

**Comune di FELETTO**  
**Provincia di TORINO**

**TABULATI DI CALCOLO**

**OGGETTO:** Progettazione di nuovi loculi nell'ampliamento nord del cimitero comunale

**COMMITTENTE:** Comune di Feletto Canavese

I Progettisti

( Dott. Arch. Luca Gera - Dott. Arch. Marco Zerbinatti)

**Eidos Studio Tecnico Associato**  
Via San Calocero, 11 - Caluso  
011-9832322 - eidosassociati@gmail.com

## INFORMAZIONI GENERALI

<b>Edificio</b>	Cemento Armato
<b>Costruzione</b>	Nuova
<b>Situazione</b>	-
<b>Intervento</b>	-
<b>Comune</b>	FELETTO
<b>Provincia</b>	TORINO
<b>Oggetto</b>	Progettazione di nuovi loculi nell'ampliamento nord del cimitero comunale
<b>Parte d'opera</b>	
<b>Normativa di riferimento</b>	D.M. 14/01/2008
<b>Zona sismica</b>	-
<b>Analisi sismica</b>	Dinamica solo Orizzontale

## MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO

Caratteristiche calcestruzzo armato															
N <sub>id</sub>	γ <sub>k</sub>	α <sub>T,i</sub>	E	G	C <sub>Erld</sub>	Stz	R <sub>ck</sub>	R <sub>cm</sub>	%R <sub>ck</sub>	γ <sub>c</sub>	f <sub>cd</sub>	f <sub>ctd</sub>	f <sub>ctm</sub>	n	n Ac
	[N/m <sup>3</sup> ]	[1/°C]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[%]		[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]			[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]		
<b>Clas C25/30 B450C - (C25/30)</b>															
001	25.000	0,000010	31.447	12.579	100	P	30,00	-	0,85	1,50	14,11	1,19	3,07	15	002

### LEGENDA:

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

## MATERIALI ACCIAIO

Caratteristiche acciaio															
N <sub>id</sub>	γ <sub>k</sub>	α <sub>T,i</sub>	E	G	Stz	f <sub>yk,1</sub> / f <sub>yk,2</sub>	f <sub>tk,1</sub> / f <sub>tk,2</sub>	f <sub>yd,1</sub> / f <sub>yd,2</sub>	f <sub>td</sub>	γ <sub>s</sub>	γ <sub>M1</sub>	γ <sub>M2</sub>	γ <sub>M3,SLV</sub>	γ <sub>M3,SLE</sub>	γ <sub>M7</sub>
	[N/m <sup>3</sup> ]	[1/°C]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]		[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]						
<b>Acciaio B450C - (B450C)</b>															
002	78.500	0,000010	210.000	80.769	-	450,00	-	391,30	-	1,15	-	-	-	-	-

### LEGENDA:

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

## TENSIONI AMMISSIBILI ALLO SLE DEI VARI MATERIALI

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

### LEGENDA:

<b>SL</b>	Stato limite di esercizio per cui si esegue la verifica.
<b>σ<sub>d,amm</sub></b>	Tensione ammissibile per la verifica.

## TERRENI

										Terreni
$N_{TRN}$	$\gamma_r$	$K_x$	$K_y$	$K_z$	$\phi$	$c_u$	$c'$	$E_d$	$E_{cu}$	$A_{S-B}$
	[N/m <sup>3</sup> ]	[N/cm <sup>3</sup> ]	[N/cm <sup>3</sup> ]	[N/cm <sup>3</sup> ]	[°]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	
<b>Cimitero Feletto</b>										
T001	19.000	50	50	50	28	0,000	0,000	50	0	0,000

### LEGENDA:

$N_{TRN}$	Numero identificativo del terreno.
$\gamma_r$	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 ( $K_z$ ).
$\phi$	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.

## SEZIONI ASTE

Sezioni aste																					
N <sub>id</sub>	Tp	Label	Dimensioni										v	A	Area per Taglio		Inerzia				ΔθI <sub>pr</sub>
			B	H	Sp <sub>w</sub>	L <sub>w</sub>	Sp <sub>f,0</sub>	L <sub>f,0</sub>	Sp <sub>f,1</sub>	L <sub>f,1</sub>	L <sub>f,2</sub>	L <sub>f,3</sub>			A <sub>x,T</sub>	A <sub>y,T</sub>	I <sub>x</sub>	I <sub>y</sub>	I <sub>xy</sub>		
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]		[cm²]	[cm²]	[cm²]	[cm⁴]	[cm⁴]	[cm⁴]	[cm²]	[°]
001	!	35x50	35	50	-	-	-	-	-	-	-	-	4	1.750	1.458	1.458	364.583	404.587	178.646	0	0,00

### LEGENDA:

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

## SEZIONI SETTI

													Sezioni setti
$N_{id}$	Label	B	H	$Sp_w$	$L_w$	$Sp_{f,0}$	$L_{f,0}$	$Sp_{f,1}$	$L_{f,1}$	$L_{f,2}$	$L_{f,3}$	v	A
		[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]		[cm <sup>2</sup> ]
002	300x30	300	30	-	-	-	-	-	-	-	-	4	9.000
003	1140x30	1140	30	-	-	-	-	-	-	-	-	4	34.200

### LEGENDA:

$N_{id}$	Numero identificativo della sezione.
Lab	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.

## ANALISI CARICHI

										Analisi carichi
$N_{id}$	T. C.	Descrizione del Carico	Tipologie di Carico	Peso Proprio	PP	Permanente NON Strutturale	PNS	Sovraccarico Accidentale	SA	Carico Neve
				Descrizione		Descrizione		Descrizione		[N/m <sup>2</sup> ]
001	S	Soletta Loculo	Magazzini	<i>*vedi le relative tabelle dei carichi</i>	-		0	Feretri	2.500	0
002	S	Platea	Abitazioni	<i>*vedi le relative tabelle dei carichi</i>	-	Sottofondo e pavimento di tipo industriale in calcestruzzo	2.000	Rimesse e parcheggi per il transito di automezzi di peso a pieno carico fino a 30 kN (Cat. F – Tab. 3.1.II - DM 14.01.2008)	2.500	0

### LEGENDA:

$N_{id}$	Numero identificativo dell'analisi di carico.
----------	---

Analisi carichi									
N <sub>id</sub>	T. C.	Descrizione del Carico	Tipologie di Carico	Peso Proprio		Permanent NON Strutturale	Sovraccarico Accidentale	Carico	
				Descrizione	PP			SA	Neve
						PNS			[N/m²]
<b>T. C.</b> Identificativo del tipo di carico: [S] = Superficiale - [L] = Lineare - [C] = Concentrato. <b>PP, PNS, SA</b> Valori, rispettivamente, del Peso Proprio, del Sovraccarico Permanente NON strutturale, del Sovraccarico Accidentale. Secondo il tipo di carico indicato nella colonna "T.C." ("S" - "L" - "C"), i valori riportati nelle colonne "PP", "PNS" e "SA", sono espressi in [N/m²] per carichi Superficiali, [N/m] per carichi Lineari, [N] per carichi Concentrati.									

TIPOLOGIE DI CARICO							
Tipologie di carico							
N <sub>id</sub>	Descrizione	F+E	+/- F	CDC	ψ <sub>0</sub>	ψ <sub>1</sub>	ψ <sub>2</sub>
0001	Carico Permanente	SI	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0002	Permanenti NON Strutturali	SI	NO	Lunga	1,00	1,00	1,00
0003	Abitazioni	SI	NO	Media	0,70	0,50	0,30
0004	Magazzini	SI	NO	Lunga	1,00	0,90	0,80
0005	Coperture	SI	NO	Media	0,00	0,00	0,00
0006	Sisma X	NO	NO	Media	1,00	1,00	1,00
0007	Sisma Y	NO	NO	Media	1,00	1,00	1,00
0008	Sisma Z	NO	NO	Media	1,00	1,00	1,00
0009	Sisma Ecc.X	NO	NO	Media	1,00	1,00	1,00
0010	Sisma Ecc.Y	NO	NO	Media	1,00	1,00	1,00

- LEGENDA:**
- N<sub>id</sub>** 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.
- ψ<sub>0</sub>** Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLU e SLE (carichi rari).
- ψ<sub>1</sub>** Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti).
- ψ<sub>2</sub>** Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti e quasi permanenti).

DATI GENERALI ANALISI SISMICA - ZONA 4					
Dati generali analisi sismica - zona 4					
Ang	NV	CD	MP	EcA	Ir <sub>Tmp</sub>
[°]					
0	30	B	ca	N	N

**LEGENDA:**

**Ang** Direzione di una componente dell'azione sismica rispetto all'asse X (sistema di riferimento globale); la seconda componente dell'azione sismica e' assunta con direzione ruotata di 90 gradi rispetto alla prima.

**NV** Nel caso di analisi dinamica, indica il numero di modi di vibrazione considerati.

**CD** Classe di duttilità: [A] = Alta - [B] = 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.

**EcA** Eccentricita' accidentale: [S] = considerata come condizione di carico statica aggiuntiva - [N] = Considerata come incremento delle sollecitazioni.

**Ir<sub>Tmp</sub>** Per piani con distribuzione dei tamponamenti in pianta fortemente irregolare, l'eccentricità accidentale è stata incrementata di un fattore pari a 2: [SI] = Distribuzione tamponamenti irregolare fortemente - [NO] = Distribuzione tamponamenti regolare.

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

CI Ed	V <sub>N</sub>	V <sub>R</sub>	Lat.	Long.	Q <sub>g</sub>	CTop	CATop
	[t]	[t]	[°ssdc]	[°ssdc]	[m]		
2	50	50	45.3064	7.7483	275	T1	1,00

**LEGENDA:**

**CI Ed** Classe dell'edificio.

**Lat.** Latitudine geografica del sito.

**Long.** Longitudine geografica del sito.

**Q<sub>g</sub>** Altitudine geografica del sito.

**CTop** Categoria topografica (Vedi NOTE).

**CATop** 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°.

LIVELLI O PIANI																	
Livelli o piani																	
Id Lv	Descrizione	Z <sub>Lv</sub>	H <sub>Lv</sub>	Q <sub>ex,lv</sub>	PR	Rd <sub>Tmp</sub>	Massa del piano			Crd <sub>G,s</sub>		Crd <sub>G,SLU</sub>		Crd <sub>G,SLD</sub>		Crd <sub>R,SLU</sub>	
							M <sub>L,St</sub>	M <sub>L,SLU</sub>	M <sub>L,SLD</sub>	X	Y	X	Y	X	Y	X	Y
		[m]	[m]	[m]			[N·s²/m]	[N·s²/m]	[N·s²/m]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]
01	Loculo 5	3,30	0,80	4,10	NO	NO	66.731	25.525	25.525	6,08	2,92	6,13	3,18	6,13	3,18	6,04	4,32
02	Loculo 4	2,50	0,80	3,30	NO	NO	31.446	30.037	30.037	6,05	3,59	6,05	3,60	6,05	3,60	6,00	4,45
03	Loculo 3	1,70	0,80	2,50	NO	NO	33.482	32.073	32.073	5,99	3,60	5,99	3,61	5,99	3,61	6,00	4,48
04	Loculo 2	0,90	0,80	1,70	NO	NO	31.464	30.056	30.056	6,05	3,59	6,05	3,60	6,05	3,60	6,01	4,49
05	Loculo 1	0,00	0,90	0,90	NO	NO	32.730	31.321	31.321	6,05	3,60	6,05	3,61	6,05	3,61	6,05	4,38
06	Fondazione	0,00		0,00	NO	NO	96.628	85.931	85.931	6,05	2,66	6,05	2,67	6,05	2,67	0,00	0,00

- LEGENDA:**
- Id<sub>Lv</sub>** Numero identificativo del livello o piano.

Livelli o piani																	
Id Lv	Descrizione	Z <sub>Lv</sub>	H <sub>Lv</sub>	Q <sub>ex,lv</sub>	PR	Rd <sub>Temp</sub>	Massa del piano			Crd <sub>G,s</sub>		Crd <sub>G,SLU</sub>		Crd <sub>G,SLD</sub>		Crd <sub>R,SLU</sub>	
		[m]	[m]	[m]			M <sub>L,St</sub>	M <sub>L,SLU</sub>	M <sub>L,SLD</sub>	X	Y	X	Y	X	Y	X	Y
		[m]	[m]	[m]			[N·s²/m]	[N·s²/m]	[N·s²/m]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]
Z <sub>Lv</sub>	Quota di calpestio del livello o piano, relativa al sistema di riferimento globale X, Y, Z.																
H <sub>Lv</sub>	Altezza del livello o piano.																
Q <sub>ex,lv</sub>	Quota dell'estradosso dell'impacato del livello o piano.																
PR	Indica se l'impacato (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 <sub>Temp</sub>	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 <sub>L,St</sub>	Massa del piano valutata in condizioni statiche.																
M <sub>L,SLU</sub>	Massa del piano valutata allo SLU.																
M <sub>L,SLD</sub>	Massa del piano valutata allo SLD.																
Crd <sub>G,s</sub>	Coordinate del baricentro delle masse, valutate in condizioni statiche.																
Crd <sub>G,SLU</sub>	Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLU.																
Crd <sub>G,SLD</sub>	Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLD.																
Crd <sub>R,SLU</sub>	Coordinate del baricentro delle rigidzze, valutate per SLU.																

TRAVI IN ELEVAZIONE

Travi in elevazione																		
Id <sub>Tr</sub>	L <sub>LI</sub>	Sezione			Rtz	V. Int.		Stz	Note	Mt rl	AA /C IS	Nd i	Nd f	Dis. j	Q <sub>LLI</sub>		Clc Fnd	Pr/ Sc
		Id <sub>Sz</sub>	Tp	Label		Iniz.	Fin.								Iniz .	Fin.		
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]	[m]		
Loculo 5					Travata: Trave S1-S3-S4													
Trave S1-S3	5,25	001	!	35x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	01 61	01 60	5,55	4,35	4,35	NO	-
Trave S3-S4	5,25	001	!	35x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	01 60	01 62	5,55	4,35	4,35	NO	-

LEGENDA:

Id <sub>Tr</sub>	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
L <sub>LI</sub>	Lunghezza libera d'Inflessione.
Id <sub>Sz</sub>	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	Note relative all'analisi sismica: [el. spingente] = elemento di tipo "spingente" - [el. mensola] = elemento a mensola - [el. > 20m] = elemento pressoché orizzontale con luce superiore a 20m.
M <sub>tr</sub>	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.
Nd <sub>i</sub>	Identificativo del nodo iniziale, nella relativa tabella.
Nd <sub>f</sub>	Identificativo del nodo finale, nella relativa tabella.
Dis <sub>i-j</sub>	Distanza tra il nodo iniziale e finale.
Q <sub>LLI</sub>	Quota agli estremi iniziale e finale del tratto di trave libero d'infietersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.
Clc Fnd	[Si] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).
Pr/Sc	Indica se l'elemento strutturale è incluso nel modello per il calcolo delle azioni sismiche. [1] = non incluso; [-] = incluso.

