487	0,061 58	0,061 58	25,36
I			0	4.031	0,061 58	0,061 58	21,9 4			0	1.918	0,061 58	0,061 58		46,1 0		0	1.531	0,061 58
P	S	00197	3	6.244	0,061 58	0,061 58	14,1 6	00198	-93	16.75 7	0,061 58	0,061 58	5,28	00199	81	18.45 1	0,061 58	0,061 58	4,79
I			-6	1.217	0,061 58	0,061 58	72,6 6			170	10.75 6	0,061 58	0,061 58		8,22		-149	17.84 3	0,061 58
S	S		3	5.300	0,061 58	0,061 58	16,6 8		-70	10.39 4	0,061 58	0,061 58	8,51		86	19.29 0	0,061 58	0,061 58	4,58
I			0	2.688	0,061 58	0,061 58	32,8 9			-9	5.380	0,061 58	0,061 58		16,4 4		11	8.565	0,061 58
P	S	00200	-1	4.198	0,061 58	0,061 58	21,0 6	00201	-3	9.724	0,061 58	0,061 58	9,09	00202	5	4.869	0,061 58	0,061 58	18,16
I			1	3.647	0,061 58	0,061 58	24,2 4			3	7.596	0,061 58	0,061 58		11,6 4		-4	2.217	0,061 58
S	S		1	16.49 3	0,061 58	0,061 58	5,36		2	8.597	0,061 58	0,061 58	10,2 9		0	4.641	0,061 58	0,061 58	19,05
I			-1	4.386	0,061 58	0,061 58	20,1 6			-1	347	0,061 58	0,061 58		NS		2	348	0,061 58
P	S	00203	0	1.494	0,061 58	0,061 58	59,1 8	00204	0	1.401	0,061 58	0,061 58	63,1 1	00205	0	2.086	0,061 58	0,061 58	42,39
I			0	0	0,061 58	0,061 58	-			0	0	0,061 58	0,061 58		-		0	0	0,061 58
S	S		0	2.387	0,061 58	0,061 58	37,0 4		0	2.001	0,061 58	0,061 58	44,1 9		0	3.846	0,061 58	0,061 58	22,99
I			0	505	0,061 58	0,061 58	NS			0	463	0,061 58	0,061 58		NS		0	727	0,061 58
P	S	00206	3	3.039	0,061 58	0,061 58	29,1 0	00207	-1	3.578	0,061 58	0,061 58	24,7 1	00208	4	1.956	0,061 58	0,061 58	45,20
I			-4	483	0,061 58	0,061 58	NS			1	5.537	0,061 58	0,061 58		15,9 7		-4	4.723	0,061 58
S	S		3	7.758	0,061 58	0,061 58	11,4 0		-1	12.11 7	0,061 58	0,061 58	7,30		0	12.55 7	0,061 58	0,061 58	7,04
I			-2	915	0,061 58	0,061 58	96,6 3			0	360	0,061 58	0,061 58		NS		0	89	0,061 58
P	S	00209	-1	4.043	0,061 58	0,061 58	21,8 7	00210	0	2.500	0,061 58	0,061 58	35,3 7	00211	0	1.488	0,061 58	0,061 58	59,42
I			1	1.863	0,061 58	0,061 58	47,4 6			0	0	0,061 58	0,061 58		-		0	0	0,061 58
S	S		0	9.378	0,061 58	0,061 58	9,43		0	5.220	0,061 58	0,061 58	16,9 4		0	2.656	0,061 58	0,061 58	33,29
I			0	1.539	0,061 58	0,061 58	57,4 5			0	1.494	0,061 58	0,061 58		59,1 8		0	1.059	0,061 58
P	S	00212	0	1.629	0,061 58	0,061 58	54,2 8	00213	2	6.222	0,061 58	0,061 58	14,2 1	00214	-2	12.85 4	0,061 58	0,061 58	6,88
I			0	0	0,061 58	0,061 58	-			-4	3.244	0,061 58	0,061 58		27,2 6		4	9.805	0,061 58
S	S		0	2.450	0,061 58	0,061 58	36,0 9		4	4.158	0,061 58	0,061 58	21,2 7		-2	8.086	0,061 58	0,061 58	10,94
I			0	1.052	0,061 58	0,061 58	84,0 5			-2	1.042	0,061 58	0,061 58		84,8 6		0	1.351	0,061 58
P	S	00215	0	5.702	0,061 58	0,061 58	15,5 1	00216	0	5.713	0,061 58	0,061 58	15,4 8	00217	0	4.941	0,061 58	0,061 58	17,90
I			0	4.913	0,061 58	0,061 58	18,0 0			0	3.775	0,061 58	0,061 58		23,4 2		0	2.507	0,061 58
S	S		0	19.07 6	0,061 58	0,061 58	4,64		0	9.048	0,061 58	0,061 58	9,77		0	4.331	0,061 58	0,061 58	20,42
I			0	8.026	0,061 58	0,061 58	11,0 2			0	0	0,061 58	0,061 58		-		0	0	0,061 58
P	S	00218	0	1.808	0,061 58	0,061 58	48,9 1	00219	0	587	0,061 58	0,061 58	NS	00220	0	825	0,061 58	0,061 58	NS
I			0	265	0,061 58	0,061 58	NS			0	0	0,061 58	0,061 58		-		0	0	0,061 58
S	S		0	2.060	0,061 58	0,061 58	42,9 2		0	942	0,061 58	0,061 58	93,8 6		0	1.443	0,061 58	0,061 58	61,28
I			0	0	0,061 58	0,061 58	-			0	47	0,061 58	0,061 58		NS		0	0	0,061 58
P	S	00221	0	1.488	0,061 58	0,061 58	59,4 2	00222	0	1.890	0,061 58	0,061 58	46,7 8	00223	0	0	0,061 58	0,061 58	-
I			0	0	0,061 58	0,061 58	-			0	999	0,061 58	0,061 58		88,5 1		0	1.294	0,061 58
S	S		0	3.779	0,061	0,061	23,4		0	6.478	0,061	0,061	13,6		0	8.231	0,061	0,061	10,74

