



COMMISSARIO DELEGATO PER L'EMERGENZA  
DETERMINATASI NEL SETTORE DEL TRAFFICO E DELLA MOBILITÀ NEL  
TERRITORIO DELLE PROVINCE DI TREVISO E VICENZA

# SUPERSTRADA A PEDAGGIO PEDEMONTANA VENETA

## CONCESSIONARIO



**SPV srl**  
Via Inverio, 24/A  
10146 Torino



SIS S.p.a.  
Via Inverio, 24/A  
10146 Torino

Consorzio Stabile fra le Imprese:



Sacyr Construcción S.A.U.



INC S.p.A.



SIPAL S.p.A.



INFRAESTRUCTURAS S.A.  
Paseo de la Castellana, 83-85  
28046 Madrid

Società di progetto ai sensi dell'art. 156 D.LGS 163/06  
subentrato all'ATI

## PROGETTISTA



**SIPAL**  
Your global engineering partner

**SIPAL S.p.A.**  
Via Inverio, 24/A  
10146 Torino



### RESPONSABILE PROGETTAZIONE



**ORDINE DEGLI INGEGNERI  
DELLA PROVINCIA DI CUNEO**  
1211 *Dott. Ing. Claudio Dogliani*

### RESPONSABILE INTEGRAZIONE PRESTAZIONI SPECIALISTICHE



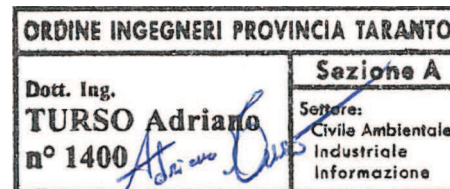
### SUPPORTO ALLA PROGETTAZIONE DELL'INFRASTRUTTURA E DELLE OPERE CIVILI



### COORDINATORE PER LA SICUREZZA IN FASE DI PROGETTAZIONE



### GEOLOGO



N. Progr. \_\_\_\_\_  
CARTELLA N. \_\_\_\_\_

**PROGETTO DEFINITIVO**  
(C.U.P. H51B03000050009)

LOTTO 3 - TRATTA "C"  
dal Km. 74+075 al Km 75+625

TITOLO ELABORATO:

**PROGETTO DELL'INFRASTRUTTURA**

**OPERE D'ARTE MINORI: OPERE DI ATTRAVERSAMENTO  
MONOLITE A SPINTA MS.3.11 - RFI - TREVISO - CALALZO**  
Relazione di calcolo Monolite assi Nord e Sud

P V D S R A P M S 3 C 0 1 1 - 0 0 1 0 0 0 1 R A 0

SCALA: -

REV.	DESCRIZIONE	REDATTO	DATA	VERIFICATO	DATA	APPROVATO	DATA
0	PRIMA EMISSIONE	SIPAL	24/03/2014	SIPAL	26/03/2014	SIS	28/03/2014

IL RESPONSABILE DEL PROCEDIMENTO:

Ing. Giuseppe FASIOL

IL COMMISSARIO:

Ing. Silvano VERNIZZI

VALIDAZIONE:

PROTOCOLLO : \_\_\_\_\_

DEL: \_\_\_\_\_



## INDICE

<b>1.</b>	<b>PREMESSA .....</b>	<b>3</b>
<b>2.</b>	<b>NORMATIVA DI RIFERIMENTO.....</b>	<b>4</b>
<b>3.</b>	<b>MATERIALI.....</b>	<b>5</b>
<b>3.1</b>	<b>CALCESTRUZZO.....</b>	<b>5</b>
3.1.1	DATI GENERALI .....	5
3.1.2	STATI LIMITE ULTIMI.....	5
3.1.3	STATI LIMITE DI ESERCIZIO .....	6
3.1.4	CARATTERISTICHE FISICHE DEL MATERIALE .....	6
3.1.5	MATERIALI IMPIEGATI .....	6
<b>3.2</b>	<b>ACCIAIO PER STRUTTURE IN C.A. B450C .....</b>	<b>6</b>
3.2.1	DATI GENERALI .....	6
3.2.2	STATI LIMITE ULTIMI.....	7
3.2.3	STATI LIMITE DI ESERCIZIO .....	7
3.2.4	CARATTERISTICHE FISICHE DEL MATERIALE .....	7
<b>4.</b>	<b>QUADRO GEOTECNICO DEI TERRENI.....</b>	<b>8</b>
<b>5.</b>	<b>ANALISI DEI CARICHI .....</b>	<b>9</b>
<b>5.1</b>	<b>CARICHI PERMANENTI.....</b>	<b>9</b>
<b>5.2</b>	<b>AZIONI VARIABILI.....</b>	<b>9</b>
5.2.1	CARICHI VERTICALI.....	9
5.2.2	EFFETTI DINAMICI $\Phi$ .....	12
5.2.3	FORZE ORIZZONTALI.....	12
5.2.4	AZIONE SISMICA.....	14
<b>5.3</b>	<b>SIMULTANEITA' DELLE AZIONI DA TRAFFICO .....</b>	<b>17</b>
<b>6.</b>	<b>MODELLO DI CALCOLO .....</b>	<b>18</b>
<b>6.1</b>	<b>DESCRIZIONE DELLE OPERE.....</b>	<b>18</b>
<b>6.2</b>	<b>MODELLO DI CALCOLO.....</b>	<b>18</b>

<b>7.</b>	<b>ANALISI E VERIFICA DEGLI ELEMENTI STRUTTURALI DEL MONOLITE .....</b>	<b>21</b>
<b>7.1</b>	<b>VERIFICHE DI SICUREZZA .....</b>	<b>21</b>
7.1.1	VERIFICHE ALLO STATO LIMITE ULTIMO .....	21
7.1.2	VERIFICHE AGLI STATI LIMITE DI ESERCIZIO .....	22
<b>7.2</b>	<b>SEZIONE TRASVERSALE CORRENTE DEL MONOLITE .....</b>	<b>22</b>
7.2.1	IPOTESI DI CALCOLO .....	22
7.2.2	ANALISI DEI RISULTATI .....	25

## **1. PREMESSA**

La presente Relazione di Calcolo è relativa al dimensionamento ed alla verifica delle strutture in calcestruzzo armato dello scatolare relativo alle carreggiate Nord e Sud dell'opera di attraversamento della linea ferroviaria Treviso-Calalzo, da realizzarsi nell'ambito delle opere della Superstrada a pedaggio "Pedemontana Veneta".

Il manufatto completo di attraversamento del rilevato ferroviario nella sua configurazione finale sarà costituito da due fornici: uno per la carreggiata nord ed uno per la carreggiata sud.

I manufatti, per esigenze di mantenimento dell'esercizio ferroviario, saranno posti in opera, all'interno del rilevato ferroviario mediante la tecnica "a spinta" (con tecnologia UCS), dopo essere stati realizzati all'interno della "vasca di spinta" predisposta ad ovest della sede ferroviaria; una volta completata la fase di spinta i manufatti saranno completati con l'esecuzione di un tratto gettato in opera.

I manufatti oggetto della presente relazione hanno entrambi, nella fase di spinta, una lunghezza complessiva pari a 40.0m (incluso il rostro per l'attacco dello scudo UCS) e dimensioni esterne di 14.60m x 9.50m, soletta di fondazione di spessore 140cm, soletta superiore di spessore 120cm e piedritti di spessore 90cm.

Il monolite, per facilitare le operazioni di spinta, viene realizzato su una platea di varo appositamente realizzata nella 'vasca di spinta'.

## **2. NORMATIVA DI RIFERIMENTO**

Il presente lavoro è stato condotto con riferimento alla normativa tecnica vigente ed in particolare:

- Decreto Ministero Infrastrutture e Trasporti 14 gennaio 2008 – Norme tecniche per le costruzioni (NTC08).
- Applicazione Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni (Circ. Min. 02.02.2009 n. 617).

Nel progetto si è inoltre fatto riferimento a:

- UNI ENV 1992 Eurocodice 2 – Progettazione delle strutture di calcestruzzo.
- Specifica RFI DTC INC PO SP IFS 001 A “Specifica per la progettazione e l’esecuzione dei ponti ferroviari e di altre opere minori sotto binario”.
- Specifica RFI DTC INC CS SP IFS 001 A “Specifica per la progettazione della geotecnica delle opere civili ferroviarie”.

Il progetto è stato redatto con riferimento alle “Istruzioni FS – metodo degli stati limite” (azioni e coefficienti parziali), ove queste sono espressamente in contrasto o “meno severe” delle NTC08; per quanto riguarda invece l’azione sismica si è fatto riferimento alla definizione e classificazione nelle NTC08.

### 3. MATERIALI

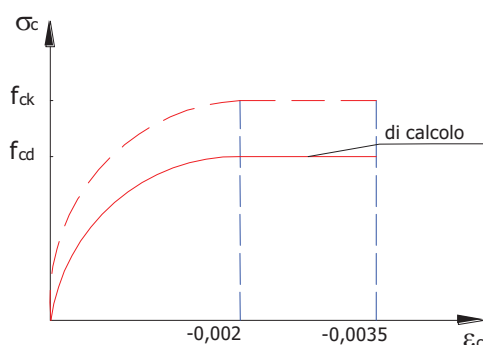
Per le strutture oggetto della presente relazione si prevede l'utilizzo dei materiali riportati nel seguito.

#### 3.1 Calcestruzzo

##### 3.1.1 Dati generali

Di seguito si riporta il diagramma sforzi-deformazioni per il calcolo delle tensioni nel calcestruzzo.

Diagramma parabola rettangolo



Le grandezze di seguito riportate sono utilizzate nelle verifiche di resistenza dei materiali.

$R_{ck}$	Resistenza caratteristica a compressione cubica
$f_{ck}$	Resistenza caratteristica a compressione cilindrica
$f_{ctm} = 0.48 \cdot \sqrt{R_{ck}}$	Resistenza media trazione
$f_{ctk} = 0.7 \cdot f_{ctm}$	Resistenza caratteristica a trazione
$\tau_{rd} = \frac{\sqrt[3]{R_{ck}^2}}{28}$	Resistenza a taglio di riferimento

##### 3.1.2 Stati Limite Ultimi

$\gamma_c = 1.50$	Coeff. di sicurezza per la resistenza a compressione
$f_{cd} = \frac{0.83 \cdot R_{ck}}{\gamma_c}$	Resistenza di calcolo a compressione nel cls
$\alpha = 0.85$	Coefficiente che tiene conto della durata dei carichi
$\alpha \cdot f_{cd} = 0.85 \frac{f_{ck}}{\gamma_c}$	Resistenza di calcolo nel cls utilizzato nelle verifiche
$\gamma_c = 1.50$	Coef. di sicurezza per la resistenza a trazione

$$f_{ctd} = \frac{f_{ctk}}{\gamma_{m,c}}$$

Resistenza di calcolo a trazione

### 3.1.3 Stati Limite di Esercizio

$$\sigma_c \leq \frac{0.83 \cdot R_{ck}}{\gamma_c}$$

Tensione massima nel calcestruzzo

$$\gamma_c = 1.00$$

Coeff. di sicurezza per la resistenza a compressione

### 3.1.4 Caratteristiche fisiche del materiale

$$E_c = 11000 \sqrt[3]{R_{cm}}$$

Modulo di elasticità

$$\alpha = 1E-05^\circ C^{-1}$$

Coefficiente di dilatazione termica

$$\rho = 2500 kg/m^3$$

Massa volumetrica

$$\nu = 0.2$$

Rapporto di Poisson

### 3.1.5 Materiali impiegati

Per le opere oggetto della presente relazione si prevede l'impiego dei seguenti materiali:

#### Monolite – solette e piedritti

S.L.U.										
classe	$R_{ck}$	$f_{ck}$	$f_{ctm}$	$f_{ctk}$	$\tau_{rd}$	$E_c$	$f_{cd}$	$\alpha f_{cd}$	$f_{ctd}$	
cls	[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> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]
C28/35	35	28	2.8	1.96	0.4	35982	17.5	14.9	1.2	

## 3.2 Acciaio per strutture in c.a. B450C

### 3.2.1 Dati generali

Di seguito si riporta il diagramma sforzi-deformazioni per il calcolo delle tensioni nell'acciaio.

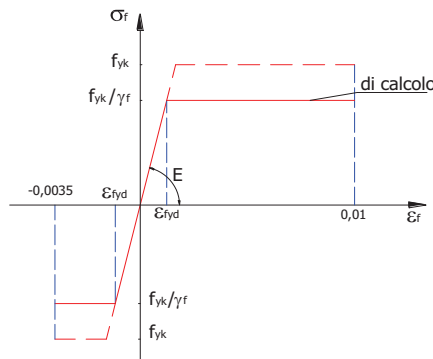


Diagramma sforzo deformazione dell'acciaio

$$f_{y \text{ nom}} = 450 N/mm^2$$

Tensione caratteristica di snervamento nominale



*Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud*

$f_{t\ nom} = 540\text{N/mm}^2$                       Tensione caratteristica di rottura nominale

$f_{yk} \geq f_{y\ nom}$

$f_{tk} \geq f_{t\ nom}$

$1.13 \leq f_t / f_y \leq 1.35$

$f_t / f_{y\ nom} \leq 1.25$

$(A_{gt})_k = 7.5\ %$                       Allungamento percentuale

**3.2.2 Stati Limite Ultimi**

$\gamma_{m,s} = 1.15$                       Coefficiente di sicurezza per l'acciaio S.L.U.

$f_{yd} = 390\text{N/mm}^2$                       Resistenza di calcolo nell'acciaio

**3.2.3 Stati Limite di Esercizio**

$\sigma_s = 360\text{N/mm}^2$                       Resistenza di calcolo nell'acciaio (Comb. Rare)

**3.2.4 Caratteristiche fisiche del materiale**

$E = 210000\text{N/mm}^2$                       Modulo di elasticità

$\alpha = 1\text{E-}05\text{°C}^{-1}$                       Coefficiente di dilatazione termica

$\rho = 7850\text{kg/m}^3$                       Massa volumica

#### 4. QUADRO GEOTECNICO DEI TERRENI

Il modello geotecnico del terreno interessato dalle opere oggetto della presente relazione è stato costruito sulla base dei risultati di una apposita campagna geognostica costituita da prove in sito e da prove di laboratorio.

Il modello del terreno risulta costituito da uno strato con le caratteristiche geotecniche riportate nel seguito (si rimanda alla relazione geologico-geotecnica per i dettagli sulle prove e sui risultati delle stesse).

Sulla base dei risultati delle prove geotecniche, sono state definite le seguenti unità geotecniche:

- Unità AL1: Depositi alluvionali: ghiaie grossolane con matrice sabbiosa limosa talora abbondante.

Strato Terreno di base (AL1) Spessore oltre 15m

Le caratteristiche geotecniche dei terreni sopra elencati, adottate per il progetto delle strutture, sono riassunte nella seguente tabella.

<b>Strati di Terreno</b>	<b><math>\gamma</math> [kN/m<sup>3</sup>]</b>	<b><math>\phi</math> [°]</b>	<b>c [kN/m<sup>2</sup>]</b>	<b>E [Mpa]</b>
Terreno di ricoprimento	18.0-19.0	35	0	60-80
Terreno di rinfiacco	18.0-19.0	35	0	60-80
Terreno di base (AL1)	18.0-19.0	38	0	60-80

Non è stata rilevata presenza di falda a quote interferenti con le strutture.

Per la modellazione della struttura si sono utilizzati i seguenti valori del Modulo di reazione alla Winkler:

- Orizzontale  $k_h = 10+20z$  [MPa/m]
- Verticale  $k_v = 8+8z$  [MPa/m]

## 5. ANALISI DEI CARICHI

Il calcolo delle strutture è stato condotto con riferimento ai seguenti carichi:

### 5.1 CARICHI PERMANENTI

#### Peso proprio

Sono riportati di seguito i valori dei pesi specifici dei singoli materiali:

- peso proprio del calcestruzzo ( $G_1$ )

$$\gamma_{cls} = 25.0 \text{ kN/m}^3$$

- peso proprio dell'acciaio ( $G_2$ )

$$\gamma_{acc} = 78.5 \text{ kN/m}^3$$

- peso proprio terreno ( $G_3$ ) {Ballast ferroviario}

$$\gamma_{ril} = 18 \text{ kN/m}^3$$

#### Spinta del terreno a tergo del monolite in condizioni statiche

Considerata la metodologia di realizzazione e messa in opera del monolite, si ipotizza, cautelativamente, che il rilevato ai lati dello stesso spinga in ragione del coefficiente di spinta a riposo:

$$\lambda = 1 - \text{sen}\varphi$$

Si è ipotizzato inoltre

$\delta$  angolo di attrito paratia-terreno ottenuto assumendo il rapporto  $\delta/\varphi$  pari a 2/3;

$\beta$  0° inclinazione terreno a monte dell'opera.

### 5.2 AZIONI VARIABILI

#### 5.2.1 Carichi verticali

##### Carico mobile ferroviario ( $q_1$ )

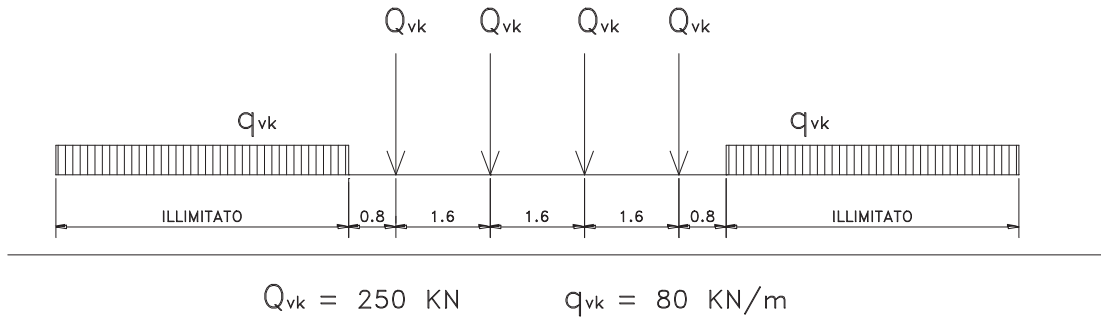
Per i carichi mobili ferroviari transitanti sulla soletta delle diverse strutture si fa riferimento alle NTC08.

Vengono prese in esame per il calcolo del manufatto due tipologie di carico:

- treno di carico LM 71

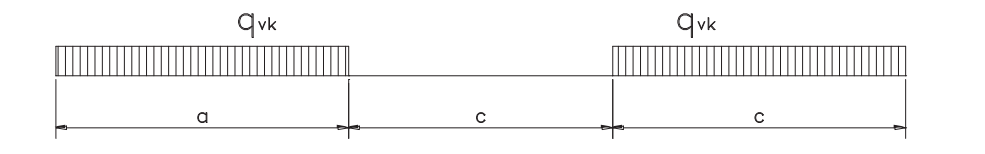
Questo treno di carico risulta costituito da:

- quattro assi da 250kN disposti ad interasse di 1.6m
- carico distribuito di 80kN/m in entrambe le direzioni, a partire da 0.8m dagli assi d'estremità e per una lunghezza illimitata



- treno di carico SW

Tale carico schematizza gli effetti statici prodotti dal traffico ferroviario pesante



Per tale modello di carico sono considerati due distinte configurazioni denominate SW/0 ed SW/2

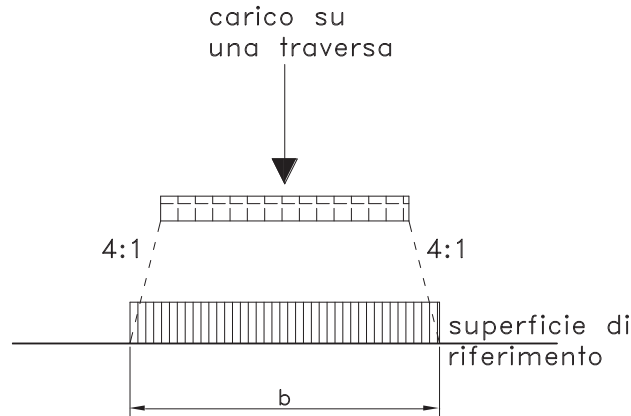
Tipo di carico	$q_{vk}$ [kN/m]	a [m]	c [m]
SW/0	133	15	5.3
SW/2	150	25	7.0

I valori caratteristici dei carichi attribuiti ai modelli di carico vengono moltiplicati per un coefficiente di adattamento  $\alpha = 1.10$ .

**Ripartizione locale dei carichi**

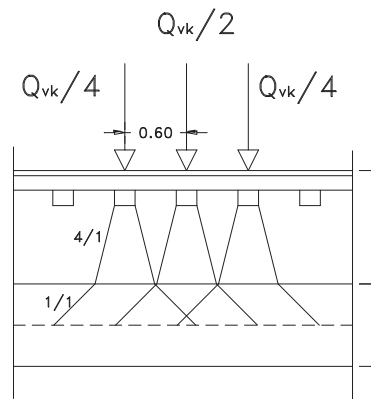
– *Distribuzione longitudinale dei carichi attraverso il ballast*

I carichi assiali sono distribuiti uniformemente nel senso longitudinale considerando una ripartizione del carico attraverso il ballast di 4:1 ed una ripartizione a 45° dalla superficie di estradosso fino al piano medio della soletta.



– Distribuzione longitudinale dei carichi assiali

Nella figura seguente è riportata la distribuzione del carico concentrato del treno di carico LM 71.



Adottando le seguenti caratteristiche geometriche dell'armamento ferroviario e della struttura:

$b_t = 2.30m$  (lunghezza traversina)

$s = 0.20m$  (larghezza traversina)

$h_b = 0.80m$  (spessore ballast)

$h_r = 1.00m$  (spessore ricoprimento)

si ottiene una larghezza di ripartizione in senso trasversale pari a:

$$b = b_t + s \cdot \frac{h_b}{4} + 2 \cdot \frac{h_r}{\tan^{-1}(30^\circ)} + 2 \cdot s_s = 2.3m + 2 \cdot \frac{0.8m}{4} + 2 \cdot \frac{1m}{1.73} + 2 \cdot \frac{1.2m}{2} = 5.05m$$

In tal modo il carico agente sull'estradosso soletta superiore trasmesso dal treno di carico LM 71 è pari a:

$$q_1(Q_{vk}) = 4 \cdot \alpha \cdot \frac{Q_{vk}}{(l \cdot b)} = 4 \cdot 1.1 \cdot \frac{250kN}{(6.4m \cdot 5.05m)} = 34.05kN/m^2$$

$$q_1(q_{vk}) = \alpha \cdot \frac{q_{vk}}{b} = 1.1 \cdot \frac{80kN/m}{5.05m} = 17.45kN/m^2$$

Il carico agente all'estradosso soletta superiore trasmesso dal treno di carico SW/2 è invece pari a:

$$q_2(q_{vk}) = \alpha \cdot \frac{q_{vk}}{b} = 1.1 \cdot \frac{150kN/m}{5.05m} = 32.70kN/m^2$$

### 5.2.2 Effetti dinamici $\Phi$

Considerata la tipologia della struttura (tombino scatolare), si adotta nel calcolo un coefficiente dinamico (per linee a ridotto standard manutentivo) pari a:

$$\Phi_3 = \frac{2.16}{\sqrt{L_\Phi} - 0.2} + 0.73 = 1.54$$

dove

$$L_\Phi = k \cdot L_M = k \cdot \frac{1}{2} L = 1.2 \cdot \frac{1}{2} \cdot 13.7m = 8.22m$$

Nel caso di ponti ad arco o scatolari, con o senza solettone di fondo, aventi copertura "h" maggiore di 1.0m, il coefficiente dinamico può essere ridotto nella seguente maniera:

$$\Phi_{rid} = \Phi_3 - \frac{h - 1.00}{10} = 1.54 - \frac{1.80 - 1.00}{10} = 1.46$$

di conseguenza i carichi applicati saranno:

per LM 71

$$q_1(Q_{vk}) = \Phi_{rid} \cdot q_1(Q_{vk}) = 1.46 \cdot 34.05kN/m^2 = 49.75kN/m^2$$

$$q_1(q_{vk}) = \Phi_{rid} \cdot q_1(q_{vk}) = 1.46 \cdot 17.45kN/m^2 = 25.05kN/m^2$$

per SW/2

$$q_2(q_{vk}) = \Phi_{rid} \cdot q_2(q_{vk}) = 1.46 \cdot 32.70kN/m^2 = 47.75kN/m^2$$

### 5.2.3 Forze orizzontali

#### Forza centrifuga

Nei ponti ferroviari al di sopra dei quali i binari presenta un tracciato in curva deve essere considerata la forza centrifuga agente su tutta l'estensione del tratto in curva.

La forza centrifuga si considera agente verso l'esterno della curva, in direzione orizzontale ed applicata alla quota di 1.80m al di sopra del P.F.

I calcoli si basano sulla massima velocità compatibile con il tracciato della linea. Ove siano considerati gli effetti dei modelli di carico SW, si assumerà una velocità di 100km/h.

Il valore caratteristico della forza centrifuga si determina in accordo con la seguente espressione:

$$Q_{tk} = \frac{V^2}{(g \cdot r)} \cdot (f \cdot Q_{vk}) = \frac{V^2}{(127 \cdot r)} \cdot (f \cdot Q_{vk})$$

$$q_{tk} = \frac{V^2}{(g \cdot r)} \cdot (f \cdot q_{vk}) = \frac{V^2}{(127 \cdot r)} \cdot (f \cdot q_{vk})$$

dove:

$Q_{tk} - q_{tk}$  = valore caratteristico della forza centrifuga [kN-kN/m];

$Q_{vk} - q_{vk}$  = valore caratteristico dei carichi verticali [kN-kN/m];

v = velocità progetto espressa in m/s;

V = velocità di progetto espressa in km/h;

f = fattore di riduzione (definito in seguito);

g accelerazione di gravità in m/s<sup>2</sup>;

r = è il raggio di curvatura in m.

Nel caso di curva policentrica come valore di r si assume un valore pari al più piccolo raggio di curvatura reale che interessa la campata in esame.

La forza centrifuga viene sempre combinata con i carichi verticali supposti agenti nella generica configurazione di carico, e non viene incrementata dai coefficienti dinamici.

**f** è un fattore di riduzione dato in funzione della velocità V e della lunghezza  $L_f$  di binario carico.

$$f = \left[ 1 - \frac{(V - 160)}{1000} \cdot \left( \frac{814}{V} + 1.75 \right) \cdot \left( 1 - \sqrt{\frac{2.88}{L_f}} \right) \right]$$

dove:

$L_f$  = lunghezza di influenza, in metri, della parte curva di binario carico sul ponte, che è la più sfavorevole per il progetto del generico elemento strutturale;

f = 1 per  $V \leq 160$ km/h o  $L_f \leq 2.88$ m;

f < 1 per  $160 \leq V \leq 300$ km/h e  $L_f > 2.88$ m;

$f_{(V)}$  =  $f_{(300)}$  per  $V > 300$ km/h

Per il modello di carico LM 71 e per velocità di progetto superiori ai 160km/h, si considerano due casi:

- Modello di carico LM 71 e forza centrifuga per  $V=160$ km/h in accordo con le formule precedenti dove  $f=1$ ;
- Modello di carico LM 71 e forza centrifuga calcolata secondo le precedenti espressioni per la massima velocità di progetto.

Inoltre, per ponti situati in curva, dovrà essere considerato anche il caso di assenza di forza centrifuga (convogli fermi).

Ove si abbia un coefficiente  $\alpha$  moltiplicatore dei modelli di carico verticale maggiore di 1, per la determinazione della forza centrifuga, tale coefficiente dovrà essere ridotto all'unità.

### **Azione laterale (serpeggio)**

La forza laterale indotta dal serpeggio si considera come una forza concentrata agente orizzontalmente, applicata alla sommità della rotaia più alta, perpendicolarmente all'asse del binario. Tale azione si applicherà sia in rettilineo che in curva.

Il valore caratteristico di tale forza sarà assunto pari a  $Q_{sk} = 100\text{kN}$ . Tale valore deve essere moltiplicato per  $\alpha$ , se  $\alpha > 1$ , ma non per il coefficiente  $\Phi$ .

Questa forza laterale deve essere sempre combinata con i carichi verticali.

### **Azioni di avviamento e frenatura**

Le forze di frenatura e di avviamento agiscono sulla sommità del binario, nella direzione longitudinale dello stesso. Dette forze sono da considerarsi uniformemente distribuite su una lunghezza di binario  $L$  determinata per ottenere l'effetto più gravoso sull'elemento strutturale considerato.

I valori caratteristici da considerare sono i seguenti:

Avviamento	$Q = 33\text{kN/m} \cdot L \leq 1000\text{kN}$	per modelli di carico LM 71 ed SW0 ed SW2.
Frenatura	$Q = 20\text{kN/m} \cdot L \leq 6000\text{kN}$	per modelli di carico LM 71 ed SW0.
	$Q = 35\text{kN/m} \cdot L$	per modelli di carico SW2.

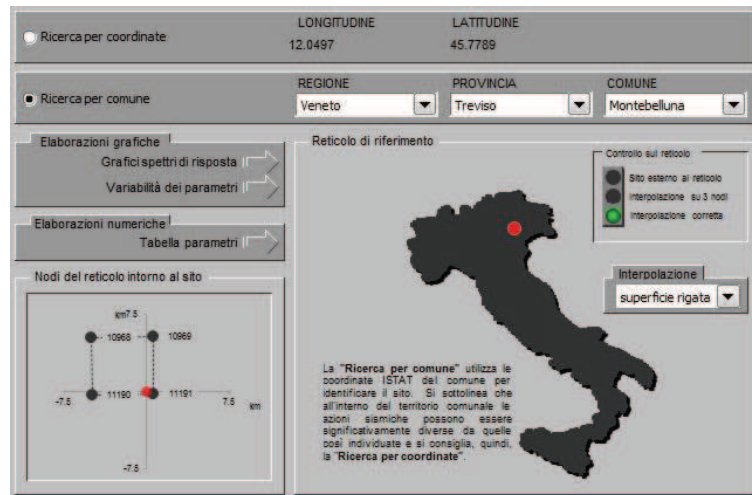
Le azioni di frenatura ed avviamento vengono combinate con i relativi carichi verticali.