SETTI

Setti										
Id <sub>Elm</sub>	Lv	Sezione				M <sub>tr</sub>	AA	Q <sub>b</sub>	H <sub>s</sub>	Clc Fnd
		Id <sub>Sz</sub>	Tp	Label	Rtz					
					[°ssdc]			[m]	[m]	
S1	05	002	⊗	300x30	270,00	001	PCA	0,00	0,90	NO
S1	04	002	⊗	300x30	270,00	001	PCA	0,90	0,80	NO
S1	03	002	⊗	300x30	270,00	001	PCA	1,70	0,80	NO
S1	02	002	⊗	300x30	270,00	001	PCA	2,50	0,80	NO
S1	01	002	⊗	300x30	270,00	001	PCA	3,30	0,80	NO
S2	05	003	⊗	1140x30	180,00	001	PCA	0,00	0,90	NO
S2	04	003	⊗	1140x30	180,00	001	PCA	0,90	0,80	NO
S2	03	003	⊗	1140x30	180,00	001	PCA	1,70	0,80	NO
S2	02	003	⊗	1140x30	180,00	001	PCA	2,50	0,80	NO
S2	01	003	⊗	1140x30	180,00	001	PCA	3,30	0,80	NO
S3	05	002	⊗	300x30	90,00	001	PCA	0,00	0,90	NO
S3	04	002	⊗	300x30	90,00	001	PCA	0,90	0,80	NO
S3	03	002	⊗	300x30	90,00	001	PCA	1,70	0,80	NO
S3	02	002	⊗	300x30	90,00	001	PCA	2,50	0,80	NO
S3	01	002	⊗	300x30	90,00	001	PCA	3,30	0,80	NO
S4	05	002	⊗	300x30	90,00	001	PCA	0,00	0,90	NO
S4	04	002	⊗	300x30	90,00	001	PCA	0,90	0,80	NO
S4	03	002	⊗	300x30	90,00	001	PCA	1,70	0,80	NO
S4	02	002	⊗	300x30	90,00	001	PCA	2,50	0,80	NO
S4	01	002	⊗	300x30	90,00	001	PCA	3,30	0,80	NO

LEGENDA:

Id <sub>Elm</sub>	Identificativo dell'elemento strutturale.
Lv	Identificativo del livello, nella relativa tabella.
Id <sub>Sz</sub>	Identificativo della sezione, nella relativa tabella.
Tp	Tipo di sezione.

Setti										
Id <sub>Elm</sub>	Lv	Sezione				Mtrl	AA	Q <sub>b</sub>	H <sub>s</sub>	Clc Fnd
		Id <sub>Sz</sub>	Tp	Label	Rtz					
					[°ssdc]			[m]	[m]	
Label	Identificativo della sezione come indicato nelle carpenterie.									
Rtz	Angolo di rotazione della sezione.									
Mtrl	Identificativo del materiale.									
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Ordinarie (Poco aggressivo) - [MDA] = Aggressive (Moderatamente aggressivo) - [MLA] = Molto aggressivo.									
Q <sub>b</sub>	Quota (relativo) della base del setto valutata rispetto al piano di appartenenza.									
H <sub>s</sub>	Altezza del setto, valutata agli estremi inferiori.									
Clc Fnd	[S] = 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).									

CARICHI SULLE TRAVI															
Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis <sub>i</sub> [m]	F <sub>X,i</sub> /Q <sub>X,i</sub> [N;N/m]	F <sub>Y,i</sub> /Q <sub>Y,i</sub> [N;N/m]	F <sub>Z,i</sub> /Q <sub>Z,i</sub> [N;N/m]	M <sub>X,i</sub> /M <sub>T,i</sub> [N-m;N-m/m]	M <sub>Y,i</sub> [N-m;N-m/m]	M <sub>Z,i</sub> [N-m;N-m/m]	Dis <sub>f</sub> [m]	Q <sub>X,f</sub> [N/m]	Q <sub>Y,f</sub> [N/m]	Q <sub>Z,f</sub> [N/m]	M <sub>T,f</sub> [N-m/m]
Loculo 5	CR001	005	Travata: Trave S1-S3-S4					Trave: Trave S1-S3			Peso proprio		-4.375		
L			G	0,00	0	0	-24.500	0	-	-	0,00	0	0	-24.500	0
Loculo 5	CR001	005	Travata: Trave S1-S3-S4					Trave: Trave S3-S4			Peso proprio		-4.375		
L			G	0,00	0	0	-24.500	0	-	-	0,00	0	0	-24.500	0

LEGENDA:														
TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.													
C	Descrizione del carico: CR001= Forza lineare													
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.													
SR	Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.													
Dis <sub>i</sub>	Distanza del punto "i" dall'estremo iniziale dell'elemento. Il punto "i" indica il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito sul bordo.													
M <sub>X,i</sub> /M <sub>T,i</sub>	Se nella colonna "TC" è riportato "Concentrato", è il valore del vettore momento concentrato collocato nel punto "i", riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R.". Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".													
Dis <sub>f</sub>	Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.													
M <sub>T,f</sub>	Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "f", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".													
F <sub>X,i</sub> /Q <sub>X,i</sub>	Valore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".													
F <sub>Y,i</sub> /Q <sub>Y,i</sub>														
F <sub>Z,i</sub> /Q <sub>Z,i</sub>														
M <sub>Y,i</sub> M <sub>Z,i</sub>	Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".													
Q <sub>X,f</sub> Q <sub>Y,f</sub>	Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".													
Q <sub>Z,f</sub>														
ΔT <sub>1</sub> ΔT <sub>2</sub> ΔT <sub>3</sub>	Variazione di temperatura rispettivamente lungo gli assi 1, 2 o 3 del sistema locale.													

CARICHI SUI SETTI														
												Carichi sui setti		
TC	C	CC	SR	Br	Dis <sub>i</sub>	Q <sub>X/1,i</sub>	Q <sub>Y/2,i</sub>	Q <sub>Z/3,i</sub>	M <sub>T,i</sub>	Dis <sub>f</sub>	Q <sub>X/1,f</sub>	Q <sub>Y/2,f</sub>	Q <sub>Z/3,f</sub>	M <sub>T,f</sub>
					[m]	[N/m;N/m²]	[N/m;N/m²]	[N/m;N/m²]	[N-m/N]	[m]	[N/m;N/m²]	[N/m;N/m²]	[N/m;N/m²]	[N-m/N]
Loculo 1			Setto S1			S1					Peso proprio		-7.500	
Loculo 2			Setto S1			S1					Peso proprio		-7.500	
Loculo 3			Setto S1			S1					Peso proprio		-7.500	
Loculo 4			Setto S1			S1					Peso proprio		-7.500	
Loculo 5			Setto S1			S1					Peso proprio		-7.500	
Loculo 1			Setto S2			S2					Peso proprio		-7.500	
Loculo 2			Setto S2			S2					Peso proprio		-7.500	
Loculo 3			Setto S2			S2					Peso proprio		-7.500	
Loculo 4			Setto S2			S2					Peso proprio		-7.500	
Loculo 5			Setto S2			S2					Peso proprio		-7.500	
Loculo 1			Setto S3			S3					Peso proprio		-7.500	
Loculo 2			Setto S3			S3					Peso proprio		-7.500	
Loculo 3			Setto S3			S3					Peso proprio		-7.500	
Loculo 4			Setto S3			S3					Peso proprio		-7.500	
Loculo 5			Setto S3			S3					Peso proprio		-7.500	
Loculo 1			Setto S4			S4					Peso proprio		-7.500	
Loculo 2			Setto S4			S4					Peso proprio		-7.500	
Loculo 3			Setto S4			S4					Peso proprio		-7.500	
Loculo 4			Setto S4			S4					Peso proprio		-7.500	
Loculo 5			Setto S4			S4					Peso proprio		-7.500	

LEGENDA:														
TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.													
C	Descrizione del carico:													
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.													
SR	Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.													
Br	Se la colonna "TC" riporta il valore "Lineare", indica la posizione del carico distribuito: [Sup] = carico applicato sul bordo superiore - [Inf] = Carico applicato sul bordo inferiore.													
Dis <sub>i</sub>	Distanza del punto "i" dall'estremo iniziale dell'elemento. Il punto "i" indica il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito sul bordo.													
M <sub>T,i</sub>	Valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito, sempre riferito all'asse 1 (asse della parete) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".													
Dis <sub>f</sub>	Distanza del punto "f" dall'estremo finale dell'elemento. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito sul bordo.													
M <sub>T,f</sub>	Valore nel punto "f", del vettore momento (torcente) distribuito, sempre riferito all'asse 1 (asse della parete) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".													
Q <sub>X/1,i</sub>	Valore (nel punto iniziale della parete, "i") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".													
Q <sub>Y/2,i</sub>														
Q <sub>Z/3,i</sub>														
Q <sub>X/1,f</sub>	Valore (nel punto finale della parete, "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".													

Carichi sui setti														
TC	C	CC	SR	Br	Dis <sub>i</sub>	Q <sub>X/1,i</sub>	Q <sub>Y/2,i</sub>	Q <sub>Z/3,i</sub>	M <sub>T,i</sub>	Dis <sub>f</sub>	Q <sub>X/1,f</sub>	Q <sub>Y/2,f</sub>	Q <sub>Z/3,f</sub>	M <sub>T,f</sub>
					[m]	[N/m;N/m²]	[N/m;N/m²]	[N/m;N/m²]	[N-m/m;N]	[m]	[N/m;N/m²]	[N/m;N/m²]	[N/m;N/m²]	[N-m/m;N]
Q <sub>Y/2,f</sub>														
Q <sub>Z/3,f</sub>														
ΔT														
Differenza di temperatura fra le facce dell'elemento shell.														

Differenza di temperatura fra le facce dell'elemento shell.

CARICHI SULLE PLATEE

Carichi sulle platee							
TC	Shell	C	CC	SR	Q <sub>x</sub>	Q <sub>y</sub>	Q <sub>z</sub>
					[N/m²]	[N/m²]	[N/m²]
Fondazione	Platea 1			Peso proprio	-10.000		
S	-	CR001	002	G	0	0	-2.000
S	-	CR002	003	G	0	0	-2.500

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

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

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU											
Id <sub>Tr</sub>	%L <sub>L1</sub>	N <sub>Ed,s</sub>	M <sub>Ed,3,s</sub>	N <sub>Ed,i</sub>	M <sub>Ed,3,i</sub>	A <sub>s,s</sub>	A <sub>s,i</sub>	CS <sub>s</sub>	CS <sub>i</sub>	R <sub>f</sub>	
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm <sup>2</sup> ]	[cm <sup>2</sup> ]				
Loculo 5						Travata: Trave S1-S3-S4					
Trave S1-S3	0%	74.534	45.481	-	-	8,04	8,04	3,27	-	NO	
	12,5%	75.494	22.979	74.534	33.552	8,04	8,04	6,48	4,43	NO	
	25%	-	-	74.534	58.240	8,04	8,04	-	2,55	NO	
	37,5%	-	-	74.534	64.652	8,04	8,04	-	2,30	NO	
	50%	-	-	74.534	64.766	8,04	8,04	-	2,29	NO	
	62,5%	-	-	74.534	57.433	8,04	8,04	-	2,59	NO	
	75%	75.494	25.897	74.534	31.823	8,04	8,04	5,75	4,67	NO	
	87,5%	74.534	92.471	-	-	16,08	16,08	2,99	-	NO	
	100%	74.544	122.274	-	-	16,08	16,08	2,26	-	NO	
Trave S3-S4	0%	74.385	122.259	-	-	16,08	16,08	2,26	-	NO	
	12,5%	74.385	92.453	-	-	16,08	16,08	2,99	-	NO	
	25%	75.336	25.872	74.385	31.846	8,04	8,04	5,75	4,67	NO	
	37,5%	-	-	74.385	57.461	8,04	8,04	-	2,59	NO	
	50%	-	-	74.385	64.799	8,04	8,04	-	2,29	NO	
	62,5%	-	-	74.385	64.683	8,04	8,04	-	2,30	NO	
	75%	-	-	74.385	58.275	8,04	8,04	-	2,55	NO	
	87,5%	75.336	22.930	74.385	33.591	8,04	8,04	6,49	4,42	NO	
	100%	74.385	45.434	-	-	8,04	8,04	3,27	-	NO	

- LEGENDA:**
- Id<sub>Tr</sub>** Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- %L<sub>L1</sub>** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L<sub>L1</sub>), a partire dall'estremo iniziale.
- R<sub>f</sub>** [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.
- N<sub>Ed,sr</sub>** Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.
- M<sub>Ed,3,s</sub>**
- N<sub>Ed,ir</sub>** Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.
- M<sub>Ed,3,i</sub>**
- A<sub>s,sr</sub> A<sub>s,i</sub>** Armatura a flessione superiore e inferiore.
- CS<sub>supr</sub>** 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).
- CS<sub>inf</sub>**

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

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU															
Id <sub>Tr</sub>	%L <sub>L1</sub>	+/-	V <sub>Ed,2</sub>	CS	V <sub>Rcd</sub>	V <sub>Rsd,s</sub>	N <sub>Ed</sub>	V <sub>Rsd,p</sub>	V <sub>R1</sub>	V <sub>fd</sub>	Ctg θ	A <sub>sw</sub>	A <sub>sw,p</sub>	A <sub>s,Dg</sub>	R <sub>f</sub>
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]	
Loculo 5									Travata: Trave S1-S3-S4						
Trave S1-S3	0%	+	96.770	2,77	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	86.299	3,11	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
	25%	+	58.448	4,59	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	30.600	8,76	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-4.165	64,36	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
	50%	+	2.749	97,52	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-32.014	8,37	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	-	-	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-59.864	4,48	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
	75%	+	-	-	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-87.714	3,06	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	-	-	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-	2,32	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	-	-	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-	2,13	348.972	268.077	7.547	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO

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

Id <sub>Tr</sub>	%L <sub>LI</sub>	+/-	V <sub>Ed,2</sub>	CS	V <sub>Rcd</sub>	V <sub>Rsd,s</sub>	N <sub>Ed</sub>	V <sub>Rsd,p</sub>	V <sub>R1</sub>	V <sub>fd</sub>	Ctg Θ	A <sub>sw</sub>	A <sub>sw,p</sub>	A <sub>s,Dg</sub>	R <sub>f</sub>
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm <sup>2</sup> /cm]	[cm <sup>2</sup> ]	[cm <sup>2</sup> ]	
Trave S3-S4			126.035												
	0%	+	126.040	2,13	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	115.569	2,32	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
	25%	+	87.720	3,06	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	59.870	4,48	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
	50%	+	32.019	8,37	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-2.745	97,66	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	4.171	64,27	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-30.594	8,76	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
	75%	+	-	-	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-58.443	4,59	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	-	-	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-86.294	3,11	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	-	-	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO
		-	-96.765	2,77	348.971	268.077	7.537	0	0	0	2,50	0,0671	0,0000	0,0000	NO