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU

Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
	I		0	0	58 0,061 58	58 0,061 58	0		0	0	58 0,061 58	58 0,061 58	5		0	0	58 0,061 58	58 0,061 58	-
P	S	00224	0	1.688	0,061 58	0,061 58	52,3 8	00225	0	2.069	0,061 58	0,061 58	42,7 4	00226	0	1.603	0,061 58	0,061 58	55,16
	I		0	1.543	0,061 58	0,061 58	57,3 0		0	229	0,061 58	0,061 58	NS		0	43	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		0	7.362	0,061 58	0,061 58	12,0 1		0	4.701	0,061 58	0,061 58	18,8 1		0	2.150	0,061 58	0,061 58	41,13
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	71	0,061 58	0,061 58	NS
P	S	00227	0	1.054	0,061 58	0,061 58	83,8 9	00228	0	1.957	0,061 58	0,061 58	45,1 8	00229	0	6.672	0,061 58	0,061 58	13,25
	I		0	16	0,061 58	0,061 58	NS		0	638	0,061 58	0,061 58	NS		0	4.716	0,061 58	0,061 58	18,75
S	S		0	1.166	0,061 58	0,061 58	75,8 3		0	1.940	0,061 58	0,061 58	45,5 8		0	2.586	0,061 58	0,061 58	34,19
	I		0	340	0,061 58	0,061 58	NS		0	549	0,061 58	0,061 58	NS		0	0	0,061 58	0,061 58	-
P	S	00230	0	8.074	0,061 58	0,061 58	10,9 5	00231	0	3.185	0,061 58	0,061 58	27,7 6	00232	0	5.940	0,061 58	0,061 58	14,89
	I		0	6.638	0,061 58	0,061 58	13,3 2		0	1.548	0,061 58	0,061 58	57,1 2		0	2.275	0,061 58	0,061 58	38,87
S	S		0	8.887	0,061 58	0,061 58	9,95		0	11.63 8	0,061 58	0,061 58	7,60		0	5.515	0,061 58	0,061 58	16,03
	I		0	1.914	0,061 58	0,061 58	46,2 0		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
P	S	00233	0	3.626	0,061 58	0,061 58	24,3 9	00234	0	1.563	0,061 58	0,061 58	56,5 7	00235	0	1.121	0,061 58	0,061 58	78,88
	I		0	610	0,061 58	0,061 58	NS		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
S	S		0	2.408	0,061 58	0,061 58	36,7 2		0	986	0,061 58	0,061 58	89,6 8		0	453	0,061 58	0,061 58	NS
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
P	S	00236	0	1.511	0,061 58	0,061 58	58,5 2	00237	0	1.658	0,061 58	0,061 58	53,3 3	00238	0	1.079	0,061 58	0,061 58	81,95
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	1.486	0,061 58	0,061 58	59,50
S	S		0	1.759	0,061 58	0,061 58	50,2 7		0	4.029	0,061 58	0,061 58	21,9 5		0	6.785	0,061 58	0,061 58	13,03
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
P	S	00239	0	328	0,061 58	0,061 58	NS	00240	0	1.703	0,061 58	0,061 58	51,9 2	00241	0	2.240	0,061 58	0,061 58	39,47
	I		0	2.524	0,061 58	0,061 58	35,0 3		0	694	0,061 58	0,061 58	NS		0	35	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		0	7.920	0,061 58	0,061 58	11,1 6		0	5.467	0,061 58	0,061 58	16,1 7		0	2.519	0,061 58	0,061 58	35,10
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
P	S	00242	0	1.941	0,061 58	0,061 58	45,5 5	00243	0	894	0,061 58	0,061 58	98,9 0	00244	0	4.490	0,061 58	0,061 58	19,69
	I		0	284	0,061 58	0,061 58	NS		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	2.663	0,061 58	0,061 58	33,20
S	S		0	1.157	0,061 58	0,061 58	76,4 2		0	2.031	0,061 58	0,061 58	43,5 4		0	2.944	0,061 58	0,061 58	30,03
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	1.115	0,061 58	0,061 58	79,3 0		0	567	0,061 58	0,061 58	NS
P	S	00245	0	9.420	0,061 58	0,061 58	9,39	00246	0	4.803	0,061 58	0,061 58	18,4 1	00247	2	6.877	0,061 58	0,061 58	12,86
	I		0	7.456	0,061 58	0,061 58	11,8 6		0	4.086	0,061 58	0,061 58	21,6 4		-2	3.223	0,061 58	0,061 58	27,43
S	S		0	4.017	0,061 58	0,061 58	22,0 1		0	13.39 2	0,061 58	0,061 58	6,60		0	7.816	0,061 58	0,061 58	11,31
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	4.969	0,061 58	0,061 58	17,7 9		0	0	0,061 58	0,061 58	-
P	S	00248	0	6.950	0,061 58	0,061 58	12,7 2	00249	0	4.051	0,061 58	0,061 58	21,8 3	00250	0	2.425	0,061 58	0,061 58	36,46
	I		0	988	0,061 58	0,061 58	89,4 9		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
S	S		0	3.833	0,061 58	0,061 58	23,0 7		0	1.723	0,061 58	0,061 58	51,3 2		0	564	0,061 58	0,061 58	NS
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	349	0,061 58	0,061 58	NS		0	232	0,061 58	0,061 58	NS
P	S	00251	0	2.419	0,061 58	0,061 58	36,5 5	00252	0	2.892	0,061 58	0,061 58	30,5 7	00253	2	2.007	0,061 58	0,061 58	44,06
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		-2	217	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		0	881	0,061 58	0,061 58	NS		0	2.962	0,061 58	0,061 58	29,8 5		0	6.446	0,061 58	0,061 58	13,72
	I		0	411	0,061 58	0,061 58	NS		0	826	0,061 58	0,061 58	NS		0	241	0,061 58	0,061 58	NS
P	S	00254	1	1.070	0,061 58	0,061 58	82,6 4	00255	1	616	0,061 58	0,061 58	NS	00256	0	3.411	0,061 58	0,061 58	25,92