### **5.2.4 Azione sismica**

La zona in cui è individuata l'opera esaminata nel presente documento, ricade all'interno del seguente reticolo topografico:

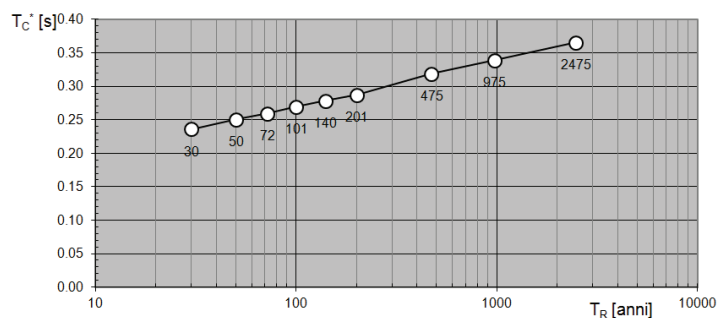
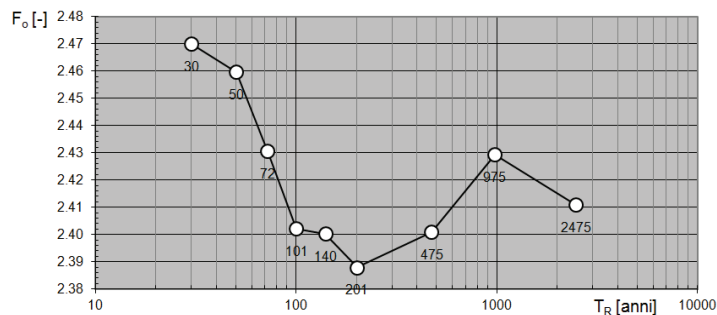
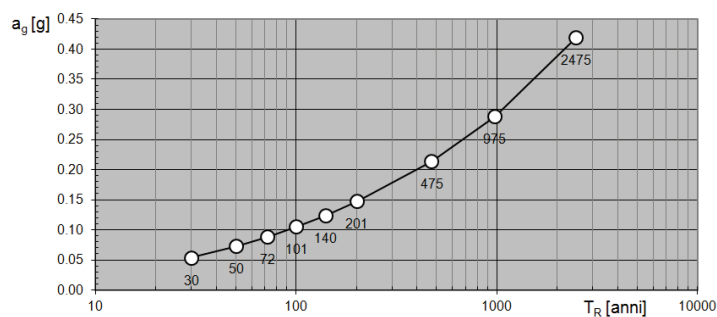


Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

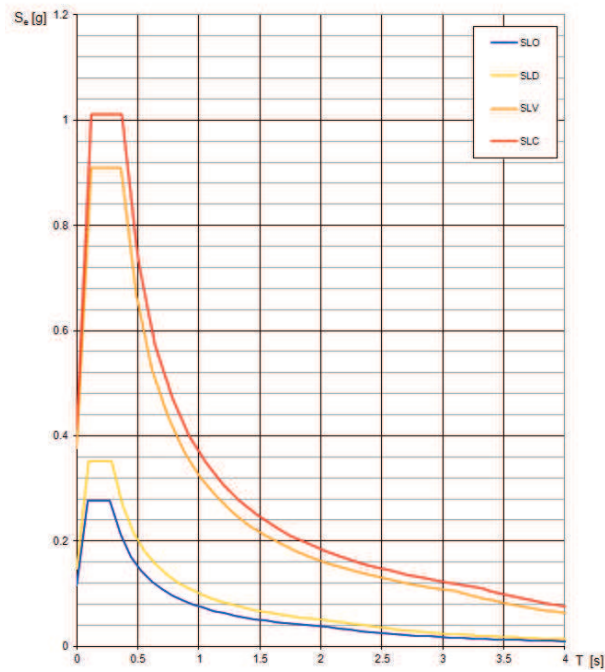


Essendo un'opera minore si considera  $V_N = 100$  anni e  $C_U = 2$  da cui si ottengono i seguenti parametri di progetto in funzione dei vari stati limite:

**Valori dei parametri  $a_g$ ,  $F_o$ ,  $T_c^*$ : variabilità col periodo di ritorno  $T_R$**

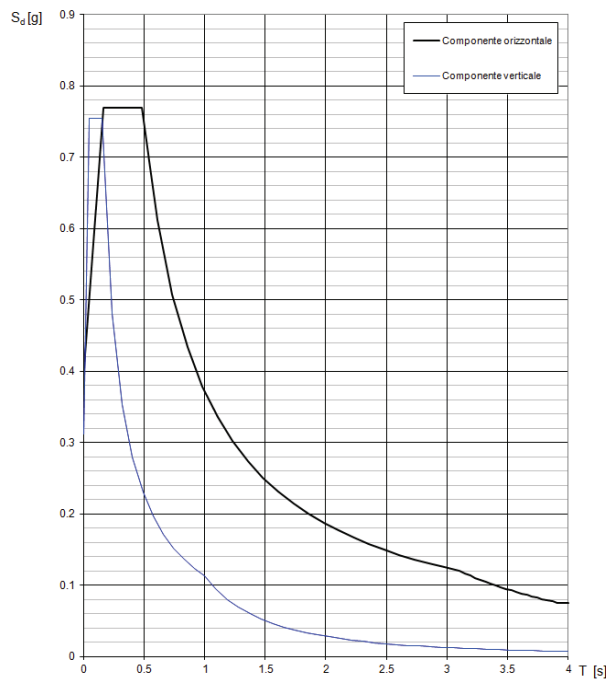


**Spettri di risposta elastici per i diversi Stati Limite**



Le verifiche verranno condotte con riferimento allo SLV (Stato Limite di Salvaguardia della Vita), a cui corrisponde una probabilità di superamento del periodo di riferimento pari a  $P_{vr} = 10\%$ :

**Spettri di risposta (componenti orizz. e vert.) per lo stato limi SLV**



**Parametri e punti dello spettro di risposta orizzontale per lo stato limite: SLV**

**Parametri indipendenti**

STATO LIMITE	SLV
$a_g$	0.377 g
$F_g$	2.416
$T_g$	0.358 s
$S_g$	1.036
$C_C$	1.351
$S_T$	1.000
$q$	1.225

**Parametri dipendenti**

$S$	1.036
$\eta$	0.816
$T_B$	0.161 s
$T_C$	0.483 s
$T_D$	3.106 s

**Espressioni dei parametri dipendenti**

$S = S_g \cdot S_T$  (NTC-08 Eq. 3.2.5)

$\eta = \sqrt{10/(5-\xi)} \geq 0,55; \eta = 1/q$  (NTC-08 Eq. 3.2.6; §. 3.2.3.5)

$T_B = T_C / 3$  (NTC-07 Eq. 3.2.8)

$T_C = C_C \cdot T_g$  (NTC-07 Eq. 3.2.7)

$T_D = 4,0 \cdot a_g / g + 1,6$  (NTC-07 Eq. 3.2.9)

**Espressioni dello spettro di risposta (NTC-08 Eq. 3.2.4)**

$$0 \leq T < T_B \quad S_e(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_0 \cdot \left[ \frac{T}{T_B} + \frac{1}{\eta \cdot F_0} \left( 1 - \frac{T}{T_B} \right) \right]$$

$$T_B \leq T < T_C \quad S_e(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_0$$

$$T_C \leq T < T_D \quad S_e(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_0 \cdot \left( \frac{T_C}{T} \right)$$

$$T_D \leq T \quad S_e(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_0 \cdot \left( \frac{T_C T_D}{T^2} \right)$$

Lo spettro di progetto  $S_d(T)$  per le verifiche agli Stati Limite Ultimi è ottenuto dalle espressioni dello spettro elastico  $S_e(T)$  sostituendo  $\eta$  con  $1/q$ , dove  $q$  è il fattore di struttura. (NTC-08 § 3.2.3.5)

**Punti dello spettro di risposta**

T [s]	Se [g]
0.000	0.390
0.161	0.770
0.483	0.770
0.608	0.612
0.733	0.507
0.858	0.434
0.983	0.379
1.108	0.336
1.233	0.302
1.358	0.274
1.483	0.251
1.608	0.231
1.733	0.215
1.857	0.200
1.982	0.188
2.107	0.177
2.232	0.167
2.357	0.158
2.482	0.150
2.607	0.143
2.732	0.136
2.857	0.130
2.982	0.125
3.106	0.120
3.149	0.117
3.192	0.113
3.234	0.111
3.277	0.108
3.319	0.105
3.362	0.102
3.404	0.100
3.447	0.097
3.489	0.095
3.532	0.093
3.575	0.090
3.617	0.088
3.660	0.086
3.702	0.084
3.745	0.082
3.787	0.081
3.830	0.079
3.872	0.077
3.915	0.075
3.957	0.075
4.000	0.075

In concomitanza al sisma si considera transigente un treno teorico costituito da carri in numero illimitato con peso pari al 20% dei treni LM71 ed SW.

**5.3 SIMULTANEITA' DELLE AZIONI DA TRAFFICO**

Gli effetti dei carichi verticali dovuti alla presenza dei convogli sono stati combinati con le altre azioni derivanti dal traffico ferroviario secondo la tabella di seguito riportata:

TIPO DI CARICO	Azioni verticali		Azioni orizzontali			COMMENTI
	Carico verticale	Treno scarico	Frenatura ed avviamento	Centrifuga	Serpeggio	
Gruppo 1	1.0	-	0.5 (0.0)	1.0 (0.0)	1.0 (0.0)	massima azione verticale e laterale
Gruppo 2	-	1.0	0.0	1.0 (0.0)	1.0 (0.0)	stabilità laterale
Gruppo 3	1.0 (0.5)	-	1.0	0.5 (0.0)	0.5 (0.0)	massima azione longitudinale
Gruppo 4	0.8 (0.6;0.4)	-	0.8 (0.6,0.4)	0.8 (0.6;0.4)	0.8 (0.6;0.4)	fessurazione

## **6. MODELLO DI CALCOLO**

### **6.1 Descrizione delle opere**

Il manufatto completo di attraversamento del rilevato ferroviario che, per esigenze di mantenimento dell'esercizio sarà realizzato, come detto, "per fasi", nella sua configurazione finale prevederà 2 fornici: quello relativo alla carreggiata nord e quello relativo alla carreggiata sud.

Essendo le due fornici perfettamente uguali, nella presente relazione verrà sviluppato il dimensionamento e la verifica di uno solo manufatto.

Il monolite ha dimensioni nette interne  $B_1 \times H_1 = 12.80\text{m} \times 6.90\text{m}$  con fondazione di spessore 1.40m, soletta superiore spessore 1.20m e piedritti con spessore pari a 0.90m.

Il monolite nella fase di spinta ha una lunghezza complessiva pari a 40.0m (incluso il rostro per l'attacco dello scudo UCS); esso, per facilitare le operazioni di spinta, viene realizzato su una platea di varo appositamente realizzata nella "vasca di spinta" posizionata come da elaborati di progetto e in modo da non interferire con la sede ferroviaria.

I monoliti devono attraversare nella fase di spinta un unico binario che rispetto all'asse longitudinale degli stessi ha una obliquità di circa  $112^\circ$  durante la fase di spinta.

Una volta completata la spinta, si provvederà al completamento della sezione del rostro di testata con il getto in opera della fondazione e della parte inferiore dei piedritti ed alla realizzazione di un tratto di scatolare (con dimensioni della sezione trasversale uguali a quelle del monolite a spinta) di lunghezza pari a 16.25m; la lunghezza totale del monolite nella configurazione finale è pari 56.25m.

### **6.2 Modello di calcolo**

Considerate le caratteristiche della struttura, il dimensionamento del monolite è stato condotto analizzando lo stesso con il metodo degli elementi finiti; sono stati creati diversi modelli (in funzione delle diverse fasi analizzate) utilizzando nodi ed elementi bidimensionali; il terreno è stato simulato come un letto di molle alla Winkler.

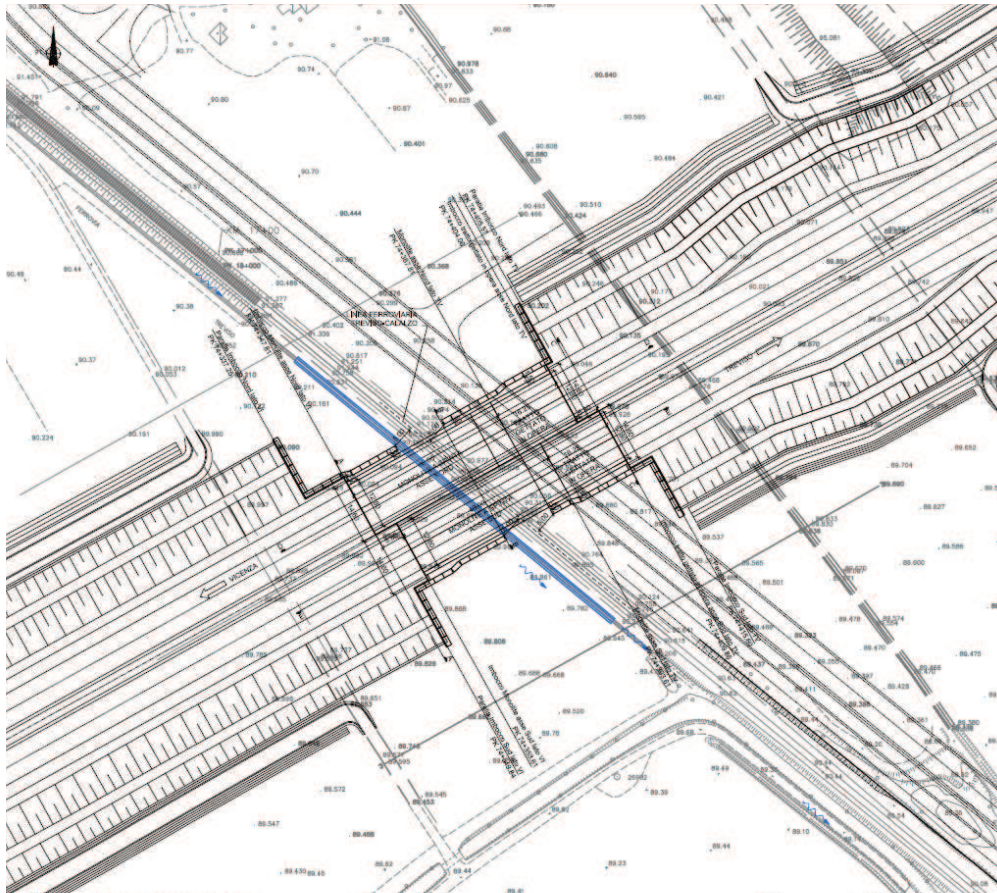
Il calcolo è stato condotto con il programma della Aztec Informatica SCAT 10.

I modelli analizzati sono descritti nei capitoli seguenti.

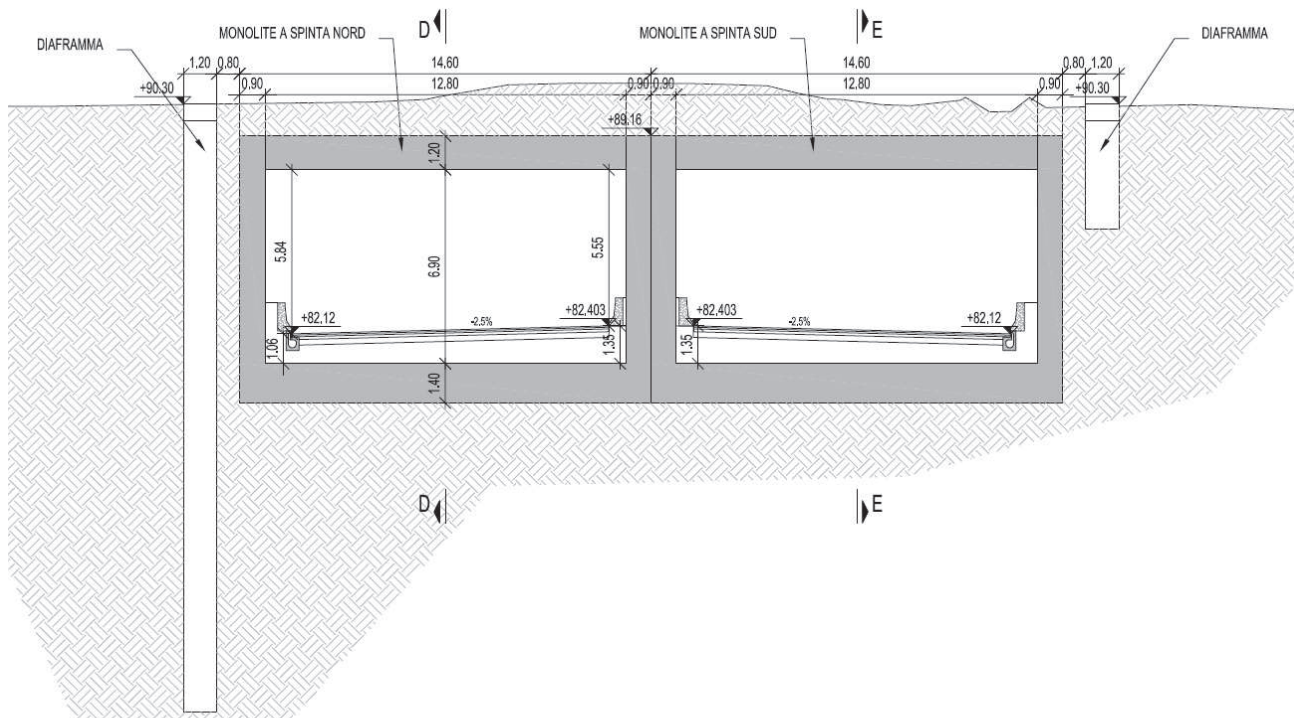
Di seguito sono riportati planimetria, sezione trasversale e longitudinale della struttura.



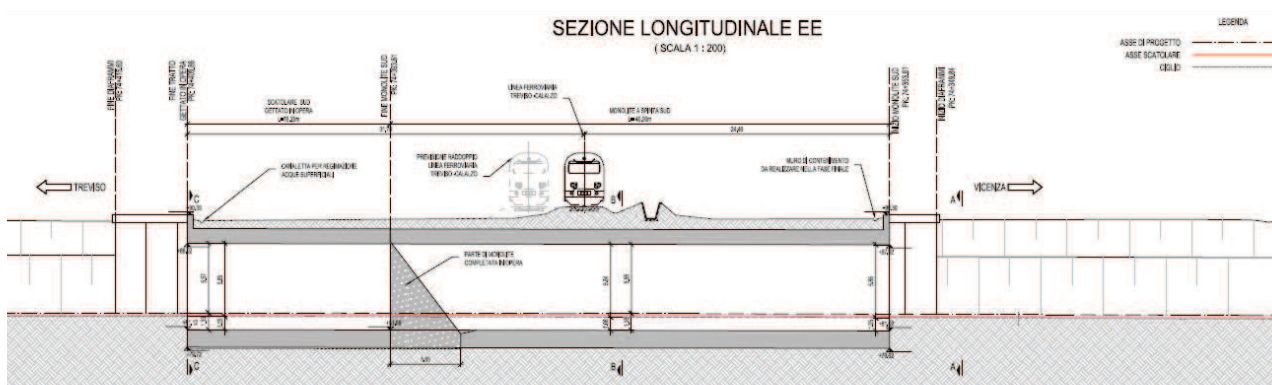
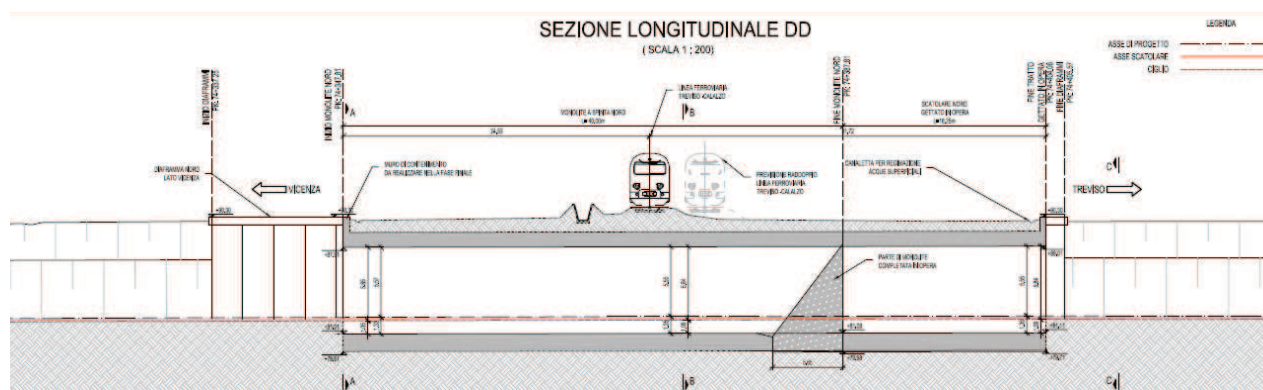
Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud



Planimetria generale



Sezione trasversale complessiva



Sezioni longitudinali

## 7. ANALISI E VERIFICA DEGLI ELEMENTI STRUTTURALI DEL MONOLITE

Come detto l'analisi e le verifiche dei diversi elementi strutturali del monolite sono stati condotti con riferimento alle diverse fasi di realizzazione (e quindi differenti condizioni di vincolo e di carico) dello stesso ed in particolare:

- Sezione trasversale corrente del monolite (fase di esercizio).
- Rostro anteriore del monolite in fase di spinta (fase provvisoria).

### 7.1 Verifiche di sicurezza

Le verifiche di sicurezza sono state condotte con il metodo degli stati limite con riferimento allo stato limite ultimo ed agli stati limite di esercizio.

#### 7.1.1 Verifiche allo Stato Limite Ultimo

Si è verificato che:

$$F_d \leq R_d$$

dove  $F_d$  è il valore di progetto degli effetti delle azioni ed  $R_d$  è la corrispondente resistenza di progetto.

Le combinazioni di carico considerate ai fini delle verifiche sono quelle definite dalla seguente relazione.

$$F_d = \gamma_G G_k + \gamma_P P_k + \gamma_Q (Q_{1k} + \sum \psi_{oi} Q_{ik})$$

dove:

$G_k$  – valore caratteristico delle azioni permanenti, ivi comprese le azioni indirette che danno effetti di tipo permanente;

$P_k$  – valore caratteristico della forza di precompressione e delle deformazioni impresse, imposte appositamente;

$Q_{1k}$  – valore caratteristico della azione di base di ogni combinazione, (per le azioni da traffico ferroviario deve essere inteso il valore di ciascun gruppo);

$Q_{ik}$  – valore caratteristico delle azioni variabili fra loro indipendenti, (vento, temperatura, azioni da traffico, resistenze parassite nei vincoli, etc.); laddove esso si riferisca alle azioni da traffico ferroviario debbono essere considerati i gruppi;

$\gamma_i$  – coefficienti parziali per le azioni, definiti nella tabella seguente;

$\psi_{oi}$  – coefficienti di combinazione allo stato limite ultimo determinati sulla base di considerazioni statistiche.



Coefficiente			A1 STR	A2 GEO	Combinazione sismica
Carichi permanenti	favorevoli	$\gamma_{G1}$	1.00	1.00	1.00
	sfavorevoli		1.35	1.00	1.00
Carichi permanenti non strutturali (escluso il ballast)	favorevoli	$\gamma_{G2}$	0.00	0.00	1.00
	sfavorevoli		1.50	1.30	1.00
Ballast	favorevoli	$\gamma_{GB}$	1.00	1.00	1.00
	sfavorevoli		1.50	1.30	1.00
Precompressione	favorevoli	$\gamma_P$	1.00	1.00	1.00
	sfavorevoli		1.00	1.00	1.00
Carichi variabili da traffico	favorevoli	$\gamma_Q$	0.00	0.00	0.00
	sfavorevoli		1.45	1.25	0.20
Carichi variabili	favorevoli	$\gamma_{Qi}$	0.00	0.00	0.00
	sfavorevoli		1.50	1.30	0.00

### 7.1.2 VERIFICHE AGLI STATI LIMITE DI ESERCIZIO

Sono state condotte le verifiche ai seguenti stati limite di servizio:

- verifica delle tensioni di esercizio
- stato limite di apertura delle fessure
- stato limite di deformazione

In particolare con riferimento alle verifiche a fessurazione sono state fissate le seguenti condizioni ambientali:

- strutture controterra: condizioni ambientali ordinarie;
- altre strutture: condizioni ambientali ordinarie.

I limiti di apertura delle fessure fissati dalle NTC08 sono per le strutture in esame:

- aggressivo condizioni ambientali ordinarie  $w_k = 0.2\text{mm}$  per combinazioni quasi permanenti

$$w_k = 0.2\text{mm per combinazioni frequenti}$$

## 7.2 SEZIONE TRASVERSALE CORRENTE DEL MONOLITE

### 7.2.1 IPOTESI DI CALCOLO

#### Pressione Geostatica

In questo caso la pressione in calotta viene calcolata come prodotto tra il peso di volume del terreno per l'altezza del ricoprimento (Spessore dello strato di terreno superiore). Quindi la pressione in calotta è fornita dalla seguente relazione:

$$P_v = \gamma H$$



## Spinta sui piedritti

### Spinta attiva - Metodo di Coulomb

La teoria di Coulomb considera l'ipotesi di un cuneo di spinta a monte della parete che si muove rigidamente lungo una superficie di rottura rettilinea. Dall'equilibrio del cuneo si ricava la spinta che il terreno esercita sull'opera di sostegno. In particolare Coulomb ammette, al contrario della teoria di Rankine, l'esistenza di attrito fra il terreno e la parete, e quindi la retta di spinta risulta inclinata rispetto alla normale alla parete stesso di un angolo di attrito terra-parete.

L'espressione della spinta esercitata da un terrapieno, di peso di volume  $\gamma$ , su una parete di altezza  $H$ , risulta espressa secondo la teoria di Coulomb dalla seguente relazione (per terreno incoerente)

$$S = \frac{1}{2} \cdot \gamma \cdot H^2 \cdot K_a$$

$K_a$  rappresenta il coefficiente di spinta attiva di Coulomb nella versione riveduta da Muller-Breslau, espresso come

$$K_a = \frac{\sin(\alpha + \phi)}{\sin^2 \alpha \sin(\alpha - \delta) \left[ 1 + \frac{\sqrt{[\sin(\phi + \delta)\sin(\phi - \beta)]}}{\sqrt{[\sin(\alpha - \delta)\sin(\alpha + \beta)]}} \right]^2}$$

dove

$\phi$  è l'angolo d'attrito del terreno,

$\alpha$  rappresenta l'angolo che la parete forma con l'orizzontale ( $\alpha = 90^\circ$  per parete verticale),

$\delta$  è l'angolo d'attrito terreno-parete,

$\beta$  è l'inclinazione del terrapieno rispetto all'orizzontale.

La spinta risulta inclinata dell'angolo d'attrito terreno-parete  $\delta$  rispetto alla normale alla parete.

Il diagramma delle pressioni del terreno sulla parete risulta triangolare con il vertice in alto. Il punto di applicazione della spinta si trova in corrispondenza del baricentro del diagramma delle pressioni ( $1/3 H$  rispetto alla base della parete). L'espressione di  $K_a$  perde di significato

per  $\beta > \phi$ . Questo coincide con quanto si intuisce fisicamente: la pendenza del terreno a monte della parete non può superare l'angolo di natural declivio del terreno stesso.

Nel caso di terreno dotato di attrito e coesione  $c$  l'espressione della pressione del terreno ad una generica profondità  $z$  vale

$$\sigma_a = \gamma \cdot z \cdot K_a - 2 \cdot c \cdot \sqrt{K_a}$$

#### *Spinta in presenza di falda*

Nel caso in cui a monte della parete sia presente la falda il diagramma delle pressioni sulla parete risulta modificato a causa della sottospinta che l'acqua esercita sul terreno. Il peso di volume del terreno al di sopra della linea di falda non subisce variazioni. Viceversa al di sotto del livello di falda va considerato il peso di volume di galleggiamento

$$\gamma_a = \gamma_{\text{sat}} - \gamma_w$$

dove  $\gamma_{\text{sat}}$  è il peso di volume saturo del terreno (dipendente dall'indice dei pori) e  $\gamma_w$  è il peso di volume dell'acqua. Quindi il diagramma delle pressioni al di sotto della linea di falda ha una pendenza minore. Al diagramma così ottenuto va sommato il diagramma triangolare legato alla pressione idrostatica esercitata dall'acqua.

#### *Spinta a Riposo*

Si assume che sui piedritti agisca la spinta calcolata in condizioni di riposo.

Il coefficiente di spinta a riposo è espresso dalla relazione

$$K_0 = 1 - \sin\phi$$

dove  $\phi$  rappresenta l'angolo d'attrito interno del terreno di rinfianco.

Quindi la pressione laterale, ad una generica profondità  $z$  e la spinta totale sulla parete di altezza  $H$  valgono

$$\sigma = \gamma z K_0 + p_v K_0$$

$$S = 1/2 \gamma H^2 K_0 + p_v K_0 H$$

dove  $p_v$  è la pressione verticale agente in corrispondenza della calotta.

#### *Spinta in presenza di sisma - Formula di Wood*

Spinta del terreno nel caso di strutture rigide.

*Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud*

Nel caso di strutture rigide completamente vincolate, in modo tale che non può svilupparsi nel terreno uno stato di spinta attiva, nonché nel caso di muri verticali con terrapieno a superficie orizzontale, l'incremento dinamico di spinta del terreno può essere calcolato come:

$$\Delta P_d = \alpha \cdot \gamma \cdot H^2$$

$$\alpha = a_g/g \cdot S_s \cdot \beta_m \cdot S_t$$

H è l'altezza sulla quale agisce la spinta. Il punto di applicazione è posto a metà altezza.

**7.2.2 ANALISI DEI RISULTATI****Geometria scatolare**

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	9.50	[m]
Larghezza esterna	14.60	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0.00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0.00	[m]
Spessore piedritto sinistro	0.90	[m]
Spessore piedritto destro	0.90	[m]
Spessore fondazione	1.40	[m]
Spessore traverso	1.20	[m]

**Caratteristiche strati terreno**Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	1.00	[m]
Peso di volume	18.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35.00	[°]
Coesione	0.000	[MPa]

Strato di rinfiango

Descrizione	Terreno di rinfiango	
Peso di volume	18.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23.33	[°]
Coesione	0.000	[MPa]
Costante di Winkler	110.0	[MPa/m]

Strato di base

Descrizione	Terreno di base (AL1)	
Peso di volume	18.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	38.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	38.00	[°]
Coesione	0.000	[MPa]
Costante di Winkler	84.0	[MPa/m]
Tensione limite	0.500	[MPa]

**Caratteristiche materiali utilizzati**Materiale calcestruzzo

R <sub>ck</sub> calcestruzzo	35.000	[MPa]
Peso specifico calcestruzzo	25.0000	[kN/mc]
Modulo elastico E	32105.823	[MPa]
Tensione di snervamento acciaio	450.000	[MPa]
Coeff. omogeneizzazione cls tesoro/compresso (n')	0.50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15.00	
Coefficiente dilatazione termica	0.0000120	

## Condizioni di carico

### Convenzioni adottate

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura  
 Carichi verticali positivi se diretti verso il basso  
 Carichi orizzontali positivi se diretti verso destra  
 Coppie concentrate positive se antiorarie  
 Ascisse X (espresse in m) positive verso destra  
 Ordinate Y (espresse in m) positive verso l'alto  
 Carichi concentrati espressi in kN  
 Coppie concentrate espressi in kNm  
 Carichi distribuiti espressi in kN/m

### Simbologia adottata e unità di misura

#### Forze concentrate

X ascissa del punto di applicazione dei carichi verticali concentrati  
 Y ordinata del punto di applicazione dei carichi orizzontali concentrati  
 $F_y$  componente Y del carico concentrato  
 $F_x$  componente X del carico concentrato  
 M momento

#### Forze distribuite

$X_i, X_f$  ascisse del punto iniziale e finale per carichi distribuiti verticali  
 $Y_i, Y_f$  ordinate del punto iniziale e finale per carichi distribuiti orizzontali  
 $V_{ni}$  componente normale del carico distribuito nel punto iniziale  
 $V_{nf}$  componente normale del carico distribuito nel punto finale  
 $V_{ti}$  componente tangenziale del carico distribuito nel punto iniziale  
 $V_{tf}$  componente tangenziale del carico distribuito nel punto finale  
 $D_{e,i}$  variazione termica lembo esterno espressa in gradi centigradi  
 $D_{i,i}$  variazione termica lembo interno espressa in gradi centigradi

#### Condizione di carico n°1 (Peso Proprio)

#### Condizione di carico n°2 (Spinta terreno sinistra)

#### Condizione di carico n°3 (Spinta terreno destra)

#### Condizione di carico n°4 (Sisma da sinistra)

#### Condizione di carico n°5 (Sisma da destra)

#### Condizione di carico n°7 (GB)

Distr	Terreno	$X_i = -10.00$	$X_f = 24.60$	$V_{ni} = 14.40$	$V_{nf} = 14.40$
-------	---------	----------------	---------------	------------------	------------------

#### Condizione di carico n°8 (LM 71 sx)

Distr	Traverso	$X_i = 0.00$	$X_f = 6.40$	$V_{ni} = 49.75$	$V_{nf} = 49.75$	$V_{ti} = 0.00$	$V_{tf} = 0.00$
Distr	Terreno	$X_i = -10.00$	$X_f = 0.00$	$V_{ni} = 25.50$	$V_{nf} = 25.50$		
Distr	Terreno	$X_i = 6.40$	$X_f = 24.60$	$V_{ni} = 25.50$	$V_{nf} = 25.50$		

#### Condizione di carico n°9 (LM 71 ce)

Distr	Terreno	$X_i = -10.00$	$X_f = 4.10$	$V_{ni} = 25.50$	$V_{nf} = 25.50$		
Distr	Terreno	$X_i = 10.50$	$X_f = 24.60$	$V_{ni} = 25.50$	$V_{nf} = 25.50$		
Distr	Traverso	$X_i = 4.10$	$X_f = 10.50$	$V_{ni} = 49.75$	$V_{nf} = 49.75$	$V_{ti} = 0.00$	$V_{tf} = 0.00$

#### Condizione di carico n°10 (LM 71 dx)

Distr	Traverso	$X_i = 8.20$	$X_f = 14.60$	$V_{ni} = 49.75$	$V_{nf} = 49.75$	$V_{ti} = 0.00$	$V_{tf} = 0.00$
Distr	Terreno	$X_i = -10.00$	$X_f = 8.20$	$V_{ni} = 25.50$	$V_{nf} = 25.50$		
Distr	Terreno	$X_i = 14.60$	$X_f = 24.60$	$V_{ni} = 25.50$	$V_{nf} = 25.50$		

#### Condizione di carico n°11 (SW/2 sx)

Distr	Terreno	$X_i = -10.00$	$X_f = 0.00$	$V_{ni} = 47.75$	$V_{nf} = 47.75$
Distr	Terreno	$X_i = 7.00$	$X_f = 24.60$	$V_{ni} = 47.75$	$V_{nf} = 47.75$

#### Condizione di carico n°12 (SW/2 ce)

Distr	Terreno	$X_i = -10.00$	$X_f = 3.80$	$V_{ni} = 47.75$	$V_{nf} = 47.75$
Distr	Terreno	$X_i = 10.80$	$X_f = 24.60$	$V_{ni} = 47.75$	$V_{nf} = 47.75$

#### Condizione di carico n°13 (SW/2 dx)

Distr	Terreno	$X_i = -10.00$	$X_f = 7.60$	$V_{ni} = 47.75$	$V_{nf} = 47.75$
Distr	Terreno	$X_i = 14.60$	$X_f = 24.60$	$V_{ni} = 47.75$	$V_{nf} = 47.75$

## Impostazioni di progetto

### Verifica materiali:

#### Stato Limite Ultimo

Coefficiente di sicurezza calcestruzzo $\gamma_c$	1.50
Fattore riduzione da resistenza cubica a cilindrica	0.83
Fattore di riduzione per carichi di lungo periodo	0.85
Coefficiente di sicurezza acciaio	1.15
Coefficiente di sicurezza per la sezione	1.00

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

$$V_{Rd} = [0.18 \cdot k \cdot (100.0 \cdot \rho_l \cdot f_{ck})^{1/3} / \gamma_c + 0.15 \cdot \sigma_{cp}] \cdot b_w \cdot d > (v_{min} + 0.15 \cdot \sigma_{cp}) \cdot b_w \cdot d$$

$$V_{Rsd} = 0.9 \cdot d \cdot A_{sw} / s \cdot f_{yd} \cdot (\text{ctg} \alpha + \text{ctg} \theta) \cdot \sin \alpha$$

$$V_{Rcd} = 0.9 \cdot d \cdot b_w \cdot \alpha_c \cdot f_{cd} \cdot (\text{ctg}(\theta) + \text{ctg}(\alpha)) / (1.0 + \text{ctg} \theta^2)$$

con:

d	altezza utile sezione [mm]
b <sub>w</sub>	larghezza minima sezione [mm]
σ <sub>cp</sub>	tensione media di compressione [N/mm <sup>2</sup> ]
ρ <sub>l</sub>	rapporto geometrico di armatura
A <sub>sw</sub>	area armatura trasversale [mm <sup>2</sup> ]
s	interasse tra due armature trasversali consecutive [mm]
α <sub>c</sub>	coefficiente maggiorativo, funzione di f <sub>cd</sub> e σ <sub>cp</sub>

$$f_{cd} = 0.5 \cdot f_{cd}$$

$$k = 1 + (200/d)^{1/2}$$

$$v_{min} = 0.035 \cdot k^{3/2} \cdot f_{ck}^{1/2}$$

Stato Limite di Esercizio

Criteri di scelta per verifiche tensioni di esercizio:

Ambiente poco aggressivo

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare)

0.55 f<sub>ck</sub>

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. quasi perm.)