LEGENDA:

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

Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio

%LLI Tp <sub>rnf</sub>	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo							
	Id <sub>Cmb</sub>	σ <sub>cc</sub>	σ <sub>cd,amm</sub>	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed,3</sub>	M <sub>Ed,2</sub>	CS	Verific ato	Id <sub>Cmb</sub>	σ <sub>at</sub>	σ <sub>td,amm</sub>	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed,3</sub>	M <sub>Ed,2</sub>	CS	Verific ato
[%]		[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]	[N-m]		
Loculo 5									Travata: Trave S1-S3-S4							
Trave: Trave S1-S3				FRC=0,01 cm												
0%	RAR	1,920	14,94	50.824	30.962	-	7,78	SI	RAR	16,547	360,00	50.824	30.962	-	21,76	SI
	QPR	0,297	11,21	8.003	4.777	-	37,72	SI								
25%	RAR	1,900	14,94	50.824	-30.591	-	7,86	SI	RAR	16,303	360,00	50.824	-30.591	-	22,08	SI
	QPR	0,287	11,21	8.003	-4.583	-	39,10	SI								
50%	RAR	2,535	14,94	50.824	-42.404	-	5,89	SI	RAR	24,077	360,00	50.824	-42.404	-	14,95	SI
	QPR	0,385	11,21	8.003	-6.408	-	29,13	SI								
75%	RAR	0,496	14,94	50.824	-4.473	-	30,14	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,078	11,21	8.003	-694	-	NS	SI								
100%	RAR	4,809	14,94	50.824	83.198	-	3,11	SI	RAR	113,841	360,00	50.824	83.198	-	3,16	SI
	QPR	0,591	11,21	8.003	12.554	-	18,96	SI								
Trave: Trave S3-S4				FRC=0,01 cm												
0%	RAR	4,809	14,94	50.723	83.190	-	3,11	SI	RAR	113,860	360,00	50.723	83.190	-	3,16	SI
	QPR	0,591	11,21	7.992	12.563	-	18,95	SI								
25%	RAR	0,496	14,94	50.723	-4.487	-	30,12	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,077	11,21	7.992	-691	-	NS	SI								
50%	RAR	2,536	14,94	50.723	-42.423	-	5,89	SI	RAR	24,097	360,00	50.723	-42.423	-	14,94	SI
	QPR	0,385	11,21	7.992	-6.408	-	29,13	SI								
75%	RAR	1,901	14,94	50.723	-30.616	-	7,86	SI	RAR	16,327	360,00	50.723	-30.616	-	22,05	SI
	QPR	0,287	11,21	7.992	-4.588	-	39,07	SI								
100%	RAR	1,918	14,94	50.723	30.931	-	7,79	SI	RAR	16,534	360,00	50.723	30.931	-	21,77	SI
	QPR	0,296	11,21	7.992	4.768	-	37,79	SI								

LEGENDA:

- %L<sub>LI</sub>** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L<sub>LI</sub>), 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<sub>Cmb</sub>** Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
- σ<sub>cc</sub>** Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.
- σ<sub>cd,amm</sub>** Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.
- N<sub>Ed</sub>, M<sub>Ed,3</sub>, M<sub>Ed,2</sub>** Sollecitazioni di progetto.
- σ<sub>at</sub>** Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.
- σ<sub>td,amm</sub>** Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.
- CS** Coefficiente di Sicurezza (= σ<sub>cd, amm</sub>/σ<sub>cc</sub> ; σ<sub>td, amm</sub>/σ<sub>at</sub>). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).
- Verificato** [SI] = La verifica è soddisfatta (σ<sub>cc</sub>≤σ<sub>cd,amm</sub> ; σ<sub>at</sub>≤σ<sub>td,amm</sub>). [NO] = La verifica NON è soddisfatta (σ<sub>cc</sub>>σ<sub>cd,amm</sub>; σ<sub>at</sub>>σ<sub>td,amm</sub>).



# Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione													
%L <sub>L</sub>	Id <sub>cmb</sub>	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed,3</sub>	M <sub>Ed,2</sub>	σ <sub>ct,f</sub>	σ <sub>t</sub>	ε <sub>sm</sub>	A <sub>e</sub>	Δ <sub>sm</sub>	W <sub>d</sub>	W <sub>amm</sub>	CS	Verificato
[%]		[N]	[N·m]	[N·m]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]		[cm <sup>2</sup> ]	[mm]	[mm]	[mm]		
<b>Loculo 5</b>													
Trave: Trave S1-S3				FRC=0,01 cm				Travata: Trave S1-S3-S4					
								AA= PCA					
0%	FRQ	7.939	4.772	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	8.003	4.777	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	7.939	-851	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	8.003	-845	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	7.939	-4.590	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	8.003	-4.583	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	7.939	-6.444	-	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	8.003	-6.438	-	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	7.939	-6.415	-	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	8.003	-6.408	-	0,30	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	7.939	-4.500	-	0,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	8.003	-4.493	-	0,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	7.939	-702	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	8.003	-694	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	8.001	4.989	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	8.003	4.989	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	8.001	12.554	-	0,52	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	8.003	12.554	-	0,52	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave S3-S4				FRC=0,01 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	7.991	12.563	-	0,52	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.992	12.563	-	0,52	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	7.991	4.994	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.992	4.994	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	7.928	-698	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.992	-691	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	7.928	-4.499	-	0,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.992	-4.492	-	0,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	7.928	-6.415	-	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.992	-6.408	-	0,30	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	7.928	-6.447	-	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.992	-6.440	-	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	7.928	-4.594	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.992	-4.588	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	7.928	-857	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.992	-852	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	7.991	4.768	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.992	4.768	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

## LEGENDA:

Id <sub>Tr</sub>	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L <sub>L</sub>	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L <sub>L</sub> ), 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 <sub>cmb</sub>	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
N <sub>Ed</sub> , M <sub>Ed,3</sub> , M <sub>Ed,2</sub>	Sollecitazioni di progetto.
σ <sub>ct,f</sub>	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ <sub>t</sub> la sezione è soggetta a fessurazione.
σ <sub>t</sub>	N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
ε <sub>sm</sub>	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 <sub>e</sub>	Deformazione media nel calcestruzzo.
Δ <sub>sm</sub>	Area efficace del calcestruzzo teso.
W <sub>d</sub>	Distanza media tra le fessure.
W <sub>amm</sub>	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
CS	Valore ammissibile di apertura delle fessure.
Verificato	Coefficiente di Sicurezza (=W <sub>d</sub> / W <sub>amm</sub> ). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W <sub>d</sub> = 0). [SI] = W <sub>d</sub> ≤ W <sub>amm</sub> ; [NO] = W <sub>d</sub> > W <sub>amm</sub>

# Setti - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)

Setti - Verifiche pressoflessione deviata allo SLU													
CS	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed,3</sub>	M <sub>Ed,2</sub>	M <sub>Rd,3</sub>	M <sub>Rd,2</sub>	α	N <sub>R</sub>	N <sub>Ed,max</sub>	φ <sub>cnf</sub>	φ <sub>no, cnf</sub>	n <sub>r, cnf</sub>	n <sub>r, B</sub>	n <sub>r, L, no cnf</sub>
	[N]	[N·m]	[N·m]	[N·m]	[N·m]		[N]	[N]	[mm]	[mm]			
<b>Loculo 1</b>													
Sezione 0.00m (Loculo 1)							Setto S1 Parete a						
NS	95.867	8.911	-4.004	263.941	2.841.343	1,72	5.079.600	115.481	14	14	6	0	5
<b>Sezione 0.90m (Loculo 1)</b>													
NS	205.846	1.401	72.328	275.976	2.966.004	1,70	5.079.600	108.918	14	14	6	0	5
<b>Loculo 2</b>													
Sezione 0.00m (Loculo 2)							Setto S1 Parete a						
NS	199.764	-1.823	-60.515	196.754	2.071.030	1,76	5.079.600	102.538	10	14	0	0	11
<b>Sezione 0.80m (Loculo 2)</b>													
NS	77.265	19	-15.917	183.049	1.921.886	1,00	5.079.600	86.488	10	14	0	0	11
<b>Loculo 3</b>													
Sezione 0.00m (Loculo 3)							Setto S1 Parete a						
NS	182.968	-4.528	-72.516	194.879	2.050.779	1,76	5.079.600	80.910	10	14	0	0	11

Setti - Verifiche pressoflessione deviata allo SLU													
CS	N <sub>Ed</sub> [N]	M <sub>Ed,3</sub> [N-m]	M <sub>Ed,2</sub> [N-m]	M <sub>Rd,3</sub> [N-m]	M <sub>Rd,2</sub> [N-m]	α	N <sub>R</sub> [N]	N <sub>Ed,max</sub> [N]	φ <sub>cnf</sub> [mm]	φ <sub>no,cnf</sub> [mm]	n <sub>f,cnf</sub>	n <sub>f,B</sub>	n <sub>f,L,nocnf</sub>
Sezione 0.80m (Loculo 3)													
NS	55.837	-65	-13.887	180.653	1.895.514	1,00	5.079.600	63.375	10	14	0	0	11
Loculo 4				Setto S1				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 4)													
NS	158.280	-4.682	-98.311	192.119	2.020.689	1,77	5.079.600	58.219	10	14	0	0	11
Sezione 0.80m (Loculo 4)													
NS	51.728	-89	17.409	180.196	1.890.368	1,00	5.079.600	40.446	10	14	0	0	11
Loculo 5				Setto S1				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 5)													
35,25	129.377	20.867	-132.901	188.886	1.985.628	1,77	5.079.600	35.197	10	14	0	0	11
Sezione 0.80m (Loculo 5)													
16,64	77.262	35.173	124.688	183.049	1.921.808	1,79	5.079.600	19.918	10	14	0	0	11
Loculo 1				Setto S2				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 1)													
66,25	498.531	-15.832	-72	1.048.795	42.925.345	1,00	19.302.480	512.779	14	14	23	0	21
Sezione 0.90m (Loculo 1)													
NS	420.403	2.785	-72	1.040.253	42.586.908	1,00	19.302.480	434.773	14	14	23	0	21
Loculo 2				Setto S2				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 2)													
NS	542.990	9.629	1.442	672.812	26.538.888	1,78	19.302.480	412.240	10	14	0	0	38
Sezione 0.80m (Loculo 2)													
NS	428.179	8.454	2.508	659.899	26.001.655	1,79	19.302.480	327.220	10	14	0	0	38
Loculo 3				Setto S2				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 3)													
NS	288.553	1.852	-84	644.205	25.346.420	1,00	19.302.480	305.349	10	14	0	0	38
Sezione 0.80m (Loculo 3)													
NS	208.691	1.852	-46	635.226	24.970.421	1,00	19.302.480	221.038	10	14	0	0	38
Loculo 4				Setto S2				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 4)													
NS	242.362	1.763	-14	639.012	25.129.168	1,00	19.302.480	199.417	10	14	0	0	38
Sezione 0.80m (Loculo 4)													
NS	120.478	1.685	95	625.300	24.553.796	1,00	19.302.480	116.803	10	14	0	0	38
Loculo 5				Setto S2				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 5)													
NS	196.570	-1.768	-248	633.858	24.913.199	1,80	19.302.480	95.778	10	14	0	0	38
Sezione 0.80m (Loculo 5)													
NS	37.811	2.262	-21	616.006	24.162.744	1,00	19.302.480	32.088	10	14	0	0	38
Loculo 1				Setto S3				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 1)													
17,45	294.640	-82	-175.619	285.677	3.064.721	1,00	5.079.600	131.404	14	14	6	0	5
Sezione 0.90m (Loculo 1)													
16,80	343.856	-23	185.624	291.034	3.119.139	1,00	5.079.600	140.131	14	14	6	0	5
Loculo 2				Setto S3				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 2)													
13,72	338.138	2	-163.003	212.204	2.236.677	1,00	5.079.600	133.282	10	14	0	0	11
Sezione 0.80m (Loculo 2)													
13,34	342.335	-3	167.991	212.671	2.241.728	1,00	5.079.600	118.822	10	14	0	0	11
Loculo 3				Setto S3				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 3)													
11,95	337.431	-1	-187.109	212.126	2.235.834	1,00	5.079.600	112.047	10	14	0	0	11
Sezione 0.80m (Loculo 3)													
11,57	320.310	-5	191.425	210.216	2.215.552	1,00	5.079.600	92.041	10	14	0	0	11
Loculo 4				Setto S3				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 4)													
9,14	317.450	-6	-242.012	209.893	2.212.160	1,00	5.079.600	85.918	10	14	0	0	11
Sezione 0.80m (Loculo 4)													
8,90	292.812	18	245.232	207.150	2.182.769	1,00	5.079.600	64.067	10	14	0	0	11
Loculo 5				Setto S3				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 5)													
6,52	287.019	53	-333.527	206.505	2.175.918	1,00	5.079.600	57.499	10	14	0	0	11
Sezione 0.80m (Loculo 5)													
6,53	183.081	90	314.298	194.896	2.050.853	1,00	5.079.600	33.898	10	14	0	0	11
Loculo 1				Setto S4				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 1)													
NS	102.510	-8.988	-5.348	264.664	2.849.060	1,72	5.079.600	115.288	14	14	6	0	5
Sezione 0.90m (Loculo 1)													
NS	205.642	-1.494	71.799	275.950	2.965.711	1,70	5.079.600	108.818	14	14	6	0	5
Loculo 2				Setto S4				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 2)													
NS	201.109	1.845	-62.354	196.911	2.072.651	1,76	5.079.600	103.281	10	14	0	0	11
Sezione 0.80m (Loculo 2)													
NS	80.301	-22	-16.876	183.397	1.925.590	1,00	5.079.600	85.800	10	14	0	0	11
Loculo 3				Setto S4				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 3)													
NS	181.523	4.483	-71.463	194.721	2.048.999	1,76	5.079.600	80.487	10	14	0	0	11
Sezione 0.80m (Loculo 3)													
NS	164.409	5.013	77.490	192.807	2.028.163	1,77	5.079.600	63.477	10	14	0	0	11
Loculo 4				Setto S4				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 4)													
NS	155.876	4.584	-95.783	191.849	2.017.844	1,77	5.079.600	57.866	10	14	0	0	11
Sezione 0.80m (Loculo 4)													
NS	52.152	99	18.359	180.240	1.890.914	1,00	5.079.600	40.753	10	14	0	0	11

Setti - Verifiche pressoflessione deviata allo SLU													
CS	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed,3</sub>	M <sub>Ed,2</sub>	M <sub>Rd,3</sub>	M <sub>Rd,2</sub>	α	N <sub>R</sub>	N <sub>Ed,max</sub>	φ <sub>cnf</sub>	φ <sub>no, cnf</sub>	n <sub>f, cnf</sub>	n <sub>f, B</sub>	n <sub>f, L, nocnf</sub>
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N-m]		[N]	[N]	[mm]	[mm]			
Loculo 5							Setto S4						
Sezione 0.00m (Loculo 5)													
37,62	124.949	-20.219	-125.946	188.392	1.980.176	1,77	5.079.600	34.724	10	14	0	0	11
Sezione 0.80m (Loculo 5)													
15,09	80.820	-36.801	141.343	183.449	1.926.207	1,79	5.079.600	20.041	10	14	0	0	11

LEGENDA:

- CS
- Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
- N<sub>Ed</sub>
- Sforzo normale di progetto (N<sub>Ed</sub> > 0: compressione).
- M<sub>Ed,3</sub>
- Momento flettente di progetto intorno a 3.
- M<sub>Ed,2</sub>
- Momento flettente di progetto intorno a 2.
- M<sub>Rd,3</sub>
- Momento resistente rispetto all'asse 3.
- M<sub>Rd,2</sub>
- Momento resistente rispetto all'asse 2.
- α
- Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.
- N<sub>R</sub>
- Sforzo Normale resistente.
- N<sub>Ed,max</sub>
- Massimo sforzo di compressione.
- φ<sub>cnf</sub>
- Diametro dei tondini della zona confinata.
- φ<sub>no, cnf</sub>
- Diametro dei tondini della zona non confinata.
- n<sub>r, cnf</sub>
- Numero dei Tondini della zona confinata.
- n<sub>r, B</sub>
- Numero dei tondini sul lato corto.
- n<sub>r, L, nocnf</sub>
- Numero dei Tondini sul lato lungo, nella zona non confinata.