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU

Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
	I		-2	7.153	0,061 58	0,061 58	12,3 6		1	4.040	0,061 58	0,061 58	21,8 9		0	241	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		1	8.772	0,061 58	0,061 58	10,0 8		3	8.413	0,061 58	0,061 58	10,5 1		0	5.975	0,061 58	0,061 58	14,80
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	1.065	0,061 58	0,061 58	83,02
P	S	00257	0	3.681	0,061 58	0,061 58	24,0 2	00258	0	2.602	0,061 58	0,061 58	33,9 8	00259	0	3.644	0,061 58	0,061 58	24,26
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	662	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		0	3.126	0,061 58	0,061 58	28,2 9		0	2.651	0,061 58	0,061 58	33,3 5		0	3.932	0,061 58	0,061 58	22,49
	I		0	1.198	0,061 58	0,061 58	73,8 1		0	1.478	0,061 58	0,061 58	59,8 2		0	1.842	0,061 58	0,061 58	48,00
P	S	00260	1	11.10 3	0,061 58	0,061 58	7,96	00261	2	14.12 9	0,061 58	0,061 58	6,26	00262	192	2.532	0,061 58	0,061 58	34,91
	I		-3	8.048	0,061 58	0,061 58	10,9 9		-3	12.81 6	0,061 58	0,061 58	6,90		-188	5.027	0,061 58	0,061 58	17,60
S	S		0	6.444	0,061 58	0,061 58	13,7 2		-2	10.20 5	0,061 58	0,061 58	8,66		79	16.62 0	0,061 58	0,061 58	5,32
	I		1	1.509	0,061 58	0,061 58	58,6 0		3	1.033	0,061 58	0,061 58	85,6 0		-82	14.18 0	0,061 58	0,061 58	6,24
P	S	00263	-11	10.70 1	0,061 58	0,061 58	8,26	00264	0	8.297	0,061 58	0,061 58	10,6 6	00265	0	4.352	0,061 58	0,061 58	20,32
	I		11	3.055	0,061 58	0,061 58	28,9 4		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
S	S		-9	8.313	0,061 58	0,061 58	10,6 4		0	3.085	0,061 58	0,061 58	28,6 6		0	743	0,061 58	0,061 58	NS
	I		9	9.213	0,061 58	0,061 58	9,60		0	3.723	0,061 58	0,061 58	23,7 5		0	415	0,061 58	0,061 58	NS
P	S	00266	0	3.271	0,061 58	0,061 58	27,0 3	00267	0	4.579	0,061 58	0,061 58	19,3 1	00268	0	5.016	0,061 58	0,061 58	17,63
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
S	S		0	381	0,061 58	0,061 58	NS		0	1.043	0,061 58	0,061 58	84,7 8		0	4.118	0,061 58	0,061 58	21,47
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	1.168	0,061 58	0,061 58	75,7 0		1	5.732	0,061 58	0,061 58	15,43
P	S	00269	-73	4.359	0,061 58	0,061 58	20,2 9	00270	-82	532	0,061 58	0,061 58	NS	00271	7	5.531	0,061 58	0,061 58	15,99
	I		91	9.307	0,061 58	0,061 58	9,50		123	22.99 6	0,061 58	0,061 58	3,84		-5	3.950	0,061 58	0,061 58	22,39
S	S		-9	11.57 2	0,061 58	0,061 58	7,64		-161	10.10 2	0,061 58	0,061 58	8,76		3	11.96 6	0,061 58	0,061 58	7,39
	I		-10	12.21 5	0,061 58	0,061 58	7,24		240	2.107	0,061 58	0,061 58	41,9 5		-4	11.96 9	0,061 58	0,061 58	7,39
P	S	00272	0	5.991	0,061 58	0,061 58	14,7 6	00273	0	5.122	0,061 58	0,061 58	17,2 6	00274	0	4.054	0,061 58	0,061 58	21,81
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
S	S		0	5.914	0,061 58	0,061 58	14,9 5		0	4.000	0,061 58	0,061 58	22,1 1		0	4.419	0,061 58	0,061 58	20,01
	I		0	4.788	0,061 58	0,061 58	18,4 7		0	2.401	0,061 58	0,061 58	36,8 3		0	2.396	0,061 58	0,061 58	36,90
P	S	00275	3	11.76 2	0,061 58	0,061 58	7,52	00276	-70	27.90 2	0,061 58	0,061 58	3,17	00277	212	5.912	0,061 58	0,061 58	14,95
	I		-5	5.802	0,061 58	0,061 58	15,2 4		105	24.34 2	0,061 58	0,061 58	3,63		-318	7.068	0,061 58	0,061 58	12,52
S	S		0	7.621	0,061 58	0,061 58	11,6 0		-11	14.14 7	0,061 58	0,061 58	6,25		-92	21.49 4	0,061 58	0,061 58	4,11
	I		1	4.232	0,061 58	0,061 58	20,8 9		-25	7.175	0,061 58	0,061 58	12,3 2		180	9.787	0,061 58	0,061 58	9,03
P	S	00278	-784	17.83 5	0,061 58	0,061 58	4,97	00279	10	13.16 1	0,061 58	0,061 58	6,72	00280	0	6.879	0,061 58	0,061 58	12,85
	I		767	23.53 1	0,061 58	0,061 58	3,75		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
S	S		-1.476	22.79 8	0,061 58	0,061 58	3,89		1	1.065	0,061 58	0,061 58	83,0 2		0	490	0,061 58	0,061 58	NS
	I		1.519	59.88 9	0,061 58	0,061 58	1,47		-1	8.384	0,061 58	0,061 58	10,5 5		0	827	0,061 58	0,061 58	NS
P	S	00281	0	4.180	0,061 58	0,061 58	21,1 5	00282	0	4.638	0,061 58	0,061 58	19,0 6	00283	0	7.105	0,061 58	0,061 58	12,44
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
S	S		0	490	0,061 58	0,061 58	NS		0	273	0,061 58	0,061 58	NS		1	88	0,061 58	0,061 58	NS
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		-1	2.131	0,061 58	0,061 58	41,49
P	S	00284	-5	6.034	0,061 58	0,061 58	14,6 5	00285	-706	5.284	0,061 58	0,061 58	16,7 6	00286	-734	6.386	0,061 58	0,061 58	13,87
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		881	43.90 8	0,061 58	0,061 58	2,01		588	19.77 8	0,061 58	0,061 58	4,47
S	S		-41	150	0,061 58	0,061 58	NS		282	22.76 5	0,061 58	0,061 58	3,88		48	26.33 8	0,061 58	0,061 58	3,36
	I		51	13.91	0,061 58	0,061 58	6,36		-422	74.97	0,061 58	0,061 58	1,18		52	55.83	0,061 58	0,061 58	1,58