0.40 f<sub>ck</sub>

Limite tensioni di trazione nell'acciaio (comb. rare)

0.75 f<sub>yk</sub>

Criteri verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

Apertura limite fessure w<sub>1</sub>=0.20 w<sub>2</sub>=0.30 w<sub>3</sub>=0.40

Verifiche secondo :

Norme Tecniche 2008 - Approccio 1

Copriferro sezioni 0.0400 [m]

Descrizione combinazioni di carico

Simbologia adottata

γ Coefficiente di partecipazione della condizione

ψ Coefficiente di combinazione della condizione

C Coefficiente totale di partecipazione della condizione

Norme Tecniche 2008

Simbologia adottata

γ<sub>G1sfav</sub> Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti

γ<sub>G1fav</sub> Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti

γ<sub>G2sfav</sub> Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali

γ<sub>G2fav</sub> Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali

γ<sub>Q</sub> Coefficiente parziale sulle azioni variabili

γ<sub>tanφ'</sub> Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato

γ<sub>c</sub> Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata

γ<sub>qu</sub> Coefficiente parziale di riduzione della coesione non drenata

γ<sub>qu</sub> Coefficiente parziale di riduzione del carico ultimo

Coefficienti di partecipazione combinazioni statiche

Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

Carichi	Effetto		A1	A2
Permanenti	Favorevole	γ <sub>G1fav</sub>	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ <sub>G1sfav</sub>	1.35	1.00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ <sub>G2fav</sub>	1.00	1.00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ <sub>G2sfav</sub>	1.50	1.30
Variabili	Favorevole	γ <sub>Qifav</sub>	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ <sub>Qisfav</sub>	1.50	1.30
Variabili da traffico	Favorevole	γ <sub>Qfav</sub>	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ <sub>Qsfav</sub>	1.45	1.25
Termici	Favorevole	γ <sub>sfav</sub>	0.00	0.00
Termici	Sfavorevole	γ <sub>csfav</sub>	1.20	1.20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

Parametri		M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	γ <sub>tanφ'</sub>	1.00	1.25

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Coesione efficace	$\gamma_{c'}$	1.00	1.25
Resistenza non drenata	$\gamma_{cu}$	1.00	1.40
Resistenza a compressione uniassiale	$\gamma_{qu}$	1.00	1.60
Peso dell'unità di volume	$\gamma_{\gamma}$	1.00	1.00

**Coefficienti di partecipazione combinazioni sismiche**

Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		A1	A2
Permanenti	Favorevole	$\gamma_{G1fav}$	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	$\gamma_{G1sfav}$	1.00	1.00
Permanenti	Favorevole	$\gamma_{G2fav}$	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	$\gamma_{G2sfav}$	1.00	1.00
Variabili	Favorevole	$\gamma_{Q1fav}$	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	$\gamma_{Q1sfav}$	1.00	1.00
Variabili da traffico	Favorevole	$\gamma_{Qfav}$	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	$\gamma_{Qsfav}$	0.20	0.20
Termici	Favorevole	$\gamma_{tfav}$	0.00	0.00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{tsfav}$	1.00	1.00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi}$	1.00	1.25
Coesione efficace	$\gamma_{c'}$	1.00	1.25
Resistenza non drenata	$\gamma_{cu}$	1.00	1.40
Resistenza a compressione uniassiale	$\gamma_{qu}$	1.00	1.60
Peso dell'unità di volume	$\gamma_{\gamma}$	1.00	1.00

Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
GB	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
GB	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
LM 71 sx	Sfavorevole	1.45	1.00	1.45

Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
LM 71 sx	Sfavorevole	1.25	1.00	1.25

Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
GB	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
LM 71 ce	Sfavorevole	1.45	1.00	1.45

Combinazione n° 6 SLU (Caso A2-M2)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
LM 71 ce	Sfavorevole	1.25	1.00	1.25

Relazione di calcolo monolite assi Nord e SudCombinazione n° 7 SLU (Caso A1-M1)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
GB	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
LM 71 dx	Sfavorevole	1.45	1.00	1.45

Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
LM 71 dx	Sfavorevole	1.25	1.00	1.25

Combinazione n° 9 SLU (Caso A1-M1)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
GB	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
SW/2 sx	Sfavorevole	1.45	1.00	1.45

Combinazione n° 10 SLU (Caso A2-M2)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
SW/2 sx	Sfavorevole	1.25	1.00	1.25

Combinazione n° 11 SLU (Caso A1-M1)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
GB	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
SW/2 ce	Sfavorevole	1.45	1.00	1.45

Combinazione n° 12 SLU (Caso A2-M2)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
SW/2 ce	Sfavorevole	1.25	1.00	1.25

Combinazione n° 13 SLU (Caso A1-M1)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
GB	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
SW/2 dx	Sfavorevole	1.45	1.00	1.45

Combinazione n° 14 SLU (Caso A2-M2)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
SW/2 dx	Sfavorevole	1.25	1.00	1.25

Combinazione n° 15 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 16 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
--	----------------	----------------------------	--------------------------	----------

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 17 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 18 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 19 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 20 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 21 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 22 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 23 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 24 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 25 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 26 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 27 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 28 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 29 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 30 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 31 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 32 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 33 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 34 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 35 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 36 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 37 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 38 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 39 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 40 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 41 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 42 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 43 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 44 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 45 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 46 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 47 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 48 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 49 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

Combinazione n° 50 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 51 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 52 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 53 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 54 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 55 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 56 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 57 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 58 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 59 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 60 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 61 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 62 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	0.20	1.00	0.20

Combinazione n° 63 SLE (Quasi Permanente)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 64 SLE (Frequente)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80

Combinazione n° 65 SLE (Frequente)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80

Combinazione n° 66 SLE (Frequente)

	<b>Effetto</b>	<b><math>\gamma</math></b>	<b><math>\Psi</math></b>	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80

Combinazione n° 67 SLE (Frequente)

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80

Combinazione n° 68 SLE (Frequente)

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80

Combinazione n° 69 SLE (Frequente)

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80

Combinazione n° 70 SLE (Rara)

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 71 SLE (Rara)

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 ce	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 72 SLE (Rara)

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
LM 71 dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 73 SLE (Rara)

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 74 SLE (Rara)

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 ce	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 75 SLE (Rara)

	<b>Effetto</b>	$\gamma$	$\Psi$	<b>C</b>
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
GB	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
SW/2 dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

**Analisi della spinta e verifiche**

Simbologia adottata ed unità di misura

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

*Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud*

Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti verso destra  
 Le forze verticali sono considerate positive se agenti verso il basso  
 X ascisse (espresse in m) positive verso destra  
 Y ordinate (espresse in m) positive verso l'alto  
 M momento espresso in kNm  
 V taglio espresso in kN  
 SN sforzo normale espresso in kN  
 ux spostamento direzione X espresso in m  
 uy spostamento direzione Y espresso in m  
 $\sigma_r$  pressione sul terreno espressa in MPa

Tipo di analisi

Pressione in calotta  
 I carichi applicati sul terreno sono stati diffusi secondo **angolo di attrito**

Pressione geostatica

Spinta sui piedritti

a Riposo [combinazione 1]  
 a Riposo [combinazione 2]  
 a Riposo [combinazione 3]  
 a Riposo [combinazione 4]  
 a Riposo [combinazione 5]  
 a Riposo [combinazione 6]  
 a Riposo [combinazione 7]  
 a Riposo [combinazione 8]  
 a Riposo [combinazione 9]  
 a Riposo [combinazione 10]  
 a Riposo [combinazione 11]  
 a Riposo [combinazione 12]  
 a Riposo [combinazione 13]  
 a Riposo [combinazione 14]  
 a Riposo [combinazione 15]  
 a Riposo [combinazione 16]  
 a Riposo [combinazione 17]  
 a Riposo [combinazione 18]  
 a Riposo [combinazione 19]  
 a Riposo [combinazione 20]  
 a Riposo [combinazione 21]  
 a Riposo [combinazione 22]  
 a Riposo [combinazione 23]  
 a Riposo [combinazione 24]  
 a Riposo [combinazione 25]  
 a Riposo [combinazione 26]  
 a Riposo [combinazione 27]  
 a Riposo [combinazione 28]  
 a Riposo [combinazione 29]  
 a Riposo [combinazione 30]  
 a Riposo [combinazione 31]  
 a Riposo [combinazione 32]  
 a Riposo [combinazione 33]  
 a Riposo [combinazione 34]  
 a Riposo [combinazione 35]  
 a Riposo [combinazione 36]  
 a Riposo [combinazione 37]  
 a Riposo [combinazione 38]  
 a Riposo [combinazione 39]  
 a Riposo [combinazione 40]  
 a Riposo [combinazione 41]  
 a Riposo [combinazione 42]  
 a Riposo [combinazione 43]  
 a Riposo [combinazione 44]  
 a Riposo [combinazione 45]  
 a Riposo [combinazione 46]  
 a Riposo [combinazione 47]  
 a Riposo [combinazione 48]  
 a Riposo [combinazione 49]  
 a Riposo [combinazione 50]  
 a Riposo [combinazione 51]  
 a Riposo [combinazione 52]  
 a Riposo [combinazione 53]  
 a Riposo [combinazione 54]  
 a Riposo [combinazione 55]  
 a Riposo [combinazione 56]  
 a Riposo [combinazione 57]  
 a Riposo [combinazione 58]  
 a Riposo [combinazione 59]  
 a Riposo [combinazione 60]  
 a Riposo [combinazione 61]  
 a Riposo [combinazione 62]  
 a Riposo [combinazione 63]



- a Riposo [combinazione 64]
- a Riposo [combinazione 65]
- a Riposo [combinazione 66]
- a Riposo [combinazione 67]
- a Riposo [combinazione 68]
- a Riposo [combinazione 69]
- a Riposo [combinazione 70]
- a Riposo [combinazione 71]
- a Riposo [combinazione 72]
- a Riposo [combinazione 73]
- a Riposo [combinazione 74]
- a Riposo [combinazione 75]

**Sisma**

**Identificazione del sito**

Latitudine 45.777547  
 Longitudine 12.046447  
 Comune Montebelluna  
 Provincia Treviso  
 Regione Veneto

Punti di interpolazione del reticolo 11191 - 10969 - 10968 - 11190

**Tipo di opera**

Tipo di costruzione Opera di importanza strategica  
 Vita nominale 100 anni  
 Classe d'uso IV - Opere strategiche ed industrie molto pericolose  
 Vita di riferimento 200 anni

**Combinazioni SLU**

Accelerazione al suolo  $a_g =$  3.72 [m/s<sup>2</sup>]  
 Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.03  
 Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00  
 Coefficiente riduzione ( $\beta_m$ ) 0.31  
 Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50  
 Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)  $k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 12.15$   
 Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)  $k_v=0.50 * k_h = 6.08$

**Combinazioni SLE**

Accelerazione al suolo  $a_g =$  1.46 [m/s<sup>2</sup>]  
 Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.20  
 Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00  
 Coefficiente riduzione ( $\beta_m$ ) 0.24  
 Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50  
 Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)  $k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 4.27$   
 Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)  $k_v=0.50 * k_h = 2.14$   
 Forma diagramma incremento sismico Rettangolare

Spinta sismica Wood

Angolo diffusione sovraccarico 35.00 [°]

**Coefficienti di spinta**

N°combinazione	Statico	Sismico
1	0.426	0.000
2	0.511	0.000
3	0.426	0.000
4	0.511	0.000
5	0.426	0.000
6	0.511	0.000
7	0.426	0.000
8	0.511	0.000
9	0.426	0.000
10	0.511	0.000
11	0.426	0.000
12	0.511	0.000
13	0.426	0.000
14	0.511	0.000
15	0.426	0.514
16	0.511	0.587
17	0.426	0.514
18	0.511	0.587
19	0.426	0.514
20	0.511	0.587
21	0.426	0.514



*Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud*

22	0.426	0.514
23	0.511	0.587
24	0.511	0.587
25	0.426	0.514
26	0.426	0.514
27	0.511	0.587
28	0.511	0.587
29	0.426	0.514
30	0.426	0.514
31	0.511	0.587
32	0.511	0.587
33	0.426	0.514
34	0.426	0.514
35	0.511	0.587
36	0.511	0.587
37	0.426	0.514
38	0.426	0.514
39	0.511	0.587
40	0.511	0.587
41	0.426	0.514
42	0.426	0.514
43	0.511	0.587
44	0.511	0.587
45	0.426	0.514
46	0.511	0.587
47	0.426	0.514
48	0.511	0.587
49	0.426	0.514
50	0.511	0.587
51	0.426	0.514
52	0.511	0.587
53	0.426	0.514
54	0.511	0.587
55	0.426	0.514
56	0.511	0.587
57	0.426	0.514
58	0.511	0.587
59	0.426	0.514
60	0.511	0.587
61	0.426	0.514
62	0.511	0.587
63	0.426	0.000
64	0.426	0.000
65	0.426	0.000
66	0.426	0.000
67	0.426	0.000
68	0.426	0.000
69	0.426	0.000
70	0.426	0.000
71	0.426	0.000
72	0.426	0.000
73	0.426	0.000
74	0.426	0.000
75	0.426	0.000

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	140
Numero elementi trasverso	78
Numero elementi piedritto sinistro	84
Numero elementi piedritto destro	84
Numero molle fondazione	141
Numero molle piedritto sinistro	85
Numero molle piedritto destro	85

**Analisi della combinazione n° 1**

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0243000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

$X_i$	$X_j$	$Q[\text{MPa}]$
-20.70	-10.70	0.0243000
-10.70	25.30	0.0450598
25.30	35.30	0.0243000

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0192145 [MPa] Pressione inf. 0.1176544 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0192145 [MPa] Pressione inf. 0.1176544 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 2**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	25.30	0.0359918
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0184021 [MPa] Pressione inf. 0.1058321 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0184021 [MPa] Pressione inf. 0.1058321 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 3**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0243000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0243000
-10.70	0.70	0.0774928
0.70	5.70	0.0450598
5.70	25.30	0.0793930
25.30	35.30	0.0243000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0330448 [MPa] Pressione inf. 0.1314846 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0338550 [MPa] Pressione inf. 0.1322949 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 4**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0639513
0.70	5.70	0.0359918
5.70	25.30	0.0655894
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0326974 [MPa] Pressione inf. 0.1201274 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0335350 [MPa] Pressione inf. 0.1209649 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 5**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0243000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0243000
-10.70	4.80	0.0786942
4.80	9.80	0.0450598
9.80	25.30	0.0786942
25.30	35.30	0.0243000

Spinte sui piedritti

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0335571 [MPa] Pressione inf. 0.1319969 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0335571 [MPa] Pressione inf. 0.1319969 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 6**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.80	0.0649870
4.80	9.80	0.0359918
9.80	25.30	0.0649870
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0332270 [MPa] Pressione inf. 0.1206569 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0332270 [MPa] Pressione inf. 0.1206569 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 7**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0243000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0243000
-10.70	8.90	0.0793930
8.90	13.90	0.0450598
13.90	25.30	0.0774928
25.30	35.30	0.0243000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0338550 [MPa] Pressione inf. 0.1322949 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0330448 [MPa] Pressione inf. 0.1314846 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 8**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.90	0.0655894
8.90	13.90	0.0359918
13.90	25.30	0.0639513
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0335350 [MPa] Pressione inf. 0.1209649 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0326974 [MPa] Pressione inf. 0.1201274 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 9**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0243000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0243000
-10.70	0.70	0.1057922
0.70	6.30	0.0450598
6.30	25.30	0.1091941
25.30	35.30	0.0243000

Spinte sui piedritti

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0451123 [MPa] Pressione inf. 0.1435522 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0465630 [MPa] Pressione inf. 0.1450028 [MPa]

## Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0883473
0.70	6.30	0.0359918
6.30	25.30	0.0912801
25.30	35.30	0.0180000

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0451708 [MPa] Pressione inf. 0.1326008 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0466702 [MPa] Pressione inf. 0.1341002 [MPa]

## Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0243000 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0243000
-10.70	4.50	0.1079184
4.50	10.10	0.0450598
10.10	25.30	0.1079184
25.30	35.30	0.0243000

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0460190 [MPa] Pressione inf. 0.1444588 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0460190 [MPa] Pressione inf. 0.1444588 [MPa]

## Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.50	0.0901803
4.50	10.10	0.0359918
10.10	25.30	0.0901803
25.30	35.30	0.0180000

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0461079 [MPa] Pressione inf. 0.1335379 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0461079 [MPa] Pressione inf. 0.1335379 [MPa]

## Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0243000 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0243000
-10.70	8.30	0.1091941
8.30	13.90	0.0450598
13.90	25.30	0.1057922
25.30	35.30	0.0243000

### Spinte sui piedritti

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0465630 [MPa] Pressione inf. 0.1450028 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0451123 [MPa] Pressione inf. 0.1435522 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 14**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.30	0.0912801
8.30	13.90	0.0359918
13.90	25.30	0.0883473
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0466702 [MPa] Pressione inf. 0.1341002 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0451708 [MPa] Pressione inf. 0.1326008 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 15**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0363134
0.70	5.70	0.0318398
5.70	25.30	0.0365755
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0154849 [MPa] Pressione inf. 0.0884033 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0155966 [MPa] Pressione inf. 0.0885151 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0296092 [MPa] Pressione inf. 0.0296092 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 16**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0363134
0.70	5.70	0.0318398
5.70	25.30	0.0365755
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0185665 [MPa] Pressione inf. 0.1059965 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0187005 [MPa] Pressione inf. 0.1061305 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0296092 [MPa] Pressione inf. 0.0296092 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 17**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
----	----	--------

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.80	0.0364791
4.80	9.80	0.0318398
9.80	25.30	0.0364791
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0155555 [MPa] Pressione inf. 0.0884740 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0155555 [MPa] Pressione inf. 0.0884740 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0296495 [MPa] Pressione inf. 0.0296495 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 18**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.80	0.0364791
4.80	9.80	0.0318398
9.80	25.30	0.0364791
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0186513 [MPa] Pressione inf. 0.1060812 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0186513 [MPa] Pressione inf. 0.1060812 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0296495 [MPa] Pressione inf. 0.0296495 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 19**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.90	0.0365755
8.90	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0363134
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0155966 [MPa] Pressione inf. 0.0885151 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0154849 [MPa] Pressione inf. 0.0884033 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0296729 [MPa] Pressione inf. 0.0296729 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 20**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.90	0.0365755
8.90	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0363134
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

*Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud*

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0187005 [MPa] Pressione inf. 0.1061305 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0185665 [MPa] Pressione inf. 0.1059965 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0296729 [MPa] Pressione inf. 0.0296729 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 21**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0402167
0.70	6.30	0.0318398
6.30	25.30	0.0406860
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0171494 [MPa] Pressione inf. 0.0900678 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0173495 [MPa] Pressione inf. 0.0902679 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0305580 [MPa] Pressione inf. 0.0305580 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 22**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0363134
0.70	5.70	0.0318398
5.70	25.30	0.0365755
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0154849 [MPa] Pressione inf. 0.0884033 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0155966 [MPa] Pressione inf. 0.0885151 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0296092 [MPa] Pressione inf. 0.0296092 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 23**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0363134
0.70	5.70	0.0318398
5.70	25.30	0.0365755
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0185665 [MPa] Pressione inf. 0.1059965 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0187005 [MPa] Pressione inf. 0.1061305 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0296092 [MPa] Pressione inf. 0.0296092 [MPa]

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

## Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0402167
0.70	6.30	0.0318398
6.30	25.30	0.0406860
25.30	35.30	0.0180000

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0205623 [MPa] Pressione inf. 0.1079922 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0208022 [MPa] Pressione inf. 0.1082321 [MPa]

### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0305580 [MPa] Pressione inf. 0.0305580 [MPa]

## Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.50	0.0405100
4.50	10.10	0.0318398
10.10	25.30	0.0405100
25.30	35.30	0.0180000

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0172744 [MPa] Pressione inf. 0.0901928 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0172744 [MPa] Pressione inf. 0.0901928 [MPa]

### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0306293 [MPa] Pressione inf. 0.0306293 [MPa]

## Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.80	0.0364791
4.80	9.80	0.0318398
9.80	25.30	0.0364791
25.30	35.30	0.0180000

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0155555 [MPa] Pressione inf. 0.0884740 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0155555 [MPa] Pressione inf. 0.0884740 [MPa]

### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0296495 [MPa] Pressione inf. 0.0296495 [MPa]

## Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

### Carichi verticali in calotta



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.80	0.0364791
4.80	9.80	0.0318398
9.80	25.30	0.0364791
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0186513 [MPa] Pressione inf. 0.1060812 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0186513 [MPa] Pressione inf. 0.1060812 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0296495 [MPa] Pressione inf. 0.0296495 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 28**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.50	0.0405100
4.50	10.10	0.0318398
10.10	25.30	0.0405100
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0207122 [MPa] Pressione inf. 0.1081422 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0207122 [MPa] Pressione inf. 0.1081422 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0306293 [MPa] Pressione inf. 0.0306293 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 29**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.30	0.0406860
8.30	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0402167
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0173495 [MPa] Pressione inf. 0.0902679 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0171494 [MPa] Pressione inf. 0.0900678 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0306721 [MPa] Pressione inf. 0.0306721 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 30**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.90	0.0365755
8.90	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0363134
25.30	35.30	0.0180000

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0155966 [MPa] Pressione inf. 0.0885151 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0154849 [MPa] Pressione inf. 0.0884033 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0296729 [MPa] Pressione inf. 0.0296729 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 31**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.90	0.0365755
8.90	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0363134
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0187005 [MPa] Pressione inf. 0.1061305 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0185665 [MPa] Pressione inf. 0.1059965 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0296729 [MPa] Pressione inf. 0.0296729 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 32**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.30	0.0406860
8.30	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0402167
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0208022 [MPa] Pressione inf. 0.1082321 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0205623 [MPa] Pressione inf. 0.1079922 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0306721 [MPa] Pressione inf. 0.0306721 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 33**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0402167
0.70	6.30	0.0318398
6.30	25.30	0.0406860
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0171494 [MPa] Pressione inf. 0.0900678 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0173495 [MPa] Pressione inf. 0.0902679 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

*Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud*

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0305580 [MPa] Pressione inf. 0.0305580 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 34**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0363134
0.70	5.70	0.0318398
5.70	25.30	0.0365755
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0154849 [MPa] Pressione inf. 0.0884033 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0.0155966 [MPa] Pressione inf. 0.0885151 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0296729 [MPa] Pressione inf. 0.0296729 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 35**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0402167
0.70	6.30	0.0318398
6.30	25.30	0.0406860
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0205623 [MPa] Pressione inf. 0.1079922 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0.0208022 [MPa] Pressione inf. 0.1082321 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0305580 [MPa] Pressione inf. 0.0305580 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 36**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0363134
0.70	5.70	0.0318398
5.70	25.30	0.0365755
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0185665 [MPa] Pressione inf. 0.1059965 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0.0187005 [MPa] Pressione inf. 0.1061305 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0296729 [MPa] Pressione inf. 0.0296729 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 37**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.50	0.0405100
4.50	10.10	0.0318398
10.10	25.30	0.0405100
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0172744 [MPa] Pressione inf. 0.0901928 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0172744 [MPa] Pressione inf. 0.0901928 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0306293 [MPa] Pressione inf. 0.0306293 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 38**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.80	0.0364791
4.80	9.80	0.0318398
9.80	25.30	0.0364791
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0155555 [MPa] Pressione inf. 0.0884740 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0155555 [MPa] Pressione inf. 0.0884740 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0296495 [MPa] Pressione inf. 0.0296495 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 39**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.50	0.0405100
4.50	10.10	0.0318398
10.10	25.30	0.0405100
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0207122 [MPa] Pressione inf. 0.1081422 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0207122 [MPa] Pressione inf. 0.1081422 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0306293 [MPa] Pressione inf. 0.0306293 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 40**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.80	0.0364791
4.80	9.80	0.0318398
9.80	25.30	0.0364791
25.30	35.30	0.0180000

Relazione di calcolo monolite assi Nord e SudSpinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0186513 [MPa] Pressione inf. 0.1060812 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0186513 [MPa] Pressione inf. 0.1060812 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0296495 [MPa] Pressione inf. 0.0296495 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 41**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.30	0.0406860
8.30	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0402167
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0173495 [MPa] Pressione inf. 0.0902679 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0171494 [MPa] Pressione inf. 0.0900678 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0306721 [MPa] Pressione inf. 0.0306721 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 42**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.90	0.0365755
8.90	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0363134
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0155966 [MPa] Pressione inf. 0.0885151 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0154849 [MPa] Pressione inf. 0.0884033 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0296092 [MPa] Pressione inf. 0.0296092 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 43**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.30	0.0406860
8.30	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0402167
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0208022 [MPa] Pressione inf. 0.1082321 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0205623 [MPa] Pressione inf. 0.1079922 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0306721 [MPa] Pressione inf. 0.0306721 [MPa]

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

**Analisi della combinazione n° 44**

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.90	0.0365755
8.90	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0363134
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0187005 [MPa] Pressione inf. 0.1061305 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0185665 [MPa] Pressione inf. 0.1059965 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0296092 [MPa] Pressione inf. 0.0296092 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 45**

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0402167
0.70	6.30	0.0318398
6.30	25.30	0.0406860
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0171494 [MPa] Pressione inf. 0.0900678 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0173495 [MPa] Pressione inf. 0.0902679 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0306721 [MPa] Pressione inf. 0.0306721 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 46**

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0402167
0.70	6.30	0.0318398
6.30	25.30	0.0406860
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0205623 [MPa] Pressione inf. 0.1079922 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0208022 [MPa] Pressione inf. 0.1082321 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0306721 [MPa] Pressione inf. 0.0306721 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 47**

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.50	0.0405100

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

4.50	10.10	0.0318398
10.10	25.30	0.0405100
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0172744 [MPa] Pressione inf. 0.0901928 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0172744 [MPa] Pressione inf. 0.0901928 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0306293 [MPa] Pressione inf. 0.0306293 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 48**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.50	0.0405100
4.50	10.10	0.0318398
10.10	25.30	0.0405100
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0207122 [MPa] Pressione inf. 0.1081422 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0207122 [MPa] Pressione inf. 0.1081422 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0306293 [MPa] Pressione inf. 0.0306293 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 49**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.30	0.0406860
8.30	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0402167
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0173495 [MPa] Pressione inf. 0.0902679 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0171494 [MPa] Pressione inf. 0.0900678 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0305580 [MPa] Pressione inf. 0.0305580 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 50**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.30	0.0406860
8.30	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0402167
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0208022 [MPa] Pressione inf. 0.1082321 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0205623 [MPa] Pressione inf. 0.1079922 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

Piedritto destro Pressione sup. 0.0305580 [MPa] Pressione inf. 0.0305580 [MPa]

## Analisi della combinazione n° 51

Pressione in calotta (solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0363134
0.70	5.70	0.0318398
5.70	25.30	0.0365755
25.30	35.30	0.0180000

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0154849 [MPa] Pressione inf. 0.0884033 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0155966 [MPa] Pressione inf. 0.0885151 [MPa]

### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0296729 [MPa] Pressione inf. 0.0296729 [MPa]

## Analisi della combinazione n° 52

Pressione in calotta (solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0363134
0.70	5.70	0.0318398
5.70	25.30	0.0365755
25.30	35.30	0.0180000

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0185665 [MPa] Pressione inf. 0.1059965 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0187005 [MPa] Pressione inf. 0.1061305 [MPa]

### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0296729 [MPa] Pressione inf. 0.0296729 [MPa]

## Analisi della combinazione n° 53

Pressione in calotta (solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.80	0.0364791
4.80	9.80	0.0318398
9.80	25.30	0.0364791
25.30	35.30	0.0180000

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0155555 [MPa] Pressione inf. 0.0884740 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0155555 [MPa] Pressione inf. 0.0884740 [MPa]

### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0296495 [MPa] Pressione inf. 0.0296495 [MPa]

## Analisi della combinazione n° 54

Pressione in calotta (solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
----	----	--------



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.80	0.0364791
4.80	9.80	0.0318398
9.80	25.30	0.0364791
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0186513 [MPa] Pressione inf. 0.1060812 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0186513 [MPa] Pressione inf. 0.1060812 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0296495 [MPa] Pressione inf. 0.0296495 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 55**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.90	0.0365755
8.90	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0363134
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0155966 [MPa] Pressione inf. 0.0885151 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0154849 [MPa] Pressione inf. 0.0884033 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0296092 [MPa] Pressione inf. 0.0296092 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 56**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.90	0.0365755
8.90	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0363134
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0187005 [MPa] Pressione inf. 0.1061305 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0185665 [MPa] Pressione inf. 0.1059965 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0296092 [MPa] Pressione inf. 0.0296092 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 57**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0402167
0.70	6.30	0.0318398
6.30	25.30	0.0406860
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0171494 [MPa] Pressione inf. 0.0900678 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0173495 [MPa] Pressione inf. 0.0902679 [MPa]

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0306721 [MPa] Pressione inf. 0.0306721 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 58**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0402167
0.70	6.30	0.0318398
6.30	25.30	0.0406860
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0205623 [MPa] Pressione inf. 0.1079922 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0.0208022 [MPa] Pressione inf. 0.1082321 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0306721 [MPa] Pressione inf. 0.0306721 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 59**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.50	0.0405100
4.50	10.10	0.0318398
10.10	25.30	0.0405100
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0172744 [MPa] Pressione inf. 0.0901928 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0.0172744 [MPa] Pressione inf. 0.0901928 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0306293 [MPa] Pressione inf. 0.0306293 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 60**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.50	0.0405100
4.50	10.10	0.0318398
10.10	25.30	0.0405100
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0207122 [MPa] Pressione inf. 0.1081422 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0.0207122 [MPa] Pressione inf. 0.1081422 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0306293 [MPa] Pressione inf. 0.0306293 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 61**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.30	0.0406860
8.30	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0402167
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0173495 [MPa] Pressione inf. 0.0902679 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0171494 [MPa] Pressione inf. 0.0900678 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0305580 [MPa] Pressione inf. 0.0305580 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 62**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.30	0.0406860
8.30	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0402167
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0208022 [MPa] Pressione inf. 0.1082321 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0205623 [MPa] Pressione inf. 0.1079922 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0.0305580 [MPa] Pressione inf. 0.0305580 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 63**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	25.30	0.0318398
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0135773 [MPa] Pressione inf. 0.0864957 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0135773 [MPa] Pressione inf. 0.0864957 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 64**

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0497339
0.70	5.70	0.0318398
5.70	25.30	0.0507823
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0212077 [MPa] Pressione inf. 0.0941261 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0216548 [MPa] Pressione inf. 0.0945732 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 65**

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.80	0.0503968
4.80	9.80	0.0318398
9.80	25.30	0.0503968
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0214904 [MPa] Pressione inf. 0.0944088 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0214904 [MPa] Pressione inf. 0.0944088 [MPa]

## Analisi della combinazione n° 66

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.90	0.0507823
8.90	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0497339
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0216548 [MPa] Pressione inf. 0.0945732 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0212077 [MPa] Pressione inf. 0.0941261 [MPa]

## Analisi della combinazione n° 67

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0653474
0.70	6.30	0.0318398
6.30	25.30	0.0672243
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0278657 [MPa] Pressione inf. 0.1007841 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0286660 [MPa] Pressione inf. 0.1015845 [MPa]

## Analisi della combinazione n° 68

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.50	0.0665205
4.50	10.10	0.0318398
10.10	25.30	0.0665205
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0283659 [MPa] Pressione inf. 0.1012843 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0283659 [MPa] Pressione inf. 0.1012843 [MPa]

## Analisi della combinazione n° 69

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.30	0.0672243
8.30	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0653474
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0286660 [MPa] Pressione inf. 0.1015845 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0278657 [MPa] Pressione inf. 0.1007841 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 70**

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0542074
0.70	5.70	0.0318398
5.70	25.30	0.0555179
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0231153 [MPa] Pressione inf. 0.0960338 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0236741 [MPa] Pressione inf. 0.0965926 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 71**

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.80	0.0550360
4.80	9.80	0.0318398
9.80	25.30	0.0550360
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0234686 [MPa] Pressione inf. 0.0963871 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0234686 [MPa] Pressione inf. 0.0963871 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 72**

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.90	0.0555179
8.90	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0542074
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0236741 [MPa] Pressione inf. 0.0965926 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0231153 [MPa] Pressione inf. 0.0960338 [MPa]

**Analisi della combinazione n° 73**

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	0.70	0.0737243
0.70	6.30	0.0318398
6.30	25.30	0.0760705
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0314378 [MPa] Pressione inf. 0.1043562 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0324382 [MPa] Pressione inf. 0.1053567 [MPa]

## Analisi della combinazione n° 74

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	4.50	0.0751906
4.50	10.10	0.0318398
10.10	25.30	0.0751906
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0320631 [MPa] Pressione inf. 0.1049815 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0320631 [MPa] Pressione inf. 0.1049815 [MPa]

## Analisi della combinazione n° 75

Pressione in calotta(solo peso terreno)0.0180000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20.70	-10.70	0.0180000
-10.70	8.30	0.0760705
8.30	13.90	0.0318398
13.90	25.30	0.0737243
25.30	35.30	0.0180000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0324382 [MPa] Pressione inf. 0.1053567 [MPa]  
 Piedritto destro Pressione sup. 0.0314378 [MPa] Pressione inf. 0.1043562 [MPa]

## Spostamenti

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00007	0.00370
1.98	0.00006	0.00283
3.46	0.00004	0.00202
5.04	0.00002	0.00138
6.51	0.00001	0.00106
8.09	-0.00001	0.00106
9.56	-0.00002	0.00138
11.14	-0.00004	0.00202
12.62	-0.00006	0.00283
14.15	-0.00007	0.00370

Spostamenti traverso (Combinazione n° 1)

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00007	0.00390
1.90	0.00005	0.00494
3.50	0.00004	0.00617
4.98	0.00002	0.00710
6.58	0.00001	0.00765
8.02	-0.00001	0.00765
9.62	-0.00002	0.00710
11.06	-0.00004	0.00620
12.57	-0.00005	0.00504
14.15	-0.00007	0.00390