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

Setti - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU															
CS <sub>cmp</sub>	CS <sub>trz</sub>	CS <sub>scr</sub>	V <sub>Ed</sub> [N]	V <sub>Rcd</sub> [N]	V <sub>Rsd,s</sub> [N]	V <sub>Rd,s</sub> [N]	V <sub>Rd,dd</sub> [N]	V <sub>Rd,fd</sub> [N]	N <sub>d</sub> [N]	Ctgθ	α <sub>smax</sub>	φ <sub>As,O</sub> [mm]	A <sub>sw</sub> [cm²/cm]	S <sub>A sw</sub> [cm]	
Loculo 1				Setto S1					Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 1)															
45,25	75,06	17,41	43.854	1.984.190	3.291.501	763.563	505.579	257.984	103.507	2,50	0	8	0,1257	8	
Sezione 0.90m (Loculo 1)															
39,43	65,42	15,18	50.310	1.983.603	3.291.501	763.566	505.579	257.987	100.908	2,50	0	8	0,1257	8	
Loculo 2				Setto S1					Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 2)															
35,49	29,46	VNR	55.869	1.982.959	1.645.751	0	0	0	95.636	2,50	0	10	0,0628	25	
Sezione 0.80m (Loculo 2)															
35,19	29,23	VNR	56.298	1.981.107	1.645.751	0	0	0	80.988	2,50	0	10	0,0628	25	
Loculo 3				Setto S1					Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 3)															
31,56	26,22	VNR	62.756	1.980.484	1.645.751	0	0	0	75.907	2,50	0	10	0,0628	25	
Sezione 0.80m (Loculo 3)															
31,20	25,95	VNR	63.412	1.978.412	1.645.751	0	0	0	59.606	2,50	0	10	0,0628	25	
Loculo 4				Setto S1					Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 4)															
30,36	25,26	VNR	65.146	1.977.811	1.645.751	0	0	0	54.770	2,50	0	10	0,0628	25	
Sezione 0.80m (Loculo 4)															
33,88	28,22	VNR	58.317	1.975.594	1.645.751	0	0	0	37.578	2,50	0	10	0,0628	25	
Loculo 5				Setto S1					Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 5)															
52,41	43,68	VNR	37.680	1.974.970	1.645.751	0	0	0	32.668	2,50	0	10	0,0628	25	
Sezione 0.80m (Loculo 5)															
43,01	35,88	VNR	45.862	1.972.651	1.645.751	0	0	0	16.378	2,50	0	10	0,0628	25	
Loculo 1				Setto S2					Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 1)															
80,30	NS	32,00	94.010	7.548.518	12.585.15 3	3.008.125	1.992.576	1.015.549	458.642	2,50	0	8	0,1257	8	
Sezione 0.90m (Loculo 1)															
74,80	NS	29,77	100.772	7.537.933	12.585.15 3	2.999.823	1.992.576	1.007.247	380.614	2,50	0	8	0,1257	8	
Loculo 2				Setto S2					Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 2)															
79,47	66,37	VNR	94.814	7.535.154	6.292.576	0	0	0	358.944	2,50	0	10	0,0628	25	
Sezione 0.80m (Loculo 2)															
83,81	70,09	VNR	89.782	7.524.960	6.292.576	0	0	0	282.143	2,50	0	10	0,0628	25	
Loculo 3				Setto S2					Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 3)															
NS	84,21	VNR	74.722	7.522.474	6.292.576	0	0	0	263.084	2,50	0	10	0,0628	25	
Sezione 0.80m (Loculo 3)															
NS	94,54	VNR	66.561	7.512.941	6.292.576	0	0	0	192.103	2,50	0	10	0,0628	25	
Loculo 4				Setto S2					Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 4)															
NS	NS	VNR	48.226	7.510.552	6.292.576	0	0	0	173.781	2,50	0	10	0,0628	25	
Sezione 0.80m (Loculo 4)															
NS	NS	VNR	39.566	7.501.248	6.292.576	0	0	0	104.014	2,50	0	10	0,0628	25	
Loculo 5				Setto S2					Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 5)															
NS	NS	VNR	24.360	7.498.882	6.292.576	0	0	0	85.656	2,50	0	10	0,0628	25	
Sezione 0.80m (Loculo 5)															
NS	NS	VNR	18.214	7.491.204	6.292.576	0	0	0	29.716	2,50	0	10	0,0628	25	
Loculo 1				Setto S3					Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 1)															
23,22	38,46	9,00	85.592	1.987.607	3.291.501	770.419	505.579	264.840	130.940	2,50	0	8	0,1257	8	
Sezione 0.90m (Loculo 1)															
20,16	33,38	7,81	98.595	1.987.370	3.291.501	769.618	505.579	264.039	132.430	2,50	0	8	0,1257	8	
Loculo 2				Setto S3					Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 2)															

Setti - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU														
CS <sub>cmp</sub>	CS <sub>tr,z</sub>	CS <sub>scr</sub>	V <sub>Ed</sub> [N]	V <sub>Rcd</sub> [N]	V <sub>Rsd,s</sub> [N]	V <sub>Rd,s</sub> [N]	V <sub>Rd,dd</sub> [N]	V <sub>Rd,fd</sub> [N]	N <sub>d</sub> [N]	CtgΘ	α <sub>smax</sub>	φ <sub>As,O</sub> [mm]	A <sub>sw</sub> [cm²/cm]	S <sub>Asw</sub> [cm]
16,90	14,00	VNR	117.580	1.986.638	1.645.751	0	0	0	126.169	2,50	0	10	0,0628	25
Sezione 0.80m (Loculo 2)														
16,76	13,90	VNR	118.437	1.984.883	1.645.751	0	0	0	112.179	2,50	0	10	0,0628	25
Loculo 3														
Sezione 0.00m (Loculo 3)														
15,32	12,71	VNR	129.478	1.984.168	1.645.751	0	0	0	105.954	2,50	0	10	0,0628	25
Sezione 0.80m (Loculo 3)														
15,27	12,68	VNR	129.810	1.981.875	1.645.751	0	0	0	87.463	2,50	0	10	0,0628	25
Loculo 4														
Sezione 0.00m (Loculo 4)														
14,01	11,64	VNR	141.378	1.981.206	1.645.751	0	0	0	81.622	2,50	0	10	0,0628	25
Sezione 0.80m (Loculo 4)														
14,59	12,13	VNR	135.632	1.978.694	1.645.751	0	0	0	61.277	2,50	0	10	0,0628	25
Loculo 5														
Sezione 0.00m (Loculo 5)														
14,58	12,13	VNR	135.680	1.977.964	1.645.751	0	0	0	55.062	2,50	0	10	0,0628	25
Sezione 0.80m (Loculo 5)														
12,15	10,13	VNR	162.516	1.974.830	1.645.751	0	0	0	33.223	2,50	0	10	0,0628	25
Loculo 1														
Sezione 0.00m (Loculo 1)														
44,68	74,12	17,19	44.408	1.984.163	3.291.501	763.452	505.579	257.873	103.307	2,50	0	8	0,1257	8
Sezione 0.90m (Loculo 1)														
39,17	64,99	15,08	50.644	1.983.591	3.291.501	763.494	505.579	257.914	100.821	2,50	0	8	0,1257	8
Loculo 2														
Sezione 0.00m (Loculo 2)														
35,47	29,44	VNR	55.900	1.982.983	1.645.751	0	0	0	95.915	2,50	0	10	0,0628	25
Sezione 0.80m (Loculo 2)														
34,95	29,03	VNR	56.684	1.981.064	1.645.751	0	0	0	80.609	2,50	0	10	0,0628	25
Loculo 3														
Sezione 0.00m (Loculo 3)														
31,43	26,12	VNR	63.008	1.980.446	1.645.751	0	0	0	75.596	2,50	0	10	0,0628	25
Sezione 0.80m (Loculo 3)														
31,22	25,97	VNR	63.372	1.978.429	1.645.751	0	0	0	59.746	2,50	0	10	0,0628	25
Loculo 4														
Sezione 0.00m (Loculo 4)														
30,34	25,24	VNR	65.194	1.977.764	1.645.751	0	0	0	54.411	2,50	0	10	0,0628	25
Sezione 0.80m (Loculo 4)														
33,89	28,23	VNR	58.299	1.975.639	1.645.751	0	0	0	37.893	2,50	0	10	0,0628	25
Loculo 5														
Sezione 0.00m (Loculo 5)														
52,68	43,90	VNR	37.486	1.974.896	1.645.751	0	0	0	32.169	2,50	0	10	0,0628	25
Sezione 0.80m (Loculo 5)														
43,52	36,30	VNR	45.332	1.972.706	1.645.751	0	0	0	16.717	2,50	0	10	0,0628	25

LEGENDA:

V<sub>Ed</sub> Taglio di progetto.  
V<sub>Rcd</sub> Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.  
V<sub>Rsd,s</sub> Resistenza a taglio trazione delle staffe.  
V<sub>Rd,s</sub> Resistenza a taglio per scorrimento.  
V<sub>Rd,dd</sub> Resistenza allo scorrimento per effetto spinotto.  
V<sub>Rd,fd</sub> Resistenza allo scorrimento per attrito.  
N<sub>d</sub> Sforzo normale utilizzato per il calcolo di α<sub>c</sub>.  
CtgΘ Cotangente dell'angolo Θ utilizzata nella verifica.  
α<sub>smax</sub> Rapporto di taglio Massimo.  
φ<sub>As,O</sub> Diametro dei ferri orizzontali.  
A<sub>sw</sub> Area delle staffe per unità di lunghezza.  
S<sub>Asw</sub> Passo ferri armatura a taglio esecutiva.  
CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

Setti - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Setti - verifiche delle tensioni di esercizio																	
Lv	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Id <sub>Cm</sub> b	σ <sub>cc</sub> [N/mm <sup>2</sup> ]	σ <sub>cd,am</sub> m [N/mm <sup>2</sup> ]	N <sub>Ed</sub> [N]	M <sub>Ed,3</sub> [N-m]	M <sub>Ed,2</sub> [N-m]	CS	Verificat o	Id <sub>Cm</sub> b	σ <sub>at</sub> [N/mm <sup>2</sup> ]	σ <sub>td,am</sub> m [N/mm <sup>2</sup> ]	N <sub>Ed</sub> [N]	M <sub>Ed,3</sub> [N-m]	M <sub>Ed,2</sub> [N-m]	CS	Verificat o	
Parete a AA= PCA																	
Loculo 1	Setto S1								Parete a								
Sezione: 0.00m (Loculo 1)	RAR	0,279	14,94	134.030	-2.753	44.434	53,53	SI	RAR	0,000	360,00	0	0	0	-	SI	
	QPR	0,155	11,21	103.507	-1.259	11.864	72,23	SI									
Sezione: 0.90m (Loculo 1)	RAR	0,273	14,94	148.539	-1.080	49.432	54,82	SI	RAR	0,000	360,00	0	0	0	-	SI	
	QPR	0,155	11,21	100.908	-1.233	14.183	72,08	SI									
Parete a AA= PCA																	
Loculo 2	Setto S1								Parete a								
Sezione: 0.00m (Loculo 2)	RAR	0,263	14,94	143.852	1.248	41.273	56,78	SI	RAR	0,000	360,00	0	0	0	-	SI	
	QPR	0,131	11,21	95.636	304	10.559	85,65	SI									
Sezione: 0.80m (Loculo 2)	RAR	0,276	14,94	134.869	1.911	-43.45	54,09	SI	RAR	0,000	360,00	0	0	0	-	SI	