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU

Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
			1	58	58	58			5	58	58	58			9	58	58	58	
P	S	00287	0	8.163	0,061 58	0,061 58	10,8 3	00288	0	8.073	0,061 58	0,061 58	10,9 5	00289	0	7.718	0,061 58	0,061 58	11,46
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
S	S		0	8.115	0,061 58	0,061 58	10,9 0		0	5.135	0,061 58	0,061 58	17,2 2		0	4.092	0,061 58	0,061 58	21,61
	I		0	10.92 9	0,061 58	0,061 58	8,09		0	3.618	0,061 58	0,061 58	24,4 4		0	2.218	0,061 58	0,061 58	39,87
P	S	00290	0	8.890	0,061 58	0,061 58	9,95	00291	-6	27.29 8	0,061 58	0,061 58	3,24	00292	-976	69.58 4	0,061 58	0,061 58	1,27
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		8	17.90 7	0,061 58	0,061 58	4,94		1.636	76.04 1	0,061 58	0,061 58	1,16
S	S		0	5.107	0,061 58	0,061 58	17,3 1		18	10.73 9	0,061 58	0,061 58	8,23		-233	26.47 0	0,061 58	0,061 58	3,34
	I		0	2.670	0,061 58	0,061 58	33,1 2		-36	8.362	0,061 58	0,061 58	10,5 7		-526	30.69 9	0,061 58	0,061 58	2,88
P	S	00293	-533	27.67 4	0,061 58	0,061 58	3,20	00294	-73	18.36 3	0,061 58	0,061 58	4,82	00295	0	7.888	0,061 58	0,061 58	11,21
	I		518	35.06 3	0,061 58	0,061 58	2,52		94	9.242	0,061 58	0,061 58	9,57		0	0	0,061 58	0,061 58	-
S	S		373	35.68 2	0,061 58	0,061 58	2,48		-592	16.59 4	0,061 58	0,061 58	5,33		0	2.219	0,061 58	0,061 58	39,85
	I		-362	43.65 7	0,061 58	0,061 58	2,03		575	23.04 6	0,061 58	0,061 58	3,83		0	3.405	0,061 58	0,061 58	25,97
P	S	00296	0	4.729	0,061 58	0,061 58	18,7 0	00297	0	3.719	0,061 58	0,061 58	23,7 8	00298	0	6.317	0,061 58	0,061 58	14,00
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
S	S		0	604	0,061 58	0,061 58	NS		0	497	0,061 58	0,061 58	NS		0	366	0,061 58	0,061 58	NS
	I		0	69	0,061 58	0,061 58	NS		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	404	0,061 58	0,061 58	NS
P	S	00299	-1	9.064	0,061 58	0,061 58	9,76	00300	556	19.54 5	0,061 58	0,061 58	4,52	00301	-69	39.59 8	0,061 58	0,061 58	2,23
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		-832	24.36 1	0,061 58	0,061 58	3,64		-64	70.28 7	0,061 58	0,061 58	1,26
S	S		0	2.257	0,061 58	0,061 58	39,1 8		612	25.15 8	0,061 58	0,061 58	3,51		-132	34.47 0	0,061 58	0,061 58	2,57
	I		0	6.179	0,061 58	0,061 58	14,3 1		98	37.01 3	0,061 58	0,061 58	2,39		-123	53.96 5	0,061 58	0,061 58	1,64
P	S	00302	17	8.031	0,061 58	0,061 58	11,0 1	00303	1	7.315	0,061 58	0,061 58	12,0 9	00304	0	4.812	0,061 58	0,061 58	18,38
	I		-17	4.641	0,061 58	0,061 58	19,0 5		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
S	S		-12	10.92 1	0,061 58	0,061 58	8,10		6	4.941	0,061 58	0,061 58	17,9 0		0	1.570	0,061 58	0,061 58	56,32
	I		12	1.905	0,061 58	0,061 58	46,4 1		-6	1.673	0,061 58	0,061 58	52,8 5		0	470	0,061 58	0,061 58	NS
P	S	00305	0	3.245	0,061 58	0,061 58	27,2 5	00306	0	4.140	0,061 58	0,061 58	21,3 6	00307	1	6.484	0,061 58	0,061 58	13,64
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	193	0,061 58	0,061 58	NS		0	847	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		0	467	0,061 58	0,061 58	NS		0	448	0,061 58	0,061 58	NS		1	1.886	0,061 58	0,061 58	46,88
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		-1	956	0,061 58	0,061 58	92,49
P	S	00308	-21	6.428	0,061 58	0,061 58	13,7 6	00309	-3	4.920	0,061 58	0,061 58	17,9 7	00310	0	2.474	0,061 58	0,061 58	35,74
	I		31	2.795	0,061 58	0,061 58	31,6 3		-3	12.53 9	0,061 58	0,061 58	7,05		0	544	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		-32	5.776	0,061 58	0,061 58	15,3 1		10	8.770	0,061 58	0,061 58	10,0 8		0	8.960	0,061 58	0,061 58	9,87
	I		21	2.742	0,061 58	0,061 58	32,2 5		-7	144	0,061 58	0,061 58	NS		0	0	0,061 58	0,061 58	-
P	S	00311	0	5.162	0,061 58	0,061 58	17,1 3	00312	0	3.807	0,061 58	0,061 58	23,2 3	00313	0	2.289	0,061 58	0,061 58	38,63
	I		0	871	0,061 58	0,061 58	NS		0	161	0,061 58	0,061 58	NS		0	173	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		0	5.039	0,061 58	0,061 58	17,5 5		0	2.060	0,061 58	0,061 58	42,9 2		0	577	0,061 58	0,061 58	NS
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
P	S	00314	0	2.037	0,061 58	0,061 58	43,4 1	00315	0	3.114	0,061 58	0,061 58	28,3 9	00316	1	4.313	0,061 58	0,061 58	20,50
	I		0	420	0,061 58	0,061 58	NS		0	758	0,061 58	0,061 58	NS		-1	1.383	0,061 58	0,061 58	63,93
S	S		0	274	0,061 58	0,061 58	NS		0	1.020	0,061 58	0,061 58	86,6 9		1	3.088	0,061 58	0,061 58	28,63
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
P	S	00317	1	2.862	0,061 58	0,061 58	30,8 9	00318	-1	801	0,061 58	0,061 58	NS	00319	0	2.673	0,061 58	0,061 58	33,08
	I		-1	2.344	0,061 58	0,061 58	37,7 2		1	1.269	0,061 58	0,061 58	69,6 8		0	721	0,061 58	0,061 58	NS

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU

Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
S	S		0	6.538	0,061 58	0,061 58	13,5 2		1	9.543	0,061 58	0,061 58	9,27		0	5.098	0,061 58	0,061 58	17,34
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
P	S	00320	0	2.482	0,061 58	0,061 58	35,6 2	00321	0	1.249	0,061 58	0,061 58	70,7 9	00322	0	709	0,061 58	0,061 58	NS
	I		0	252	0,061 58	0,061 58	NS		0	199	0,061 58	0,061 58	NS		0	338	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		0	2.416	0,061 58	0,061 58	36,6 0		0	856	0,061 58	0,061 58	NS		0	160	0,061 58	0,061 58	NS
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	71	0,061 58	0,061 58	NS
P	S	00323	0	956	0,061 58	0,061 58	92,4 9	00324	0	1.841	0,061 58	0,061 58	48,0 3	00325	0	2.296	0,061 58	0,061 58	38,51
	I		0	492	0,061 58	0,061 58	NS		0	666	0,061 58	0,061 58	NS		0	1.025	0,061 58	0,061 58	86,26
S	S		0	424	0,061 58	0,061 58	NS		0	1.808	0,061 58	0,061 58	48,9 1		0	4.402	0,061 58	0,061 58	20,09
	I		0	78	0,061 58	0,061 58	NS		0	92	0,061 58	0,061 58	NS		0	231	0,061 58	0,061 58	NS
P	S	00326	0	1.401	0,061 58	0,061 58	63,1 1	00327	0	1.005	0,061 58	0,061 58	87,9 8	00328	0	2.287	0,061 58	0,061 58	38,66
	I		0	1.204	0,061 58	0,061 58	73,4 4		0	480	0,061 58	0,061 58	NS		0	715	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		0	7.394	0,061 58	0,061 58	11,9 6		0	4.483	0,061 58	0,061 58	19,7 2		0	1.720	0,061 58	0,061 58	51,41
	I		0	547	0,061 58	0,061 58	NS		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
P	S	00329	0	1.011	0,061 58	0,061 58	87,4 6	00330	0	0	0,061 58	0,061 58	-	00331	0	0	0,061 58	0,061 58	-
	I		0	200	0,061 58	0,061 58	NS		0	30	0,061 58	0,061 58	NS		0	252	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		0	651	0,061 58	0,061 58	NS		0	192	0,061 58	0,061 58	NS		0	10	0,061 58	0,061 58	NS
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	358	0,061 58	0,061 58	NS		0	368	0,061 58	0,061 58	NS
P	S	00332	0	141	0,061 58	0,061 58	NS	00333	0	1.039	0,061 58	0,061 58	85,1 0	00334	0	1.781	0,061 58	0,061 58	49,65
	I		0	120	0,061 58	0,061 58	NS		0	335	0,061 58	0,061 58	NS		0	978	0,061 58	0,061 58	90,41
S	S		0	345	0,061 58	0,061 58	NS		0	1.405	0,061 58	0,061 58	62,9 3		0	2.956	0,061 58	0,061 58	29,91
	I		0	186	0,061 58	0,061 58	NS		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
P	S	00335	0	696	0,061 58	0,061 58	NS	00336	0	2.661	0,061 58	0,061 58	33,2 3	00337	0	2.293	0,061 58	0,061 58	38,56
	I		0	587	0,061 58	0,061 58	NS		0	1.357	0,061 58	0,061 58	65,1 6		0	971	0,061 58	0,061 58	91,06
S	S		0	4.835	0,061 58	0,061 58	18,2 9		0	3.675	0,061 58	0,061 58	24,0 6		0	1.459	0,061 58	0,061 58	60,60
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
P	S	00338	0	768	0,061 58	0,061 58	NS	00339	0	248	0,061 58	0,061 58	NS	00340	0	260	0,061 58	0,061 58	NS
	I		0	491	0,061 58	0,061 58	NS		0	773	0,061 58	0,061 58	NS		0	659	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		0	635	0,061 58	0,061 58	NS		0	209	0,061 58	0,061 58	NS		0	190	0,061 58	0,061 58	NS
	I		0	477	0,061 58	0,061 58	NS		0	587	0,061 58	0,061 58	NS		0	519	0,061 58	0,061 58	NS
P	S	00341	0	756	0,061 58	0,061 58	NS	00342	0	2.203	0,061 58	0,061 58	40,1 4	00343	0	2.518	0,061 58	0,061 58	35,12
	I		0	381	0,061 58	0,061 58	NS		0	1.030	0,061 58	0,061 58	85,8 5		0	1.564	0,061 58	0,061 58	56,53
S	S		0	587	0,061 58	0,061 58	NS		0	1.519	0,061 58	0,061 58	58,2 1		0	3.643	0,061 58	0,061 58	24,27
	I		0	90	0,061 58	0,061 58	NS		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
P	S	00344	0	2.557	0,061 58	0,061 58	34,5 8	00345	-1	5.234	0,061 58	0,061 58	16,8 9	00346	0	2.875	0,061 58	0,061 58	30,76
	I		0	1.356	0,061 58	0,061 58	65,2 1		1	2.463	0,061 58	0,061 58	35,9 0		0	1.063	0,061 58	0,061 58	83,18
S	S		-1	8.230	0,061 58	0,061 58	10,7 4		0	3.277	0,061 58	0,061 58	26,9 8		0	1.469	0,061 58	0,061 58	60,19
	I		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	0	0,061 58	0,061 58	-
P	S	00347	0	1.146	0,061 58	0,061 58	77,1 6	00348	0	720	0,061 58	0,061 58	NS	00349	0	1.161	0,061 58	0,061 58	76,16
	I		0	758	0,061 58	0,061 58	NS		0	931	0,061 58	0,061 58	94,9 7		0	651	0,061 58	0,061 58	NS
S	S		0	542	0,061 58	0,061 58	NS		0	0	0,061 58	0,061 58	-		0	522	0,061 58	0,061 58	NS
	I		0	276	0,061 58	0,061 58	NS		0	54	0,061 58	0,061 58	NS		0	145	0,061 58	0,061 58	NS
P	S	00350	0	2.924	0,061	0,061	30,2	00351	-1	5.310	0,061	0,061	16,6	00352	1	2.475	0,061	0,061	35,73