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00007	0.00370
1.58	-0.00024	0.00373
2.55	-0.00036	0.00375
3.43	-0.00038	0.00378
4.31	-0.00040	0.00380
5.29	-0.00043	0.00382
6.17	-0.00046	0.00384
7.05	-0.00046	0.00386
8.02	-0.00031	0.00388
8.90	0.00007	0.00390

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00007	0.00370
1.58	0.00024	0.00373
2.55	0.00036	0.00375
3.43	0.00038	0.00378
4.31	0.00040	0.00380
5.29	0.00043	0.00382
6.17	0.00046	0.00384
7.05	0.00046	0.00386
8.02	0.00031	0.00388
8.90	-0.00007	0.00390

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00006	0.00278
1.98	0.00005	0.00214
3.46	0.00003	0.00153
5.04	0.00002	0.00105
6.51	0.00001	0.00081
8.09	-0.00001	0.00081
9.56	-0.00002	0.00105
11.14	-0.00003	0.00153
12.62	-0.00005	0.00214
14.15	-0.00006	0.00278

Spostamenti traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00006	0.00293
1.90	0.00004	0.00371
3.50	0.00003	0.00464
4.98	0.00002	0.00535
6.58	0.00001	0.00576
8.02	-0.00001	0.00576
9.62	-0.00002	0.00535
11.06	-0.00003	0.00466
12.57	-0.00004	0.00379
14.15	-0.00006	0.00293

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00006	0.00278
1.58	-0.00016	0.00280
2.55	-0.00023	0.00282
3.43	-0.00024	0.00284
4.31	-0.00024	0.00285

5.29	-0.00027	0.00287
6.17	-0.00031	0.00289
7.05	-0.00032	0.00290
8.02	-0.00022	0.00292
8.90	0.00006	0.00293

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00006	0.00278
1.58	0.00016	0.00280
2.55	0.00023	0.00282
3.43	0.00024	0.00284
4.31	0.00024	0.00285
5.29	0.00027	0.00287
6.17	0.00031	0.00289
7.05	0.00032	0.00290
8.02	0.00022	0.00292
8.90	-0.00006	0.00293

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00016	0.00549
1.98	0.00014	0.00410
3.46	0.00012	0.00282
5.04	0.00010	0.00180
6.51	0.00008	0.00127
8.09	0.00006	0.00121
9.56	0.00004	0.00162
11.14	0.00002	0.00249
12.62	0.00000	0.00359
14.15	-0.00002	0.00478

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 3)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00010	0.00582
1.90	0.00007	0.00753
3.50	0.00005	0.00950
4.98	0.00002	0.01091
6.58	0.00000	0.01165
8.02	-0.00002	0.01149
9.62	-0.00005	0.01044
11.06	-0.00007	0.00889
12.57	-0.00009	0.00696
14.15	-0.00012	0.00507

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00016	0.00549
1.58	-0.00036	0.00553
2.55	-0.00062	0.00557
3.43	-0.00070	0.00561
4.31	-0.00076	0.00564
5.29	-0.00082	0.00568
6.17	-0.00086	0.00572
7.05	-0.00083	0.00575
8.02	-0.00055	0.00578
8.90	0.00010	0.00582

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00002	0.00478
1.58	0.00042	0.00482
2.55	0.00061	0.00485
3.43	0.00066	0.00489
4.31	0.00070	0.00492
5.29	0.00077	0.00495
6.17	0.00082	0.00498
7.05	0.00079	0.00501
8.02	0.00052	0.00504
8.90	-0.00012	0.00507



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00014	0.00431
1.98	0.00012	0.00323
3.46	0.00010	0.00222
5.04	0.00009	0.00141
6.51	0.00007	0.00099
8.09	0.00005	0.00094
9.56	0.00003	0.00126
11.14	0.00002	0.00193
12.62	0.00000	0.00279
14.15	-0.00002	0.00370

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 4)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00008	0.00458
1.90	0.00006	0.00593
3.50	0.00004	0.00749
4.98	0.00002	0.00861
6.58	0.00000	0.00919
8.02	-0.00002	0.00905
9.62	-0.00004	0.00821
11.06	-0.00006	0.00696
12.57	-0.00008	0.00542
14.15	-0.00010	0.00393

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00014	0.00431
1.58	-0.00027	0.00435
2.55	-0.00045	0.00438
3.43	-0.00050	0.00441
4.31	-0.00054	0.00444
5.29	-0.00059	0.00447
6.17	-0.00064	0.00449
7.05	-0.00063	0.00452
8.02	-0.00042	0.00455
8.90	0.00008	0.00458

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00002	0.00370
1.58	0.00031	0.00373
2.55	0.00044	0.00376
3.43	0.00047	0.00379
4.31	0.00049	0.00381
5.29	0.00055	0.00384
6.17	0.00060	0.00386
7.05	0.00059	0.00388
8.02	0.00040	0.00391
8.90	-0.00010	0.00393

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00009	0.00520
1.98	0.00007	0.00389
3.46	0.00005	0.00268
5.04	0.00003	0.00172
6.51	0.00001	0.00124
8.09	-0.00001	0.00124
9.56	-0.00003	0.00172
11.14	-0.00005	0.00268
12.62	-0.00007	0.00389
14.15	-0.00009	0.00520

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 5)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00011	0.00551
1.90	0.00009	0.00737
3.50	0.00006	0.00958

4.98	0.00004	0.01125
6.58	0.00001	0.01224
8.02	-0.00001	0.01224
9.62	-0.00004	0.01125
11.06	-0.00006	0.00963
12.57	-0.00009	0.00755
14.15	-0.00011	0.00551

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00009	0.00520
1.58	-0.00040	0.00524
2.55	-0.00064	0.00528
3.43	-0.00072	0.00531
4.31	-0.00078	0.00535
5.29	-0.00086	0.00538
6.17	-0.00092	0.00541
7.05	-0.00088	0.00545
8.02	-0.00058	0.00548
8.90	0.00011	0.00551

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00009	0.00520
1.58	0.00040	0.00524
2.55	0.00064	0.00528
3.43	0.00072	0.00531
4.31	0.00078	0.00535
5.29	0.00086	0.00538
6.17	0.00092	0.00541
7.05	0.00088	0.00545
8.02	0.00058	0.00548
8.90	-0.00011	0.00551

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00008	0.00406
1.98	0.00006	0.00304
3.46	0.00004	0.00210
5.04	0.00003	0.00134
6.51	0.00001	0.00097
8.09	-0.00001	0.00097
9.56	-0.00003	0.00134
11.14	-0.00004	0.00210
12.62	-0.00006	0.00304
14.15	-0.00008	0.00406

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 6)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00010	0.00431
1.90	0.00007	0.00580
3.50	0.00005	0.00756
4.98	0.00003	0.00890
6.58	0.00001	0.00970
8.02	-0.00001	0.00970
9.62	-0.00003	0.00890
11.06	-0.00005	0.00760
12.57	-0.00007	0.00594
14.15	-0.00010	0.00431

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00008	0.00406
1.58	-0.00030	0.00409
2.55	-0.00046	0.00413
3.43	-0.00052	0.00415
4.31	-0.00056	0.00418
5.29	-0.00063	0.00421
6.17	-0.00068	0.00424
7.05	-0.00067	0.00426
8.02	-0.00045	0.00429

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

8.90	0.00010	0.00431
------	---------	---------

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00008	0.00406
1.58	0.00030	0.00409
2.55	0.00046	0.00413
3.43	0.00052	0.00415
4.31	0.00056	0.00418
5.29	0.00063	0.00421
6.17	0.00068	0.00424
7.05	0.00067	0.00426
8.02	0.00045	0.00429
8.90	-0.00010	0.00431

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00002	0.00478
1.98	0.00000	0.00359
3.46	-0.00002	0.00249
5.04	-0.00004	0.00162
6.51	-0.00006	0.00121
8.09	-0.00008	0.00127
9.56	-0.00010	0.00180
11.14	-0.00012	0.00282
12.62	-0.00014	0.00410
14.15	-0.00016	0.00549

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 7)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00012	0.00507
1.90	0.00010	0.00679
3.50	0.00007	0.00884
4.98	0.00005	0.01044
6.58	0.00002	0.01149
8.02	0.00000	0.01165
9.62	-0.00002	0.01091
11.06	-0.00005	0.00954
12.57	-0.00007	0.00769
14.15	-0.00010	0.00582

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00002	0.00478
1.58	-0.00042	0.00482
2.55	-0.00061	0.00485
3.43	-0.00066	0.00489
4.31	-0.00070	0.00492
5.29	-0.00077	0.00495
6.17	-0.00082	0.00498
7.05	-0.00079	0.00501
8.02	-0.00052	0.00504
8.90	0.00012	0.00507

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00016	0.00549
1.58	0.00036	0.00553
2.55	0.00062	0.00557
3.43	0.00070	0.00561
4.31	0.00076	0.00564
5.29	0.00082	0.00568
6.17	0.00086	0.00572
7.05	0.00083	0.00575
8.02	0.00055	0.00578
8.90	-0.00010	0.00582

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00002	0.00370

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

1.98	0.00000	0.00279
3.46	-0.00002	0.00193
5.04	-0.00003	0.00126
6.51	-0.00005	0.00094
8.09	-0.00007	0.00099
9.56	-0.00009	0.00141
11.14	-0.00010	0.00222
12.62	-0.00012	0.00323
14.15	-0.00014	0.00431

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 8)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00010	0.00393
1.90	0.00008	0.00529
3.50	0.00006	0.00693
4.98	0.00004	0.00821
6.58	0.00002	0.00905
8.02	0.00000	0.00919
9.62	-0.00002	0.00861
11.06	-0.00004	0.00753
12.57	-0.00006	0.00606
14.15	-0.00008	0.00458

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00002	0.00370
1.58	-0.00031	0.00373
2.55	-0.00044	0.00376
3.43	-0.00047	0.00379
4.31	-0.00049	0.00381
5.29	-0.00055	0.00384
6.17	-0.00060	0.00386
7.05	-0.00059	0.00388
8.02	-0.00040	0.00391
8.90	0.00010	0.00393

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00014	0.00431
1.58	0.00027	0.00435
2.55	0.00045	0.00438
3.43	0.00050	0.00441
4.31	0.00054	0.00444
5.29	0.00059	0.00447
6.17	0.00064	0.00449
7.05	0.00063	0.00452
8.02	0.00042	0.00455
8.90	-0.00008	0.00458

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00002	0.00417
1.98	-0.00004	0.00317
3.46	-0.00006	0.00223
5.04	-0.00008	0.00150
6.51	-0.00010	0.00116
8.09	-0.00012	0.00125
9.56	-0.00014	0.00176
11.14	-0.00016	0.00272
12.62	-0.00018	0.00391
14.15	-0.00020	0.00519

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 9)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00010	0.00442
1.90	0.00008	0.00592
3.50	0.00005	0.00777
4.98	0.00003	0.00927
6.58	0.00001	0.01031
8.02	-0.00001	0.01054
9.62	-0.00004	0.00996

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

11.06	-0.00006	0.00877
12.57	-0.00008	0.00715
14.15	-0.00011	0.00549

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00002	0.00417
1.58	-0.00036	0.00420
2.55	-0.00048	0.00423
3.43	-0.00050	0.00426
4.31	-0.00051	0.00429
5.29	-0.00057	0.00432
6.17	-0.00063	0.00434
7.05	-0.00064	0.00437
8.02	-0.00044	0.00440
8.90	0.00010	0.00442

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00020	0.00519
1.58	0.00027	0.00523
2.55	0.00048	0.00526
3.43	0.00053	0.00530
4.31	0.00057	0.00533
5.29	0.00062	0.00537
6.17	0.00067	0.00540
7.05	0.00067	0.00543
8.02	0.00045	0.00546
8.90	-0.00011	0.00549

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00002	0.00317
1.98	-0.00004	0.00242
3.46	-0.00005	0.00171
5.04	-0.00007	0.00115
6.51	-0.00009	0.00090
8.09	-0.00011	0.00098
9.56	-0.00012	0.00138
11.14	-0.00014	0.00213
12.62	-0.00016	0.00306
14.15	-0.00018	0.00405

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 10)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00008	0.00336
1.90	0.00006	0.00453
3.50	0.00004	0.00599
4.98	0.00003	0.00718
6.58	0.00000	0.00801
8.02	-0.00001	0.00821
9.62	-0.00003	0.00777
11.06	-0.00005	0.00685
12.57	-0.00007	0.00558
14.15	-0.00009	0.00429

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00002	0.00317
1.58	-0.00026	0.00319
2.55	-0.00032	0.00322
3.43	-0.00031	0.00324
4.31	-0.00032	0.00326
5.29	-0.00036	0.00329
6.17	-0.00043	0.00331
7.05	-0.00045	0.00333
8.02	-0.00032	0.00335
8.90	0.00008	0.00336

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)**

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00018	0.00405
1.58	0.00018	0.00408
2.55	0.00032	0.00411
3.43	0.00034	0.00414
4.31	0.00036	0.00416
5.29	0.00041	0.00419
6.17	0.00046	0.00422
7.05	0.00047	0.00424
8.02	0.00033	0.00427
8.90	-0.00009	0.00429

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00009	0.00465
1.98	0.00007	0.00352
3.46	0.00005	0.00247
5.04	0.00003	0.00163
6.51	0.00001	0.00121
8.09	-0.00001	0.00121
9.56	-0.00003	0.00163
11.14	-0.00005	0.00247
12.62	-0.00007	0.00352
14.15	-0.00009	0.00465

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 11)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00010	0.00492
1.90	0.00008	0.00625
3.50	0.00005	0.00781
4.98	0.00003	0.00894
6.58	0.00001	0.00961
8.02	-0.00001	0.00961
9.62	-0.00003	0.00894
11.06	-0.00005	0.00784
12.57	-0.00007	0.00638
14.15	-0.00010	0.00492

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00009	0.00465
1.58	-0.00031	0.00468
2.55	-0.00045	0.00472
3.43	-0.00047	0.00475
4.31	-0.00048	0.00478
5.29	-0.00052	0.00481
6.17	-0.00056	0.00484
7.05	-0.00056	0.00487
8.02	-0.00039	0.00490
8.90	0.00010	0.00492

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00009	0.00465
1.58	0.00031	0.00468
2.55	0.00045	0.00472
3.43	0.00047	0.00475
4.31	0.00048	0.00478
5.29	0.00052	0.00481
6.17	0.00056	0.00484
7.05	0.00056	0.00487
8.02	0.00039	0.00490
8.90	-0.00010	0.00492

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00008	0.00358
1.98	0.00006	0.00272
3.46	0.00004	0.00192
5.04	0.00003	0.00127
6.51	0.00001	0.00094

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

8.09	-0.00001	0.00094
9.56	-0.00003	0.00127
11.14	-0.00004	0.00192
12.62	-0.00006	0.00272
14.15	-0.00008	0.00358

Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00008	0.00380
1.90	0.00006	0.00482
3.50	0.00004	0.00602
4.98	0.00003	0.00690
6.58	0.00001	0.00741
8.02	-0.00001	0.00741
9.62	-0.00003	0.00690
11.06	-0.00004	0.00604
12.57	-0.00006	0.00492
14.15	-0.00008	0.00380

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00008	0.00358
1.58	-0.00021	0.00361
2.55	-0.00030	0.00364
3.43	-0.00029	0.00366
4.31	-0.00029	0.00368
5.29	-0.00032	0.00371
6.17	-0.00037	0.00373
7.05	-0.00039	0.00375
8.02	-0.00027	0.00378
8.90	0.00008	0.00380

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00008	0.00358
1.58	0.00021	0.00361
2.55	0.00030	0.00364
3.43	0.00029	0.00366
4.31	0.00029	0.00368
5.29	0.00032	0.00371
6.17	0.00037	0.00373
7.05	0.00039	0.00375
8.02	0.00027	0.00378
8.90	-0.00008	0.00380

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00020	0.00519
1.98	0.00018	0.00391
3.46	0.00016	0.00272
5.04	0.00014	0.00176
6.51	0.00012	0.00125
8.09	0.00010	0.00116
9.56	0.00008	0.00150
11.14	0.00006	0.00223
12.62	0.00004	0.00317
14.15	0.00002	0.00417

Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00011	0.00549
1.90	0.00009	0.00700
3.50	0.00006	0.00874
4.98	0.00004	0.00996
6.58	0.00001	0.01054
8.02	-0.00001	0.01031
9.62	-0.00003	0.00927
11.06	-0.00005	0.00781
12.57	-0.00008	0.00607
14.15	-0.00010	0.00442

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00020	0.00519
1.58	-0.00027	0.00523
2.55	-0.00048	0.00526
3.43	-0.00053	0.00530
4.31	-0.00057	0.00533
5.29	-0.00062	0.00537
6.17	-0.00067	0.00540
7.05	-0.00067	0.00543
8.02	-0.00045	0.00546
8.90	0.00011	0.00549

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00002	0.00417
1.58	0.00036	0.00420
2.55	0.00048	0.00423
3.43	0.00050	0.00426
4.31	0.00051	0.00429
5.29	0.00057	0.00432
6.17	0.00063	0.00434
7.05	0.00064	0.00437
8.02	0.00044	0.00440
8.90	-0.00010	0.00442

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00018	0.00405
1.98	0.00016	0.00306
3.46	0.00014	0.00213
5.04	0.00012	0.00138
6.51	0.00011	0.00098
8.09	0.00009	0.00090
9.56	0.00007	0.00115
11.14	0.00005	0.00171
12.62	0.00004	0.00242
14.15	0.00002	0.00317

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 14)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00009	0.00429
1.90	0.00007	0.00547
3.50	0.00005	0.00682
4.98	0.00003	0.00777
6.58	0.00001	0.00821
8.02	0.00000	0.00801
9.62	-0.00003	0.00718
11.06	-0.00004	0.00602
12.57	-0.00006	0.00465
14.15	-0.00008	0.00336

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00018	0.00405
1.58	-0.00018	0.00408
2.55	-0.00032	0.00411
3.43	-0.00034	0.00414
4.31	-0.00036	0.00416
5.29	-0.00041	0.00419
6.17	-0.00046	0.00422
7.05	-0.00047	0.00424
8.02	-0.00033	0.00427
8.90	0.00009	0.00429

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00002	0.00317
1.58	0.00026	0.00319
2.55	0.00032	0.00322



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

3.43	0.00031	0.00324
4.31	0.00032	0.00326
5.29	0.00036	0.00329
6.17	0.00043	0.00331
7.05	0.00045	0.00333
8.02	0.00032	0.00335
8.90	-0.00008	0.00336

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00029	0.00278
1.98	0.00028	0.00213
3.46	0.00027	0.00152
5.04	0.00025	0.00103
6.51	0.00024	0.00079
8.09	0.00023	0.00078
9.56	0.00021	0.00101
11.14	0.00020	0.00149
12.62	0.00018	0.00207
14.15	0.00017	0.00268

Spostamenti traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00031	0.00294
1.90	0.00030	0.00373
3.50	0.00029	0.00467
4.98	0.00027	0.00536
6.58	0.00026	0.00575
8.02	0.00025	0.00572
9.62	0.00023	0.00527
11.06	0.00022	0.00456
12.57	0.00020	0.00368
14.15	0.00019	0.00284

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00029	0.00278
1.58	0.00006	0.00280
2.55	-0.00002	0.00282
3.43	-0.00002	0.00284
4.31	-0.00003	0.00286
5.29	-0.00005	0.00288
6.17	-0.00008	0.00289
7.05	-0.00008	0.00291
8.02	0.00003	0.00293
8.90	0.00031	0.00294

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00017	0.00268
1.58	0.00037	0.00270
2.55	0.00042	0.00272
3.43	0.00041	0.00274
4.31	0.00040	0.00276
5.29	0.00043	0.00278
6.17	0.00048	0.00279
7.05	0.00051	0.00281
8.02	0.00045	0.00282
8.90	0.00019	0.00284

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00032	0.00274
1.98	0.00030	0.00212
3.46	0.00029	0.00152
5.04	0.00028	0.00104
6.51	0.00026	0.00080
8.09	0.00025	0.00080
9.56	0.00023	0.00103
11.14	0.00022	0.00149
12.62	0.00020	0.00205

14.15	0.00019	0.00264
-------	---------	---------

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 16)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00032	0.00290
1.90	0.00031	0.00366
3.50	0.00030	0.00457
4.98	0.00028	0.00525
6.58	0.00027	0.00563
8.02	0.00025	0.00560
9.62	0.00024	0.00516
11.06	0.00023	0.00447
12.57	0.00021	0.00361
14.15	0.00019	0.00280

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00032	0.00274
1.58	0.00011	0.00276
2.55	0.00006	0.00278
3.43	0.00007	0.00280
4.31	0.00007	0.00282
5.29	0.00004	0.00284
6.17	0.00000	0.00285
7.05	-0.00002	0.00287
8.02	0.00006	0.00289
8.90	0.00032	0.00290

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00019	0.00264
1.58	0.00036	0.00266
2.55	0.00039	0.00268
3.43	0.00036	0.00270
4.31	0.00035	0.00272
5.29	0.00038	0.00274
6.17	0.00043	0.00275
7.05	0.00048	0.00277
8.02	0.00043	0.00278
8.90	0.00019	0.00280

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00028	0.00274
1.98	0.00027	0.00210
3.46	0.00025	0.00150
5.04	0.00024	0.00102
6.51	0.00023	0.00078
8.09	0.00021	0.00079
9.56	0.00020	0.00103
11.14	0.00019	0.00151
12.62	0.00017	0.00211
14.15	0.00016	0.00274

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 17)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00032	0.00290
1.90	0.00030	0.00371
3.50	0.00029	0.00468
4.98	0.00028	0.00540
6.58	0.00026	0.00583
8.02	0.00025	0.00582
9.62	0.00023	0.00538
11.06	0.00022	0.00467
12.57	0.00021	0.00377
14.15	0.00019	0.00290

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00028	0.00274

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

1.58	0.00006	0.00276
2.55	-0.00002	0.00278
3.43	-0.00003	0.00280
4.31	-0.00003	0.00282
5.29	-0.00006	0.00284
6.17	-0.00009	0.00285
7.05	-0.00009	0.00287
8.02	0.00002	0.00289
8.90	0.00032	0.00290

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00016	0.00274
1.58	0.00037	0.00276
2.55	0.00042	0.00278
3.43	0.00042	0.00280
4.31	0.00042	0.00282
5.29	0.00045	0.00284
6.17	0.00050	0.00285
7.05	0.00053	0.00287
8.02	0.00045	0.00288
8.90	0.00019	0.00290

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00031	0.00271
1.98	0.00029	0.00209
3.46	0.00028	0.00150
5.04	0.00026	0.00103
6.51	0.00025	0.00080
8.09	0.00023	0.00080
9.56	0.00022	0.00104
11.14	0.00020	0.00151
12.62	0.00019	0.00210
14.15	0.00017	0.00270

Spostamenti traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00032	0.00286
1.90	0.00031	0.00365
3.50	0.00030	0.00459
4.98	0.00028	0.00530
6.58	0.00027	0.00572
8.02	0.00025	0.00571
9.62	0.00024	0.00528
11.06	0.00022	0.00458
12.57	0.00021	0.00370
14.15	0.00019	0.00286

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00031	0.00271
1.58	0.00011	0.00272
2.55	0.00005	0.00274
3.43	0.00006	0.00276
4.31	0.00006	0.00278
5.29	0.00003	0.00280
6.17	-0.00001	0.00281
7.05	-0.00003	0.00283
8.02	0.00005	0.00285
8.90	0.00032	0.00286

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00017	0.00270
1.58	0.00036	0.00272
2.55	0.00039	0.00274
3.43	0.00037	0.00276
4.31	0.00036	0.00278
5.29	0.00039	0.00280
6.17	0.00045	0.00281

7.05	0.00049	0.00283
8.02	0.00044	0.00284
8.90	0.00019	0.00286

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00027	0.00269
1.98	0.00026	0.00206
3.46	0.00024	0.00147
5.04	0.00023	0.00101
6.51	0.00022	0.00078
8.09	0.00020	0.00079
9.56	0.00019	0.00104
11.14	0.00018	0.00153
12.62	0.00016	0.00214
14.15	0.00015	0.00278

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 19)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00032	0.00284
1.90	0.00031	0.00363
3.50	0.00029	0.00458
4.98	0.00028	0.00529
6.58	0.00026	0.00572
8.02	0.00025	0.00574
9.62	0.00024	0.00533
11.06	0.00022	0.00465
12.57	0.00021	0.00378
14.15	0.00019	0.00294

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00027	0.00269
1.58	0.00006	0.00271
2.55	-0.00002	0.00273
3.43	-0.00002	0.00274
4.31	-0.00002	0.00276
5.29	-0.00004	0.00278
6.17	-0.00007	0.00279
7.05	-0.00007	0.00281
8.02	0.00003	0.00282
8.90	0.00032	0.00284

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00015	0.00278
1.58	0.00036	0.00280
2.55	0.00042	0.00282
3.43	0.00041	0.00284
4.31	0.00041	0.00286
5.29	0.00044	0.00288
6.17	0.00049	0.00289
7.05	0.00052	0.00291
8.02	0.00045	0.00293
8.90	0.00019	0.00294

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00030	0.00264
1.98	0.00029	0.00205
3.46	0.00027	0.00148
5.04	0.00026	0.00102
6.51	0.00024	0.00080
8.09	0.00023	0.00081
9.56	0.00021	0.00105
11.14	0.00020	0.00153
12.62	0.00018	0.00212
14.15	0.00017	0.00274

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 20)**

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00033	0.00280
1.90	0.00032	0.00356
3.50	0.00030	0.00448
4.98	0.00029	0.00518
6.58	0.00028	0.00561
8.02	0.00026	0.00562
9.62	0.00025	0.00522
11.06	0.00023	0.00456
12.57	0.00022	0.00371
14.15	0.00020	0.00290

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00030	0.00264
1.58	0.00011	0.00266
2.55	0.00007	0.00268
3.43	0.00008	0.00270
4.31	0.00009	0.00272
5.29	0.00006	0.00274
6.17	0.00001	0.00275
7.05	-0.00001	0.00277
8.02	0.00007	0.00278
8.90	0.00033	0.00280

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00017	0.00274
1.58	0.00036	0.00276
2.55	0.00039	0.00278
3.43	0.00037	0.00280
4.31	0.00035	0.00282
5.29	0.00038	0.00284
6.17	0.00044	0.00285
7.05	0.00049	0.00287
8.02	0.00044	0.00288
8.90	0.00020	0.00290

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00027	0.00260
1.98	0.00026	0.00200
3.46	0.00025	0.00144
5.04	0.00024	0.00099
6.51	0.00022	0.00077
8.09	0.00021	0.00079
9.56	0.00020	0.00103
11.14	0.00018	0.00152
12.62	0.00017	0.00211
14.15	0.00015	0.00274

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 21)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00032	0.00275
1.90	0.00031	0.00351
3.50	0.00030	0.00442
4.98	0.00028	0.00512
6.58	0.00027	0.00555
8.02	0.00026	0.00558
9.62	0.00024	0.00519
11.06	0.00023	0.00454
12.57	0.00021	0.00370
14.15	0.00020	0.00289

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00027	0.00260
1.58	0.00008	0.00262
2.55	0.00002	0.00264
3.43	0.00002	0.00265
4.31	0.00002	0.00267

5.29	0.00000	0.00269
6.17	-0.00003	0.00270
7.05	-0.00004	0.00272
8.02	0.00005	0.00273
8.90	0.00032	0.00275

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00015	0.00274
1.58	0.00036	0.00276
2.55	0.00041	0.00278
3.43	0.00039	0.00280
4.31	0.00039	0.00281
5.29	0.00042	0.00283
6.17	0.00047	0.00285
7.05	0.00050	0.00286
8.02	0.00044	0.00288
8.90	0.00020	0.00289

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00029	0.00302
1.98	0.00028	0.00232
3.46	0.00026	0.00165
5.04	0.00025	0.00112
6.51	0.00024	0.00086
8.09	0.00022	0.00085
9.56	0.00021	0.00111
11.14	0.00019	0.00162
12.62	0.00018	0.00225
14.15	0.00016	0.00293

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 22)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00031	0.00319
1.90	0.00030	0.00404
3.50	0.00029	0.00503
4.98	0.00027	0.00576
6.58	0.00026	0.00618
8.02	0.00025	0.00615
9.62	0.00023	0.00567
11.06	0.00022	0.00493
12.57	0.00020	0.00399
14.15	0.00019	0.00309

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00029	0.00302
1.58	0.00004	0.00305
2.55	-0.00005	0.00307
3.43	-0.00007	0.00309
4.31	-0.00007	0.00311
5.29	-0.00009	0.00313
6.17	-0.00012	0.00314
7.05	-0.00011	0.00316
8.02	0.00001	0.00318
8.90	0.00031	0.00319

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00016	0.00293
1.58	0.00039	0.00295
2.55	0.00045	0.00297
3.43	0.00045	0.00299
4.31	0.00044	0.00300
5.29	0.00047	0.00302
6.17	0.00052	0.00304
7.05	0.00055	0.00306
8.02	0.00046	0.00307
8.90	0.00019	0.00309

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00030	0.00299
1.98	0.00028	0.00230
3.46	0.00027	0.00166
5.04	0.00025	0.00113
6.51	0.00024	0.00087
8.09	0.00022	0.00087
9.56	0.00021	0.00112
11.14	0.00019	0.00162
12.62	0.00018	0.00224
14.15	0.00016	0.00289

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 23)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00032	0.00316
1.90	0.00031	0.00398
3.50	0.00029	0.00495
4.98	0.00028	0.00567
6.58	0.00026	0.00608
8.02	0.00025	0.00605
9.62	0.00023	0.00558
11.06	0.00022	0.00485
12.57	0.00020	0.00393
14.15	0.00019	0.00306

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00030	0.00299
1.58	0.00007	0.00301
2.55	-0.00001	0.00303
3.43	-0.00001	0.00305
4.31	0.00000	0.00307
5.29	-0.00003	0.00309
6.17	-0.00006	0.00311
7.05	-0.00007	0.00313
8.02	0.00003	0.00314
8.90	0.00032	0.00316

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00016	0.00289
1.58	0.00037	0.00291
2.55	0.00041	0.00293
3.43	0.00039	0.00295
4.31	0.00038	0.00297
5.29	0.00041	0.00299
6.17	0.00047	0.00301
7.05	0.00051	0.00302
8.02	0.00045	0.00304
8.90	0.00019	0.00306

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00033	0.00254
1.98	0.00031	0.00198
3.46	0.00030	0.00144
5.04	0.00028	0.00101
6.51	0.00027	0.00080
8.09	0.00025	0.00081
9.56	0.00024	0.00105
11.14	0.00022	0.00152
12.62	0.00021	0.00209
14.15	0.00019	0.00269

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 24)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00037	0.00269
1.90	0.00036	0.00340
3.50	0.00034	0.00428

4.98	0.00033	0.00496
6.58	0.00031	0.00539
8.02	0.00030	0.00541
9.62	0.00028	0.00504
11.06	0.00027	0.00442
12.57	0.00025	0.00361
14.15	0.00024	0.00284

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00033	0.00254
1.58	0.00016	0.00256
2.55	0.00014	0.00258
3.43	0.00018	0.00259
4.31	0.00019	0.00261
5.29	0.00017	0.00263
6.17	0.00012	0.00264
7.05	0.00008	0.00266
8.02	0.00014	0.00267
8.90	0.00037	0.00269

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00019	0.00269
1.58	0.00037	0.00271
2.55	0.00038	0.00273
3.43	0.00035	0.00274
4.31	0.00033	0.00276
5.29	0.00036	0.00278
6.17	0.00043	0.00280
7.05	0.00048	0.00281
8.02	0.00045	0.00283
8.90	0.00024	0.00284

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00029	0.00266
1.98	0.00028	0.00205
3.46	0.00027	0.00147
5.04	0.00026	0.00101
6.51	0.00024	0.00078
8.09	0.00023	0.00078
9.56	0.00022	0.00102
11.14	0.00020	0.00148
12.62	0.00019	0.00206
14.15	0.00017	0.00266

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 25)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00032	0.00281
1.90	0.00031	0.00355
3.50	0.00030	0.00442
4.98	0.00029	0.00507
6.58	0.00027	0.00545
8.02	0.00026	0.00544
9.62	0.00024	0.00505
11.06	0.00023	0.00441
12.57	0.00022	0.00360
14.15	0.00020	0.00281

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00029	0.00266
1.58	0.00009	0.00268
2.55	0.00003	0.00270
3.43	0.00003	0.00272
4.31	0.00003	0.00274
5.29	0.00001	0.00275
6.17	-0.00002	0.00277
7.05	-0.00003	0.00278
8.02	0.00006	0.00280



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

8.90	0.00032	0.00281
------	---------	---------

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00017	0.00266
1.58	0.00036	0.00268
2.55	0.00041	0.00270
3.43	0.00039	0.00272
4.31	0.00038	0.00273
5.29	0.00040	0.00275
6.17	0.00045	0.00277
7.05	0.00049	0.00278
8.02	0.00043	0.00280
8.90	0.00020	0.00281

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 26)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00028	0.00298
1.98	0.00027	0.00229
3.46	0.00025	0.00163
5.04	0.00024	0.00111
6.51	0.00023	0.00086
8.09	0.00021	0.00086
9.56	0.00020	0.00112
11.14	0.00018	0.00164
12.62	0.00017	0.00229
14.15	0.00015	0.00298

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 26)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00032	0.00315
1.90	0.00030	0.00401
3.50	0.00029	0.00504
4.98	0.00028	0.00581
6.58	0.00026	0.00626
8.02	0.00025	0.00625
9.62	0.00023	0.00578
11.06	0.00022	0.00503
12.57	0.00020	0.00407
14.15	0.00019	0.00315

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 26)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00028	0.00298
1.58	0.00003	0.00300
2.55	-0.00006	0.00303
3.43	-0.00007	0.00305
4.31	-0.00008	0.00306
5.29	-0.00010	0.00308
6.17	-0.00013	0.00310
7.05	-0.00012	0.00312
8.02	0.00000	0.00313
8.90	0.00032	0.00315