Lv	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Id <sub>cm</sub> b	σ <sub>cc</sub>	σ <sub>cd,am</sub> m	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed,3</sub>	M <sub>Ed,2</sub>	CS	Verificat o	Id <sub>cm</sub> b	σ <sub>at</sub>	σ <sub>td,am</sub> m	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed,3</sub>	M <sub>Ed,2</sub>	CS	Verificat o
		[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]	[N-m]		
	QPR	0,119	11,21	80.98 8	498	11.14 1	94,42	SI								
<b>Parete a AA= PCA</b>																
<b>Loculo 3</b>	<b>Setto S1</b>								<b>Parete a</b>							
Sezione: 0.00m (Loculo 3)	RAR	0,304	14,94	130.5 76	3.100	49.50 3	49,08	SI	RAR	0,114	360,0 0	130.5 76	3.100	49.50 3	NS	SI
	QPR	0,120	11,21	75.90 7	713	11.39 5	93,28	SI								
Sezione: 0.80m (Loculo 3)	RAR	0,303	14,94	115.5 11	3.361	51.51 5	49,29	SI	RAR	0,475	360,0 0	115.5 11	3.361	51.51 5	NS	SI
	QPR	0,099	11,21	59.60 6	598	11.40 2	NS	SI								
<b>Parete a AA= PCA</b>																
<b>Loculo 4</b>	<b>Setto S1</b>								<b>Parete a</b>							
Sezione: 0.00m (Loculo 4)	RAR	0,323	14,94	111.7 73	3.211	67.00 0	46,19	SI	RAR	0,980	360,0 0	111.7 73	3.211	67.00 0	NS	SI
	QPR	0,098	11,21	54.77 0	568	13.01 9	NS	SI								
Sezione: 0.80m (Loculo 4)	RAR	0,251	14,94	94.40 9	-324	67.78 3	59,42	SI	RAR	0,652	360,0 0	94.40 9	-324	67.78 3	NS	SI
	QPR	0,069	11,21	37.57 8	154	12.61 4	NS	SI								
<b>Parete a AA= PCA</b>																
<b>Loculo 5</b>	<b>Setto S1</b>								<b>Parete a</b>							
Sezione: 0.00m (Loculo 5)	RAR	0,575	14,94	90.06 3	14.19 4	90.47 8	25,98	SI	RAR	4,447	360,0 0	90.06 3	14.19 4	90.47 8	80,96	SI
	QPR	0,117	11,21	32.66 8	-2.381	15.17 1	95,78	SI								
Sezione: 0.80m (Loculo 5)	RAR	0,740	14,94	53.32 7	23.96 1	84.89 9	20,20	SI	RAR	7,085	360,0 0	53.32 7	23.96 1	84.89 9	50,81	SI
	QPR	0,137	11,21	16.37 8	-4.431	13.98 8	81,57	SI								
<b>Parete a AA= PCA</b>																
<b>Loculo 1</b>	<b>Setto S2</b>								<b>Parete a</b>							
Sezione: 0.00m (Loculo 1)	RAR	0,244	14,94	531.8 08	19.58 2	3.614	61,19	SI	RAR	0,000	360,0 0	0	0	0	-	SI
	QPR	0,201	11,21	458.6 42	15.04 8	3.010	55,73	SI								
Sezione: 0.90m (Loculo 1)	RAR	0,148	14,94	429.1 54	-6.427	1.224	NS	SI	RAR	0,000	360,0 0	0	0	0	-	SI
	QPR	0,121	11,21	380.6 14	-3.616	1.003	92,71	SI								
<b>Parete a AA= PCA</b>																
<b>Loculo 2</b>	<b>Setto S2</b>								<b>Parete a</b>							
Sezione: 0.00m (Loculo 2)	RAR	0,149	14,94	402.4 84	-6.774	-939	NS	SI	RAR	0,000	360,0 0	0	0	0	-	SI
	QPR	0,120	11,21	358.9 44	-3.757	-102	93,14	SI								
Sezione: 0.80m (Loculo 2)	RAR	0,121	14,94	317.1 84	-5.977	-1.768	NS	SI	RAR	0,000	360,0 0	0	0	0	-	SI
	QPR	0,098	11,21	282.1 43	-3.504	-952	NS	SI								
<b>Parete a AA= PCA</b>																
<b>Loculo 3</b>	<b>Setto S2</b>								<b>Parete a</b>							
Sezione: 0.00m (Loculo 3)	RAR	0,106	14,94	298.6 22	-4.187	-94	NS	SI	RAR	0,000	360,0 0	0	0	0	-	SI
	QPR	0,084	11,21	263.0 84	-1.970	137	NS	SI								
Sezione: 0.80m (Loculo 3)	RAR	0,087	14,94	239.7 59	-3.707	232	NS	SI	RAR	0,000	360,0 0	0	0	0	-	SI
	QPR	0,064	11,21	192.1 03	-2.000	88	NS	SI								
<b>Parete a AA= PCA</b>																
<b>Loculo 4</b>	<b>Setto S2</b>								<b>Parete a</b>							
Sezione: 0.00m (Loculo 4)	RAR	0,075	14,94	226.4 00	-2.178	-321	NS	SI	RAR	0,000	360,0 0	0	0	0	-	SI
	QPR	0,055	11,21	173.7 81	-1.181	-54	NS	SI								
Sezione: 0.80m (Loculo 4)	RAR	0,052	14,94	184.6 67	-90	123	NS	SI	RAR	0,000	360,0 0	0	0	0	-	SI
	QPR	0,036	11,21	104.0 14	-1.266	-205	NS	SI								
<b>Parete a AA= PCA</b>																
<b>Loculo 5</b>	<b>Setto S2</b>								<b>Parete a</b>							
Sezione: 0.00m (Loculo 5)	RAR	0,051	14,94	174.0	530	461	NS	SI	RAR	0,000	360,0	0	0	0	-	SI

Lv	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Id <sub>Cm</sub> b	σ <sub>cc</sub>	σ <sub>cd,am</sub> m	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed,3</sub>	M <sub>Ed,2</sub>	CS	Verificat o	Id <sub>Cm</sub> b	σ <sub>at</sub>	σ <sub>td,am</sub> m	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed,3</sub>	M <sub>Ed,2</sub>	CS	Verificat o
		[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]	[N-m]		
Sezione: 0.80m (Loculo 5)	QPR	0,029	11,21	85.65 6	-868	96	NS	SI			0					
	RAR	0,041	14,94	147.6 02	19	388	NS	SI	RAR	0,000	360,0 0	0	0	0	-	SI
	QPR	0,017	11,21	29.71 6	-1.516	-213	NS	SI								
<b>Parete a AA= PCA</b>																
<b>Loculo 1</b>								<b>Setto S3</b>								
Sezione: 0.00m (Loculo 1)	RAR	0,456	14,94	211.1 09	60	120.9 25	32,76	SI	RAR	0,256	360,0 0	211.1 09	60	120.9 25	NS	SI
	QPR	0,218	11,21	130.9 40	51	41.97 3	51,44	SI								
Sezione: 0.90m (Loculo 1)	RAR	0,502	14,94	243.7 04	18	127.6 98	29,76	SI	RAR	0,000	360,0 0	0	0	0	-	SI
	QPR	0,221	11,21	132.4 30	15	43.15 2	50,71	SI								
<b>Parete a AA= PCA</b>																
<b>Loculo 2</b>								<b>Setto S3</b>								
Sezione: 0.00m (Loculo 2)	RAR	0,485	14,94	239.2 62	-1	111.8 69	30,78	SI	RAR	0,000	360,0 0	0	0	0	-	SI
	QPR	0,201	11,21	126.1 69	-1	32.83 5	55,66	SI								
Sezione: 0.80m (Loculo 2)	RAR	0,494	14,94	240.5 53	2	115.2 30	30,25	SI	RAR	0,000	360,0 0	0	0	0	-	SI
	QPR	0,186	11,21	112.1 79	-2	32.50 8	60,26	SI								
<b>Parete a AA= PCA</b>																
<b>Loculo 3</b>								<b>Setto S3</b>								
Sezione: 0.00m (Loculo 3)	RAR	0,517	14,94	236.6 69	1	128.0 58	28,93	SI	RAR	0,154	360,0 0	236.6 69	1	128.0 58	NS	SI
	QPR	0,177	11,21	105.9 54	-2	31.21 3	63,41	SI								
Sezione: 0.80m (Loculo 3)	RAR	0,508	14,94	223.2 84	3	130.9 20	29,38	SI	RAR	0,453	360,0 0	223.2 84	3	130.9 20	NS	SI
	QPR	0,155	11,21	87.46 3	-1	30.28 7	72,15	SI								
<b>Parete a AA= PCA</b>																
<b>Loculo 4</b>								<b>Setto S3</b>								
Sezione: 0.00m (Loculo 4)	RAR	0,577	14,94	220.8 03	4	165.1 52	25,88	SI	RAR	1,531	360,0 0	220.8 03	4	165.1 52	NS	SI
	QPR	0,154	11,21	81.62 2	1	32.58 4	72,78	SI								
Sezione: 0.80m (Loculo 4)	RAR	0,562	14,94	202.2 20	-13	167.2 24	26,57	SI	RAR	1,889	360,0 0	202.2 20	-13	167.2 24	NS	SI
	QPR	0,130	11,21	61.27 7	-6	31.14 5	86,43	SI								
<b>Parete a AA= PCA</b>																
<b>Loculo 5</b>								<b>Setto S3</b>								
Sezione: 0.00m (Loculo 5)	RAR	0,683	14,94	197.7 31	-37	227.1 22	21,87	SI	RAR	3,784	360,0 0	197.7 31	-37	227.1 22	95,14	SI
	QPR	0,136	11,21	55.06 2	-6	37.51 5	82,14	SI								
Sezione: 0.80m (Loculo 5)	RAR	0,590	14,94	132.6 71	-64	215.1 09	25,31	SI	RAR	4,459	360,0 0	132.6 71	-64	215.1 09	80,73	SI
	QPR	0,108	11,21	33.22 3	-11	34.76 3	NS	SI								
<b>Parete a AA= PCA</b>																
<b>Loculo 1</b>								<b>Setto S4</b>								
Sezione: 0.00m (Loculo 1)	RAR	0,280	14,94	133.7 64	2.871	43.89 8	53,34	SI	RAR	0,000	360,0 0	0	0	0	-	SI
	QPR	0,154	11,21	103.3 08	1.331	11.43 6	72,57	SI								
Sezione: 0.90m (Loculo 1)	RAR	0,271	14,94	148.3 93	1.154	49.03 5	55,05	SI	RAR	0,000	360,0 0	0	0	0	-	SI
	QPR	0,156	11,21	100.8 22	1.297	13.87 7	71,81	SI								
<b>Parete a AA= PCA</b>																
<b>Loculo 2</b>								<b>Setto S4</b>								
Sezione: 0.00m (Loculo 2)	RAR	0,267	14,94	144.7 69	-1.263	42.52 0	55,95	SI	RAR	0,000	360,0 0	0	0	0	-	SI
	QPR	0,130	11,21	95.91	-306	10.94	86,17	SI								

Setti - verifiche delle tensioni di esercizio																
Lv	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Id <sub>Cmb</sub>	σ <sub>cc</sub>	σ <sub>cd,amm</sub>	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed,3</sub>	M <sub>Ed,2</sub>	CS	Verificato	Id <sub>Cmb</sub>	σ <sub>at</sub>	σ <sub>td,amm</sub>	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed,3</sub>	M <sub>Ed,2</sub>	CS	Verificato
	b	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]	[N-m]			b	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]	[N-m]		
Sezione: 0.80m (Loculo 2)	RAR	0,267	14,94	6 133.979	-1.904	6 41.605	55,96	SI	RAR	0,000	360,00	0	0	0	-	SI
	QPR	0,117	11,21	80.609	-503	10.490	95,75	SI								
Parete a AA= PCA																
Setto S4								Parete a								
Sezione: 0.00m (Loculo 3)	RAR	0,301	14,94	129.580	-3.069	48.760	49,61	SI	RAR	0,097	360,00	129.580	-3.069	48.760	NS	SI
	QPR	0,117	11,21	75.596	-691	11.068	95,91	SI								
Sezione: 0.80m (Loculo 3)	RAR	0,303	14,94	116.420	-3.428	52.853	49,25	SI	RAR	0,507	360,00	116.420	-3.428	52.853	NS	SI
	QPR	0,099	11,21	59.746	-618	11.459	NS	SI								
Parete a AA= PCA																
Setto S4								Parete a								
Sezione: 0.00m (Loculo 4)	RAR	0,317	14,94	110.128	-3.145	65.259	47,17	SI	RAR	0,921	360,00	110.128	-3.145	65.259	NS	SI
	QPR	0,095	11,21	54.411	-561	12.600	NS	SI								
Sezione: 0.80m (Loculo 4)	RAR	0,260	14,94	96.472	317	72.554	57,56	SI	RAR	0,749	360,00	96.472	317	72.554	NS	SI
	QPR	0,071	11,21	37.893	-161	13.344	NS	SI								
Parete a AA= PCA																
Setto S4								Parete a								
Sezione: 0.00m (Loculo 5)	RAR	0,553	14,94	87.047	13.753	85.726	27,02	SI	RAR	4,192	360,00	87.047	13.753	85.726	85,87	SI
	QPR	0,111	11,21	32.169	2.307	14.311	NS	SI								
Sezione: 0.80m (Loculo 5)	RAR	0,775	14,94	55.746	25.068	96.198	19,28	SI	RAR	7,532	360,00	55.746	25.068	96.198	47,79	SI
	QPR	0,144	11,21	16.717	4.584	15.466	77,83	SI								

**LEGENDA:**

<b>Lv</b>	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. L'eventuale indicazione "Parete .." distingue i diversi tratti di un setto composto.
<b>Id<sub>Cmb</sub></b>	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
<b>σ<sub>cc</sub></b>	Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.
<b>σ<sub>cd,amm</sub></b>	Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.
<b>σ<sub>at</sub></b>	Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.
<b>σ<sub>td,amm</sub></b>	Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio.
<b>CS</b>	Coefficiente di Sicurezza (= σ <sub>d</sub> , amm/σ <sub>cc</sub> ; σ <sub>td</sub> , amm/σ <sub>at</sub> ). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).
<b>Verificato</b>	[SI] = σ <sub>cc</sub> ≤ σ <sub>cd,amm</sub> ; σ <sub>at</sub> ≤ σ <sub>td,amm</sub> . [NO] = σ <sub>cc</sub> > σ <sub>cd,amm</sub> ; σ <sub>at</sub> > σ <sub>td,amm</sub> .
<b>N<sub>Ed</sub>, M<sub>Ed,3</sub>, M<sub>Ed,2</sub></b>	Sollecitazioni di progetto.