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU

Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
	I		0	1.020	58 0,061 58	58 0,061 58	4 86,6 9		1	2.722	58 0,061 58	58 0,061 58	5 32,4 8		-1	1.417	58 0,061 58	58 0,061 58	62,40
S	S		0	1.594	58 0,061 58	58 0,061 58	55,4 7		0	3.703	58 0,061 58	58 0,061 58	23,8 8		-1	8.497	58 0,061 58	58 0,061 58	10,41
	I		0	0	58 0,061 58	58 0,061 58	-		0	0	58 0,061 58	58 0,061 58	-		0	0	58 0,061 58	58 0,061 58	-
P	S	00353	21	9.012	58 0,061 58	58 0,061 58	9,81	00354	0	7.287	58 0,061 58	58 0,061 58	12,1 3	00355	0	3.242	58 0,061 58	58 0,061 58	27,27
	I		-21	5.226	58 0,061 58	58 0,061 58	16,9 2		0	2.493	58 0,061 58	58 0,061 58	35,4 7		0	426	58 0,061 58	58 0,061 58	NS
S	S		2	11.77 2	58 0,061 58	58 0,061 58	7,51		0	7.433	58 0,061 58	58 0,061 58	11,9 0		0	3.298	58 0,061 58	58 0,061 58	26,81
	I		-1	998	58 0,061 58	58 0,061 58	88,6 0		0	2.147	58 0,061 58	58 0,061 58	41,1 8		0	1.384	58 0,061 58	58 0,061 58	63,89
P	S	00356	0	1.356	58 0,061 58	58 0,061 58	65,2 1	00357	0	1.386	58 0,061 58	58 0,061 58	63,8 0	00358	0	3.378	58 0,061 58	58 0,061 58	26,18
	I		0	279	58 0,061 58	58 0,061 58	NS		0	140	58 0,061 58	58 0,061 58	NS		0	363	58 0,061 58	58 0,061 58	NS
S	S		0	1.265	58 0,061 58	58 0,061 58	69,9 0		0	1.166	58 0,061 58	58 0,061 58	75,8 3		0	3.141	58 0,061 58	58 0,061 58	28,15
	I		0	660	58 0,061 58	58 0,061 58	NS		0	567	58 0,061 58	58 0,061 58	NS		0	1.053	58 0,061 58	58 0,061 58	83,97
P	S	00359	1	7.742	58 0,061 58	58 0,061 58	11,4 2	00360	27	8.494	58 0,061 58	58 0,061 58	10,4 1	00361	48	15.73 9	58 0,061 58	58 0,061 58	5,62
	I		-1	2.921	58 0,061 58	58 0,061 58	30,2 7		-23	5.026	58 0,061 58	58 0,061 58	17,5 9		-30	14.23 9	58 0,061 58	58 0,061 58	6,21
S	S		0	6.794	58 0,061 58	58 0,061 58	13,0 1		-28	11.33 1	58 0,061 58	58 0,061 58	7,80		268	26.35 2	58 0,061 58	58 0,061 58	3,35
	I		0	1.212	58 0,061 58	58 0,061 58	72,9 5		21	163	58 0,061 58	58 0,061 58	NS		-260	12.82 9	58 0,061 58	58 0,061 58	6,90
P	S	00362	-33	17.98 6	58 0,061 58	58 0,061 58	4,92	00363	2	8.308	58 0,061 58	58 0,061 58	10,6 4	00364	0	2.856	58 0,061 58	58 0,061 58	30,96
	I		33	9.920	58 0,061 58	58 0,061 58	8,91		-2	672	58 0,061 58	58 0,061 58	NS		0	0	58 0,061 58	58 0,061 58	-
S	S		-25	20.51 0	58 0,061 58	58 0,061 58	4,31		1	8.262	58 0,061 58	58 0,061 58	10,7 0		0	3.712	58 0,061 58	58 0,061 58	23,82
	I		24	13.55 2	58 0,061 58	58 0,061 58	6,52		-1	4.828	58 0,061 58	58 0,061 58	18,3 1		0	1.926	58 0,061 58	58 0,061 58	45,91
P	S	00365	0	1.813	58 0,061 58	58 0,061 58	48,7 7	00366	0	2.997	58 0,061 58	58 0,061 58	29,5 0	00367	2	8.725	58 0,061 58	58 0,061 58	10,13
	I		0	0	58 0,061 58	58 0,061 58	-		0	0	58 0,061 58	58 0,061 58	-		-2	732	58 0,061 58	58 0,061 58	NS
S	S		0	2.335	58 0,061 58	58 0,061 58	37,8 7		0	3.390	58 0,061 58	58 0,061 58	26,0 8		-2	7.518	58 0,061 58	58 0,061 58	11,76
	I		0	1.148	58 0,061 58	58 0,061 58	77,0 2		0	1.542	58 0,061 58	58 0,061 58	57,3 4		1	4.028	58 0,061 58	58 0,061 58	21,95
P	S	00368	-61	18.60 0	58 0,061 58	58 0,061 58	4,75	00369	-624	12.54 7	58 0,061 58	58 0,061 58	7,06	00370	-536	32.37 8	58 0,061 58	58 0,061 58	2,73
	I		50	10.98 1	58 0,061 58	58 0,061 58	8,05		475	11.52 6	58 0,061 58	58 0,061 58	7,66		547	28.79 9	58 0,061 58	58 0,061 58	3,07
S	S		9	18.21 5	58 0,061 58	58 0,061 58	4,85		-435	23.02 9	58 0,061 58	58 0,061 58	3,84		3	22.70 2	58 0,061 58	58 0,061 58	3,89
	I		2	11.21 0	58 0,061 58	58 0,061 58	7,89		331	9.999	58 0,061 58	58 0,061 58	8,84		-2	31.15 1	58 0,061 58	58 0,061 58	2,84
P	S	00371	-2	17.10 7	58 0,061 58	58 0,061 58	5,17	00372	0	9.134	58 0,061 58	58 0,061 58	9,68	00373	0	5.055	58 0,061 58	58 0,061 58	17,49
	I		2	3.441	58 0,061 58	58 0,061 58	25,7 0		0	0	58 0,061 58	58 0,061 58	-		0	153	58 0,061 58	58 0,061 58	NS
S	S		-1	12.31 0	58 0,061 58	58 0,061 58	7,18		0	5.914	58 0,061 58	58 0,061 58	14,9 5		0	3.360	58 0,061 58	58 0,061 58	26,32
	I		1	9.157	58 0,061 58	58 0,061 58	9,66		0	3.416	58 0,061 58	58 0,061 58	25,8 8		0	1.811	58 0,061 58	58 0,061 58	48,82
P	S	00374	0	4.787	58 0,061 58	58 0,061 58	18,4 7	00375	0	8.758	58 0,061 58	58 0,061 58	10,1 0	00376	1	19.20 4	58 0,061 58	58 0,061 58	4,60
	I		0	0	58 0,061 58	58 0,061 58	-		0	0	58 0,061 58	58 0,061 58	-		-1	5.289	58 0,061 58	58 0,061 58	16,72
S	S		0	3.429	58 0,061 58	58 0,061 58	25,7 9		0	5.528	58 0,061 58	58 0,061 58	16,0 0		-20	11.01 5	58 0,061 58	58 0,061 58	8,03
	I		0	1.599	58 0,061 58	58 0,061 58	55,3 0		0	2.958	58 0,061 58	58 0,061 58	29,8 9		15	9.011	58 0,061 58	58 0,061 58	9,81
P	S	00377	-709	33.63 5	58 0,061 58	58 0,061 58	2,63												
	I		582	33.48 9	58 0,061 58	58 0,061 58	2,64												
S	S		63	20.86 6	58 0,061 58	58 0,061 58	4,24												
	I		-48	33.02 1	58 0,061 58	58 0,061 58	2,68												