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 26)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00015	0.00298
1.58	0.00039	0.00300
2.55	0.00046	0.00303
3.43	0.00046	0.00304
4.31	0.00046	0.00306
5.29	0.00049	0.00308
6.17	0.00053	0.00310
7.05	0.00056	0.00312
8.02	0.00047	0.00314
8.90	0.00019	0.00315

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 27)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00029	0.00295

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

1.98	0.00027	0.00227
3.46	0.00026	0.00164
5.04	0.00024	0.00112
6.51	0.00023	0.00087
8.09	0.00021	0.00087
9.56	0.00020	0.00113
11.14	0.00018	0.00165
12.62	0.00017	0.00228
14.15	0.00015	0.00295

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 27)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00032	0.00312
1.90	0.00031	0.00396
3.50	0.00029	0.00496
4.98	0.00028	0.00572
6.58	0.00026	0.00617
8.02	0.00025	0.00616
9.62	0.00023	0.00570
11.06	0.00022	0.00495
12.57	0.00020	0.00401
14.15	0.00019	0.00312

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 27)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00029	0.00295
1.58	0.00006	0.00297
2.55	-0.00001	0.00299
3.43	-0.00001	0.00301
4.31	-0.00001	0.00303
5.29	-0.00003	0.00305
6.17	-0.00007	0.00307
7.05	-0.00008	0.00308
8.02	0.00002	0.00310
8.90	0.00032	0.00312

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 27)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00015	0.00295
1.58	0.00037	0.00297
2.55	0.00041	0.00299
3.43	0.00040	0.00301
4.31	0.00039	0.00303
5.29	0.00043	0.00305
6.17	0.00048	0.00307
7.05	0.00052	0.00308
8.02	0.00046	0.00310
8.90	0.00019	0.00312

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 28)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00035	0.00260
1.98	0.00034	0.00203
3.46	0.00032	0.00148
5.04	0.00031	0.00103
6.51	0.00029	0.00080
8.09	0.00028	0.00081
9.56	0.00026	0.00103
11.14	0.00024	0.00149
12.62	0.00023	0.00204
14.15	0.00021	0.00261

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 28)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00038	0.00275
1.90	0.00037	0.00344
3.50	0.00036	0.00428
4.98	0.00034	0.00491
6.58	0.00033	0.00528
8.02	0.00031	0.00527
9.62	0.00030	0.00489

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

11.06	0.00028	0.00428
12.57	0.00027	0.00350
14.15	0.00025	0.00276

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 28)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00035	0.00260
1.58	0.00018	0.00262
2.55	0.00016	0.00264
3.43	0.00020	0.00266
4.31	0.00022	0.00267
5.29	0.00020	0.00269
6.17	0.00015	0.00271
7.05	0.00011	0.00272
8.02	0.00016	0.00274
8.90	0.00038	0.00275

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 28)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00021	0.00261
1.58	0.00038	0.00263
2.55	0.00039	0.00265
3.43	0.00035	0.00267
4.31	0.00032	0.00268
5.29	0.00035	0.00270
6.17	0.00041	0.00272
7.05	0.00047	0.00273
8.02	0.00045	0.00275
8.90	0.00025	0.00276

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 29)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00031	0.00274
1.98	0.00030	0.00210
3.46	0.00028	0.00151
5.04	0.00027	0.00103
6.51	0.00026	0.00078
8.09	0.00024	0.00078
9.56	0.00023	0.00100
11.14	0.00021	0.00145
12.62	0.00020	0.00201
14.15	0.00019	0.00260

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 29)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00032	0.00289
1.90	0.00031	0.00366
3.50	0.00030	0.00455
4.98	0.00028	0.00522
6.58	0.00027	0.00558
8.02	0.00026	0.00554
9.62	0.00024	0.00510
11.06	0.00023	0.00441
12.57	0.00021	0.00355
14.15	0.00020	0.00274

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 29)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00031	0.00274
1.58	0.00009	0.00276
2.55	0.00002	0.00278
3.43	0.00002	0.00280
4.31	0.00001	0.00281
5.29	-0.00001	0.00283
6.17	-0.00004	0.00285
7.05	-0.00005	0.00286
8.02	0.00005	0.00288
8.90	0.00032	0.00289

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 29)**

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00019	0.00260
1.58	0.00037	0.00261
2.55	0.00041	0.00263
3.43	0.00039	0.00265
4.31	0.00038	0.00267
5.29	0.00041	0.00269
6.17	0.00046	0.00270
7.05	0.00050	0.00272
8.02	0.00044	0.00273
8.90	0.00020	0.00274

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 30)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00027	0.00293
1.98	0.00026	0.00224
3.46	0.00024	0.00161
5.04	0.00023	0.00110
6.51	0.00022	0.00085
8.09	0.00020	0.00086
9.56	0.00019	0.00113
11.14	0.00017	0.00166
12.62	0.00016	0.00232
14.15	0.00014	0.00302

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 30)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00032	0.00309
1.90	0.00031	0.00393
3.50	0.00029	0.00494
4.98	0.00028	0.00570
6.58	0.00026	0.00615
8.02	0.00025	0.00617
9.62	0.00023	0.00574
11.06	0.00022	0.00502
12.57	0.00021	0.00409
14.15	0.00019	0.00319

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 30)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00027	0.00293
1.58	0.00003	0.00295
2.55	-0.00005	0.00297
3.43	-0.00006	0.00299
4.31	-0.00006	0.00300
5.29	-0.00009	0.00302
6.17	-0.00011	0.00304
7.05	-0.00011	0.00306
8.02	0.00001	0.00307
8.90	0.00032	0.00309

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 30)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00014	0.00302
1.58	0.00038	0.00304
2.55	0.00045	0.00307
3.43	0.00045	0.00309
4.31	0.00045	0.00310
5.29	0.00048	0.00312
6.17	0.00053	0.00314
7.05	0.00055	0.00316
8.02	0.00047	0.00318
8.90	0.00019	0.00319

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 31)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00028	0.00289
1.98	0.00026	0.00223
3.46	0.00025	0.00161
5.04	0.00023	0.00111
6.51	0.00022	0.00087

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

8.09	0.00020	0.00088
9.56	0.00019	0.00114
11.14	0.00017	0.00167
12.62	0.00016	0.00231
14.15	0.00014	0.00299

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 31)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00032	0.00306
1.90	0.00031	0.00388
3.50	0.00029	0.00486
4.98	0.00028	0.00561
6.58	0.00027	0.00606
8.02	0.00025	0.00607
9.62	0.00024	0.00565
11.06	0.00022	0.00494
12.57	0.00021	0.00403
14.15	0.00019	0.00316

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 31)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00028	0.00289
1.58	0.00006	0.00291
2.55	-0.00001	0.00293
3.43	0.00000	0.00295
4.31	0.00000	0.00297
5.29	-0.00002	0.00299
6.17	-0.00006	0.00301
7.05	-0.00007	0.00302
8.02	0.00003	0.00304
8.90	0.00032	0.00306

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 31)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00014	0.00299
1.58	0.00036	0.00301
2.55	0.00041	0.00303
3.43	0.00040	0.00305
4.31	0.00039	0.00307
5.29	0.00042	0.00309
6.17	0.00047	0.00311
7.05	0.00051	0.00313
8.02	0.00045	0.00314
8.90	0.00019	0.00316

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 32)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00036	0.00268
1.98	0.00035	0.00208
3.46	0.00033	0.00151
5.04	0.00032	0.00104
6.51	0.00030	0.00081
8.09	0.00029	0.00080
9.56	0.00027	0.00101
11.14	0.00025	0.00145
12.62	0.00024	0.00199
14.15	0.00022	0.00255

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 32)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00037	0.00284
1.90	0.00036	0.00356
3.50	0.00034	0.00442
4.98	0.00033	0.00506
6.58	0.00031	0.00542
8.02	0.00030	0.00539
9.62	0.00028	0.00495
11.06	0.00027	0.00428
12.57	0.00025	0.00346
14.15	0.00024	0.00269

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 32)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00036	0.00268
1.58	0.00018	0.00270
2.55	0.00014	0.00272
3.43	0.00017	0.00274
4.31	0.00018	0.00276
5.29	0.00016	0.00277
6.17	0.00011	0.00279
7.05	0.00007	0.00281
8.02	0.00013	0.00282
8.90	0.00037	0.00284

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 32)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00022	0.00255
1.58	0.00038	0.00256
2.55	0.00039	0.00258
3.43	0.00035	0.00260
4.31	0.00033	0.00262
5.29	0.00036	0.00263
6.17	0.00042	0.00265
7.05	0.00048	0.00266
8.02	0.00045	0.00268
8.90	0.00024	0.00269

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 33)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00027	0.00284
1.98	0.00025	0.00219
3.46	0.00024	0.00157
5.04	0.00023	0.00108
6.51	0.00021	0.00085
8.09	0.00020	0.00086
9.56	0.00019	0.00113
11.14	0.00017	0.00165
12.62	0.00016	0.00230
14.15	0.00014	0.00298

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 33)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00032	0.00300
1.90	0.00031	0.00381
3.50	0.00029	0.00479
4.98	0.00028	0.00553
6.58	0.00027	0.00599
8.02	0.00025	0.00601
9.62	0.00024	0.00560
11.06	0.00022	0.00491
12.57	0.00021	0.00401
14.15	0.00019	0.00315

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 33)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00027	0.00284
1.58	0.00004	0.00286
2.55	-0.00003	0.00288
3.43	-0.00003	0.00290
4.31	-0.00003	0.00292
5.29	-0.00005	0.00294
6.17	-0.00008	0.00295
7.05	-0.00008	0.00297
8.02	0.00003	0.00298
8.90	0.00032	0.00300

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 33)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00014	0.00298
1.58	0.00037	0.00300
2.55	0.00044	0.00302

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

3.43	0.00043	0.00304
4.31	0.00043	0.00306
5.29	0.00046	0.00308
6.17	0.00050	0.00310
7.05	0.00053	0.00311
8.02	0.00046	0.00313
8.90	0.00019	0.00315

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 34)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00015	0.00278
1.98	-0.00016	0.00214
3.46	-0.00018	0.00153
5.04	-0.00019	0.00104
6.51	-0.00020	0.00079
8.09	-0.00022	0.00078
9.56	-0.00023	0.00101
11.14	-0.00024	0.00147
12.62	-0.00026	0.00206
14.15	-0.00027	0.00269

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 34)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00019	0.00294
1.90	-0.00021	0.00371
3.50	-0.00022	0.00464
4.98	-0.00024	0.00533
6.58	-0.00025	0.00574
8.02	-0.00026	0.00572
9.62	-0.00028	0.00529
11.06	-0.00029	0.00460
12.57	-0.00030	0.00371
14.15	-0.00032	0.00284

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 34)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00015	0.00278
1.58	-0.00036	0.00280
2.55	-0.00042	0.00282
3.43	-0.00041	0.00284
4.31	-0.00041	0.00286
5.29	-0.00044	0.00288
6.17	-0.00049	0.00289
7.05	-0.00052	0.00291
8.02	-0.00045	0.00293
8.90	-0.00019	0.00294

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 34)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00027	0.00269
1.58	-0.00006	0.00271
2.55	0.00002	0.00273
3.43	0.00002	0.00274
4.31	0.00002	0.00276
5.29	0.00004	0.00278
6.17	0.00007	0.00279
7.05	0.00007	0.00281
8.02	-0.00003	0.00282
8.90	-0.00032	0.00284

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 35)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00029	0.00280
1.98	0.00028	0.00217
3.46	0.00026	0.00158
5.04	0.00025	0.00110
6.51	0.00023	0.00086
8.09	0.00022	0.00088
9.56	0.00020	0.00114
11.14	0.00019	0.00165
12.62	0.00017	0.00228

14.15	0.00016	0.00294
-------	---------	---------

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 35)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00033	0.00296
1.90	0.00032	0.00374
3.50	0.00030	0.00469
4.98	0.00029	0.00542
6.58	0.00027	0.00587
8.02	0.00026	0.00590
9.62	0.00024	0.00550
11.06	0.00023	0.00482
12.57	0.00022	0.00394
14.15	0.00020	0.00311

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 35)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00029	0.00280
1.58	0.00009	0.00282
2.55	0.00005	0.00284
3.43	0.00006	0.00286
4.31	0.00007	0.00288
5.29	0.00004	0.00289
6.17	0.00000	0.00291
7.05	-0.00002	0.00293
8.02	0.00006	0.00294
8.90	0.00033	0.00296

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 35)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00016	0.00294
1.58	0.00036	0.00296
2.55	0.00040	0.00298
3.43	0.00038	0.00300
4.31	0.00037	0.00302
5.29	0.00039	0.00304
6.17	0.00045	0.00306
7.05	0.00050	0.00307
8.02	0.00044	0.00309
8.90	0.00020	0.00311

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 36)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00017	0.00274
1.98	-0.00018	0.00212
3.46	-0.00020	0.00153
5.04	-0.00021	0.00105
6.51	-0.00023	0.00081
8.09	-0.00024	0.00080
9.56	-0.00026	0.00102
11.14	-0.00027	0.00148
12.62	-0.00029	0.00205
14.15	-0.00030	0.00264

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 36)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00020	0.00290
1.90	-0.00022	0.00364
3.50	-0.00023	0.00454
4.98	-0.00025	0.00522
6.58	-0.00026	0.00562
8.02	-0.00028	0.00561
9.62	-0.00029	0.00518
11.06	-0.00030	0.00450
12.57	-0.00032	0.00363
14.15	-0.00033	0.00280

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 36)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00017	0.00274



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

1.58	-0.00036	0.00276
2.55	-0.00039	0.00278
3.43	-0.00037	0.00280
4.31	-0.00035	0.00282
5.29	-0.00038	0.00284
6.17	-0.00044	0.00285
7.05	-0.00049	0.00287
8.02	-0.00044	0.00288
8.90	-0.00020	0.00290

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00030	0.00264
1.58	-0.00011	0.00266
2.55	-0.00007	0.00268
3.43	-0.00008	0.00270
4.31	-0.00009	0.00272
5.29	-0.00006	0.00274
6.17	-0.00001	0.00275
7.05	0.00001	0.00277
8.02	-0.00007	0.00278
8.90	-0.00033	0.00280

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00028	0.00291
1.98	0.00027	0.00223
3.46	0.00026	0.00160
5.04	0.00024	0.00110
6.51	0.00023	0.00085
8.09	0.00022	0.00086
9.56	0.00020	0.00111
11.14	0.00019	0.00162
12.62	0.00017	0.00224
14.15	0.00016	0.00291

Spostamenti traverso (Combinazione n° 37)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00032	0.00307
1.90	0.00031	0.00386
3.50	0.00030	0.00479
4.98	0.00028	0.00548
6.58	0.00027	0.00589
8.02	0.00025	0.00588
9.62	0.00024	0.00546
11.06	0.00023	0.00478
12.57	0.00021	0.00391
14.15	0.00020	0.00307

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00028	0.00291
1.58	0.00005	0.00293
2.55	-0.00002	0.00295
3.43	-0.00003	0.00297
4.31	-0.00002	0.00298
5.29	-0.00004	0.00300
6.17	-0.00007	0.00302
7.05	-0.00007	0.00304
8.02	0.00004	0.00305
8.90	0.00032	0.00307

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00016	0.00291
1.58	0.00038	0.00293
2.55	0.00043	0.00295
3.43	0.00042	0.00297
4.31	0.00042	0.00298
5.29	0.00044	0.00300
6.17	0.00049	0.00302

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

7.05	0.00052	0.00304
8.02	0.00045	0.00305
8.90	0.00020	0.00307

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 38)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00016	0.00274
1.98	-0.00017	0.00211
3.46	-0.00019	0.00151
5.04	-0.00020	0.00103
6.51	-0.00021	0.00079
8.09	-0.00023	0.00078
9.56	-0.00024	0.00102
11.14	-0.00025	0.00150
12.62	-0.00027	0.00210
14.15	-0.00028	0.00274

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 38)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00019	0.00290
1.90	-0.00020	0.00369
3.50	-0.00022	0.00465
4.98	-0.00023	0.00538
6.58	-0.00025	0.00582
8.02	-0.00026	0.00583
9.62	-0.00028	0.00540
11.06	-0.00029	0.00470
12.57	-0.00030	0.00379
14.15	-0.00032	0.00290

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 38)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00016	0.00274
1.58	-0.00037	0.00276
2.55	-0.00042	0.00278
3.43	-0.00042	0.00280
4.31	-0.00042	0.00282
5.29	-0.00045	0.00284
6.17	-0.00050	0.00285
7.05	-0.00053	0.00287
8.02	-0.00045	0.00288
8.90	-0.00019	0.00290

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 38)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00028	0.00274
1.58	-0.00006	0.00276
2.55	0.00002	0.00278
3.43	0.00003	0.00280
4.31	0.00003	0.00282
5.29	0.00006	0.00284
6.17	0.00009	0.00285
7.05	0.00009	0.00287
8.02	-0.00002	0.00289
8.90	-0.00032	0.00290

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 39)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00032	0.00286
1.98	0.00030	0.00222
3.46	0.00029	0.00161
5.04	0.00027	0.00111
6.51	0.00026	0.00087
8.09	0.00024	0.00087
9.56	0.00023	0.00112
11.14	0.00021	0.00162
12.62	0.00019	0.00223
14.15	0.00018	0.00286

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 39)**

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00034	0.00302
1.90	0.00033	0.00378
3.50	0.00031	0.00469
4.98	0.00030	0.00537
6.58	0.00028	0.00577
8.02	0.00027	0.00576
9.62	0.00025	0.00535
11.06	0.00024	0.00468
12.57	0.00022	0.00383
14.15	0.00021	0.00302

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 39)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00032	0.00286
1.58	0.00011	0.00288
2.55	0.00006	0.00290
3.43	0.00008	0.00292
4.31	0.00009	0.00294
5.29	0.00006	0.00296
6.17	0.00002	0.00298
7.05	0.00000	0.00299
8.02	0.00008	0.00301
8.90	0.00034	0.00302

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 39)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00018	0.00286
1.58	0.00037	0.00288
2.55	0.00040	0.00290
3.43	0.00037	0.00292
4.31	0.00036	0.00294
5.29	0.00038	0.00296
6.17	0.00044	0.00298
7.05	0.00048	0.00299
8.02	0.00044	0.00301
8.90	0.00021	0.00302

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 40)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00017	0.00270
1.98	-0.00019	0.00210
3.46	-0.00020	0.00151
5.04	-0.00022	0.00104
6.51	-0.00023	0.00080
8.09	-0.00025	0.00080
9.56	-0.00026	0.00103
11.14	-0.00028	0.00150
12.62	-0.00029	0.00209
14.15	-0.00031	0.00271

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 40)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00019	0.00286
1.90	-0.00021	0.00362
3.50	-0.00022	0.00456
4.98	-0.00024	0.00528
6.58	-0.00025	0.00571
8.02	-0.00027	0.00572
9.62	-0.00028	0.00530
11.06	-0.00030	0.00461
12.57	-0.00031	0.00372
14.15	-0.00032	0.00286

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 40)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00017	0.00270
1.58	-0.00036	0.00272
2.55	-0.00039	0.00274
3.43	-0.00037	0.00276
4.31	-0.00036	0.00278

5.29	-0.00039	0.00280
6.17	-0.00045	0.00281
7.05	-0.00049	0.00283
8.02	-0.00044	0.00284
8.90	-0.00019	0.00286

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 40)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00031	0.00271
1.58	-0.00011	0.00272
2.55	-0.00005	0.00274
3.43	-0.00006	0.00276
4.31	-0.00006	0.00278
5.29	-0.00003	0.00280
6.17	0.00001	0.00281
7.05	0.00003	0.00283
8.02	-0.00005	0.00285
8.90	-0.00032	0.00286

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 41)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00030	0.00298
1.98	0.00029	0.00229
3.46	0.00028	0.00164
5.04	0.00026	0.00112
6.51	0.00025	0.00086
8.09	0.00023	0.00085
9.56	0.00022	0.00109
11.14	0.00021	0.00158
12.62	0.00019	0.00219
14.15	0.00018	0.00284

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 41)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00032	0.00315
1.90	0.00031	0.00396
3.50	0.00030	0.00492
4.98	0.00028	0.00562
6.58	0.00027	0.00602
8.02	0.00025	0.00598
9.62	0.00024	0.00550
11.06	0.00022	0.00477
12.57	0.00021	0.00386
14.15	0.00019	0.00300

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 41)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00030	0.00298
1.58	0.00006	0.00300
2.55	-0.00003	0.00302
3.43	-0.00003	0.00304
4.31	-0.00004	0.00306
5.29	-0.00006	0.00308
6.17	-0.00008	0.00310
7.05	-0.00008	0.00311
8.02	0.00003	0.00313
8.90	0.00032	0.00315

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 41)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00018	0.00284
1.58	0.00039	0.00286
2.55	0.00044	0.00288
3.43	0.00043	0.00290
4.31	0.00042	0.00292
5.29	0.00045	0.00293
6.17	0.00050	0.00295
7.05	0.00053	0.00297
8.02	0.00046	0.00298
8.90	0.00019	0.00300

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 42)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00017	0.00268
1.98	-0.00018	0.00207
3.46	-0.00020	0.00149
5.04	-0.00021	0.00101
6.51	-0.00023	0.00078
8.09	-0.00024	0.00079
9.56	-0.00025	0.00103
11.14	-0.00027	0.00152
12.62	-0.00028	0.00213
14.15	-0.00029	0.00278

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 42)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00019	0.00284
1.90	-0.00020	0.00361
3.50	-0.00022	0.00454
4.98	-0.00023	0.00527
6.58	-0.00025	0.00572
8.02	-0.00026	0.00575
9.62	-0.00027	0.00536
11.06	-0.00029	0.00469
12.57	-0.00030	0.00381
14.15	-0.00031	0.00294

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 42)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00017	0.00268
1.58	-0.00037	0.00270
2.55	-0.00042	0.00272
3.43	-0.00041	0.00274
4.31	-0.00040	0.00276
5.29	-0.00043	0.00278
6.17	-0.00048	0.00279
7.05	-0.00051	0.00281
8.02	-0.00045	0.00282
8.90	-0.00019	0.00284

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 42)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00029	0.00278
1.58	-0.00006	0.00280
2.55	0.00002	0.00282
3.43	0.00002	0.00284
4.31	0.00003	0.00286
5.29	0.00005	0.00288
6.17	0.00008	0.00289
7.05	0.00008	0.00291
8.02	-0.00003	0.00293
8.90	-0.00031	0.00294

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 43)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00033	0.00294
1.98	0.00031	0.00227
3.46	0.00030	0.00164
5.04	0.00028	0.00113
6.51	0.00027	0.00087
8.09	0.00025	0.00087
9.56	0.00024	0.00110
11.14	0.00022	0.00159
12.62	0.00021	0.00218
14.15	0.00019	0.00280

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 43)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00033	0.00311
1.90	0.00032	0.00389
3.50	0.00030	0.00483

4.98	0.00029	0.00552
6.58	0.00027	0.00591
8.02	0.00026	0.00587
9.62	0.00024	0.00540
11.06	0.00023	0.00468
12.57	0.00022	0.00380
14.15	0.00020	0.00296

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 43)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00033	0.00294
1.58	0.00011	0.00296
2.55	0.00005	0.00298
3.43	0.00006	0.00300
4.31	0.00006	0.00302
5.29	0.00003	0.00304
6.17	-0.00001	0.00306
7.05	-0.00003	0.00307
8.02	0.00006	0.00309
8.90	0.00033	0.00311

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 43)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00019	0.00280
1.58	0.00038	0.00282
2.55	0.00040	0.00284
3.43	0.00037	0.00286
4.31	0.00036	0.00287
5.29	0.00039	0.00289
6.17	0.00044	0.00291
7.05	0.00049	0.00293
8.02	0.00044	0.00294
8.90	0.00020	0.00296

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 44)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00019	0.00264
1.98	-0.00020	0.00205
3.46	-0.00022	0.00149
5.04	-0.00023	0.00103
6.51	-0.00025	0.00080
8.09	-0.00026	0.00080
9.56	-0.00028	0.00104
11.14	-0.00029	0.00152
12.62	-0.00030	0.00212
14.15	-0.00032	0.00274

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 44)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00019	0.00280
1.90	-0.00021	0.00354
3.50	-0.00022	0.00446
4.98	-0.00024	0.00516
6.58	-0.00025	0.00560
8.02	-0.00027	0.00563
9.62	-0.00028	0.00525
11.06	-0.00030	0.00459
12.57	-0.00031	0.00374
14.15	-0.00032	0.00290

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 44)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00019	0.00264
1.58	-0.00036	0.00266
2.55	-0.00039	0.00268
3.43	-0.00036	0.00270
4.31	-0.00035	0.00272
5.29	-0.00038	0.00274
6.17	-0.00043	0.00275
7.05	-0.00048	0.00277
8.02	-0.00043	0.00278

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

8.90	-0.00019	0.00280
------	----------	---------

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 44)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00032	0.00274
1.58	-0.00011	0.00276
2.55	-0.00006	0.00278
3.43	-0.00007	0.00280
4.31	-0.00007	0.00282
5.29	-0.00004	0.00284
6.17	0.00000	0.00285
7.05	0.00002	0.00287
8.02	-0.00006	0.00289
8.90	-0.00032	0.00290

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 45)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00019	0.00260
1.98	-0.00020	0.00201
3.46	-0.00021	0.00145
5.04	-0.00023	0.00100
6.51	-0.00024	0.00078
8.09	-0.00026	0.00078
9.56	-0.00027	0.00103
11.14	-0.00028	0.00151
12.62	-0.00030	0.00210
14.15	-0.00031	0.00274

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 45)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00020	0.00274
1.90	-0.00021	0.00348
3.50	-0.00023	0.00439
4.98	-0.00024	0.00510
6.58	-0.00026	0.00554
8.02	-0.00027	0.00558
9.62	-0.00028	0.00522
11.06	-0.00030	0.00457
12.57	-0.00031	0.00373
14.15	-0.00032	0.00289

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 45)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00019	0.00260
1.58	-0.00037	0.00261
2.55	-0.00041	0.00263
3.43	-0.00039	0.00265
4.31	-0.00038	0.00267
5.29	-0.00041	0.00269
6.17	-0.00046	0.00270
7.05	-0.00050	0.00272
8.02	-0.00044	0.00273
8.90	-0.00020	0.00274

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 45)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00031	0.00274
1.58	-0.00009	0.00276
2.55	-0.00002	0.00278
3.43	-0.00002	0.00280
4.31	-0.00001	0.00281
5.29	0.00001	0.00283
6.17	0.00004	0.00285
7.05	0.00005	0.00286
8.02	-0.00005	0.00288
8.90	-0.00032	0.00289

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 46)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00022	0.00255

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

1.98	-0.00024	0.00199
3.46	-0.00025	0.00145
5.04	-0.00027	0.00101
6.51	-0.00029	0.00080
8.09	-0.00030	0.00081
9.56	-0.00032	0.00104
11.14	-0.00033	0.00151
12.62	-0.00035	0.00208
14.15	-0.00036	0.00268

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 46)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00024	0.00269
1.90	-0.00025	0.00339
3.50	-0.00027	0.00427
4.98	-0.00028	0.00495
6.58	-0.00030	0.00539
8.02	-0.00031	0.00542
9.62	-0.00033	0.00506
11.06	-0.00034	0.00444
12.57	-0.00036	0.00363
14.15	-0.00037	0.00284

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 46)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00022	0.00255
1.58	-0.00038	0.00256
2.55	-0.00039	0.00258
3.43	-0.00035	0.00260
4.31	-0.00033	0.00262
5.29	-0.00036	0.00263
6.17	-0.00042	0.00265
7.05	-0.00048	0.00266
8.02	-0.00045	0.00268
8.90	-0.00024	0.00269

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 46)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00036	0.00268
1.58	-0.00018	0.00270
2.55	-0.00014	0.00272
3.43	-0.00017	0.00274
4.31	-0.00018	0.00276
5.29	-0.00016	0.00277
6.17	-0.00011	0.00279
7.05	-0.00007	0.00281
8.02	-0.00013	0.00282
8.90	-0.00037	0.00284

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 47)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00017	0.00266
1.98	-0.00019	0.00206
3.46	-0.00020	0.00148
5.04	-0.00022	0.00102
6.51	-0.00023	0.00078
8.09	-0.00024	0.00078
9.56	-0.00026	0.00101
11.14	-0.00027	0.00147
12.62	-0.00028	0.00205
14.15	-0.00029	0.00266

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 47)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00020	0.00281
1.90	-0.00022	0.00353
3.50	-0.00023	0.00439
4.98	-0.00024	0.00505
6.58	-0.00026	0.00544
8.02	-0.00027	0.00545
9.62	-0.00029	0.00507



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

11.06	-0.00030	0.00444
12.57	-0.00031	0.00362
14.15	-0.00032	0.00281

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 47)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00017	0.00266
1.58	-0.00036	0.00268
2.55	-0.00041	0.00270
3.43	-0.00039	0.00272
4.31	-0.00038	0.00273
5.29	-0.00040	0.00275
6.17	-0.00045	0.00277
7.05	-0.00049	0.00278
8.02	-0.00043	0.00280
8.90	-0.00020	0.00281

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 47)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00029	0.00266
1.58	-0.00009	0.00268
2.55	-0.00003	0.00270
3.43	-0.00003	0.00272
4.31	-0.00003	0.00274
5.29	-0.00001	0.00275
6.17	0.00002	0.00277
7.05	0.00003	0.00278
8.02	-0.00006	0.00280
8.90	-0.00032	0.00281

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 48)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00021	0.00261
1.98	-0.00023	0.00204
3.46	-0.00024	0.00149
5.04	-0.00026	0.00103
6.51	-0.00028	0.00081
8.09	-0.00029	0.00080
9.56	-0.00031	0.00103
11.14	-0.00032	0.00148
12.62	-0.00034	0.00203
14.15	-0.00035	0.00260

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 48)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00025	0.00276
1.90	-0.00027	0.00343
3.50	-0.00028	0.00426
4.98	-0.00030	0.00489
6.58	-0.00031	0.00527
8.02	-0.00033	0.00528
9.62	-0.00034	0.00491
11.06	-0.00036	0.00430
12.57	-0.00037	0.00351
14.15	-0.00038	0.00275

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 48)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00021	0.00261
1.58	-0.00038	0.00263
2.55	-0.00039	0.00265
3.43	-0.00035	0.00267
4.31	-0.00032	0.00268
5.29	-0.00035	0.00270
6.17	-0.00041	0.00272
7.05	-0.00047	0.00273
8.02	-0.00045	0.00275
8.90	-0.00025	0.00276

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 48)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00035	0.00260
1.58	-0.00018	0.00262
2.55	-0.00016	0.00264
3.43	-0.00020	0.00266
4.31	-0.00022	0.00267
5.29	-0.00020	0.00269
6.17	-0.00015	0.00271
7.05	-0.00011	0.00272
8.02	-0.00016	0.00274
8.90	-0.00038	0.00275

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 49)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00015	0.00274
1.98	-0.00017	0.00211
3.46	-0.00018	0.00152
5.04	-0.00020	0.00103
6.51	-0.00021	0.00079
8.09	-0.00022	0.00077
9.56	-0.00024	0.00099
11.14	-0.00025	0.00144
12.62	-0.00026	0.00200
14.15	-0.00027	0.00260

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 49)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00020	0.00289
1.90	-0.00021	0.00363
3.50	-0.00023	0.00452
4.98	-0.00024	0.00519
6.58	-0.00026	0.00558
8.02	-0.00027	0.00555
9.62	-0.00028	0.00512
11.06	-0.00030	0.00444
12.57	-0.00031	0.00358
14.15	-0.00032	0.00275

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 49)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00015	0.00274
1.58	-0.00036	0.00276
2.55	-0.00041	0.00278
3.43	-0.00039	0.00280
4.31	-0.00039	0.00281
5.29	-0.00042	0.00283
6.17	-0.00047	0.00285
7.05	-0.00050	0.00286
8.02	-0.00044	0.00288
8.90	-0.00020	0.00289

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 49)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00027	0.00260
1.58	-0.00008	0.00262
2.55	-0.00002	0.00264
3.43	-0.00002	0.00265
4.31	-0.00002	0.00267
5.29	0.00000	0.00269
6.17	0.00003	0.00270
7.05	0.00004	0.00272
8.02	-0.00005	0.00273
8.90	-0.00032	0.00275

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 50)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00019	0.00269
1.98	-0.00021	0.00209
3.46	-0.00022	0.00152
5.04	-0.00024	0.00105
6.51	-0.00025	0.00081

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

8.09	-0.00027	0.00080
9.56	-0.00028	0.00101
11.14	-0.00030	0.00144
12.62	-0.00031	0.00198
14.15	-0.00033	0.00254

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 50)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00024	0.00284
1.90	-0.00025	0.00354
3.50	-0.00027	0.00440
4.98	-0.00028	0.00504
6.58	-0.00030	0.00541
8.02	-0.00031	0.00539
9.62	-0.00033	0.00496
11.06	-0.00034	0.00430
12.57	-0.00036	0.00347
14.15	-0.00037	0.00269

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 50)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00019	0.00269
1.58	-0.00037	0.00271
2.55	-0.00038	0.00273
3.43	-0.00035	0.00274
4.31	-0.00033	0.00276
5.29	-0.00036	0.00278
6.17	-0.00043	0.00280
7.05	-0.00048	0.00281
8.02	-0.00045	0.00283
8.90	-0.00024	0.00284

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 50)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00033	0.00254
1.58	-0.00016	0.00256
2.55	-0.00014	0.00258
3.43	-0.00018	0.00259
4.31	-0.00019	0.00261
5.29	-0.00017	0.00263
6.17	-0.00012	0.00264
7.05	-0.00008	0.00266
8.02	-0.00014	0.00267
8.90	-0.00037	0.00269

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 51)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00014	0.00302
1.98	-0.00016	0.00232
3.46	-0.00017	0.00166
5.04	-0.00019	0.00113
6.51	-0.00020	0.00086
8.09	-0.00022	0.00085
9.56	-0.00023	0.00110
11.14	-0.00024	0.00161
12.62	-0.00026	0.00224
14.15	-0.00027	0.00293