**Setti - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)**

Setti - verifica allo stato limite di fessurazione												
<b>Id<sub>Cmb</sub></b>	<b>N<sub>Ed</sub></b> [N]	<b>M<sub>Ed,3</sub></b> [N-m]	<b>M<sub>Ed,2</sub></b> [N-m]	<b>σ<sub>ct,f</sub></b> [N/mm <sup>2</sup> ]	<b>σ<sub>t</sub></b> [N/mm <sup>2</sup> ]	<b>ε<sub>sm</sub></b>	<b>A<sub>e</sub></b> [cm <sup>2</sup> ]	<b>Δ<sub>sm</sub></b> [mm]	<b>W<sub>d</sub></b> [mm]	<b>W<sub>amm</sub></b> [mm]	<b>CS</b>	<b>Verificato</b>
Parete a AA= PCA												
Loculo 1			Setto S1				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 1)												
FRQ	103.507	-1.259	11.864	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	103.507	-1.259	11.864	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.90m (Loculo 1)												
FRQ	100.908	-1.233	-14.183	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	100.908	-1.233	-14.183	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 2			Setto S1				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 2)												
FRQ	95.657	304	10.570	-0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	95.636	304	10.559	-0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.80m (Loculo 2)												
FRQ	80.988	498	-11.141	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	80.988	498	-11.141	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 3			Setto S1				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 3)												
FRQ	75.907	713	11.395	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	75.907	713	11.395	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.80m (Loculo 3)												
FRQ	59.615	598	-11.408	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI

Setti - verifica allo stato limite di fessurazione												
Id <sub>cmb</sub>	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed,3</sub>	M <sub>Ed,2</sub>	σ <sub>ct,f</sub>	σ <sub>t</sub>	ε <sub>sm</sub>	A <sub>e</sub>	Δ <sub>sm</sub>	W <sub>d</sub>	W <sub>amm</sub>	CS	Verificato
	[N]	[N·m]	[N·m]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]		[cm <sup>2</sup> ]	[mm]	[mm]	[mm]		
QPR	59.606	598	-11.402	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 4		Setto S1				Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 4)												
FRQ	54.770	568	13.019	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	54.770	568	13.019	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.80m (Loculo 4)												
FRQ	37.581	154	-12.618	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	37.578	154	-12.614	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 5		Setto S1				Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 5)												
FRQ	33.178	-2.414	15.306	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	32.668	-2.381	15.171	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.80m (Loculo 5)												
FRQ	16.721	-4.504	-14.073	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	16.378	-4.431	-13.988	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 1		Setto S2				Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 1)												
FRQ	467.233	15.535	3.063	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	458.642	15.048	3.010	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.90m (Loculo 1)												
FRQ	380.614	-3.616	1.003	-0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	380.614	-3.616	1.003	-0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 2		Setto S2				Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 2)												
FRQ	358.979	-3.759	-99	-0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	358.944	-3.757	-102	-0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.80m (Loculo 2)												
FRQ	282.143	-3.504	-952	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	282.143	-3.504	-952	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 3		Setto S2				Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 3)												
FRQ	263.084	-1.970	137	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	263.084	-1.970	137	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.80m (Loculo 3)												
FRQ	192.103	-2.000	88	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	192.103	-2.000	88	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 4		Setto S2				Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 4)												
FRQ	173.781	-1.181	-54	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	173.781	-1.181	-54	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.80m (Loculo 4)												
FRQ	104.014	-1.266	-205	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	104.014	-1.266	-205	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 5		Setto S2				Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 5)												
FRQ	85.656	-868	96	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	85.656	-868	96	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.80m (Loculo 5)												
FRQ	30.874	-1.622	-180	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	29.716	-1.516	-213	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 1		Setto S3				Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 1)												
FRQ	133.544	52	43.609	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	130.940	51	41.973	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.90m (Loculo 1)												
FRQ	135.421	15	-44.839	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	132.430	15	-43.152	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 2		Setto S3				Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 2)												
FRQ	126.173	-1	32.848	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	126.169	-1	32.835	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.80m (Loculo 2)												
FRQ	112.184	-2	-32.519	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	112.179	-2	-32.508	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 3		Setto S3				Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 3)												
FRQ	105.958	-2	31.220	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	105.954	-2	31.213	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.80m (Loculo 3)												
FRQ	87.466	-1	-30.292	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	87.463	-1	-30.287	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 4		Setto S3				Parete a						
Sezione 0.00m (Loculo 4)												
FRQ	81.625	1	32.587	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	81.622	1	32.584	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI



Setti - verifica allo stato limite di fessurazione												
Id <sub>cmb</sub>	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed,3</sub>	M <sub>Ed,2</sub>	σ <sub>ct,f</sub>	σ <sub>t</sub>	ε <sub>sm</sub>	A <sub>e</sub>	Δ <sub>sm</sub>	W <sub>d</sub>	W <sub>amm</sub>	CS	Verificato
	[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]		[cm <sup>2</sup> ]	[mm]	[mm]	[mm]		
Sezione 0.80m (Loculo 4)												
FRQ	61.278	-6	-31.147	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	61.277	-6	-31.145	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 5			Setto S3				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 5)												
FRQ	55.063	-6	37.517	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	55.062	-6	37.515	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.80m (Loculo 5)												
FRQ	33.223	-11	-34.764	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	33.223	-11	-34.763	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 1			Setto S4				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 1)												
FRQ	103.308	1.331	11.436	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	103.308	1.331	11.436	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.90m (Loculo 1)												
FRQ	100.822	1.297	-13.877	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	100.822	1.297	-13.877	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 2			Setto S4				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 2)												
FRQ	95.936	-306	10.957	-0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	95.916	-306	10.946	-0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.80m (Loculo 2)												
FRQ	80.609	-503	-10.490	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	80.609	-503	-10.490	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 3			Setto S4				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 3)												
FRQ	75.596	-691	11.068	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	75.596	-691	11.068	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.80m (Loculo 3)												
FRQ	59.746	-618	-11.459	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	59.746	-618	-11.459	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 4			Setto S4				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 4)												
FRQ	54.411	-561	12.600	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	54.411	-561	12.600	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.80m (Loculo 4)												
FRQ	37.896	-161	-13.347	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	37.893	-161	-13.344	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Parete a AA= PCA												
Loculo 5			Setto S4				Parete a					
Sezione 0.00m (Loculo 5)												
FRQ	32.676	2.340	14.448	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	32.169	2.307	14.311	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Sezione 0.80m (Loculo 5)												
FRQ	17.057	4.657	-15.554	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
QPR	16.717	4.584	-15.466	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

**LEGENDA:**

<b>AA</b>	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Ordinarie (Poco aggressivo) - [MDA] = Aggressive (Moderatamente aggressivo) - [MLA] = Molto aggressivo.
<b>Id<sub>Cmb</sub></b>	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
<b>N<sub>Ed</sub>, M<sub>Ed,3</sub>, M<sub>Ed,2</sub></b>	Sollecitazioni di progetto.
<b>σ<sub>ct,f</sub></b>	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ <sub>t</sub> la sezione è soggetta a fessurazione.
<b>σ<sub>t</sub></b>	N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
<b>ε<sub>sm</sub></b>	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].
<b>A<sub>e</sub></b>	Deformazione media nel calcestruzzo.
<b>Δ<sub>sm</sub></b>	Area efficace del calcestruzzo teso.
<b>W<sub>d</sub></b>	Distanza media tra le fessure.
<b>W<sub>amm</sub></b>	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
<b>CS</b>	Valore ammissibile di apertura delle fessure.
<b>Verificato</b>	Coefficiente di Sicurezza (=W <sub>d</sub> / W <sub>amm</sub> ). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W <sub>d</sub> = 0).
	[SI] = W <sub>d</sub> ≤ W <sub>amm</sub> ; [NO] = W <sub>d</sub> > W <sub>amm</sub>

**PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)**

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																
Dir	Pos	Nodo	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed</sub>	A <sub>s</sub>	CS	Nodo	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed</sub>	A <sub>s</sub>	CS	Nodo	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed</sub>	A <sub>s</sub>	CS
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	
Fondazione			Platea 1													
P	S	00004	0	0	0,04524	-	00005	0	0	0,04524	-	00006	0	0	0,04524	-
	I		0	321	0,04524	NS		0	327	0,04524	NS		0	401	0,04524	NS
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		17	365	0,04524	NS		0	276	0,04524	NS		0	195	0,04524	NS
P	S	00007	0	0	0,04524	-	00068	0	0	0,04524	-	00069	0	0	0,04524	-
	I		2	132	0,04524	NS		-9	13.452	0,04524	4,92		-179	10.087	0,04524	6,57
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	275	0,04524	NS		18	24.838	0,04524	2,67		167	9.787	0,04524	6,77
P	S	00071	0	0	0,04524	-	00072	0	0	0,04524	-	00073	0	0	0,04524	-
	I		2	34.598	0,04524	1,91		4	8.781	0,04524	7,54		-88	15.099	0,04524	4,39

Dir	Pos	Nodo	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed</sub>	A <sub>s</sub>	CS	Nodo	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed</sub>	A <sub>s</sub>	CS	Nodo	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed</sub>	A <sub>s</sub>	CS
			[N]	[N-m]	[cm <sup>2</sup> /cm]			[N]	[N-m]	[cm <sup>2</sup> /cm]			[N]	[N-m]	[cm <sup>2</sup> /cm]	
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		-1	37.649	0,04524	1,76		1	7.379	0,04524	8,98		-36	25.496	0,04524	2,60
P	S	00074	0	0	0,04524	-	00075	0	0	0,04524	-	00078	9	1.010	0,04524	65,59
	I		-111	8.411	0,04524	7,88		3	2.805	0,04524	23,62		9	583	0,04524	NS
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		-3	1.030	0,04524	64,31
	I		114	8.692	0,04524	7,62		8	8.273	0,04524	8,01		-8	13.848	0,04524	4,78
P	S	00079	0	0	0,04524	-	00081	-1	854	0,04524	77,57	00082	0	0	0,04524	-
	I		1	2.561	0,04524	25,87		-4	1.794	0,04524	36,93		0	2.626	0,04524	25,23
S	S		0	0	0,04524	-		-3	1.101	0,04524	60,17		0	0	0,04524	-
	I		-1	7.874	0,04524	8,41		-10	15.445	0,04524	4,29		-5	7.659	0,04524	8,65
P	S	00084	0	846	0,04524	78,30	00085	0	0	0,04524	-	00087	-1	918	0,04524	72,16
	I		-3	2.200	0,04524	30,11		-2	2.477	0,04524	26,74		-5	1.675	0,04524	39,55
S	S		0	1.113	0,04524	59,52		0	0	0,04524	-		-3	1.148	0,04524	57,70
	I		-10	15.504	0,04524	4,27		2	7.754	0,04524	8,54		-16	15.511	0,04524	4,27
P	S	00088	0	0	0,04524	-	00091	0	606	0,04524	NS	00092	0	0	0,04524	-
	I		18	2.578	0,04524	25,69		-1	3.051	0,04524	21,71		18	2.588	0,04524	25,60
S	S		0	0	0,04524	-		-1	870	0,04524	76,14		0	0	0,04524	-
	I		-16	7.335	0,04524	9,03		-9	16.629	0,04524	3,98		-18	7.364	0,04524	9,00
P	S	00094	1	549	0,04524	NS	00095	0	0	0,04524	-	00097	2	947	0,04524	69,95
	I		4	3.396	0,04524	19,51		-1	2.459	0,04524	26,94		6	1.629	0,04524	40,66
S	S		4	809	0,04524	81,88		0	0	0,04524	-		8	1.142	0,04524	58,01
	I		14	17.373	0,04524	3,81		6	7.842	0,04524	8,45		28	15.600	0,04524	4,25
P	S	00098	0	0	0,04524	-	00100	0	839	0,04524	78,96	00101	0	0	0,04524	-
	I		0	2.631	0,04524	25,18		3	2.179	0,04524	30,40		0	2.580	0,04524	25,68
S	S		0	0	0,04524	-		2	1.176	0,04524	56,33		0	0	0,04524	-
	I		-2	7.641	0,04524	8,67		12	15.436	0,04524	4,29		-5	7.780	0,04524	8,51
P	S	00103	-1	962	0,04524	68,86	00104	0	0	0,04524	-	00107	9	994	0,04524	66,64
	I		0	1.488	0,04524	44,52		3	2.812	0,04524	23,56		9	603	0,04524	NS
S	S		-2	1.205	0,04524	54,97		0	0	0,04524	-		-3	1.097	0,04524	60,39
	I		4	14.788	0,04524	4,48		5	8.269	0,04524	8,01		-9	13.701	0,04524	4,84
P	S	00760	-41	881	0,04524	75,20	00761	315	227	0,04524	NS	00762	0	0	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		37	469	0,04524	NS
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		-28	359	0,04524	NS
	I		279	3.286	0,04524	20,14		9	1.087	0,04524	60,94		36	29	0,04524	NS
P	S	00763	0	0	0,04524	-	00764	0	0	0,04524	-	00765	0	0	0,04524	-
	I		18	905	0,04524	73,19		-36	465	0,04524	NS		90	1.560	0,04524	42,45
S	S		-73	485	0,04524	NS		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	-		169	2.413	0,04524	27,44		10	8.080	0,04524	8,20
P	S	00766	0	0	0,04524	-	00767	8	422	0,04524	NS	00768	0	0	0,04524	-
	I		263	1.294	0,04524	51,16		0	0	0,04524	-		-28	593	0,04524	NS
S	S		12	463	0,04524	NS		-8	1.888	0,04524	35,09		22	2.069	0,04524	32,02
	I		22	17.017	0,04524	3,89		-35	12.738	0,04524	5,20		28	3.071	0,04524	21,57
P	S	00769	-3	481	0,04524	NS	00770	0	186	0,04524	NS	00771	-1	1.772	0,04524	37,38
	I		-1	372	0,04524	NS		1	726	0,04524	91,24		0	394	0,04524	NS
S	S		0	620	0,04524	NS		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	760	0,04524	87,16		0	245	0,04524	NS		0	1.284	0,04524	51,59
P	S	00772	0	2.990	0,04524	22,16	00773	0	3.958	0,04524	16,74	00774	0	4.324	0,04524	15,32
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	407	0,04524	NS		0	858	0,04524	77,21		0	468	0,04524	NS
P	S	00775	0	4.059	0,04524	16,32	00776	0	3.451	0,04524	19,20	00777	0	2.300	0,04524	28,80
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	750	0,04524	88,33		0	742	0,04524	89,28		0	439	0,04524	NS
P	S	00778	0	614	0,04524	NS	00779	0	0	0,04524	-	00780	0	0	0,04524	-
	I		0	181	0,04524	NS		0	2.894	0,04524	22,89		0	5.588	0,04524	11,85
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	1.200	0,04524	55,20		0	500	0,04524	NS		0	712	0,04524	93,04
P	S	00781	0	0	0,04524	-	00782	0	0	0,04524	-	00783	0	0	0,04524	-
	I		0	8.393	0,04524	7,89		0	5.571	0,04524	11,89		0	2.850	0,04524	23,24
S	S		0	459	0,04524	NS		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	400	0,04524	NS		0	713	0,04524	92,91		0	500	0,04524	NS
P	S	00784	0	767	0,04524	86,37	00785	0	2.323	0,04524	28,52	00786	0	3.457	0,04524	19,16
	I		0	146	0,04524	NS		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	1.206	0,04524	54,93		0	435	0,04524	NS		0	740	0,04524	89,52
P	S	00787	0	4.031	0,04524	16,43	00788	0	4.297	0,04524	15,42	00789	0	3.942	0,04524	16,80
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	738	0,04524	89,76		0	465	0,04524	NS		0	943	0,04524	70,25
P	S	00790	0	3.006	0,04524	22,04	00791	-1	1.807	0,04524	36,66	00792	0	149	0,04524	NS
	I		0	0	0,04524	-		1	375	0,04524	NS		1	790	0,04524	83,85
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	404	0,04524	NS		0	1.286	0,04524	51,51		0	233	0,04524	NS
P	S	00793	0	0	0,04524	-	00794	0	0	0,04524	-	00795	-201	59	0,04524	NS
	I		0	392	0,04524	NS		-38	1.215	0,04524	54,53		-121	171	0,04524	NS
S	S		0	643	0,04524	NS		33	2.221	0,04524	29,82		259	1.735	0,04524	38,15
	I		0	684	0,04524	96,85		42	4.475	0,04524	14,80		379	14.941	0,04524	4,43
P	S	00796	0	0	0,04524	-	00797	0	0	0,04524	-	00798	-133	440	0,04524	NS
	I		490	390	0,04524	NS		4	732	0,04524	90,50		-61	177	0,04524	NS
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		247	38	0,04524	NS
	I		-363	14.614	0,04524	4,54		-85	4.426	0,04524	14,97		182	666	0,04524	99,42
P	S	00799	71	16	0,04524	NS	00800	0	0	0,04524	-	00801	0	0	0,04524	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU

Dir	Pos	Nodo	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed</sub>	A <sub>s</sub>	CS	Nodo	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed</sub>	A <sub>s</sub>	CS	Nodo	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed</sub>	A <sub>s</sub>	CS
	I		[N]	[N-m]	[cm <sup>2</sup> /cm]			[N]	[N-m]	[cm <sup>2</sup> /cm]			[N]	[N-m]	[cm <sup>2</sup> /cm]	
	I		32	393	0,04524	NS		-31	553	0,04524	NS		-32	255	0,04524	NS
S	S		-71	790	0,04524	83,87		-47	15	0,04524	NS		0	0	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	-		-1	345	0,04524	NS		18	2.774	0,04524	23,88
P	S	00802	0	0	0,04524	-	00803	-27	280	0,04524	NS	00804	3	1.267	0,04524	52,28
	I		170	3.169	0,04524	20,89		-27	502	0,04524	NS		0	0	0,04524	-
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		-33	66	0,04524	NS		29	648	0,04524	NS		0	1.349	0,04524	49,11
P	S	00805	-37	842	0,04524	78,68	00806	16	1.117	0,04524	59,30	00807	14	1.289	0,04524	51,39
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		7	420	0,04524	NS		-4	540	0,04524	NS		-7	571	0,04524	NS
P	S	00808	-24	1.240	0,04524	53,43	00809	39	985	0,04524	67,25	00810	30	1.569	0,04524	42,22
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		11	578	0,04524	NS		-11	368	0,04524	NS		-19	873	0,04524	75,88
P	S	00811	-102	1.157	0,04524	57,27	00812	-47	896	0,04524	73,94	00813	0	0	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		97	2.350	0,04524	28,18
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	410	0,04524	NS		25	493	0,04524	NS		-43	585	0,04524	NS
P	S	00814	-52	904	0,04524	73,29	00815	-104	1.151	0,04524	57,57	00816	44	1.578	0,04524	41,97
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		31	487	0,04524	NS		-2	403	0,04524	NS		-31	883	0,04524	75,03
P	S	00817	23	995	0,04524	66,57	00818	-20	1.253	0,04524	52,87	00819	17	1.266	0,04524	52,32
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		-8	368	0,04524	NS		9	587	0,04524	NS		-9	556	0,04524	NS
P	S	00820	22	1.100	0,04524	60,22	00821	-43	809	0,04524	81,89	00822	2	1.258	0,04524	52,66
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		-7	556	0,04524	NS		25	419	0,04524	NS		3	1.339	0,04524	49,47
P	S	00823	-26	363	0,04524	NS	00824	0	0	0,04524	-	00841	0	0	0,04524	-
	I		-26	414	0,04524	NS		177	2.539	0,04524	26,08		31	2.058	0,04524	32,19
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		27	631	0,04524	NS		-17	37	0,04524	NS		83	8.656	0,04524	7,65
P	S	00842	0	0	0,04524	-	00843	0	0	0,04524	-	00844	0	1.664	0,04524	39,81
	I		27	4.265	0,04524	15,53		-3	1.254	0,04524	52,83		0	0	0,04524	-
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		-1	1.479	0,04524	44,79
	I		28	7.138	0,04524	9,28		-6	885	0,04524	74,85		0	0	0,04524	-
P	S	00845	-3	2.089	0,04524	31,71	00846	0	0	0,04524	-	00847	4	278	0,04524	NS
	I		0	0	0,04524	-		0	1.876	0,04524	35,31		3	1.205	0,04524	54,97
S	S		1	781	0,04524	84,82		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		1	248	0,04524	NS		0	4.757	0,04524	13,93		-1	10.534	0,04524	6,29
P	S	00848	0	0	0,04524	-	00849	2	378	0,04524	NS	00850	0	0	0,04524	-
	I		-10	1.904	0,04524	34,79		9	1.609	0,04524	41,17		0	2.092	0,04524	31,67
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		-75	9.474	0,04524	6,99		26	13.192	0,04524	5,02		0	6.293	0,04524	10,53
P	S	00851	-5	2.180	0,04524	30,39	00852	1	1.483	0,04524	44,67	00853	0	0	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		-1	1.428	0,04524	46,39
S	S		1	1.121	0,04524	59,09		1	1.364	0,04524	48,57		0	0	0,04524	-
	I		0	30	0,04524	NS		0	0	0,04524	-		-2	924	0,04524	71,69
P	S	00854	0	0	0,04524	-	00855	0	0	0,04524	-	00856	0	0	0,04524	-
	I		-30	7.663	0,04524	8,65		0	15.523	0,04524	4,27		1	14.035	0,04524	4,72
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		76	1.446	0,04524	45,80		0	3.483	0,04524	19,02		-1	7.175	0,04524	9,23
P	S	00857	0	0	0,04524	-	00858	0	0	0,04524	-	00859	0	0	0,04524	-
	I		-2	16.110	0,04524	4,11		0	33.714	0,04524	1,96		5	2.882	0,04524	22,99
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		2	11.492	0,04524	5,76		0	26.237	0,04524	2,52		-2	5.200	0,04524	12,74
P	S	00860	0	0	0,04524	-	00861	0	0	0,04524	-	00862	0	0	0,04524	-
	I		34	1.649	0,04524	40,17		6	2.881	0,04524	22,99		31	1.645	0,04524	40,27
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		38	6.749	0,04524	9,81		-3	5.204	0,04524	12,73		35	6.749	0,04524	9,81
P	S	00863	0	0	0,04524	-	00864	0	0	0,04524	-	00865	0	1.736	0,04524	38,16
	I		-12	1.911	0,04524	34,67		-4	1.231	0,04524	53,81		0	0	0,04524	-
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		-1	1.428	0,04524	46,39
	I		-87	9.420	0,04524	7,03		-8	905	0,04524	73,20		0	0	0,04524	-
P	S	00866	-3	2.055	0,04524	32,24	00867	0	0	0,04524	-	00868	3	307	0,04524	NS
	I		0	0	0,04524	-		0	1.897	0,04524	34,92		2	1.207	0,04524	54,88
S	S		1	828	0,04524	80,00		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		1	186	0,04524	NS		0	4.782	0,04524	13,85		0	10.606	0,04524	6,25
P	S	00869	0	0	0,04524	-	00870	0	0	0,04524	-	00871	0	283	0,04524	NS
	I		32	2.034	0,04524	32,57		25	4.058	0,04524	16,32		2	1.746	0,04524	37,94
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		88	8.696	0,04524	7,62		24	7.034	0,04524	9,42		-13	13.176	0,04524	5,03
P	S	00872	0	0	0,04524	-	00873	-7	2.047	0,04524	32,36	00874	0	1.794	0,04524	36,93
	I		0	2.216	0,04524	29,89		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
S	S		0	0	0,04524	-		0	782	0,04524	84,71		1	1.906	0,04524	34,76
	I		0	6.279	0,04524	10,55		-1	565	0,04524	NS		0	0	0,04524	-
P	S	00875	0	0	0,04524	-	00876	0	0	0,04524	-	00877	0	0	0,04524	-
	I		0	1.282	0,04524	51,67		3	2.100	0,04524	31,54		0	1.266	0,04524	52,33
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	871	0,04524	76,05		-4	8.933	0,04524	7,42		-1	921	0,04524	71,93

Dir	Pos	Nodo	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed</sub>	A <sub>s</sub>	CS	Nodo	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed</sub>	A <sub>s</sub>	CS	Nodo	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed</sub>	A <sub>s</sub>	CS
			[N]	[N-m]	[cm <sup>2</sup> /cm]			[N]	[N-m]	[cm <sup>2</sup> /cm]			[N]	[N-m]	[cm <sup>2</sup> /cm]	
P	S	00878	0	1.691	0,04524	39,17	00879	-2	1.577	0,04524	42,01	00880	0	0	0,04524	-
I	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	2.578	0,04524	25,70
S	S	00881	1	1.795	0,04524	36,90	00882	0	757	0,04524	87,51	00883	0	0	0,04524	-
I	I		0	0	0,04524	-		0	749	0,04524	88,44		0	6.690	0,04524	9,90
P	S	00884	0	153	0,04524	NS	00885	0	0	0,04524	-	00886	0	0	0,04524	-
I	I		-1	2.322	0,04524	28,53		-5	2.064	0,04524	32,10		-20	712	0,04524	93,04
S	S	00887	0	0	0,04524	-	00888	0	0	0,04524	-	00889	0	0	0,04524	-
I	I		-5	13.552	0,04524	4,89		-21	8.774	0,04524	7,55		-6	168	0,04524	NS
P	S	00890	-2	1.561	0,04524	42,44	00891	-17	1.171	0,04524	56,57	00892	0	0	0,04524	-
I	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	2.055	0,04524	32,24
S	S	00893	-2	1.877	0,04524	35,29	00894	1	395	0,04524	NS	00895	0	0	0,04524	-
I	I		0	0	0,04524	-		2	1.039	0,04524	63,76		1	5.919	0,04524	11,19
P	S	00896	2	235	0,04524	NS	00897	0	0	0,04524	-	00898	0	0	0,04524	-
I	I		8	2.239	0,04524	29,59		7	1.885	0,04524	35,14		-3	2.057	0,04524	32,20
S	S	00899	0	0	0,04524	-	00900	0	0	0,04524	-	00901	0	0	0,04524	-
I	I		-19	12.451	0,04524	5,32		54	7.996	0,04524	8,28		-14	8.851	0,04524	7,48
P	S	00902	0	0	0,04524	-	00903	0	1.712	0,04524	38,69	00904	-1	1.546	0,04524	42,85
I	I		0	1.245	0,04524	53,21		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
S	S	00905	0	0	0,04524	-	00906	0	1.782	0,04524	37,17	00907	0	724	0,04524	91,50
I	I		-1	934	0,04524	70,93		0	0	0,04524	-		1	805	0,04524	82,29
P	S	00908	0	0	0,04524	-	00909	1	128	0,04524	NS	00910	0	0	0,04524	-
I	I		0	2.581	0,04524	25,67		4	2.292	0,04524	28,90		0	2.101	0,04524	31,53
S	S	00911	0	0	0,04524	-	00912	0	0	0,04524	-	00913	0	0	0,04524	-
I	I		0	6.651	0,04524	9,96		15	13.522	0,04524	4,90		-19	8.887	0,04524	7,45
P	S	00914	0	0	0,04524	-	00915	0	0	0,04524	-	00916	0	0	0,04524	-
I	I		278	9.304	0,04524	7,11		36	3.597	0,04524	18,41		-38	4.535	0,04524	14,61
S	S	00917	0	0	0,04524	-	00918	0	0	0,04524	-	00919	0	0	0,04524	-
I	I		62	13.810	0,04524	4,80		15	5.276	0,04524	12,56		23	2.758	0,04524	24,02
P	S	00920	0	0	0,04524	-	00921	0	0	0,04524	-	00922	0	0	0,04524	-
I	I		52	6.885	0,04524	9,62		-208	5.739	0,04524	11,55		-58	6.183	0,04524	10,72
S	S	00923	0	0	0,04524	-	00924	0	0	0,04524	-	00925	0	0	0,04524	-
I	I		12	1.538	0,04524	43,07		23	2.501	0,04524	26,49		47	2.744	0,04524	24,14
P	S	00926	0	0	0,04524	-	00927	0	0	0,04524	-	00928	0	0	0,04524	-
I	I		34	7.130	0,04524	9,29		27	4.670	0,04524	14,18		32	3.441	0,04524	19,25
S	S	00929	0	0	0,04524	-	00930	0	0	0,04524	-	00931	0	0	0,04524	-
I	I		17	1.830	0,04524	36,20		27	2.664	0,04524	24,86		31	5.079	0,04524	13,04
P	S	00932	0	0	0,04524	-	00933	1	336	0,04524	NS	00934	0	0	0,04524	-
I	I		179	8.656	0,04524	7,65		-1	1.902	0,04524	34,83		0	2.276	0,04524	29,11
S	S	00936	0	0	0,04524	-	00937	0	0	0,04524	-	00938	0	0	0,04524	-
I	I		71	13.285	0,04524	4,99		7	12.723	0,04524	5,21		0	6.263	0,04524	10,58
P	S	00940	0	1.739	0,04524	38,09	00941	-1	1.859	0,04524	35,63	00942	0	0	0,04524	-
I	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		-1	1.214	0,04524	54,57
S	S	00944	0	780	0,04524	84,93	00945	1	1.813	0,04524	36,54	00946	0	0	0,04524	-
I	I		0	654	0,04524	NS		0	0	0,04524	-		-1	953	0,04524	69,51
P	S	00948	5	48	0,04524	NS	00949	0	0	0,04524	-	00950	-16	1.057	0,04524	62,67
I	I		17	2.598	0,04524	25,50		1	2.248	0,04524	29,47		0	0	0,04524	-
S	S	00951	0	0	0,04524	-	00952	0	0	0,04524	-	00953	0	429	0,04524	NS
I	I		-3	12.662	0,04524	5,23		2	6.000	0,04524	11,04		2	999	0,04524	66,31
P	S	00954	-2	1.582	0,04524	41,87	00955	0	0	0,04524	-	00956	0	0	0,04524	-
I	I		0	0	0,04524	-		-18	684	0,04524	96,85		8	1.887	0,04524	35,10
S	S	00958	-1	1.818	0,04524	36,44	00959	-8	149	0,04524	NS	00960	0	0	0,04524	-
I	I		0	0	0,04524	-		-7	382	0,04524	NS		52	7.945	0,04524	8,34
P	S	00962	0	454	0,04524	NS	00963	0	0	0,04524	-	00964	0	1.599	0,04524	41,43
I	I		-1	1.633	0,04524	40,57		0	2.292	0,04524	28,90		0	0	0,04524	-
S	S	00965	0	0	0,04524	-	00966	0	0	0,04524	-	00967	0	340	0,04524	NS
I	I		13	12.547	0,04524	5,28		0	6.221	0,04524	10,65		0	1.331	0,04524	49,77
P	S	00968	-1	2.109	0,04524	31,41	00969	0	0	0,04524	-	00970	0	75	0,04524	NS
I	I		0	0	0,04524	-		0	1.081	0,04524	61,28		0	467	0,04524	NS
S	S	00971	0	2.235	0,04524	29,64	00972	0	0	0,04524	-	00973	0	141	0,04524	NS
I	I		0	0	0,04524	-		0	898	0,04524	73,77		-1	242	0,04524	NS
P	S	00974	0	110	0,04524	NS	00975	0	0	0,04524	-	00976	0	0	0,04524	-
I	I		0	442	0,04524	NS		-100	3.538	0,04524	18,73		-78	2.516	0,04524	26,33
S	S	00978	0	195	0,04524	NS	00979	0	0	0,04524	-	00980	0	0	0,04524	-
I	I		0	288	0,04524	NS		89	3.479	0,04524	19,04		123	3.027	0,04524	21,88
P	S	00981	39	2.720	0,04524	24,35	00982	-10	2.137	0,04524	31,00	00983	-7	2.176	0,04524	30,44
I	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
S	S	00984	-30	112	0,04524	NS	00985	19	70	0,04524	NS	00986	10	87	0,04524	NS
I	I		-30	263	0,04524	NS		29	202	0,04524	NS		16	304	0,04524	NS
P	S	00987	1	2.195	0,04524	30,18	00988	9	2.177	0,04524	30,43	00989	37	2.848	0,04524	23,26
I	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
S	S	00990	-6	79	0,04524	NS	00991	-6	163	0,04524	NS	00992	-82	1.309	0,04524	50,62
I	I		2	275	0,04524	NS		-1	193	0,04524	NS		0	0	0,04524	-
P	S	00993	33	2.854	0,04524	23,21	00994	13	2.074	0,04524	31,94	00995	-1	2.141	0,04524	30,94
I	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
S	S	00996	-75	1.319	0,04524	50,23	00997	-12	136	0,04524	NS	00998	0	57	0,04524	NS
I	I		0	0	0,04524	-		-3	204	0,04524	NS		8	266	0,04524	NS
P	S	00999	-6	2.241	0,04524	29,56	01000	-11	2.216	0,04524	29,89	01001	38	2.668	0,04524	24,83
I	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
S	S	01002	7	96	0,04524	NS	01003	17	84	0,04524	NS	01004	-30	86	0,04524	NS
I	I		13	291	0,04524	NS		27	187	0,04524	NS		-30	291	0,04524	NS
P	S	01005	-51	2.679	0,04524	24,73										