LEGENDA:

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

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD

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]			[N]	[N-m]	[cm ²]	
S	S		0	1.351	0,06158	76,12		1	3.210	0,06158	32,04		-1	7.165	0,06158	14,35
	I		0	0	0,06158	-		0	0	0,06158	-		0	0	0,06158	-
P	S	00353	14	6.729	0,06158	15,28	00354	0	5.714	0,06158	18,00	00355	0	2.654	0,06158	38,75
	I		-14	2.943	0,06158	34,95		0	930	0,06158	NS		0	0	0,06158	-
S	S		1	9.726	0,06158	10,57		0	5.897	0,06158	17,44		0	2.547	0,06158	40,38
	I		0	0	0,06158	-		0	610	0,06158	NS		0	633	0,06158	NS
P	S	00356	0	1.094	0,06158	94,01	00357	0	1.128	0,06158	91,17	00358	0	2.778	0,06158	37,02
	I		0	16	0,06158	NS		0	0	0,06158	-		0	0	0,06158	-
S	S		0	956	0,06158	NS		0	898	0,06158	NS		0	2.469	0,06158	41,65
	I		0	351	0,06158	NS		0	279	0,06158	NS		0	380	0,06158	NS
P	S	00359	0	6.032	0,06158	17,05	00360	19	6.325	0,06158	16,26	00361	35	10.928	0,06158	9,41
	I		0	1.211	0,06158	84,92		-15	2.858	0,06158	35,99		-17	9.428	0,06158	10,91
S	S		0	5.510	0,06158	18,66		-20	9.489	0,06158	10,84		183	20.065	0,06158	5,12
	I		0	0	0,06158	-		0	0	0,06158	-		-176	6.542	0,06158	15,73
P	S	00362	-22	13.511	0,06158	7,61	00363	1	6.869	0,06158	14,97	00364	0	2.446	0,06158	42,05
	I		23	5.445	0,06158	18,89		0	0	0,06158	-		0	0	0,06158	-
S	S		-17	15.044	0,06158	6,84		1	6.161	0,06158	16,69		0	2.808	0,06158	36,63
	I		16	8.086	0,06158	12,72		-1	2.728	0,06158	37,70		0	1.022	0,06158	NS
P	S	00365	0	1.372	0,06158	74,96	00366	0	2.589	0,06158	39,72	00367	2	7.195	0,06158	14,29
	I		0	0	0,06158	-		0	0	0,06158	-		0	0	0,06158	-
S	S		0	1.776	0,06158	57,91		0	2.595	0,06158	39,63		-1	5.665	0,06158	18,15
	I		0	498	0,06158	NS		0	754	0,06158	NS		0	2.099	0,06158	49,00
P	S	00368	-43	13.854	0,06158	7,42	00369	-448	8.683	0,06158	11,85	00370	-362	22.564	0,06158	4,56
	I		32	6.235	0,06158	16,49		298	7.663	0,06158	13,41		373	18.985	0,06158	5,41
S	S		8	13.494	0,06158	7,62		-312	17.730	0,06158	5,80		3	14.055	0,06158	7,32
	I		3	6.489	0,06158	15,85		208	4.701	0,06158	21,87		-1	22.504	0,06158	4,57
P	S	00371	-1	13.814	0,06158	7,44	00372	0	7.687	0,06158	13,38	00373	0	4.220	0,06158	24,37
	I		1	148	0,06158	NS		0	0	0,06158	-		0	0	0,06158	-
S	S		-1	8.865	0,06158	11,60		0	4.417	0,06158	23,28		0	2.531	0,06158	40,63
	I		0	5.712	0,06158	18,00		0	1.919	0,06158	53,59		0	981	0,06158	NS
P	S	00374	0	4.049	0,06158	25,40	00375	0	7.478	0,06158	13,75	00376	1	15.276	0,06158	6,73
	I		0	0	0,06158	-		0	0	0,06158	-		-1	1.361	0,06158	75,56
S	S		0	2.608	0,06158	39,43		0	4.166	0,06158	24,69		-14	7.801	0,06158	13,18
	I		0	807	0,06158	NS		0	1.596	0,06158	64,44		9	5.797	0,06158	17,74
P	S	00377	-502	22.866	0,06158	4,50										
	I		375	22.720	0,06158	4,52										
S	S		45	12.215	0,06158	8,42										
	I		-30	24.370	0,06158	4,22										

LEGENDA:

- Dir** Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
- Pos** Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore.
- A_s** Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.
- CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- N_{Ed}, M_{Ed}** Sollecitazioni di progetto.