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 51)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00019	0.00319
1.90	-0.00020	0.00401
3.50	-0.00022	0.00500
4.98	-0.00023	0.00574
6.58	-0.00025	0.00617
8.02	-0.00026	0.00615
9.62	-0.00028	0.00570
11.06	-0.00029	0.00496
12.57	-0.00030	0.00402
14.15	-0.00032	0.00309

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 51)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00014	0.00302
1.58	-0.00038	0.00304
2.55	-0.00045	0.00307
3.43	-0.00045	0.00309
4.31	-0.00045	0.00310
5.29	-0.00048	0.00312
6.17	-0.00053	0.00314
7.05	-0.00055	0.00316
8.02	-0.00047	0.00318
8.90	-0.00019	0.00319

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 51)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00027	0.00293
1.58	-0.00003	0.00295
2.55	0.00005	0.00297
3.43	0.00006	0.00299
4.31	0.00006	0.00300
5.29	0.00009	0.00302
6.17	0.00011	0.00304
7.05	0.00011	0.00306
8.02	-0.00001	0.00307
8.90	-0.00032	0.00309

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 52)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00014	0.00299
1.98	-0.00016	0.00231
3.46	-0.00017	0.00167
5.04	-0.00019	0.00114
6.51	-0.00020	0.00088
8.09	-0.00022	0.00087
9.56	-0.00023	0.00111
11.14	-0.00025	0.00161
12.62	-0.00026	0.00223
14.15	-0.00028	0.00289

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 52)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00019	0.00316
1.90	-0.00020	0.00396
3.50	-0.00022	0.00492
4.98	-0.00024	0.00565
6.58	-0.00025	0.00607
8.02	-0.00027	0.00606
9.62	-0.00028	0.00561
11.06	-0.00029	0.00488
12.57	-0.00031	0.00396
14.15	-0.00032	0.00306

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 52)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00014	0.00299
1.58	-0.00036	0.00301
2.55	-0.00041	0.00303
3.43	-0.00040	0.00305
4.31	-0.00039	0.00307
5.29	-0.00042	0.00309
6.17	-0.00047	0.00311
7.05	-0.00051	0.00313
8.02	-0.00045	0.00314
8.90	-0.00019	0.00316

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 52)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00028	0.00289
1.58	-0.00006	0.00291
2.55	0.00001	0.00293

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

3.43	0.00000	0.00295
4.31	0.00000	0.00297
5.29	0.00002	0.00299
6.17	0.00006	0.00301
7.05	0.00007	0.00302
8.02	-0.00003	0.00304
8.90	-0.00032	0.00306

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 53)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00015	0.00298
1.98	-0.00017	0.00229
3.46	-0.00018	0.00164
5.04	-0.00020	0.00112
6.51	-0.00021	0.00086
8.09	-0.00023	0.00086
9.56	-0.00024	0.00111
11.14	-0.00025	0.00163
12.62	-0.00027	0.00229
14.15	-0.00028	0.00298

Spostamenti traverso (Combinazione n° 53)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00019	0.00315
1.90	-0.00020	0.00399
3.50	-0.00022	0.00501
4.98	-0.00023	0.00578
6.58	-0.00025	0.00625
8.02	-0.00026	0.00626
9.62	-0.00028	0.00581
11.06	-0.00029	0.00506
12.57	-0.00030	0.00410
14.15	-0.00032	0.00315

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 53)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00015	0.00298
1.58	-0.00039	0.00300
2.55	-0.00046	0.00303
3.43	-0.00046	0.00304
4.31	-0.00046	0.00306
5.29	-0.00049	0.00308
6.17	-0.00053	0.00310
7.05	-0.00056	0.00312
8.02	-0.00047	0.00314
8.90	-0.00019	0.00315

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 53)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00028	0.00298
1.58	-0.00003	0.00300
2.55	0.00006	0.00303
3.43	0.00007	0.00305
4.31	0.00008	0.00306
5.29	0.00010	0.00308
6.17	0.00013	0.00310
7.05	0.00012	0.00312
8.02	0.00000	0.00313
8.90	-0.00032	0.00315

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 54)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00015	0.00295
1.98	-0.00017	0.00228
3.46	-0.00018	0.00165
5.04	-0.00020	0.00113
6.51	-0.00021	0.00087
8.09	-0.00023	0.00087
9.56	-0.00024	0.00112
11.14	-0.00026	0.00164
12.62	-0.00027	0.00227

14.15	-0.00029	0.00295
-------	----------	---------

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 54)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00019	0.00312
1.90	-0.00020	0.00393
3.50	-0.00022	0.00493
4.98	-0.00023	0.00570
6.58	-0.00025	0.00616
8.02	-0.00026	0.00617
9.62	-0.00028	0.00572
11.06	-0.00029	0.00498
12.57	-0.00031	0.00404
14.15	-0.00032	0.00312

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 54)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00015	0.00295
1.58	-0.00037	0.00297
2.55	-0.00041	0.00299
3.43	-0.00040	0.00301
4.31	-0.00039	0.00303
5.29	-0.00043	0.00305
6.17	-0.00048	0.00307
7.05	-0.00052	0.00308
8.02	-0.00046	0.00310
8.90	-0.00019	0.00312

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 54)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00029	0.00295
1.58	-0.00006	0.00297
2.55	0.00001	0.00299
3.43	0.00001	0.00301
4.31	0.00001	0.00303
5.29	0.00003	0.00305
6.17	0.00007	0.00307
7.05	0.00008	0.00308
8.02	-0.00002	0.00310
8.90	-0.00032	0.00312

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 55)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00016	0.00293
1.98	-0.00018	0.00225
3.46	-0.00019	0.00162
5.04	-0.00021	0.00111
6.51	-0.00022	0.00085
8.09	-0.00024	0.00086
9.56	-0.00025	0.00112
11.14	-0.00026	0.00165
12.62	-0.00028	0.00232
14.15	-0.00029	0.00302

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 55)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00019	0.00309
1.90	-0.00020	0.00391
3.50	-0.00022	0.00491
4.98	-0.00023	0.00567
6.58	-0.00025	0.00615
8.02	-0.00026	0.00618
9.62	-0.00027	0.00576
11.06	-0.00029	0.00505
12.57	-0.00030	0.00412
14.15	-0.00031	0.00319

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 55)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00016	0.00293

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

1.58	-0.00039	0.00295
2.55	-0.00045	0.00297
3.43	-0.00045	0.00299
4.31	-0.00044	0.00300
5.29	-0.00047	0.00302
6.17	-0.00052	0.00304
7.05	-0.00055	0.00306
8.02	-0.00046	0.00307
8.90	-0.00019	0.00309

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 55)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00029	0.00302
1.58	-0.00004	0.00305
2.55	0.00005	0.00307
3.43	0.00007	0.00309
4.31	0.00007	0.00311
5.29	0.00009	0.00313
6.17	0.00012	0.00314
7.05	0.00011	0.00316
8.02	-0.00001	0.00318
8.90	-0.00031	0.00319

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 56)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00016	0.00289
1.98	-0.00018	0.00224
3.46	-0.00019	0.00162
5.04	-0.00021	0.00112
6.51	-0.00022	0.00087
8.09	-0.00024	0.00087
9.56	-0.00025	0.00113
11.14	-0.00027	0.00166
12.62	-0.00028	0.00230
14.15	-0.00030	0.00299

Spostamenti traverso (Combinazione n° 56)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00019	0.00306
1.90	-0.00020	0.00385
3.50	-0.00022	0.00483
4.98	-0.00023	0.00558
6.58	-0.00025	0.00605
8.02	-0.00026	0.00608
9.62	-0.00028	0.00567
11.06	-0.00029	0.00497
12.57	-0.00030	0.00406
14.15	-0.00032	0.00316

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 56)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00016	0.00289
1.58	-0.00037	0.00291
2.55	-0.00041	0.00293
3.43	-0.00039	0.00295
4.31	-0.00038	0.00297
5.29	-0.00041	0.00299
6.17	-0.00047	0.00301
7.05	-0.00051	0.00302
8.02	-0.00045	0.00304
8.90	-0.00019	0.00306

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 56)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00030	0.00299
1.58	-0.00007	0.00301
2.55	0.00001	0.00303
3.43	0.00001	0.00305
4.31	0.00000	0.00307
5.29	0.00003	0.00309
6.17	0.00006	0.00311

7.05	0.00007	0.00313
8.02	-0.00003	0.00314
8.90	-0.00032	0.00316

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 57)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00018	0.00284
1.98	-0.00019	0.00219
3.46	-0.00021	0.00158
5.04	-0.00022	0.00109
6.51	-0.00023	0.00085
8.09	-0.00025	0.00086
9.56	-0.00026	0.00112
11.14	-0.00028	0.00164
12.62	-0.00029	0.00229
14.15	-0.00030	0.00298

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 57)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00019	0.00300
1.90	-0.00021	0.00379
3.50	-0.00022	0.00475
4.98	-0.00024	0.00550
6.58	-0.00025	0.00598
8.02	-0.00027	0.00602
9.62	-0.00028	0.00562
11.06	-0.00030	0.00494
12.57	-0.00031	0.00404
14.15	-0.00032	0.00315

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 57)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00018	0.00284
1.58	-0.00039	0.00286
2.55	-0.00044	0.00288
3.43	-0.00043	0.00290
4.31	-0.00042	0.00292
5.29	-0.00045	0.00293
6.17	-0.00050	0.00295
7.05	-0.00053	0.00297
8.02	-0.00046	0.00298
8.90	-0.00019	0.00300

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 57)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00030	0.00298
1.58	-0.00006	0.00300
2.55	0.00003	0.00302
3.43	0.00003	0.00304
4.31	0.00004	0.00306
5.29	0.00006	0.00308
6.17	0.00008	0.00310
7.05	0.00008	0.00311
8.02	-0.00003	0.00313
8.90	-0.00032	0.00315

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 58)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00019	0.00280
1.98	-0.00021	0.00218
3.46	-0.00022	0.00159
5.04	-0.00024	0.00110
6.51	-0.00025	0.00087
8.09	-0.00027	0.00087
9.56	-0.00028	0.00113
11.14	-0.00030	0.00164
12.62	-0.00031	0.00227
14.15	-0.00033	0.00294

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 58)**



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00020	0.00296
1.90	-0.00021	0.00372
3.50	-0.00023	0.00466
4.98	-0.00024	0.00540
6.58	-0.00026	0.00587
8.02	-0.00027	0.00591
9.62	-0.00029	0.00552
11.06	-0.00030	0.00485
12.57	-0.00032	0.00397
14.15	-0.00033	0.00311

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 58)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00019	0.00280
1.58	-0.00038	0.00282
2.55	-0.00040	0.00284
3.43	-0.00037	0.00286
4.31	-0.00036	0.00287
5.29	-0.00039	0.00289
6.17	-0.00044	0.00291
7.05	-0.00049	0.00293
8.02	-0.00044	0.00294
8.90	-0.00020	0.00296

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 58)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00033	0.00294
1.58	-0.00011	0.00296
2.55	-0.00005	0.00298
3.43	-0.00006	0.00300
4.31	-0.00006	0.00302
5.29	-0.00003	0.00304
6.17	0.00001	0.00306
7.05	0.00003	0.00307
8.02	-0.00006	0.00309
8.90	-0.00033	0.00311

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 59)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00016	0.00291
1.98	-0.00017	0.00224
3.46	-0.00019	0.00162
5.04	-0.00020	0.00111
6.51	-0.00022	0.00086
8.09	-0.00023	0.00085
9.56	-0.00024	0.00110
11.14	-0.00026	0.00160
12.62	-0.00027	0.00223
14.15	-0.00028	0.00291

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 59)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00020	0.00307
1.90	-0.00021	0.00383
3.50	-0.00023	0.00476
4.98	-0.00024	0.00546
6.58	-0.00025	0.00588
8.02	-0.00027	0.00589
9.62	-0.00028	0.00548
11.06	-0.00030	0.00481
12.57	-0.00031	0.00393
14.15	-0.00032	0.00307

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 59)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00016	0.00291
1.58	-0.00038	0.00293
2.55	-0.00043	0.00295
3.43	-0.00042	0.00297
4.31	-0.00042	0.00298

5.29	-0.00044	0.00300
6.17	-0.00049	0.00302
7.05	-0.00052	0.00304
8.02	-0.00045	0.00305
8.90	-0.00020	0.00307

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 59)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00028	0.00291
1.58	-0.00005	0.00293
2.55	0.00002	0.00295
3.43	0.00003	0.00297
4.31	0.00002	0.00298
5.29	0.00004	0.00300
6.17	0.00007	0.00302
7.05	0.00007	0.00304
8.02	-0.00004	0.00305
8.90	-0.00032	0.00307

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 60)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00018	0.00286
1.98	-0.00019	0.00223
3.46	-0.00021	0.00162
5.04	-0.00023	0.00112
6.51	-0.00024	0.00087
8.09	-0.00026	0.00087
9.56	-0.00027	0.00111
11.14	-0.00029	0.00161
12.62	-0.00030	0.00222
14.15	-0.00032	0.00286

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 60)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00021	0.00302
1.90	-0.00022	0.00376
3.50	-0.00024	0.00466
4.98	-0.00025	0.00535
6.58	-0.00027	0.00576
8.02	-0.00028	0.00577
9.62	-0.00030	0.00537
11.06	-0.00031	0.00471
12.57	-0.00032	0.00386
14.15	-0.00034	0.00302

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 60)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00018	0.00286
1.58	-0.00037	0.00288
2.55	-0.00040	0.00290
3.43	-0.00037	0.00292
4.31	-0.00036	0.00294
5.29	-0.00038	0.00296
6.17	-0.00044	0.00298
7.05	-0.00048	0.00299
8.02	-0.00044	0.00301
8.90	-0.00021	0.00302

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 60)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00032	0.00286
1.58	-0.00011	0.00288
2.55	-0.00006	0.00290
3.43	-0.00008	0.00292
4.31	-0.00009	0.00294
5.29	-0.00006	0.00296
6.17	-0.00002	0.00298
7.05	0.00000	0.00299
8.02	-0.00008	0.00301
8.90	-0.00034	0.00302

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 61)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00014	0.00298
1.98	-0.00016	0.00230
3.46	-0.00017	0.00165
5.04	-0.00019	0.00113
6.51	-0.00020	0.00086
8.09	-0.00021	0.00085
9.56	-0.00023	0.00108
11.14	-0.00024	0.00157
12.62	-0.00025	0.00219
14.15	-0.00027	0.00284

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 61)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00019	0.00315
1.90	-0.00021	0.00394
3.50	-0.00022	0.00489
4.98	-0.00024	0.00560
6.58	-0.00025	0.00601
8.02	-0.00027	0.00599
9.62	-0.00028	0.00553
11.06	-0.00029	0.00481
12.57	-0.00031	0.00389
14.15	-0.00032	0.00300

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 61)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00014	0.00298
1.58	-0.00037	0.00300
2.55	-0.00044	0.00302
3.43	-0.00043	0.00304
4.31	-0.00043	0.00306
5.29	-0.00046	0.00308
6.17	-0.00050	0.00310
7.05	-0.00053	0.00311
8.02	-0.00046	0.00313
8.90	-0.00019	0.00315

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 61)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00027	0.00284
1.58	-0.00004	0.00286
2.55	0.00003	0.00288
3.43	0.00003	0.00290
4.31	0.00003	0.00292
5.29	0.00005	0.00294
6.17	0.00008	0.00295
7.05	0.00008	0.00297
8.02	-0.00003	0.00298
8.90	-0.00032	0.00300

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 62)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00016	0.00294
1.98	-0.00017	0.00228
3.46	-0.00019	0.00165
5.04	-0.00020	0.00114
6.51	-0.00022	0.00088
8.09	-0.00023	0.00086
9.56	-0.00025	0.00110
11.14	-0.00026	0.00158
12.62	-0.00028	0.00217
14.15	-0.00029	0.00280

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 62)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00020	0.00311
1.90	-0.00021	0.00387
3.50	-0.00023	0.00480

4.98	-0.00024	0.00550
6.58	-0.00026	0.00590
8.02	-0.00027	0.00587
9.62	-0.00029	0.00542
11.06	-0.00030	0.00471
12.57	-0.00032	0.00382
14.15	-0.00033	0.00296

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 62)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00016	0.00294
1.58	-0.00036	0.00296
2.55	-0.00040	0.00298
3.43	-0.00038	0.00300
4.31	-0.00037	0.00302
5.29	-0.00039	0.00304
6.17	-0.00045	0.00306
7.05	-0.00050	0.00307
8.02	-0.00044	0.00309
8.90	-0.00020	0.00311

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 62)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00029	0.00280
1.58	-0.00009	0.00282
2.55	-0.00005	0.00284
3.43	-0.00006	0.00286
4.31	-0.00007	0.00288
5.29	-0.00004	0.00289
6.17	0.00000	0.00291
7.05	0.00002	0.00293
8.02	-0.00006	0.00294
8.90	-0.00033	0.00296

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 63)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00005	0.00270
1.98	0.00004	0.00207
3.46	0.00003	0.00148
5.04	0.00002	0.00101
6.51	0.00001	0.00078
8.09	-0.00001	0.00078
9.56	-0.00002	0.00101
11.14	-0.00003	0.00148
12.62	-0.00004	0.00207
14.15	-0.00005	0.00270

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 63)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00005	0.00285
1.90	0.00004	0.00360
3.50	0.00003	0.00449
4.98	0.00002	0.00515
6.58	0.00001	0.00555
8.02	-0.00001	0.00555
9.62	-0.00002	0.00515
11.06	-0.00003	0.00451
12.57	-0.00004	0.00367
14.15	-0.00005	0.00285

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 63)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00005	0.00270
1.58	-0.00017	0.00272
2.55	-0.00026	0.00274
3.43	-0.00028	0.00275
4.31	-0.00028	0.00277
5.29	-0.00031	0.00279
6.17	-0.00033	0.00280
7.05	-0.00033	0.00282
8.02	-0.00022	0.00283

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

8.90	0.00005	0.00285
------	---------	---------

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 63)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00005	0.00270
1.58	0.00017	0.00272
2.55	0.00026	0.00274
3.43	0.00028	0.00275
4.31	0.00028	0.00277
5.29	0.00031	0.00279
6.17	0.00033	0.00280
7.05	0.00033	0.00282
8.02	0.00022	0.00283
8.90	-0.00005	0.00285

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 64)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00010	0.00369
1.98	0.00009	0.00277
3.46	0.00008	0.00192
5.04	0.00006	0.00124
6.51	0.00005	0.00090
8.09	0.00003	0.00086
9.56	0.00002	0.00114
11.14	0.00000	0.00174
12.62	-0.00001	0.00249
14.15	-0.00003	0.00330

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 64)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00006	0.00390
1.90	0.00005	0.00503
3.50	0.00003	0.00632
4.98	0.00002	0.00726
6.58	0.00000	0.00776
8.02	-0.00001	0.00767
9.62	-0.00003	0.00700
11.06	-0.00005	0.00599
12.57	-0.00006	0.00473
14.15	-0.00008	0.00349

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 64)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00010	0.00369
1.58	-0.00024	0.00371
2.55	-0.00040	0.00374
3.43	-0.00045	0.00377
4.31	-0.00048	0.00379
5.29	-0.00052	0.00381
6.17	-0.00055	0.00384
7.05	-0.00053	0.00386
8.02	-0.00036	0.00388
8.90	0.00006	0.00390

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 64)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00003	0.00330
1.58	0.00027	0.00332
2.55	0.00040	0.00335
3.43	0.00043	0.00337
4.31	0.00046	0.00339
5.29	0.00049	0.00341
6.17	0.00053	0.00343
7.05	0.00051	0.00345
8.02	0.00034	0.00347
8.90	-0.00008	0.00349

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 65)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00006	0.00353

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

1.98	0.00005	0.00265
3.46	0.00004	0.00184
5.04	0.00002	0.00120
6.51	0.00001	0.00088
8.09	-0.00001	0.00088
9.56	-0.00002	0.00120
11.14	-0.00004	0.00184
12.62	-0.00005	0.00265
14.15	-0.00006	0.00353

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 65)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00007	0.00373
1.90	0.00006	0.00494
3.50	0.00004	0.00637
4.98	0.00003	0.00744
6.58	0.00001	0.00809
8.02	-0.00001	0.00809
9.62	-0.00003	0.00744
11.06	-0.00004	0.00640
12.57	-0.00006	0.00506
14.15	-0.00007	0.00373

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 65)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00006	0.00353
1.58	-0.00026	0.00355
2.55	-0.00041	0.00358
3.43	-0.00046	0.00360
4.31	-0.00050	0.00363
5.29	-0.00055	0.00365
6.17	-0.00058	0.00367
7.05	-0.00057	0.00369
8.02	-0.00038	0.00371
8.90	0.00007	0.00373

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 65)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00006	0.00353
1.58	0.00026	0.00355
2.55	0.00041	0.00358
3.43	0.00046	0.00360
4.31	0.00050	0.00363
5.29	0.00055	0.00365
6.17	0.00058	0.00367
7.05	0.00057	0.00369
8.02	0.00038	0.00371
8.90	-0.00007	0.00373

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 66)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00003	0.00330
1.98	0.00001	0.00249
3.46	0.00000	0.00174
5.04	-0.00002	0.00114
6.51	-0.00003	0.00086
8.09	-0.00005	0.00090
9.56	-0.00006	0.00124
11.14	-0.00008	0.00192
12.62	-0.00009	0.00277
14.15	-0.00010	0.00369

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 66)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00008	0.00349
1.90	0.00006	0.00462
3.50	0.00005	0.00596
4.98	0.00003	0.00700
6.58	0.00001	0.00767
8.02	0.00000	0.00776
9.62	-0.00002	0.00726

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

11.06	-0.00003	0.00635
12.57	-0.00005	0.00513
14.15	-0.00006	0.00390

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 66)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00003	0.00330
1.58	-0.00027	0.00332
2.55	-0.00040	0.00335
3.43	-0.00043	0.00337
4.31	-0.00046	0.00339
5.29	-0.00049	0.00341
6.17	-0.00053	0.00343
7.05	-0.00051	0.00345
8.02	-0.00034	0.00347
8.90	0.00008	0.00349

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 66)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00010	0.00369
1.58	0.00024	0.00371
2.55	0.00040	0.00374
3.43	0.00045	0.00377
4.31	0.00048	0.00379
5.29	0.00052	0.00381
6.17	0.00055	0.00384
7.05	0.00053	0.00386
8.02	0.00036	0.00388
8.90	-0.00006	0.00390

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 67)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00000	0.00296
1.98	-0.00001	0.00225
3.46	-0.00003	0.00160
5.04	-0.00004	0.00108
6.51	-0.00005	0.00084
8.09	-0.00007	0.00088
9.56	-0.00008	0.00122
11.14	-0.00010	0.00186
12.62	-0.00011	0.00266
14.15	-0.00013	0.00352

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 67)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00007	0.00313
1.90	0.00005	0.00414
3.50	0.00004	0.00537
4.98	0.00002	0.00635
6.58	0.00001	0.00702
8.02	-0.00001	0.00715
9.62	-0.00003	0.00673
11.06	-0.00004	0.00593
12.57	-0.00006	0.00483
14.15	-0.00007	0.00372

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 67)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00000	0.00296
1.58	-0.00024	0.00298
2.55	-0.00033	0.00300
3.43	-0.00034	0.00302
4.31	-0.00035	0.00304
5.29	-0.00039	0.00306
6.17	-0.00043	0.00308
7.05	-0.00043	0.00310
8.02	-0.00029	0.00312
8.90	0.00007	0.00313

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 67)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00013	0.00352
1.58	0.00019	0.00355
2.55	0.00032	0.00357
3.43	0.00036	0.00359
4.31	0.00038	0.00362
5.29	0.00042	0.00364
6.17	0.00045	0.00366
7.05	0.00044	0.00368
8.02	0.00030	0.00370
8.90	-0.00007	0.00372

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 68)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00006	0.00322
1.98	0.00005	0.00245
3.46	0.00004	0.00173
5.04	0.00002	0.00115
6.51	0.00001	0.00086
8.09	-0.00001	0.00086
9.56	-0.00002	0.00115
11.14	-0.00004	0.00173
12.62	-0.00005	0.00245
14.15	-0.00006	0.00322

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 68)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00006	0.00341
1.90	0.00005	0.00432
3.50	0.00004	0.00539
4.98	0.00002	0.00617
6.58	0.00001	0.00663
8.02	-0.00001	0.00663
9.62	-0.00002	0.00617
11.06	-0.00004	0.00541
12.57	-0.00005	0.00441
14.15	-0.00006	0.00341

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 68)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00006	0.00322
1.58	-0.00021	0.00325
2.55	-0.00031	0.00327
3.43	-0.00033	0.00329
4.31	-0.00033	0.00331
5.29	-0.00036	0.00333
6.17	-0.00039	0.00335
7.05	-0.00039	0.00337
8.02	-0.00027	0.00339
8.90	0.00006	0.00341

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 68)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00006	0.00322
1.58	0.00021	0.00325
2.55	0.00031	0.00327
3.43	0.00033	0.00329
4.31	0.00033	0.00331
5.29	0.00036	0.00333
6.17	0.00039	0.00335
7.05	0.00039	0.00337
8.02	0.00027	0.00339
8.90	-0.00006	0.00341

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 69)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00013	0.00352
1.98	0.00011	0.00266
3.46	0.00010	0.00186
5.04	0.00008	0.00122
6.51	0.00007	0.00088



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

8.09	0.00005	0.00084
9.56	0.00004	0.00108
11.14	0.00003	0.00160
12.62	0.00001	0.00225
14.15	0.00000	0.00296

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 69)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00007	0.00372
1.90	0.00006	0.00474
3.50	0.00004	0.00590
4.98	0.00003	0.00673
6.58	0.00001	0.00715
8.02	-0.00001	0.00702
9.62	-0.00002	0.00635
11.06	-0.00004	0.00540
12.57	-0.00005	0.00424
14.15	-0.00007	0.00313

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 69)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00013	0.00352
1.58	-0.00019	0.00355
2.55	-0.00032	0.00357
3.43	-0.00036	0.00359
4.31	-0.00038	0.00362
5.29	-0.00042	0.00364
6.17	-0.00045	0.00366
7.05	-0.00044	0.00368
8.02	-0.00030	0.00370
8.90	0.00007	0.00372

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 69)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00000	0.00296
1.58	0.00024	0.00298
2.55	0.00033	0.00300
3.43	0.00034	0.00302
4.31	0.00035	0.00304
5.29	0.00039	0.00306
6.17	0.00043	0.00308
7.05	0.00043	0.00310
8.02	0.00029	0.00312
8.90	-0.00007	0.00313

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 70)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00012	0.00394
1.98	0.00010	0.00294
3.46	0.00009	0.00203
5.04	0.00007	0.00130
6.51	0.00006	0.00093
8.09	0.00004	0.00088
9.56	0.00003	0.00118
11.14	0.00001	0.00180
12.62	0.00000	0.00259
14.15	-0.00002	0.00345

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 70)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00007	0.00417
1.90	0.00005	0.00538
3.50	0.00003	0.00678
4.98	0.00002	0.00778
6.58	0.00000	0.00831
8.02	-0.00002	0.00820
9.62	-0.00003	0.00746
11.06	-0.00005	0.00636
12.57	-0.00007	0.00499
14.15	-0.00008	0.00365

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 70)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00012	0.00394
1.58	-0.00026	0.00396
2.55	-0.00044	0.00399
3.43	-0.00050	0.00402
4.31	-0.00053	0.00404
5.29	-0.00058	0.00407
6.17	-0.00061	0.00410
7.05	-0.00059	0.00412
8.02	-0.00039	0.00414
8.90	0.00007	0.00417

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 70)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00002	0.00345
1.58	0.00030	0.00347
2.55	0.00043	0.00350
3.43	0.00047	0.00352
4.31	0.00050	0.00354
5.29	0.00054	0.00357
6.17	0.00058	0.00359
7.05	0.00056	0.00361
8.02	0.00037	0.00363
8.90	-0.00008	0.00365

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 71)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00007	0.00374
1.98	0.00005	0.00280
3.46	0.00004	0.00193
5.04	0.00002	0.00124
6.51	0.00001	0.00091
8.09	-0.00001	0.00091
9.56	-0.00002	0.00124
11.14	-0.00004	0.00193
12.62	-0.00005	0.00280
14.15	-0.00007	0.00374

**Spostamenti traverso (Combinazione n° 71)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00008	0.00396
1.90	0.00006	0.00527
3.50	0.00004	0.00684
4.98	0.00003	0.00802
6.58	0.00001	0.00872
8.02	-0.00001	0.00872
9.62	-0.00003	0.00802
11.06	-0.00004	0.00687
12.57	-0.00006	0.00540
14.15	-0.00008	0.00396

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 71)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00007	0.00374
1.58	-0.00029	0.00376
2.55	-0.00045	0.00379
3.43	-0.00051	0.00381
4.31	-0.00055	0.00384
5.29	-0.00061	0.00386
6.17	-0.00065	0.00389
7.05	-0.00062	0.00391
8.02	-0.00041	0.00393
8.90	0.00008	0.00396

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 71)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00007	0.00374
1.58	0.00029	0.00376
2.55	0.00045	0.00379

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

3.43	0.00051	0.00381
4.31	0.00055	0.00384
5.29	0.00061	0.00386
6.17	0.00065	0.00389
7.05	0.00062	0.00391
8.02	0.00041	0.00393
8.90	-0.00008	0.00396

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 72)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00002	0.00345
1.98	0.00000	0.00259
3.46	-0.00001	0.00180
5.04	-0.00003	0.00118
6.51	-0.00004	0.00088
8.09	-0.00006	0.00093
9.56	-0.00007	0.00130
11.14	-0.00009	0.00203
12.62	-0.00010	0.00294
14.15	-0.00012	0.00394

Spostamenti traverso (Combinazione n° 72)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00008	0.00365
1.90	0.00007	0.00487
3.50	0.00005	0.00633
4.98	0.00003	0.00746
6.58	0.00002	0.00820
8.02	0.00000	0.00831
9.62	-0.00002	0.00778
11.06	-0.00003	0.00681
12.57	-0.00005	0.00550
14.15	-0.00007	0.00417

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 72)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00002	0.00345
1.58	-0.00030	0.00347
2.55	-0.00043	0.00350
3.43	-0.00047	0.00352
4.31	-0.00050	0.00354
5.29	-0.00054	0.00357
6.17	-0.00058	0.00359
7.05	-0.00056	0.00361
8.02	-0.00037	0.00363
8.90	0.00008	0.00365

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 72)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00012	0.00394
1.58	0.00026	0.00396
2.55	0.00044	0.00399
3.43	0.00050	0.00402
4.31	0.00053	0.00404
5.29	0.00058	0.00407
6.17	0.00061	0.00410
7.05	0.00059	0.00412
8.02	0.00039	0.00414
8.90	-0.00007	0.00417

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 73)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	-0.00001	0.00302
1.98	-0.00002	0.00230
3.46	-0.00004	0.00163
5.04	-0.00005	0.00109
6.51	-0.00007	0.00085
8.09	-0.00008	0.00091
9.56	-0.00010	0.00127
11.14	-0.00011	0.00196
12.62	-0.00013	0.00281

14.15	-0.00014	0.00373
-------	----------	---------

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 73)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00007	0.00320
1.90	0.00006	0.00427
3.50	0.00004	0.00559
4.98	0.00002	0.00665
6.58	0.00001	0.00739
8.02	-0.00001	0.00755
9.62	-0.00003	0.00713
11.06	-0.00004	0.00628
12.57	-0.00006	0.00512
14.15	-0.00008	0.00394

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 73)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00001	0.00302
1.58	-0.00026	0.00305
2.55	-0.00034	0.00307
3.43	-0.00036	0.00309
4.31	-0.00037	0.00311
5.29	-0.00041	0.00313
6.17	-0.00045	0.00315
7.05	-0.00045	0.00317
8.02	-0.00031	0.00319
8.90	0.00007	0.00320

**Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 73)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00014	0.00373
1.58	0.00019	0.00375
2.55	0.00034	0.00378
3.43	0.00038	0.00380
4.31	0.00040	0.00383
5.29	0.00044	0.00385
6.17	0.00048	0.00388
7.05	0.00047	0.00390
8.02	0.00032	0.00392
8.90	-0.00008	0.00394

**Spostamenti fondazione (Combinazione n° 74)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00007	0.00335
1.98	0.00005	0.00254
3.46	0.00004	0.00179
5.04	0.00002	0.00118
6.51	0.00001	0.00088
8.09	-0.00001	0.00088
9.56	-0.00002	0.00118
11.14	-0.00004	0.00179
12.62	-0.00005	0.00254
14.15	-0.00007	0.00335

**Spostamenti trasverso (Combinazione n° 74)**

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00007	0.00355
1.90	0.00005	0.00450
3.50	0.00004	0.00561
4.98	0.00002	0.00643
6.58	0.00001	0.00690
8.02	-0.00001	0.00690
9.62	-0.00002	0.00643
11.06	-0.00004	0.00564
12.57	-0.00005	0.00460
14.15	-0.00007	0.00355

**Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 74)**

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00007	0.00335

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

1.58	-0.00022	0.00338
2.55	-0.00032	0.00340
3.43	-0.00034	0.00342
4.31	-0.00034	0.00345
5.29	-0.00037	0.00347
6.17	-0.00040	0.00349
7.05	-0.00040	0.00351
8.02	-0.00028	0.00353
8.90	0.00007	0.00355

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 74)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	-0.00007	0.00335
1.58	0.00022	0.00338
2.55	0.00032	0.00340
3.43	0.00034	0.00342
4.31	0.00034	0.00345
5.29	0.00037	0.00347
6.17	0.00040	0.00349
7.05	0.00040	0.00351
8.02	0.00028	0.00353
8.90	-0.00007	0.00355