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																		
Dir	Pos	Nodo	N <sub>Ed</sub> [N]	M <sub>Ed</sub> [N-m]	A <sub>s</sub> [cm²/cm]	CS	Nodo	N <sub>Ed</sub> [N]	M <sub>Ed</sub> [N-m]	A <sub>s</sub> [cm²/cm]	CS	Nodo	N <sub>Ed</sub> [N]	M <sub>Ed</sub> [N-m]	A <sub>s</sub> [cm²/cm]	CS		
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		
P	S	02310	-59	2.642	0,04524	25,08	02311	45	4.074	0,04524	16,26	02312	-2	2.970	0,04524	22,30		
	I		0	0	0,04524	-			0	0	0,04524		-		0	0	0,04524	-
S	S		14	2.379	0,04524	27,84			-23	1.018	0,04524		65,08		-1	867	0,04524	76,41
	I		0	0	0,04524	-		-54	2.108	0,04524	31,43		-1	3.694	0,04524	17,93		
P	S	02313	-2	2.554	0,04524	25,94	02314	-1	2.623	0,04524	25,26	02315	1	2.602	0,04524	25,46		
	I		0	0	0,04524	-			0	0	0,04524		-		0	0	0,04524	-
S	S		0	739	0,04524	89,64			0	724	0,04524		91,50		0	784	0,04524	84,49
	I		-1	4.444	0,04524	14,91		0	4.506	0,04524	14,70		-1	4.167	0,04524	15,90		
P	S	02316	2	2.187	0,04524	30,29	02317	1	2.099	0,04524	31,56	02318	1	2.589	0,04524	25,59		
	I		7	89	0,04524	NS			4	174	0,04524		NS		0	0	0,04524	-
S	S		0	650	0,04524	NS			2	589	0,04524		NS		-1	783	0,04524	84,60
	I		1	4.383	0,04524	15,11		2	4.507	0,04524	14,70		-2	4.241	0,04524	15,62		
P	S	02319	0	2.745	0,04524	24,13	02320	-2	2.540	0,04524	26,08	02321	-2	2.953	0,04524	22,43		
	I		0	0	0,04524	-			0	0	0,04524		-		0	0	0,04524	-
S	S		0	763	0,04524	86,82			0	742	0,04524		89,28		0	859	0,04524	77,12
	I		-1	4.469	0,04524	14,82		0	4.373	0,04524	15,15		-1	3.639	0,04524	18,20		
P	S	02322	54	4.104	0,04524	16,14	02323	158	1.895	0,04524	34,94	02324	0	0	0,04524	-		
	I		0	0	0,04524	-			158	1.655	0,04524		40,01		2	9.083	0,04524	7,29
S	S		-29	1.026	0,04524	64,57			55	374	0,04524		NS		0	0	0,04524	-
	I		-68	2.075	0,04524	31,93		86	10.835	0,04524	6,11		-12	17.837	0,04524	3,71		
P	S	02325	0	0	0,04524	-	02326	148	1.949	0,04524	33,98	02327	0	0	0,04524	-		
	I		4	9.143	0,04524	7,25			148	1.581	0,04524		41,88		-195	6.642	0,04524	9,98
S	S		0	0	0,04524	-			58	361	0,04524		NS		124	2.236	0,04524	29,62
	I		-12	17.811	0,04524	3,72		89	10.857	0,04524	6,10		183	11.504	0,04524	5,76		
P	S	02328	73	3.727	0,04524	17,77	02329	4	4.579	0,04524	14,47	02330	2	4.025	0,04524	16,46		
	I		0	0	0,04524	-			0	0	0,04524		-		0	0	0,04524	-
S	S		-63	2.879	0,04524	23,01			-3	3.482	0,04524		19,02		-1	3.689	0,04524	17,96
	I		-251	6.393	0,04524	10,37		-7	2.818	0,04524	23,51		-3	2.372	0,04524	27,93		
P	S	02331	1	3.629	0,04524	18,25	02332	4	2.398	0,04524	27,62	02333	-3	785	0,04524	84,39		
	I		0	0	0,04524	-			0	0	0,04524		-		-14	2.275	0,04524	29,12
S	S		-1	3.622	0,04524	18,29			-3	3.296	0,04524		20,10		3	2.600	0,04524	25,48
	I		-4	2.958	0,04524	22,40		-12	4.743	0,04524	13,97		9	9.963	0,04524	6,65		
P	S	02334	0	0	0,04524	-	02335	-3	847	0,04524	78,21	02336	3	2.533	0,04524	26,15		
	I		0	23.250	0,04524	2,85			-12	2.213	0,04524		29,93		0	0	0,04524	-
S	S		0	2.198	0,04524	30,14			3	2.645	0,04524		25,04		-3	3.321	0,04524	19,95
	I		-1	14.427	0,04524	4,59		9	9.913	0,04524	6,68		-10	4.719	0,04524	14,04		
P	S	02337	2	3.629	0,04524	18,25	02338	2	3.922	0,04524	16,89	02339	4	4.485	0,04524	14,77		
	I		0	0	0,04524	-			0	0	0,04524		-		0	0	0,04524	-
S	S		-1	3.600	0,04524	18,40			-1	3.621	0,04524		18,29		-3	3.408	0,04524	19,44
	I		-4	2.981	0,04524	22,22		-3	2.439	0,04524	27,16		-7	2.887	0,04524	22,95		
P	S	02340	70	3.792	0,04524	17,47	02341	0	0	0,04524	-	02342	32	652	0,04524	NS		
	I		0	0	0,04524	-			35	6.929	0,04524		9,56		32	676	0,04524	97,99
S	S		-63	2.821	0,04524	23,49			146	2.260	0,04524		29,30		-6	1.480	0,04524	44,76
	I		-239	6.434	0,04524	10,30		213	10.958	0,04524	6,04		-23	1.020	0,04524	64,95		
P	S	02343	-12	4.339	0,04524	15,27	02344	0	5.051	0,04524	13,11	02345	0	4.592	0,04524	14,43		
	I		0	0	0,04524	-			0	0	0,04524		-		0	0	0,04524	-
S	S		7	1.485	0,04524	44,61			0	1.598	0,04524		41,45		0	1.667	0,04524	39,74
	I		8	438	0,04524	NS		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		
P	S	02346	0	3.463	0,04524	19,13	02347	0	450	0,04524	NS	02348	0	0	0,04524	-		
	I		0	0	0,04524	-			0	125	0,04524		NS		0	7.274	0,04524	9,11
S	S		0	1.503	0,04524	44,07			0	1.433	0,04524		46,23		0	1.576	0,04524	42,03
	I		0	543	0,04524	NS		0	1.500	0,04524	44,16		0	878	0,04524	75,45		
P	S	02349	0	0	0,04524	-	02350	0	497	0,04524	NS	02351	0	3.487	0,04524	19,00		
	I		0	7.264	0,04524	9,12			0	77	0,04524		NS		0	0	0,04524	-
S	S		0	1.578	0,04524	41,98			0	1.431	0,04524		46,29		0	1.493	0,04524	44,37
	I		0	874	0,04524	75,79		0	1.503	0,04524	44,07		0	547	0,04524	NS		
P	S	02352	0	4.569	0,04524	14,50	02353	0	4.999	0,04524	13,25	02354	-11	4.343	0,04524	15,25		
	I		0	0	0,04524	-			0	0	0,04524		-		0	0	0,04524	-
S	S		0	1.645	0,04524	40,27			0	1.574	0,04524		42,09		7	1.468	0,04524	45,12
	I		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		8	349	0,04524	NS		
P	S	02355	24	484	0,04524	NS												
	I		24	636	0,04524	NS												
S	S		-6	1.433	0,04524	46,23												
	I		-22	1.067	0,04524	62,09												

LEGENDA:

- Dir** Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
- Pos** Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore.
- A<sub>s</sub>** Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.
- CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
- N<sub>Edr</sub> M<sub>Ed</sub>** Sollecitazioni di progetto.

Platee - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)

Platee - verifiche delle tensioni di esercizio															
Nodo/ Tp <sub>rnf</sub>	Dir	Compressione calcestruzzo							Trazione acciaio						
		Compressione calcestruzzo rinforzo							Trazione acciaio/FRP rinforzo						
		Id <sub>Cmb</sub>	σ <sub>cc</sub>	σ <sub>cd,amm</sub>	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed</sub>	CS	Verific ato	Id <sub>Cmb</sub>	σ <sub>at</sub>	σ <sub>td,amm</sub>	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed</sub>	CS	Verific ato
			[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]				[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]		
Fondazione		Platea 1													
00071	p	RAR QPR	0,851 0,338	14,94 11,21	-1 0	-23.998 -9.536	17,55 33,13	SI SI	RAR -	9,576 -	360,00 -	-1 -	-23.998 -	37,59 -	SI -

Platee - verifiche delle tensioni di esercizio															
Nodo/ Tp <sub>rnf</sub>	Dir	Compressione calcestruzzo							Trazione acciaio						
		Compressione calcestruzzo rinforzo							Trazione acciaio/FRP rinforzo						
		Id <sub>Cmb</sub>	σ <sub>cc</sub>	σ <sub>cd,amm</sub>	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed</sub>	CS	Verific ato	Id <sub>Cmb</sub>	σ <sub>at</sub>	σ <sub>td,amm</sub>	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed</sub>	CS	Verific ato
			[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]				[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]		
	S	RAR QPR	0,919 0,328	14,94 11,21	1 0	-25.912 -9.253	16,26 34,14	SI SI	RAR -	10,340 -	360,00 -	1 -	-25.912 -	34,82 -	SI -

**LEGENDA:**

- Rinf.Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.
- DirDirezione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
- Id<sub>Cmb</sub>Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
- σ<sub>cc</sub>Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo.
- σ<sub>cd,amm</sub>Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.
- σ<sub>at</sub>Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.
- σ<sub>td,amm</sub>Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.
- N<sub>Edr</sub>Sollecitazioni di progetto.
- M<sub>Ed</sub>
- CSCoefficiente di Sicurezza (= σ<sub>cd, amm</sub>/σ<sub>cc</sub> ; σ<sub>td, amm</sub>/σ<sub>at</sub>). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).
- Verific  
ato[SI] = La verifica è soddisfatta (σ<sub>cc</sub>≤σ<sub>cd,amm</sub> ; σ<sub>at</sub>≤σ<sub>td,amm</sub>). [NO] = La verifica NON è soddisfatta (σ<sub>cc</sub>>σ<sub>cd,amm</sub> ; σ<sub>at</sub>>σ<sub>td,amm</sub>).
- NotaNella 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 <sub>Cmb</sub>	N <sub>Ed</sub>	M <sub>Ed</sub>	σ <sub>ct,f</sub>	σ <sub>t</sub>	ε <sub>sm</sub>	A <sub>e</sub>	Δ <sub>sm</sub>	W <sub>d</sub>	W <sub>amm</sub>	CS	Verificat o
			[N]	[N-m]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]		[cm <sup>2</sup> ]	[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 <sub>ct,f</sub> )													
00858	P	FRQ	-	-11.179	0,40	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	-	-10.934	0,39	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ	-	-7.666	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	-	-7.410	0,26	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

**LEGENDA:**

- DirDirezione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
- AAIdentificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Ordinarie (Poco aggressivo) - [MDA] = Aggressive (Moderatamente aggressivo) - [MLA] = Molto aggressivo.
- Id<sub>Cmb</sub>Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
- N<sub>Edr</sub> M<sub>Ed</sub>Sollecitazioni di progetto.
- σ<sub>ctf</sub>Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ<sub>t</sub> la sezione è soggetta a fessurazione.
- σ<sub>t</sub>N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
- ε<sub>sm</sub>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<sub>e</sub>Deformazione media nel cakestruzzo.
- Δ<sub>sm</sub>Area efficace del cakestruzzo teso.
- W<sub>d</sub>Distanza media tra le fessure.
- W<sub>amm</sub>Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
- CSValore ammissibile di apertura delle fessure.
- VerificatoCoefficiente di Sicurezza (=W<sub>d</sub>/ W<sub>amm</sub>). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W<sub>d</sub> = 0).
- [SI] = W<sub>d</sub> ≤ W<sub>amm</sub> ; [NO] = W<sub>d</sub> > W<sub>amm</sub>

**VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE (Fondazione)**

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette																
Id <sub>Fnd</sub>	CS	L <sub>X</sub>	L <sub>Y</sub>	R <sub>tz</sub>	Z <sub>p.cmp</sub>	Z <sub>Fid</sub>	Cmp T	C. Terzaghi						Q <sub>Ed</sub>	Q <sub>Rd</sub>	R <sub>f</sub>
		per N <sub>q</sub>	per N <sub>c</sub>	per N <sub>γ</sub>	N <sub>q</sub>	N <sub>c</sub>		N <sub>γ</sub>								
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]								[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	
Platea 1	3,14	12,00	5,00	180,0 0	0,00	-	NON Coesivo	1,19	0,00	0,77	14,72	25,80	16,72	0,074	0,231	NO

**LEGENDA:**

- Id<sub>Fnd</sub>Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.
- CSCoefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
- L<sub>x/y</sub>Dimensioni dell'elemento di fondazione.
- R<sub>tz</sub>Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.
- Z<sub>p,cmp</sub>Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.
- Z<sub>Fid</sub>Profondità della falda dal piano campagna.
- Cmp TClassificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.
- C.Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.
- Terzaghi
- Q<sub>Ed</sub>Carico di progetto sul terreno.
- Q<sub>Rd</sub>Resistenza di progetto del terreno.
- R<sub>f</sub>[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.