Platee - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)

Platee - verifiche delle tensioni di esercizio

Nodo/ T _{prnf}	Dir	Compressione calcestruzzo							Trazione acciaio							
		Compressione calcestruzzo rinforzo							Trazione acciaio/FRP rinforzo							
		Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato	
	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]					[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]				
Fondazione	00017	P	RAR	1,829	14,94	-102	-53.967	8,17	SI	RAR	24,018	360,00	-102	-53.967	14,99	SI
			QPR	1,671	11,21	-90	-49.294	6,71	SI	-	-	-	-	-	-	-
		S	RAR	1,765	14,94	121	-52.062	8,46	SI	RAR	23,163	360,00	121	-52.062	15,54	SI
			QPR	1,613	11,21	107	-47.562	6,95	SI	-	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

- Rinf.** Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.
- Dir** Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
- Id_{Cmb}** Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
- σ_{cc}** Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo.
- σ_{cd,amm}** Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.
- σ_{at}** Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.
- σ_{td,amm}** Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.
- N_{Ed}, M_{Ed}** Sollecitazioni di progetto.
- CS** Coefficiente di Sicurezza (= σ_{cd, amm}/σ_{cc} ; σ_{td, amm}/σ_{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).
- Verificato** [SI] = La verifica è soddisfatta (σ_{cc} ≤ σ_{cd,amm} ; σ_{at} ≤ σ_{td,amm}). [NO] = La verifica NON è soddisfatta (σ_{cc} > σ_{cd,amm} ; σ_{at} > σ_{td,amm}).
- Nota** Nella tabella, per ogni elemento, viene riportato il nodo della shell che ha il coefficiente di sicurezza (CS) più piccolo.

Platee - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)

Platee - verifica allo stato limite di fessurazione

Nodo	Dir	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
			[N]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Fondazione			Platea 1		AA= PCA								
NOTA: L'elemento NON è fessurato. Di seguito si riporta il nodo strutturale per la quale si riscontra la massima tensione di trazione(max σ _{ct,f})													
00017	P	FRQ	-92	-49.900	1,69	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI

Nodo	Dir	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
			[N]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
		QPR	-90	-49.294	1,67	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ	109	-48.146	1,63	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	107	-47.562	1,61	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

- Dir** Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
- AA** Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Ordinarie (Poco aggressivo) - [MDA] = Aggressive (Moderatamente aggressivo) - [MLA] = Molto aggressive.
- Id_{Cmb}** Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
- N_{Ed}, M_{Ed}** Sollecitazioni di progetto.
- σ_{ct,f}** Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ_t la sezione è soggetta a fessurazione.
N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
- σ_t** Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.37) del § 4.1.2.2.4.1 del DM 2008].
- ε_{sm}** Deformazione media nel calcestruzzo.
- A_e** Area efficace del calcestruzzo teso.
- Δ_{sm}** Distanza media tra le fessure.
- W_d** Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
- W_{amm}** Valore ammissibile di apertura delle fessure.
- CS** Coefficiente di Sicurezza (=W_d / W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W_d = 0).
- Verificato** [SI] = W_d ≤ W_{amm} ; [NO] = W_d > W_{amm}

Verifiche relative agli elementi non strutturali :

Le NTC 2018 forniscono una definizione rigorosa di elemento non strutturale contenuta nel II paragrafo 7.2.3 delle NTC2018 : "Per elementi costruttivi non strutturali s'intendono quelli con rigidezza, resistenza e massa tali da influenzare in maniera significativa la risposta strutturale e quelli che, pur non influenzando la risposta strutturale, sono ugualmente significativi ai fini della sicurezza e/o dell'incolumità delle persone"

Sono quindi individuate due distinte tipologie di elementi non strutturali:

- Elementi con rigidezza, resistenza e massa tali da influenzare in maniera significativa la risposta strutturale
- Elementi che influenzano la risposta strutturale solo attraverso la massa , ma sono ugualmente significativi ai fini della sicurezza e/o dell'incolumità delle persone.

Tuttavia viene fatta anche una seconda distinzione in base al metodo costruttivo degli elementi non strutturali:

- Elementi non strutturali costruiti in cantiere
- Elementi non strutturali assemblati in cantiere

Qui la tipologia serve a definire univocamente le responsabilità. Nel primo caso sarà il progettista dell'opera a valutare la domanda e progettare la capacità degli elementi non strutturali.

Nel secondo caso invece è compito del produttore fornire elementi e sistemi di collegamento di capacità adeguata. Se il tamponamento è prefabbricato spetta al direttore dei lavori controllare che l'assemblaggio sia corretto.

Per quanto riguarda la metodologia di verifica degli elementi non strutturali le nuove norme riportano una tabella che riassume tutte le verifiche da eseguire sulle strutture, in base alla classe d'uso ed agli stati limite:

Tab. 7.3.III – Stati limite di elementi strutturali primari, elementi non strutturali e impianti

STATI LIMITE		CU I	CU II			CU III e IV		
		ST	ST	NS	IM	ST	NS	IM ^(*)
SLE	SLO					RIG		FUN
	SLD	RIG	RIG			RES		
SLU	SLV	RES	RES	STA	STA	RES	STA	STA
	SLC		DUT ^(*)			DUT ^(*)		

^(*) Per le sole CU III e IV, nella categoria Impianti ricadono anche gli arredi fissi.

^(*) Nei casi esplicitamente indicati dalle presenti norme.

La sigla STA, in corrispondenza della colonna riservata agli elementi non strutturali sta per verifiche di stabilità, la norma le definisce al §7.3.6.2 ovvero : "VERIFICHE DI STABILITÀ (STA). Per gli elementi non strutturali devono essere adottati magisteri atti ad evitare la possibile espulsione sotto l'azione della Fa (v. § 7.2.3) corrispondente allo SL e alla CU considerati"

Il calcolo della domanda sismica, quindi, per gli elementi non strutturali può essere eseguito come suggerito al §7.2.3 delle nuove norme tecniche:

La domanda sismica sugli elementi non strutturali può essere determinata applicando loro una forza orizzontale Fa definita come segue:

$$Fa = (Sa Wa)/qa [7.2.1]$$

Dove:

- Fa è la forza sismica orizzontale distribuita o agente nel centro di massa dell'elemento non strutturale, nella direzione più sfavorevole, risultante delle forze distribuite proporzionali alla massa;
- Sa è l'accelerazione massima, adimensionalizzata rispetto a quella di gravità, che l'elemento non strutturale subisce durante il sisma e corrisponde allo stato limite in esame (v. § 3.2.1);
- Wa è il peso dell'elemento;
- qa è il fattore di comportamento dell'elemento.

In assenza di specifiche determinazioni, per Sa e qa può farsi utile riferimento a documenti di comprovata validità

Tuttavia non è presente la tabella riguardante i fattori di struttura degli elementi non strutturali che la nuova norma ora chiama fattori di comportamento in accordo con gli Eurocodici. Di conseguenza sarà necessario attendere la nuova circolare.

Finché non avremo la nuova circolare si farà riferimento a documenti di comprovata validità, quelli che le NTC2018 elencano al capitolo 12.