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 75)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00014	0.00373
1.98	0.00013	0.00281
3.46	0.00011	0.00196
5.04	0.00010	0.00127
6.51	0.00008	0.00091
8.09	0.00007	0.00085
9.56	0.00005	0.00109
11.14	0.00004	0.00163
12.62	0.00002	0.00230
14.15	0.00001	0.00302

Spostamenti traverso (Combinazione n° 75)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.45	0.00008	0.00394
1.90	0.00006	0.00502
3.50	0.00004	0.00626
4.98	0.00003	0.00713
6.58	0.00001	0.00755
8.02	-0.00001	0.00739
9.62	-0.00002	0.00665
11.06	-0.00004	0.00562
12.57	-0.00005	0.00438
14.15	-0.00007	0.00320

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 75)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00014	0.00373
1.58	-0.00019	0.00375
2.55	-0.00034	0.00378
3.43	-0.00038	0.00380
4.31	-0.00040	0.00383
5.29	-0.00044	0.00385
6.17	-0.00048	0.00388
7.05	-0.00047	0.00390
8.02	-0.00032	0.00392
8.90	0.00008	0.00394

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 75)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.70	0.00001	0.00302
1.58	0.00026	0.00305
2.55	0.00034	0.00307
3.43	0.00036	0.00309
4.31	0.00037	0.00311
5.29	0.00041	0.00313
6.17	0.00045	0.00315

7.05	0.00045	0.00317
8.02	0.00031	0.00319
8.90	-0.00007	0.00320

## Sollecitazioni

### Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-858.8561	-821.1720	469.2834
1.98	139.3493	-474.2663	469.2834
3.46	674.7790	-247.6460	469.2834
5.04	950.6961	-102.9936	469.2834
6.51	1048.6914	-26.3307	469.2834
8.09	1048.6914	35.0658	469.2834
9.56	950.6961	114.3734	469.2834
11.14	674.7790	264.3747	469.2834
12.62	139.3493	497.6839	469.2834
14.15	-858.8561	821.1720	469.2834

### Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-923.1372	586.0844	389.8682
1.90	-163.2596	462.0227	389.8682
3.50	466.4603	325.1271	389.8682
4.98	853.9680	198.4880	389.8682
6.58	1062.0246	61.6030	389.8682
8.02	1062.0246	-61.6030	389.8682
9.62	853.9680	-198.4880	389.8682
11.06	477.8820	-322.1073	389.8682
12.57	-104.1849	-450.9503	389.8682
14.15	-923.1372	-586.0844	389.8682

### Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-858.8561	475.1742	835.1594
1.58	-485.5688	370.1155	808.4728
2.55	-184.9515	242.0462	778.8210
3.43	-20.3231	129.6800	752.1344
4.31	48.5186	23.9683	725.4478
5.29	19.6338	-86.5455	695.7960
6.17	-96.1850	-181.1855	669.1094
7.05	-292.6363	-269.5931	642.4228
8.02	-595.4574	-350.6556	612.7710
8.90	-923.1372	-389.8682	586.0844

### Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-858.8561	-475.1742	835.1594
1.58	-485.5688	-370.1155	808.4728
2.55	-184.9515	-242.0462	778.8210
3.43	-20.3231	-129.6800	752.1344
4.31	48.5186	-23.9683	725.4478
5.29	19.6338	86.5455	695.7960
6.17	-96.1850	181.1855	669.1094
7.05	-292.6363	269.5931	642.4228
8.02	-595.4574	350.6556	612.7710
8.90	-923.1372	389.8682	586.0844

### Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-678.3890	-626.0434	388.5980
1.98	84.7226	-364.1430	388.5980
3.46	497.1759	-191.8645	388.5980
5.04	711.8190	-80.7838	388.5980
6.51	788.8737	-20.9270	388.5980
8.09	788.8737	27.5904	388.5980
9.56	711.8190	89.4358	388.5980
11.14	497.1759	204.5294	388.5980
12.62	84.7226	381.8030	388.5980

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

14.15	-678.3890	626.0434	388.5980
-------	-----------	----------	----------

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 2)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-723.2984	452.0438	314.0082
1.90	-137.2087	356.3557	314.0082
3.50	348.4908	250.7688	314.0082
4.98	647.3735	153.0927	314.0082
6.58	807.8465	47.5141	314.0082
8.02	807.8465	-47.5141	314.0082
9.62	647.3735	-153.0927	314.0082
11.06	357.3004	-248.4397	314.0082
12.57	-91.6447	-347.8156	314.0082
14.15	-723.2984	-452.0438	314.0082

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-678.3890	393.4760	636.5438
1.58	-371.7666	301.7504	616.7759
2.55	-128.6235	194.4362	594.8116
3.43	2.5180	102.6564	575.0438
4.31	56.0830	17.7994	555.2759
5.29	31.5467	-69.8873	533.3116
6.17	-61.5995	-144.6980	513.5438
7.05	-218.5327	-214.9056	493.7759
8.02	-460.3991	-280.3478	471.8116
8.90	-723.2984	-314.0082	452.0438

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-678.3890	-393.4760	636.5438
1.58	-371.7666	-301.7504	616.7759
2.55	-128.6235	-194.4362	594.8116
3.43	2.5180	-102.6564	575.0438
4.31	56.0830	-17.7994	555.2759
5.29	31.5467	69.8873	533.3116
6.17	-61.5995	144.6980	513.5438
7.05	-218.5327	214.9056	493.7759
8.02	-460.3991	280.3478	471.8116
8.90	-723.2984	314.0082	452.0438

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1226.5184	-1247.6579	611.5865
1.98	275.9591	-704.9634	611.5865
3.46	1058.4672	-352.7817	611.5865
5.04	1436.1819	-130.4399	611.5865
6.51	1545.9986	-16.5813	611.5865
8.09	1513.0825	67.3184	611.5865
9.56	1352.5070	170.3143	611.5865
11.14	958.1819	366.6147	611.5865
12.62	223.6450	676.2580	611.5865
14.15	-1129.1198	1111.2777	611.5865

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 3)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1461.5290	1019.3395	602.1528
1.90	-160.0175	782.5634	602.1528
3.50	890.2315	530.2478	602.1528
4.98	1502.3252	296.8362	602.1528
6.58	1763.2737	27.3047	602.1528
8.02	1678.2874	-145.3412	602.1528
9.62	1292.3205	-337.1550	602.1528
11.06	680.0483	-510.3800	602.1528
12.57	-224.4635	-690.9247	602.1528
14.15	-1465.2570	-880.2851	602.1528

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-1226.5184	625.0934	1268.4145

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

1.58	-727.4539	503.3250	1241.7279
2.55	-312.0205	339.6124	1212.0761
3.43	-77.7642	186.4712	1185.3895
4.31	22.9107	35.3416	1158.7029
5.29	-19.0327	-129.2502	1129.0511
6.17	-192.6535	-274.4684	1102.3645
7.05	-491.2591	-412.5021	1075.6779
8.02	-955.9460	-540.3058	1046.0261
8.90	-1461.5290	-602.1495	1019.3395

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-1129.1198	-613.4340	1129.3601
1.58	-643.7670	-483.4397	1102.6734
2.55	-249.3326	-317.3799	1073.0217
3.43	-34.0499	-166.2579	1046.3351
4.31	50.2564	-18.9719	1019.6484
5.29	-5.5872	140.8010	989.9967
6.17	-187.7853	282.0108	963.3101
7.05	-491.6938	416.7024	936.6234
8.02	-959.1975	541.6585	906.9717
8.90	-1465.2570	602.1561	880.2851

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1000.6577	-993.7318	517.1461
1.98	197.6869	-563.6047	517.1461
3.46	824.1108	-283.1798	517.1461
5.04	1127.4717	-104.9344	517.1461
6.51	1215.2277	-12.6873	517.1461
8.09	1186.8212	55.6218	517.1461
9.56	1055.2509	138.2066	517.1461
11.14	737.5134	293.3853	517.1461
12.62	152.4018	536.3325	517.1461
14.15	-916.8956	876.1588	517.1461

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 4)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1190.7126	825.5420	502.2400
1.90	-137.6938	632.6863	502.2400
3.50	710.5348	427.5995	502.2400
4.98	1203.0297	237.8781	502.2400
6.58	1409.1030	17.9490	502.2400
8.02	1335.8424	-119.6997	502.2400
9.62	1022.0024	-272.6308	502.2400
11.06	528.3240	-410.7413	502.2400
12.57	-198.5872	-554.6876	502.2400
14.15	-1193.8933	-705.6626	502.2400

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-1000.6577	528.6459	1010.0420
1.58	-581.3318	420.5549	990.2741
2.55	-236.1751	280.9506	968.3098
3.43	-43.4173	153.0062	948.5420
4.31	38.4034	28.2423	928.7741
5.29	2.8022	-106.7839	906.8098
6.17	-140.6207	-225.9286	887.0420
7.05	-386.7958	-339.9014	867.2741
8.02	-770.7071	-447.1866	845.3098
8.90	-1190.7126	-502.2368	825.5420

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-916.8956	-518.6296	890.1626
1.58	-509.2699	-403.5489	870.3948
2.55	-182.1191	-261.8566	848.4305
3.43	-5.6778	-135.6119	828.6626
4.31	62.0422	-14.1356	808.8948
5.29	14.4492	116.7502	786.9305
6.17	-136.3830	232.4412	767.1626



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

7.05	-387.1427	343.5264	747.3948
8.02	-773.4868	448.3413	725.4305
8.90	-1193.8933	502.2431	705.6626

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1181.2181	-1192.6556	615.2455
1.98	261.4480	-682.2894	615.2455
3.46	1026.6720	-352.0953	615.2455
5.04	1415.2268	-144.4023	615.2455
6.51	1550.9636	-37.0452	615.2455
8.09	1550.9636	47.3342	615.2455
9.56	1415.2268	158.6042	615.2455
11.14	1026.6720	374.2379	615.2455
12.62	261.4480	714.4262	615.2455
14.15	-1181.2181	1192.6556	615.2455

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1574.4966	963.2411	639.6895
1.90	-303.1000	790.4095	639.6895
3.50	808.9867	599.6988	639.6895
4.98	1538.6570	365.8380	639.6895
6.58	1922.1312	113.5420	639.6895
8.02	1922.1312	-113.5420	639.6895
9.62	1538.6570	-365.8380	639.6895
11.06	830.0783	-595.4920	639.6895
12.57	-201.8098	-774.9844	639.6895
14.15	-1574.4966	-963.2411	639.6895

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-1181.2181	622.9686	1212.3161
1.58	-685.7169	496.6715	1185.6295
2.55	-278.4380	329.5484	1155.9777
3.43	-53.9613	174.0685	1129.2911
4.31	34.7735	20.1660	1102.6045
5.29	-23.8026	-148.7973	1072.9527
6.17	-216.5779	-299.2270	1046.2661
7.05	-539.2286	-443.0903	1019.5795
8.02	-1036.3832	-576.3285	989.9277
8.90	-1574.4966	-639.6896	963.2411

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-1181.2181	-622.9686	1212.3161
1.58	-685.7169	-496.6715	1185.6295
2.55	-278.4380	-329.5484	1155.9777
3.43	-53.9613	-174.0685	1129.2911
4.31	34.7735	-20.1660	1102.6045
5.29	-23.8026	148.7973	1072.9527
6.17	-216.5779	299.2270	1046.2661
7.05	-539.2286	443.0903	1019.5795
8.02	-1036.3832	576.3285	989.9277
8.90	-1574.4966	639.6896	963.2411

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-961.7441	-946.3142	520.3151
1.98	185.0503	-544.0734	520.3151
3.46	796.6020	-282.6098	520.3151
5.04	1109.3433	-116.9934	520.3151
6.51	1219.4763	-30.3492	520.3151
8.09	1219.4763	38.3762	520.3151
9.56	1109.3433	128.0964	520.3151
11.14	796.6020	299.9452	520.3151
12.62	185.0503	569.2295	520.3151
14.15	-961.7441	946.3142	520.3151

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1288.1063	777.1789	534.6387
1.90	-261.0520	639.4478	534.6387
3.50	640.4811	487.4686	534.6387
4.98	1234.3315	297.3600	534.6387
6.58	1546.0265	92.2891	534.6387
8.02	1546.0265	-92.2891	534.6387
9.62	1234.3315	-297.3600	534.6387
11.06	657.6267	-484.1161	534.6387
12.57	-179.0953	-627.1553	534.6387
14.15	-1288.1063	-777.1789	534.6387

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 6)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-961.7441	526.8465	961.6789
1.58	-545.4044	414.9199	941.9110
2.55	-207.2041	272.3306	919.9467
3.43	-22.8436	142.3413	900.1789
4.31	48.6958	15.1679	880.4110
5.29	-1.2466	-123.6396	858.4467
6.17	-161.1929	-247.2836	838.6789
7.05	-428.1120	-366.2863	818.9110
8.02	-840.0339	-478.2603	796.9467
8.90	-1288.1063	-534.6388	777.1789

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 6)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-961.7441	-526.8465	961.6789
1.58	-545.4044	-414.9199	941.9110
2.55	-207.2041	-272.3306	919.9467
3.43	-22.8436	-142.3413	900.1789
4.31	48.6958	-15.1679	880.4110
5.29	-1.2466	123.6396	858.4467
6.17	-161.1929	247.2836	838.6789
7.05	-428.1120	366.2863	818.9110
8.02	-840.0339	478.2603	796.9467
8.90	-1288.1063	534.6388	777.1789

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1129.1198	-1111.2777	611.5865
1.98	223.6450	-646.5789	611.5865
3.46	958.1819	-346.0519	611.5865
5.04	1352.5070	-156.9336	611.5865
6.51	1513.0825	-57.2953	611.5865
8.09	1545.9986	27.0972	611.5865
9.56	1436.1819	145.3153	611.5865
11.14	1058.4672	376.1285	611.5865
12.62	275.9591	738.8767	611.5865
14.15	-1226.5184	1247.6579	611.5865

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 7)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1465.2570	880.2851	602.1528
1.90	-314.8812	706.4403	602.1528
3.50	661.9602	514.6115	602.1528
4.98	1292.3205	337.1550	602.1528
6.58	1678.2874	145.3412	602.1528
8.02	1763.2737	-27.3047	602.1528
9.62	1502.3252	-296.8362	602.1528
11.06	908.8479	-524.6820	602.1528
12.57	-60.0651	-762.1556	602.1528
14.15	-1461.5290	-1019.3395	602.1528

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 7)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-1129.1198	613.4340	1129.3601
1.58	-643.7670	483.4397	1102.6734
2.55	-249.3326	317.3799	1073.0217
3.43	-34.0499	166.2579	1046.3351
4.31	50.2564	18.9719	1019.6484

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

5.29	-5.5872	-140.8010	989.9967
6.17	-187.7853	-282.0108	963.3101
7.05	-491.6938	-416.7024	936.6234
8.02	-959.1975	-541.6585	906.9717
8.90	-1465.2570	-602.1561	880.2851

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-1226.5184	-625.0934	1268.4145
1.58	-727.4539	-503.3250	1241.7279
2.55	-312.0205	-339.6124	1212.0761
3.43	-77.7642	-186.4712	1185.3895
4.31	22.9107	-35.3416	1158.7029
5.29	-19.0327	129.2502	1129.0511
6.17	-192.6535	274.4684	1102.3645
7.05	-491.2591	412.5021	1075.6779
8.02	-955.9460	540.3058	1046.0261
8.90	-1461.5290	602.1495	1019.3395

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-916.8956	-876.1588	517.1461
1.98	152.4018	-513.2957	517.1461
3.46	737.5134	-277.4121	517.1461
5.04	1055.2509	-127.8118	517.1461
6.51	1186.8212	-47.8243	517.1461
8.09	1215.2277	20.9096	517.1461
9.56	1127.4717	116.6179	517.1461
11.14	824.1108	301.5536	517.1461
12.62	197.6869	590.2929	517.1461
14.15	-1000.6577	993.7318	517.1461

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1193.8933	705.6626	502.2400
1.90	-271.1708	567.0580	502.2400
3.50	513.7677	414.1150	502.2400
4.98	1022.0024	272.6308	502.2400
6.58	1335.8424	119.6997	502.2400
8.02	1409.1030	-17.9490	502.2400
9.62	1203.0297	-237.8781	502.2400
11.06	725.5468	-423.0755	502.2400
12.57	-56.8901	-616.0984	502.2400
14.15	-1190.7126	-825.5420	502.2400

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-916.8956	518.6296	890.1626
1.58	-509.2699	403.5489	870.3948
2.55	-182.1191	261.8566	848.4305
3.43	-5.6778	135.6119	828.6626
4.31	62.0422	14.1356	808.8948
5.29	14.4492	-116.7502	786.9305
6.17	-136.3830	-232.4412	767.1626
7.05	-387.1427	-343.5264	747.3948
8.02	-773.4868	-448.3413	725.4305
8.90	-1193.8933	-502.2431	705.6626

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-1000.6577	-528.6459	1010.0420
1.58	-581.3318	-420.5549	990.2741
2.55	-236.1751	-280.9506	968.3098
3.43	-43.4173	-153.0062	948.5420
4.31	38.4034	-28.2423	928.7741
5.29	2.8022	106.7839	906.8098
6.17	-140.6207	225.9286	887.0420
7.05	-386.7958	339.9014	867.2741
8.02	-770.7071	447.1866	845.3098
8.90	-1190.7126	502.2368	825.5420

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 9)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1050.7877	-978.6308	610.6040
1.98	149.1625	-579.7156	610.6040
3.46	815.4593	-319.8111	610.6040
5.04	1188.1307	-154.3039	610.6040
6.51	1352.5778	-64.3326	610.6040
8.09	1399.8785	16.1675	610.6040
9.56	1308.3438	130.8014	610.6040
11.14	959.4203	352.0783	610.6040
12.62	223.9351	696.1457	610.6040
14.15	-1191.6042	1174.9688	610.6040

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 9)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1350.0723	745.3239	583.2021
1.90	-379.4301	606.0665	583.2021
3.50	480.7598	469.1709	583.2021
4.98	1081.4703	342.5318	583.2021
6.58	1517.4613	187.6759	583.2021
8.02	1632.5117	-27.8837	583.2021
9.62	1396.3226	-267.3757	583.2021
11.06	853.7642	-483.6583	583.2021
12.57	-44.2977	-709.0801	583.2021
14.15	-1350.9364	-945.5088	583.2021

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 9)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-1050.7877	609.1173	994.3989
1.58	-573.6818	470.6034	967.7123
2.55	-193.2328	303.8432	938.0605
3.43	11.2072	157.3661	911.3739
4.31	90.0471	17.7227	884.6873
5.29	36.8080	-132.0039	855.0355
6.17	-134.6516	-264.4941	828.3489
7.05	-420.8749	-392.6804	801.6623
8.02	-864.1079	-515.9591	772.0105
8.90	-1350.0723	-583.2006	745.3239

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 9)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-1191.6042	-627.4203	1194.5838
1.58	-694.1947	-499.5844	1167.8972
2.55	-283.5239	-335.6892	1138.2454
3.43	-52.1903	-185.8820	1111.5588
4.31	49.4382	-40.3297	1084.8722
5.29	14.9979	116.6530	1055.2204
6.17	-145.4102	255.0320	1028.5338
7.05	-425.2996	387.8638	1001.8472
8.02	-865.5404	514.5154	972.1954
8.90	-1350.9364	583.2037	945.5088

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 10)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-854.0773	-761.8344	521.5062
1.98	83.9418	-456.1740	521.5062
3.46	611.0889	-255.3964	521.5062
5.04	911.0168	-125.9845	521.5062
6.51	1046.3880	-54.0470	521.5062
8.09	1087.1877	11.6737	521.5062
9.56	1014.7156	104.5696	521.5062
11.14	735.3054	281.4352	521.5062
12.62	148.5495	553.9586	521.5062
14.15	-975.3030	931.0881	521.5062

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 10)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1097.4646	589.3204	490.4519
1.90	-329.6796	480.5326	490.4519
3.50	354.7030	374.9457	490.4519

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

4.98	837.3830	277.2696	490.4519
6.58	1194.3530	156.1988	490.4519
8.02	1293.5361	-18.4445	490.4519
9.62	1108.8129	-212.4775	490.4519
11.06	675.2309	-387.7066	490.4519
12.57	-46.1219	-570.3401	490.4519
14.15	-1098.1929	-761.8912	490.4519

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-854.0773	520.0358	773.8204
1.58	-449.7957	395.9899	754.0526
2.55	-132.0153	252.3060	732.0883
3.43	36.4853	129.1656	712.3204
4.31	100.2080	13.6100	692.5526
5.29	55.0260	-109.2508	670.5883
6.17	-86.9457	-218.0668	650.8204
7.05	-323.4955	-324.4033	631.0526
8.02	-691.1117	-429.1227	609.0883
8.90	-1097.4646	-490.4499	589.3204

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-975.3030	-536.0695	946.3912
1.58	-553.5804	-420.8356	926.6234
2.55	-209.8622	-279.6891	904.6591
3.43	-18.2315	-153.7222	884.8912
4.31	65.1158	-33.1031	865.1234
5.29	36.1421	95.9920	843.1591
6.17	-96.2863	209.8737	823.3912
7.05	-327.3520	320.2089	803.6234
8.02	-692.3577	427.8324	781.6591
8.90	-1098.1929	490.4540	761.8912

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1127.8365	-1072.1814	609.3217
1.98	175.3534	-620.3379	609.3217
3.46	875.3150	-324.7692	609.3217
5.04	1236.6495	-135.7714	609.3217
6.51	1365.2290	-35.3096	609.3217
8.09	1365.2290	45.3211	609.3217
9.56	1236.6495	149.2255	609.3217
11.14	875.3150	345.1836	609.3217
12.62	175.3534	649.4493	609.3217
14.15	-1127.8365	1072.1814	609.3217

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1220.5051	840.6749	540.0478
1.90	-157.5513	625.4682	540.0478
3.50	653.2223	387.9988	540.0478
4.98	1072.1725	198.4880	540.0478
6.58	1280.2291	61.6030	540.0478
8.02	1280.2291	-61.6030	540.0478
9.62	1072.1725	-198.4880	540.0478
11.06	666.8240	-382.7605	540.0478
12.57	-77.8511	-606.2611	540.0478
14.15	-1220.5051	-840.6749	540.0478

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-1127.8365	616.9704	1089.7499
1.58	-641.1086	484.9119	1063.0633
2.55	-245.0872	321.3557	1033.4115
3.43	-24.7078	176.3323	1006.7249
4.31	71.3958	38.5102	980.0383
5.29	39.8455	-107.5609	950.3865
6.17	-108.3194	-235.0095	923.6999
7.05	-366.3310	-357.1045	897.0133
8.02	-772.0529	-474.3775	867.3615

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

8.90 -1220.5051 -540.0478 840.6749

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 11)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-1127.8365	-616.9704	1089.7499
1.58	-641.1086	-484.9119	1063.0633
2.55	-245.0872	-321.3557	1033.4115
3.43	-24.7078	-176.3323	1006.7249
4.31	71.3958	-38.5102	980.0383
5.29	39.8455	107.5609	950.3865
6.17	-108.3194	235.0095	923.6999
7.05	-366.3310	357.1045	897.0133
8.02	-772.0529	474.3775	867.3615
8.90	-1220.5051	540.0478	840.6749

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 12)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-920.4669	-842.4801	520.3239
1.98	106.5473	-491.1885	520.3239
3.46	662.7072	-259.6634	520.3239
5.04	952.8488	-109.9984	520.3239
6.51	1057.2830	-29.0142	520.3239
8.09	1057.2830	36.8229	520.3239
9.56	952.8488	120.4723	520.3239
11.14	662.7072	275.5119	520.3239
12.62	106.5473	513.7187	520.3239
14.15	-920.4669	842.4801	520.3239

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 12)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-985.8008	671.5184	453.3174
1.90	-138.4386	497.2570	453.3174
3.50	503.3418	304.9685	453.3174
4.98	829.3300	153.0927	453.3174
6.58	989.8030	47.5141	453.3174
8.02	989.8030	-47.5141	453.3174
9.62	829.3300	-153.0927	453.3174
11.06	514.0306	-300.7269	453.3174
12.57	-75.0941	-481.7043	453.3174
14.15	-985.8008	-671.5184	453.3174

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 12)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-920.4669	526.8555	856.0184
1.58	-507.9015	408.3182	836.2505
2.55	-176.7059	267.4066	814.2863
3.43	5.5349	145.5257	794.5184
4.31	84.1437	31.5435	774.7505
5.29	57.6644	-88.1665	752.7863
6.17	-64.2227	-192.6412	733.0184
7.05	-276.4554	-293.7368	713.2505
8.02	-611.7515	-393.2970	691.2863
8.90	-985.8008	-453.3174	671.5184

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 12)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-920.4669	-526.8555	856.0184
1.58	-507.9015	-408.3182	836.2505
2.55	-176.7059	-267.4066	814.2863
3.43	5.5349	-145.5257	794.5184
4.31	84.1437	-31.5435	774.7505
5.29	57.6644	88.1665	752.7863
6.17	-64.2227	192.6412	733.0184
7.05	-276.4554	293.7368	713.2505
8.02	-611.7515	393.2970	691.2863
8.90	-985.8008	453.3174	671.5184

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 13)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1191.6042	-1174.9688	610.6040

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

1.98	223.9351	-663.8384	610.6040
3.46	959.4203	-329.5990	610.6040
5.04	1308.3438	-116.2713	610.6040
6.51	1399.8785	-5.8291	610.6040
8.09	1352.5778	73.9616	610.6040
9.56	1188.1307	166.6825	610.6040
11.14	815.4593	338.2837	610.6040
12.62	149.1625	605.9302	610.6040
14.15	-1050.7877	978.6308	610.6040

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1350.9364	945.5088	583.2021
1.90	-137.3145	728.4523	583.2021
3.50	836.6006	488.9417	583.2021
4.98	1396.3226	267.3757	583.2021
6.58	1632.5117	27.8837	583.2021
8.02	1517.4613	-187.6759	583.2021
9.62	1081.4703	-342.5318	583.2021
11.06	497.2655	-466.1511	583.2021
12.57	-301.7144	-594.9941	583.2021
14.15	-1350.0723	-745.3239	583.2021

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-1191.6042	627.4203	1194.5838
1.58	-694.1947	499.5844	1167.8972
2.55	-283.5239	335.6892	1138.2454
3.43	-52.1903	185.8820	1111.5588
4.31	49.4382	40.3297	1084.8722
5.29	14.9979	-116.6530	1055.2204
6.17	-145.4102	-255.0320	1028.5338
7.05	-425.2996	-387.8638	1001.8472
8.02	-865.5404	-514.5154	972.1954
8.90	-1350.9364	-583.2037	945.5088

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-1050.7877	-609.1173	994.3989
1.58	-573.6818	-470.6034	967.7123
2.55	-193.2328	-303.8432	938.0605
3.43	11.2072	-157.3661	911.3739
4.31	90.0471	-17.7227	884.6873
5.29	36.8080	132.0039	855.0355
6.17	-134.6516	264.4941	828.3489
7.05	-420.8749	392.6804	801.6623
8.02	-864.1079	515.9591	772.0105
8.90	-1350.0723	583.2006	745.3239

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-975.3030	-931.0881	521.5062
1.98	148.5495	-528.6728	521.5062
3.46	735.3054	-263.8065	521.5062
5.04	1014.7156	-93.1683	521.5062
6.51	1087.1877	-3.5834	521.5062
8.09	1046.3880	61.5257	521.5062
9.56	911.0168	135.5310	521.5062
11.14	611.0889	269.5707	521.5062
12.62	83.9418	476.2067	521.5062
14.15	-854.0773	761.8344	521.5062

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1098.1929	761.8912	490.4519
1.90	-120.9462	586.0352	490.4519
3.50	661.4716	391.9871	490.4519
4.98	1108.8129	212.4775	490.4519
6.58	1293.5361	18.4445	490.4519
8.02	1194.3530	-156.1988	490.4519
9.62	837.3830	-277.2696	490.4519

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0



11.06	367.8953	-372.6166	490.4519
12.57	-268.0457	-471.9925	490.4519
14.15	-1097.4646	-589.3204	490.4519

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 14)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-975.3030	536.0695	946.3912
1.58	-553.5804	420.8356	926.6234
2.55	-209.8622	279.6891	904.6591
3.43	-18.2315	153.7222	884.8912
4.31	65.1158	33.1031	865.1234
5.29	36.1421	-95.9920	843.1591
6.17	-96.2863	-209.8737	823.3912
7.05	-327.3520	-320.2089	803.6234
8.02	-692.3577	-427.8324	781.6591
8.90	-1098.1929	-490.4540	761.8912

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 14)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-854.0773	-520.0358	773.8204
1.58	-449.7957	-395.9899	754.0526
2.55	-132.0153	-252.3060	732.0883
3.43	36.4853	-129.1656	712.3204
4.31	100.2080	-13.6100	692.5526
5.29	55.0260	109.2508	670.5883
6.17	-86.9457	218.0668	650.8204
7.05	-323.4955	324.4033	631.0526
8.02	-691.1117	429.1227	609.0883
8.90	-1097.4646	490.4499	589.3204

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 15)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-673.6961	-630.1138	368.2840
1.98	92.8633	-364.7705	374.8053
3.46	504.4165	-190.2210	381.0877
5.04	715.0226	-77.5259	387.7890
6.51	786.3921	-16.7140	394.0714
8.09	779.1821	32.2338	400.7727
9.56	695.2662	93.6856	407.0551
11.14	474.8783	206.9432	413.7564
12.62	61.0319	380.4041	420.0388
14.15	-695.5121	618.3583	426.5601

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 15)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-720.1531	467.3516	323.7140
1.90	-117.5289	364.7804	329.0008
3.50	376.5623	252.8335	334.8345
4.98	674.1468	149.2739	340.2311
6.58	821.7496	34.9584	346.0643
8.02	804.9543	-58.2851	351.3146
9.62	628.8352	-161.8809	357.1479
11.06	327.3583	-255.4372	362.4158
12.57	-130.7190	-352.9467	367.9063
14.15	-768.9310	-455.2175	373.6650

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-673.6961	392.2123	640.6400
1.58	-372.7612	293.8151	622.0734
2.55	-136.5479	190.9904	601.4438
3.43	-7.7277	102.8851	582.8772
4.31	46.1569	20.4176	564.3106
5.29	23.8946	-65.6569	543.6810
6.17	-66.1790	-139.5916	525.1144
7.05	-219.4581	-209.2283	506.5478
8.02	-456.8601	-274.6798	485.9182
8.90	-720.1531	-323.7140	467.3516

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)**



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-695.5121	-412.6093	628.5058
1.58	-373.0882	-316.1778	609.9392
2.55	-117.1333	-204.3150	589.3097
3.43	21.9731	-109.0668	570.7430
4.31	80.4418	-20.7148	552.1764
5.29	57.3219	71.9237	531.5469
6.17	-39.4808	153.2068	512.9803
7.05	-206.8684	232.7380	494.4136
8.02	-471.7202	312.6246	473.7841
8.90	-768.9310	360.1543	455.2175

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-707.0595	-630.5649	408.3168
1.98	63.0257	-368.5516	414.8381
3.46	480.7904	-194.5463	421.1206
5.04	697.5185	-80.6788	427.8218
6.51	772.2612	-17.9167	434.1043
8.09	765.2258	33.3510	440.8055
9.56	678.3097	96.6574	447.0880
11.14	452.3340	210.8904	453.7892
12.62	32.9513	383.5506	460.0717
14.15	-726.2587	618.2172	466.5930

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-736.3723	467.6481	339.7236
1.90	-133.3182	365.0769	345.0104
3.50	361.2473	253.1300	350.8441
4.98	659.2707	149.5704	356.2407
6.58	807.3478	35.2549	362.0739
8.02	790.9795	-57.9886	367.3242
9.62	615.3348	-161.5844	373.1575
11.06	314.2862	-255.1407	378.4254
12.57	-143.3446	-352.6502	383.9159
14.15	-781.0883	-454.9210	389.6746

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-707.0595	434.5869	640.9365
1.58	-375.0984	322.2628	622.3698
2.55	-118.0677	205.7818	601.7403
3.43	19.4550	108.4520	583.1737
4.31	74.5869	18.2195	564.6070
5.29	46.7981	-73.7036	543.9775
6.17	-51.5159	-148.9335	525.4109
7.05	-213.2751	-218.6035	506.8443
8.02	-460.7312	-286.5862	486.2147
8.90	-736.3723	-339.7236	467.6481

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-726.2587	-451.3055	628.2094
1.58	-376.3789	-340.4828	609.6427
2.55	-102.9775	-216.6692	589.0132
3.43	43.3300	-114.0310	570.4466
4.31	103.5909	-20.7659	551.8799
5.29	78.3392	75.4656	531.2504
6.17	-22.9440	159.2252	512.6838
7.05	-196.8955	241.2563	494.1172
8.02	-471.7764	324.5362	473.4876
8.90	-781.0883	375.8108	454.9210

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-667.5488	-622.5373	368.4273
1.98	90.7811	-361.6591	374.9486
3.46	499.9762	-190.1454	381.2310
5.04	712.1099	-79.4740	387.9323
6.51	787.0900	-19.5630	394.2147

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

8.09	784.4661	29.4449	400.9160
9.56	704.0282	92.0324	407.1984
11.14	484.4986	207.9544	413.8997
12.62	66.4757	385.6354	420.1821
14.15	-702.4323	629.5721	426.7034

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 17)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-735.7938	459.6236	328.8550
1.90	-137.3093	365.8723	334.1418
3.50	365.3267	262.4227	339.9755
4.98	679.1431	158.8011	345.3721
6.58	843.6615	46.8629	351.2053
8.02	838.6025	-53.8893	356.4556
9.62	662.8427	-165.8275	362.2889
11.06	348.0961	-267.1671	367.5568
12.57	-127.5357	-364.5315	373.0474
14.15	-783.9245	-466.6500	378.8060

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 17)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-667.5488	391.4677	632.9120
1.58	-367.3109	292.9730	614.3454
2.55	-132.0078	189.8452	593.7158
3.43	-4.3664	101.3149	575.1492
4.31	47.9599	18.3835	556.5826
5.29	23.4262	-68.3660	535.9530
6.17	-69.3246	-143.0753	517.3864
7.05	-226.0034	-213.5700	498.8198
8.02	-468.0269	-279.7234	478.1902
8.90	-735.7938	-328.8550	459.6236