In particolare si può fare riferimento all'Eurocodice 8. Al §4.3.5.2 l'Eurocodice 8 fornisce non solo la formula per il calcolo della domanda ma anche quella per calcolare il coefficiente sismico Sa, il parametro che le NTC2018 chiamano accelerazione massima adimensionalizzata:

(3) Il coefficiente sismico S_a può essere calcolato utilizzando la seguente espressione:

$$S_a = \alpha \times S \times [3(1 + z/H)/(1 + (1 - T_a/T_1)^2) - 0,5] \quad (4.25)$$

dove:

α è il rapporto tra il valore di progetto dell'accelerazione a_g in un terreno di tipo A e l'accelerazione di gravità g ;

S è il coefficiente del terreno;

T_a è il periodo di vibrazione fondamentale dell'elemento non-strutturale;

T_1 è il periodo di vibrazione fondamentale dell'edificio nella direzione in oggetto;

z è la quota dell'elemento non-strutturale sopra il livello di applicazione dell'azione sismica (fondazione o punto più alto di un basamento rigido); e

H è l'altezza dell'edificio misurata dalla fondazione o dal punto più alto di un basamento rigido.

Il valore del coefficiente sismico S_a non può essere preso minore di $\alpha \times S$.

Inoltre l'Eurocodice 8 definisce anche quali sono i coefficienti di comportamento da adottare per gli elementi non strutturali:

4.3.5.4 Coefficienti di comportamento

(1) I valori limite superiori del coefficiente di comportamento q_a per elementi non-strutturali sono riportati nel prospetto 4.4.

prospetto 4.4 Valori di q_a per elementi non-strutturali

Tipologia di elementi non-strutturali	q_a
Parapetti a sbalzo o decorazioni; Insegne e cartelloni pubblicitari; Camini, pali e serbatoi su sostegni che si comportano come mensole libere per più di metà della loro altezza totale.	1,0
Muri esterni e interni; Tramezzi e facciate; Camini, pali e serbatoi su sostegni che si comportano come mensole libere per meno di metà della loro altezza totale o vincolate alla struttura in corrispondenza o sopra il loro baricentro; Elementi di ancoraggio per mobili e librerie sostenuti da pavimenti; Elementi di ancoraggio per controsoffitti e dispositivi di illuminazione.	2,0

Nel caso specifico in esame si procede alla verifica dell'elemento ricorrente più significativo ovvero la muratura di tamponamento costituita da mattoni pieni e malta di calce ed avente spessore 29 cm ed altezza 4.00 m sotto trave.

Caratteristiche sisma

Acc. max al suolo su sottosuolo tipo A per lo S.L. in esame a_g 5,886 m/s²

Val. massimo del fattore di ampl. dello spettro di acc. orizz. F_o 2,70

Categoria Topografica T1 ?

Categoria di Sottosuolo A ?

Fattore di struttura q_a 2,0 ?

Calcolo T_1 semplificato ?

Fattore di telaio q_1 0,085

Periodo fondamentale di vibr. della costr. nella direz. considerata T_1 0,263 s

Distribuzione azione sismica

Carico concentrato

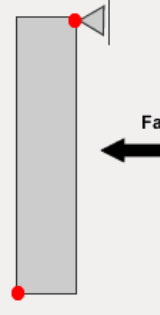
Carico distribuito

Tipo di vincolo

Incastro - Incastro

Cerniera - Carrello

Cerniera - Libero



Quota sezione critica verifica cinematica: 2,00 m

Risultati

Accelerazione massima adim.	Sa	1,78	m/s ²
Carico agente	Fa	74,29	kN
Verifica resistenza			
Momento sollecitante	Msd	74,29	kN m
Momento resistente	Mrd	5,98	kN m
Coeff. di sicurezza		0,08	
Verifica cinematica			
Forza ribaltante	Frib	74,29	kN
Forza stabilizzante	Fstab	24,22	kN
Coeff. di sicurezza		0,33	
Verificato		No	

Le risultanze delle verifiche condotte forniscono un valore molto basso del coefficiente di sicurezza ovvero un valore pari a .08 in termini di verifica di resistenza e 0.33 come verifica cinematica a ribaltamento per cui, facendo riferimento al punto C7.3.6.3 della Circolare 2 Febbraio 2009, n.617 "Verifiche degli elementi non strutturali e degli impianti", **si prescrive l'inserimento di leggere reti da intonaco sui due lati della muratura, collegate tra loro ed alle strutture circostanti a distanza non superiore a 500 mm sia in direzione orizzontale sia in direzione**

INFORMAZIONI GENERALI	pag.	2
MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO	pag.	2
MATERIALI ACCIAIO	pag.	2
TENSIONI AMMISSIBILI ALLO SLE DEI VARI MATERIALI	pag.	2
TERRENI	pag.	2
SEZIONI ASTE	pag.	3
ANALISI CARICHI	pag.	3
TIPOLOGIE DI CARICO	pag.	3
DATI GENERALI ANALISI SISMICA	pag.	4
DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORI DI STRUTTURA	pag.	4
.....	pag.	4
PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA	pag.	5
RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONE	pag.	5
LIVELLI O PIANI	pag.	7
NODI	pag.	7
TRAVI IN ELEVAZIONE	pag.	22
TRAVI PARETE IN ELEVAZIONE	pag.	22
PILASTRI	pag.	23
PLATEE	pag.	23
SOLAI E BALCONI	pag.	24
NODI - CALCOLO DEI SOLAI	pag.	25
SOLAI - SEZIONI DI CALCOLO	pag.	25
EDIFICIO - VERIFICHE DI RIPARTIZIONE DELLE FORZE SISMICHE	pag.	26
NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Elevazione)	pag.	26
NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Elevazione)	pag.	26
TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)	pag.	27
TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)	pag.	28
TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)	pag.	30
Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)	pag.	32
Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)	pag.	34
TRAVI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)	pag.	37
TRAVI PARETE (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)	pag.	37
TRAVI PARETE (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione) ...	pag.	38
TRAVI PARETE (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)	pag.	38
TRAVI PARETE (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione) ...	pag.	38
TRAVI PARETE - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)	pag.	39
TRAVI PARETE - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)	pag.	39
PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)	pag.	40
PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)	pag.	40
PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)	pag.	41
PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)	pag.	42
Pilastrri - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)	pag.	42
Pilastrri - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)	pag.	43
PILASTRI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)	pag.	44
DETTAGLI COSTRUTTIVI PER LA DUTTILITÀ - PILASTRI IN PRESENZA DI SISMA (Elevazione)	pag.	44
PIANI - VERIFICHE REGOLARITÀ (Elevazione)	pag.	45
EFFETTI DELLE NON LINEARITÀ GEOMETRICHE PER SISMA (Elevazione)	pag.	45

PIANI - VERIFICHE ALLO SLO (Elevazione)	pag.	46
SOLAI (CA)- VERIFICHE ALLO SLU (Elevazione)	pag.	46
SOLAI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO ALLO SLU (Elevazione)	pag.	46
Solai - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)	pag.	47
Solai - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)	pag.	48
NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Fondazione)	pag.	49
NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Fondazione)	pag.	49
NODI (CA) - VERIFICA A PUNZONAMENTO (Fondazione)	pag.	50
PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)	pag.	50
PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)	pag.	61
Platee - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)	pag.	66
Platee - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)	pag.	66
Verifiche elementi non strutturali	pag.	68