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 17)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-702.4323	-413.6441	639.9383
1.58	-378.7974	-317.8381	621.3717
2.55	-121.1966	-205.9045	600.7422
3.43	19.1202	-110.1041	582.1756
4.31	78.1788	-20.8736	563.6089
5.29	54.6882	73.0070	542.9794
6.17	-43.5490	155.5443	524.4128
7.05	-213.4828	236.3242	505.8461
8.02	-482.3635	317.3328	485.2166
8.90	-783.9245	365.2590	466.6500

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 18)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-699.6673	-622.9334	407.7082
1.98	62.0163	-365.2832	414.2295
3.46	477.1739	-194.3003	420.5119
5.04	695.1840	-82.4942	427.2132
6.51	773.3796	-20.6903	433.4956
8.09	770.8592	30.5741	440.1969
9.56	687.4380	94.9693	446.4793
11.14	462.3962	211.8456	453.1806
12.62	38.9099	388.7489	459.4630
14.15	-732.6663	629.4773	465.9843

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 18)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-751.2440	459.8701	344.4126
1.90	-152.4020	366.1188	349.6994
3.50	350.6284	262.6692	355.5330
4.98	664.8096	159.0476	360.9297
6.58	829.7224	47.1094	366.7629
8.02	825.0184	-53.6428	372.0132
9.62	649.6531	-165.5810	377.8465
11.06	335.2627	-266.9205	383.1144
12.57	-139.9979	-364.2849	388.6049
14.15	-795.9974	-466.4035	394.3635

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 18)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-699.6673	432.8907	633.1585
1.58	-369.2448	320.4567	614.5919
2.55	-114.0367	203.8537	593.9623
3.43	21.7438	106.4141	575.3957
4.31	75.0371	16.0718	556.8291
5.29	45.0921	-75.9733	536.1995
6.17	-55.2776	-151.5514	517.6329
7.05	-219.8380	-222.4763	499.0663
8.02	-471.5315	-291.1654	478.4367
8.90	-751.2440	-344.4126	459.8701

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 18)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-732.6663	-451.7691	639.6918
1.58	-381.9972	-341.7682	621.1252
2.55	-107.2391	-218.0469	600.4956
3.43	40.1351	-114.9573	581.9290
4.31	100.9171	-20.8813	563.3624
5.29	75.2776	76.5379	542.7329
6.17	-27.4122	161.5041	524.1662
7.05	-203.8351	244.7211	505.5996
8.02	-482.5836	329.0186	484.9701
8.90	-795.9974	380.5712	466.4035

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 19)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-660.4976	-611.2969	367.6558
1.98	85.4287	-356.7439	374.1771
3.46	490.4167	-189.3354	380.4595
5.04	703.3888	-81.2323	387.1608
6.51	781.8407	-22.3880	393.4432
8.09	783.8074	26.6217	400.1445
9.56	706.9908	90.1694	406.4269
11.14	488.9996	208.1917	413.1282
12.62	68.6190	388.9983	419.4106
14.15	-708.5418	637.1744	425.9319

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 19)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-720.6732	448.1645	324.1339
1.90	-138.9056	354.2735	329.4206
3.50	345.0489	250.6696	335.2543
4.98	645.1424	154.8280	340.6509
6.58	809.9777	51.2322	346.4842
8.02	816.6167	-42.0113	351.7345
9.62	657.7301	-156.3268	357.5677
11.06	358.8353	-257.4170	362.8357
12.57	-108.1357	-362.7788	368.3262
14.15	-768.5204	-474.4045	374.0848

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 19)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-660.4976	389.8323	621.4529
1.58	-361.7215	291.2809	602.8863
2.55	-128.0766	188.2456	582.2567
3.43	-1.6517	100.2781	563.6901
4.31	50.0908	18.2445	545.1235
5.29	25.9609	-67.2255	524.4939
6.17	-65.2869	-140.6275	505.9273
7.05	-219.2963	-209.7997	487.3607
8.02	-457.0790	-274.9455	466.7311
8.90	-720.6732	-324.1339	448.1645

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 19)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-708.5418	-413.7173	647.6929
1.58	-384.5006	-318.7004	629.1263
2.55	-125.8096	-207.2787	608.4967

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

3.43	15.8542	-111.8248	589.9301
4.31	76.5735	-22.9869	571.3635
5.29	55.3958	70.2964	550.7339
6.17	-40.1942	152.1373	532.1673
7.05	-206.8329	232.1537	513.6007
8.02	-471.3109	312.4814	492.9711
8.90	-768.5204	360.2869	474.4045

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 20)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-695.6680	-611.8214	408.6395
1.98	54.0277	-360.7516	415.1608
3.46	465.5895	-193.9112	421.4432
5.04	685.0481	-84.5856	428.1445
6.51	767.1172	-23.7128	434.4269
8.09	769.3853	27.7040	441.1282
9.56	689.5721	93.1712	447.4106
11.14	465.9166	212.2000	454.1119
12.62	39.9192	392.1802	460.3943
14.15	-739.8973	636.9715	466.9156

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 20)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-738.0169	448.5273	340.9578
1.90	-155.7233	354.6363	346.2446
3.50	328.8116	251.0324	352.0783
4.98	629.4420	155.1907	357.4749
6.58	794.8577	51.5949	363.3081
8.02	802.0190	-41.6486	368.5584
9.62	643.7128	-155.9641	374.3917
11.06	345.3421	-257.0543	379.6596
12.57	-121.0826	-362.4160	385.1501
14.15	-780.8944	-474.0418	390.9088

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 20)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-695.6680	433.4235	621.8157
1.58	-364.8054	320.9256	603.2491
2.55	-109.1742	204.2516	582.6195
3.43	26.9279	106.7481	564.0529
4.31	80.4865	16.3419	545.4863
5.29	50.7706	-75.7742	524.8567
6.17	-49.4389	-151.1770	506.2901
7.05	-212.8635	-219.9311	487.7235
8.02	-461.3678	-287.6467	467.0939
8.90	-738.0169	-340.9578	448.5273

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 20)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-739.8973	-453.1223	647.3301
1.58	-387.8723	-343.4788	628.7635
2.55	-111.3630	-219.9111	608.1340
3.43	37.6966	-116.9463	589.5673
4.31	100.3122	-23.1105	571.0007
5.29	77.0404	73.8428	550.3712
6.17	-23.0626	158.2396	531.8045
7.05	-196.3791	240.8693	513.2379
8.02	-471.1547	324.7802	492.6084
8.90	-780.8944	376.5407	474.0418

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-652.8180	-593.0559	370.6764
1.98	72.3749	-347.8823	377.1977
3.46	468.5427	-186.1297	383.4801
5.04	679.1209	-81.1828	390.1814
6.51	758.4587	-23.5037	396.4638
8.09	762.4904	25.1678	403.1651
9.56	688.0015	88.3788	409.4475
11.14	473.5714	205.1695	416.1488
12.62	59.2626	383.3376	422.4312

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

14.15	-706.0927	627.1198	428.9525
-------	-----------	----------	----------

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 21)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-706.2557	429.5901	323.5253
1.90	-149.2196	340.4698	328.8121
3.50	318.7105	244.4429	334.6458
4.98	614.7749	155.6105	340.0424
6.58	786.5755	57.1123	345.8756
8.02	797.4202	-42.0503	351.1259
9.62	642.0141	-152.2224	356.9592
11.06	350.2017	-251.7177	362.2271
12.57	-106.9351	-355.4171	367.7176
14.15	-754.1759	-464.1801	373.4763

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 21)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-652.8180	393.2668	602.8785
1.58	-351.9652	292.5736	584.3119
2.55	-118.1662	187.6345	563.6823
3.43	7.5144	99.4469	545.1157
4.31	58.3184	17.1786	526.5491
5.29	33.2749	-67.2896	505.9195
6.17	-57.4076	-138.8935	487.3529
7.05	-209.4376	-206.7485	468.7863
8.02	-444.1370	-272.1951	448.1567
8.90	-706.2557	-323.5253	429.5901

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 21)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-706.0927	-416.3997	637.4685
1.58	-380.4346	-319.8580	618.9018
2.55	-121.1011	-207.6935	598.2723
3.43	20.8091	-112.2419	579.7057
4.31	81.9638	-23.8498	561.1390
5.29	61.8666	68.6606	540.5095
6.17	-32.0847	149.8064	521.9429
7.05	-196.5651	229.4194	503.3763
8.02	-458.5202	310.0767	482.7467
8.90	-754.1759	359.3116	464.1801

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 22)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-713.7815	-676.6282	381.4118
1.98	108.6185	-390.6689	387.9331
3.46	548.9901	-203.0972	394.2156
5.04	773.7053	-82.5090	400.9168
6.51	849.8324	-17.8878	407.1993
8.09	842.7246	33.8878	413.9005
9.56	754.2460	99.3056	420.1830
11.14	519.9606	220.7853	426.8842
12.62	77.4802	407.7085	433.1667
14.15	-734.7763	664.8246	439.6880

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 22)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-755.6403	492.3497	335.9491
1.90	-120.6018	384.4917	341.2359
3.50	400.3605	266.7111	347.0696
4.98	714.4918	157.7549	352.4662
6.58	870.9969	37.6062	358.2994
8.02	854.2342	-60.8877	363.5497
9.62	669.2851	-170.3167	369.3830
11.06	351.8143	-269.1409	374.6509
12.57	-131.0333	-372.1410	380.1414
14.15	-804.1085	-480.1704	385.9001

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 22)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-713.7815	405.2365	688.0613

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

1.58	-401.4039	306.8393	667.0922
2.55	-153.0710	201.6667	643.7932
3.43	-16.3790	109.6233	622.8241
4.31	41.8037	22.9868	601.8550
5.29	20.0123	-67.7029	578.5560
6.17	-73.4280	-145.6070	557.5869
7.05	-233.4264	-218.8129	536.6178
8.02	-481.5979	-286.9152	513.3188
8.90	-755.6403	-335.9491	492.3497

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 22)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-734.7763	-426.1704	675.8820
1.58	-400.6223	-328.8507	654.9129
2.55	-133.4728	-214.0448	631.6139
3.43	12.8459	-115.2805	610.6448
4.31	75.2866	-23.0893	589.6757
5.29	52.5795	73.8756	566.3767
6.17	-47.4180	158.9027	545.4076
7.05	-221.1577	241.7799	524.4385
8.02	-496.1436	324.3747	501.1395
8.90	-804.1085	372.6410	480.1704

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 23)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-739.4541	-676.7036	415.7265
1.98	85.3732	-393.4709	422.2478
3.46	530.4237	-206.3878	428.5303
5.04	759.7956	-84.8914	435.2315
6.51	838.4152	-18.7048	441.5140
8.09	831.1925	34.9675	448.2152
9.56	739.9988	101.9301	454.4977
11.14	500.8025	224.2573	461.1989
12.62	53.4020	410.5689	467.4814
14.15	-761.4863	665.0024	474.0027

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 23)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-767.3288	492.2999	350.2678
1.90	-132.3626	384.4419	355.5546
3.50	388.5200	266.6613	361.3883
4.98	702.5775	157.7051	366.7849
6.58	859.0029	37.5563	372.6182
8.02	842.1685	-60.9375	377.8685
9.62	657.1397	-170.3665	383.7017
11.06	339.5968	-269.1907	388.9697
12.57	-143.3258	-372.1908	394.4602
14.15	-816.4797	-480.2202	400.2188

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 23)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-739.4541	440.2971	688.0115
1.58	-402.4762	327.9729	667.0424
2.55	-139.8775	211.3712	643.7434
3.43	2.2276	113.2371	622.7743
4.31	61.3965	22.5978	601.8052
5.29	37.3734	-70.9800	578.5062
6.17	-60.1115	-150.8505	557.5371
7.05	-225.7915	-226.0283	536.5680
8.02	-482.4238	-297.1305	513.2690
8.90	-767.3288	-350.2678	492.2999

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 23)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-761.4863	-460.6007	675.9318
1.58	-403.0031	-350.4189	654.9627
2.55	-120.4804	-224.9411	631.6637
3.43	32.0877	-119.5706	610.6946
4.31	95.9415	-22.9677	589.7255
5.29	71.0950	77.2555	566.4265
6.17	-33.1576	164.5534	545.4574

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

7.05	-213.0597	249.7211	524.4883
8.02	-497.3771	335.3766	501.1893
8.90	-816.4797	386.9950	480.2202

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-702.5669	-594.0112	419.1526
1.98	28.1938	-353.6617	425.6739
3.46	433.8258	-192.7366	431.9563
5.04	653.8829	-86.2047	438.6576
6.51	738.8949	-25.8811	444.9400
8.09	744.3590	25.9027	451.6413
9.56	666.9905	91.5746	457.9237
11.14	446.3239	209.6669	464.6250
12.62	25.7128	386.8689	470.9074
14.15	-742.3845	626.5804	477.4287

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-732.7882	430.3218	350.2791
1.90	-174.6912	341.2014	355.5659
3.50	294.4096	245.1746	361.3996
4.98	591.5570	156.3422	366.7962
6.58	764.5282	57.8440	372.6294
8.02	776.4265	-41.3186	377.8797
9.62	622.1910	-151.4907	383.7130
11.06	331.4357	-250.9860	388.9809
12.57	-124.5992	-354.6855	394.4714
14.15	-770.6844	-463.4484	400.2301

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-702.5669	446.0201	603.6102
1.58	-361.6974	331.1089	585.0436
2.55	-97.4341	211.7536	564.4140
3.43	44.1988	111.8367	545.8474
4.31	101.1681	19.0173	527.2808
5.29	72.7551	-75.7802	506.6512
6.17	-28.5198	-153.5963	488.0846
7.05	-195.0465	-224.3150	469.5180
8.02	-449.0097	-294.5547	448.8884
8.90	-732.7882	-350.2791	430.3218

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-742.3845	-461.8158	636.7368
1.58	-384.2274	-348.8050	618.1702
2.55	-103.7413	-222.9587	597.5406
3.43	47.4559	-119.0141	578.9740
4.31	111.6361	-24.8663	560.4074
5.29	89.9441	72.1469	539.7778
6.17	-8.8476	156.8500	521.2112
7.05	-181.3864	240.5643	502.6446
8.02	-457.0359	327.2745	482.0150
8.90	-770.6844	383.1967	463.4484

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-664.8319	-606.0120	372.3330
1.98	74.7826	-353.6547	378.8543
3.46	475.8603	-186.9930	385.1368
5.04	685.1234	-78.7513	391.8380
6.51	759.6440	-19.5438	398.1205
8.09	757.1508	29.2380	404.8217
9.56	677.4281	91.0392	411.1042
11.14	461.0677	204.3683	417.8054
12.62	51.4568	377.0028	424.0879
14.15	-698.4674	612.9020	430.6092

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 25)



X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-689.2136	442.7890	318.3620
1.90	-119.3768	343.1928	323.6488
3.50	341.8124	233.2937	329.4825
4.98	612.8760	135.7894	334.8791
6.58	753.3125	39.7700	340.7123
8.02	748.3558	-46.6543	345.9627
9.62	596.9053	-142.6737	351.7959
11.06	324.0862	-237.7537	357.0638
12.57	-111.8231	-341.1882	362.5544
14.15	-736.3711	-449.6733	368.3130

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 25)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-664.8319	396.6217	616.0773
1.58	-361.1074	295.7560	597.5107
2.55	-124.2953	190.6252	576.8811
3.43	3.9371	102.2651	558.3145
4.31	57.1414	19.8244	539.7479
5.29	34.5870	-64.8247	519.1184
6.17	-53.6056	-135.3962	500.5517
7.05	-202.0766	-201.9927	481.9851
8.02	-431.7071	-266.8593	461.3556
8.90	-689.2136	-318.3620	442.7890

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 25)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-698.4674	-416.3997	622.9616
1.58	-373.3718	-318.6075	604.3950
2.55	-115.4677	-206.1390	583.7654
3.43	25.2111	-111.1277	565.1988
4.31	85.7201	-23.6544	546.6322
5.29	66.0240	67.4619	526.0027
6.17	-26.3196	147.1825	507.4360
7.05	-187.9384	225.4081	488.8694
8.02	-445.4166	304.9145	468.2399
8.90	-736.3711	353.8897	449.6733

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 26)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-707.6599	-669.0516	381.6316
1.98	106.5128	-387.5601	388.1529
3.46	544.5305	-203.0244	394.4353
5.04	770.7765	-84.4581	401.1366
6.51	850.5142	-20.7354	407.4190
8.09	847.9880	31.1034	414.1203
9.56	762.9789	97.6593	420.4027
11.14	529.5398	221.8046	427.1040
12.62	82.8716	412.9461	433.3864
14.15	-741.7547	676.0388	439.9077

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 26)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-771.2909	484.6215	341.1164
1.90	-140.3922	385.5835	346.4032
3.50	389.1147	276.3001	352.2369
4.98	719.4776	167.2820	357.6335
6.58	892.8981	49.5105	363.4667
8.02	887.8714	-56.4920	368.7171
9.62	703.2815	-174.2634	374.5503
11.06	372.5407	-280.8709	379.8182
12.57	-127.8615	-383.7259	385.3088
14.15	-819.1139	-491.6030	391.0674

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 26)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-707.6599	404.5891	680.3332
1.58	-395.8940	306.0944	659.3641
2.55	-148.4718	200.4587	636.0651
3.43	-13.0043	108.0137	615.0960
4.31	43.5932	20.9329	594.1269



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

5.29	19.5193	-70.4142	570.8278
6.17	-76.5949	-149.0799	549.8587
7.05	-239.9791	-223.1327	528.8896
8.02	-492.7514	-291.9849	505.5906
8.90	-771.2909	-341.1164	484.6215

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-741.7547	-427.2629	687.3146
1.58	-406.3473	-330.5487	666.3455
2.55	-137.5231	-215.6545	643.0465
3.43	10.0192	-116.3272	622.0774
4.31	73.0548	-23.2499	601.1083
5.29	49.9763	74.9625	577.8093
6.17	-51.4605	161.2476	556.8402
7.05	-227.7543	245.3773	535.8711
8.02	-506.7822	329.0992	512.5721
8.90	-819.1139	377.7672	491.6030

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-733.3090	-669.1264	415.8602
1.98	83.2882	-390.3596	422.3815
3.46	525.9811	-206.3129	428.6639
5.04	756.8819	-86.8406	435.3652
6.51	839.1140	-21.5553	441.6476
8.09	836.4801	32.1768	448.3489
9.56	748.7672	100.2748	454.6313
11.14	510.4325	225.2665	461.3326
12.62	58.8578	415.7991	467.6150
14.15	-768.3940	676.2168	474.1363

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-782.9677	484.5711	355.4248
1.90	-152.1421	385.5331	360.7116
3.50	377.2841	276.2497	366.5453
4.98	707.5724	167.2316	371.9419
6.58	880.9123	49.4601	377.7751
8.02	875.8130	-56.5424	383.0255
9.62	691.1424	-174.3138	388.8587
11.06	360.3289	-280.9213	394.1266
12.57	-140.1493	-383.7763	399.6172
14.15	-831.4812	-491.6534	405.3758

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-733.3090	439.5445	680.2828
1.58	-397.0406	327.1105	659.3137
2.55	-135.3597	210.2495	636.0147
3.43	5.5833	111.6821	615.0456
4.31	63.2039	20.5725	594.0764
5.29	36.9151	-73.6851	570.7774
6.17	-63.2453	-154.3329	549.8083
7.05	-232.3250	-230.3702	528.8392
8.02	-493.5802	-302.1776	505.5402
8.90	-782.9677	-355.4248	484.5711

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-768.3940	-461.6240	687.3650
1.58	-408.7077	-352.0722	666.3959
2.55	-124.5437	-226.5274	643.0969
3.43	29.2333	-120.6072	622.1278
4.31	93.6772	-23.1269	601.1587
5.29	68.4611	78.3380	577.8597
6.17	-37.2253	166.8910	556.8906
7.05	-219.6740	253.3091	535.9215
8.02	-508.0229	340.0899	512.6225
8.90	-831.4812	392.1073	491.6534

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 28)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-717.1479	-607.0161	421.7901
1.98	28.3238	-359.7383	428.3114
3.46	439.3744	-193.9656	434.5939
5.04	658.6673	-84.0903	441.2951
6.51	739.2679	-22.1430	447.5776
8.09	738.4730	29.8633	454.2788
9.56	655.9683	94.2143	460.5613
11.14	433.3560	208.9014	467.2625
12.62	17.3831	380.5689	473.5450
14.15	-735.2931	612.3288	480.0663

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 28)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-717.3957	443.5578	347.5308
1.90	-146.4440	343.9617	352.8176
3.50	315.9754	234.0626	358.6513
4.98	588.1770	136.5583	364.0479
6.58	729.8436	40.5388	369.8812
8.02	725.9941	-45.8854	375.1315
9.62	575.7736	-141.9048	380.9647
11.06	304.0654	-236.9849	386.2326
12.57	-130.6860	-340.4194	391.7232
14.15	-754.0196	-448.9044	397.4818

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 28)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-717.1479	450.5825	616.8462
1.58	-372.3554	335.4769	598.2796
2.55	-103.9335	215.9056	577.6500
3.43	41.2618	115.7944	559.0834
4.31	101.6228	22.7806	540.5168
5.29	76.7781	-72.2329	519.8872
6.17	-21.4656	-150.2434	501.3206
7.05	-185.1320	-221.1565	482.7540
8.02	-436.1172	-291.6121	462.1244
8.90	-717.3957	-347.5308	443.5578

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 28)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-735.2931	-462.5948	622.1928
1.58	-377.0942	-348.1357	603.6261
2.55	-97.5455	-221.8221	582.9966
3.43	52.7432	-118.2071	564.4300
4.31	116.5082	-24.8730	545.8633
5.29	95.3518	70.9037	525.2338
6.17	-1.8741	154.4106	506.6672
7.05	-171.8420	237.0971	488.1006
8.02	-443.7905	323.2574	467.4710
8.90	-754.0196	379.5698	448.9044

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 29)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-671.8550	-620.1407	371.9562
1.98	83.0404	-359.4394	378.4775
3.46	488.6635	-187.4075	384.7600
5.04	695.8387	-75.8472	391.4612
6.51	764.9771	-15.3302	397.7437
8.09	755.7850	33.2588	404.4449
9.56	671.0543	93.4582	410.7274
11.14	453.1431	203.3929	417.4286
12.62	48.2114	370.9832	423.7111
14.15	-687.4826	600.0370	430.2324

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 29)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-706.3890	457.2075	323.5345
1.90	-115.8303	357.3563	328.8212
3.50	367.7952	247.1756	334.6549

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

4.98	658.2145	145.2499	340.0516
6.58	802.4653	35.0777	345.8848
8.02	781.5801	-64.0849	351.1351
9.62	598.6243	-162.5831	356.9683
11.06	301.0758	-249.2972	362.2363
12.57	-142.3860	-339.6754	367.7268
14.15	-753.9928	-436.5627	373.4854

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-671.8550	397.3563	630.4959
1.58	-367.5306	296.3871	611.9293
2.55	-130.1586	191.1412	591.2997
3.43	-1.5183	102.6776	572.7331
4.31	52.0029	20.1334	554.1665
5.29	29.6848	-64.7939	533.5369
6.17	-59.1879	-137.3226	514.9703
7.05	-210.1664	-205.9512	496.4037
8.02	-444.3836	-271.9283	475.7741
8.90	-706.3890	-323.5345	457.2075

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-687.4826	-414.9021	609.8510
1.58	-364.0543	-316.3195	591.2844
2.55	-108.5494	-203.5277	570.6549
3.43	29.7896	-108.3899	552.0882
4.31	87.8329	-20.7206	533.5216
5.29	65.1054	70.8410	512.8921
6.17	-30.4322	151.1860	494.3255
7.05	-195.8478	230.1442	475.7588
8.02	-458.2591	310.2969	455.1293
8.90	-753.9928	359.2936	436.5627

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-700.5973	-657.8149	380.8552
1.98	101.1744	-382.6449	387.3765
3.46	534.9836	-202.2125	393.6589
5.04	762.0642	-86.2138	400.3602
6.51	845.2697	-23.5578	406.6426
8.09	847.3303	28.2823	413.3439
9.56	765.9400	95.7977	419.6263
11.14	534.0380	222.0420	426.3276
12.62	85.0131	416.3074	432.6100
14.15	-747.8622	683.6375	439.1313

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-756.1826	473.1662	336.3392
1.90	-141.9955	373.9884	341.6259
3.50	368.8358	264.5508	347.4596
4.98	685.4814	163.3125	352.8563
6.58	859.2247	53.8835	358.6895
8.02	865.9013	-44.6103	363.9398
9.62	698.1905	-164.7591	369.7730
11.06	383.3068	-271.1172	375.0410
12.57	-108.4290	-381.9695	380.5315
14.15	-803.6714	-499.3538	386.2901

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-700.5973	402.9490	668.8778
1.58	-390.2972	304.3976	647.9087
2.55	-144.5312	198.8672	624.6097
3.43	-10.2743	106.9816	603.6406
4.31	45.7416	20.7930	582.6715
5.29	22.0667	-69.2841	559.3725
6.17	-72.5579	-146.6546	538.4034
7.05	-233.2983	-219.4005	517.4343
8.02	-481.8652	-287.1511	494.1353

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

8.90 -756.1826 -336.3392 473.1662

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 30)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-747.8622	-427.3306	695.0655
1.58	-412.0532	-331.4051	674.0964
2.55	-142.1446	-217.0229	650.7974
3.43	6.7396	-118.0425	629.8283
4.31	71.4315	-25.3592	608.8592
5.29	50.6632	72.2525	585.5602
6.17	-48.1249	157.8356	564.5911
7.05	-221.1161	241.1931	543.6220
8.02	-495.7220	324.2199	520.3229
8.90	-803.6714	372.7525	499.3538

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 31)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-726.3536	-657.8911	415.1530
1.98	77.8541	-385.4568	421.6743
3.46	516.3593	-205.5160	427.9567
5.04	748.1172	-88.6089	434.6580
6.51	833.8329	-24.3858	440.9404
8.09	835.7947	29.3527	447.6417
9.56	751.7017	98.4146	453.9241
11.14	514.8997	225.5079	460.6254
12.62	60.9622	419.1640	466.9078
14.15	-774.5413	683.8147	473.4291

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 31)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-767.9003	473.1168	350.7189
1.90	-153.7849	373.9390	356.0057
3.50	356.9674	264.5014	361.8394
4.98	673.5397	163.2631	367.2360
6.58	847.2040	53.8341	373.0692
8.02	853.8095	-44.6598	378.3196
9.62	686.0195	-164.8085	384.1528
11.06	371.0645	-271.1666	389.4207
12.57	-120.7458	-382.0189	394.9113
14.15	-816.0662	-499.4033	400.6699

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 31)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-726.3536	437.9997	668.8284
1.58	-391.4705	325.5018	647.8593
2.55	-131.3796	208.7095	624.5603
3.43	8.4140	110.7445	603.5912
4.31	65.4838	20.3384	582.6221
5.29	39.5042	-72.6210	559.3231
6.17	-59.2076	-151.9300	538.3540
7.05	-225.6480	-226.6212	517.3849
8.02	-482.6753	-297.4078	494.0859
8.90	-767.9003	-350.7189	473.1168

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 31)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-774.5413	-461.7367	695.1149
1.58	-414.4193	-352.9591	674.1458
2.55	-129.1462	-227.9139	650.8468
3.43	25.9860	-122.3328	629.8777
4.31	92.0936	-25.2407	608.9086
5.29	69.1902	75.6295	585.6096
6.17	-33.8506	163.4870	564.6405
7.05	-213.0064	249.1421	543.6714
8.02	-496.9556	335.2427	520.3724
8.90	-816.0662	387.1396	499.4033

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 32)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-720.6628	-621.0738	420.1105

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

1.98	39.6897	-365.1058	426.6318
3.46	454.5897	-193.8805	432.9143
5.04	671.0428	-80.7540	439.6155
6.51	745.7087	-17.6278	445.8980
8.09	737.8539	34.0327	452.5992
9.56	650.2094	96.6610	458.8817
11.14	426.0675	207.8779	465.5829
12.62	14.8535	374.5039	471.8654
14.15	-723.5839	599.5144	478.3867

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-732.2822	457.9211	349.4618
1.90	-140.6888	358.0698	354.7486
3.50	344.0784	247.8891	360.5823
4.98	635.5538	145.9634	365.9789
6.58	780.9462	35.7913	371.8122
8.02	761.0886	-63.3713	377.0625
9.62	579.2744	-161.8695	382.8957
11.06	282.7568	-248.5836	388.1637
12.57	-159.6304	-338.9619	393.6542
14.15	-770.1102	-435.8491	399.4128

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-720.6628	449.7399	631.2095
1.58	-376.6618	334.5178	612.6428
2.55	-109.2395	214.8168	592.0133
3.43	34.9481	114.5890	573.4467
4.31	94.1988	21.4586	554.8801
5.29	68.0003	-73.6845	534.2505
6.17	-31.5699	-151.8116	515.6839
7.05	-196.6652	-222.8413	497.1173
8.02	-449.3584	-293.4265	476.4877
8.90	-732.2822	-349.4618	457.9211

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-723.5839	-460.0360	609.1375
1.58	-367.8733	-345.0562	590.5709
2.55	-91.3916	-218.6417	569.9413
3.43	56.1193	-115.0505	551.3747
4.31	117.1060	-21.6626	532.8081
5.29	92.7353	74.3462	512.1785
6.17	-7.6290	158.1682	493.6119
7.05	-181.0018	241.1010	475.0453
8.02	-456.8354	327.0941	454.4157
8.90	-770.1102	382.5432	435.8491

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-690.9859	-639.4841	382.1437
1.98	89.7817	-373.5401	388.6650
3.46	514.3901	-198.7509	394.9474
5.04	738.7185	-85.9796	401.6487
6.51	822.6060	-24.5921	407.9311
8.09	826.6897	26.7948	414.6324
9.56	747.7396	93.8884	420.9148
11.14	519.6216	218.8657	427.6161
12.62	76.8714	410.5470	433.8985
14.15	-744.1616	673.6572	440.4198

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-740.7015	454.5095	335.3268
1.90	-151.3653	360.1023	340.6136
3.50	343.3100	258.2418	346.4473
4.98	655.8046	164.0128	351.8439
6.58	836.3816	59.6814	357.6772
8.02	847.1454	-44.7316	362.9275
9.62	682.7834	-160.7369	368.7607

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

11.06	374.8633	-265.5001	374.0287
12.57	-107.1623	-374.6901	379.5192
14.15	-789.3907	-489.2117	385.2778

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 33)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-690.9859	404.1675	650.2211
1.58	-380.5562	303.4743	629.2520
2.55	-136.3579	197.2332	605.9530
3.43	-3.4764	105.8809	584.9839
4.31	51.8344	20.6938	564.0148
5.29	28.5364	-68.0195	540.7158
6.17	-64.6045	-144.1996	519.7467
7.05	-222.9190	-216.0784	498.7776
8.02	-468.2144	-283.9967	475.4786
8.90	-740.7015	-335.3268	454.5095

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 33)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-744.1616	-428.7215	684.9233
1.58	-407.6818	-331.7362	663.9542
2.55	-137.7547	-217.0025	640.6552
3.43	11.0949	-118.2655	619.6861
4.31	76.1175	-26.1824	598.7170
5.29	56.4397	70.5561	575.4180
6.17	-40.6334	155.3883	554.4489
7.05	-211.3454	238.2936	533.4798
8.02	-483.2381	321.5785	510.1808
8.90	-789.3907	371.4567	489.2117

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 34)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-708.5418	-637.1744	425.9319
1.98	68.6190	-371.2962	419.4106
3.46	488.9996	-195.5240	413.1282
5.04	706.9908	-81.5797	406.4269
6.51	783.8074	-20.0947	400.1445
8.09	781.8407	28.8218	393.4432
9.56	703.3888	89.5498	387.1608
11.14	490.4167	201.5317	380.4595
12.62	85.4287	373.7933	374.1771
14.15	-660.4976	611.2969	367.6558

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 34)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-768.5204	474.4045	374.0848
1.90	-155.6694	371.8333	368.7980
3.50	349.7064	259.8864	362.9644
4.98	657.7301	156.3268	357.5677
6.58	816.6167	42.0113	351.7345
8.02	809.9777	-51.2322	346.4842
9.62	645.1424	-154.8280	340.6509
11.06	353.8558	-248.3843	335.3830
12.57	-93.6007	-345.8938	329.8925
14.15	-720.6732	-448.1645	324.1339

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 34)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-708.5418	413.7173	647.6929
1.58	-384.5006	318.7004	629.1263
2.55	-125.8096	207.2787	608.4967
3.43	15.8542	111.8248	589.9301
4.31	76.5735	22.9869	571.3635
5.29	55.3958	-70.2964	550.7339
6.17	-40.1942	-152.1373	532.1673
7.05	-206.8329	-232.1537	513.6007
8.02	-471.3109	-312.4814	492.9711
8.90	-768.5204	-360.2869	474.4045

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 34)**

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-660.4976	-389.8323	621.4529
1.58	-361.7215	-291.2809	602.8863
2.55	-128.0766	-188.2456	582.2567
3.43	-1.6517	-100.2781	563.6901
4.31	50.0908	-18.2445	545.1235
5.29	25.9609	67.2255	524.4939
6.17	-65.2869	140.6275	505.9273
7.05	-219.2963	209.7997	487.3607
8.02	-457.0790	274.9455	466.7311
8.90	-720.6732	324.1339	448.1645

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-724.2902	-639.8897	422.1024
1.98	59.9507	-377.2985	428.6237
3.46	490.7484	-203.0689	434.9061
5.04	721.1949	-89.1345	441.6074
6.51	808.4618	-25.8003	447.8898
8.09	812.7282	27.9082	454.5911
9.56	730.7796	96.8626	460.8735
11.14	497.0624	222.8267	467.5748
12.62	48.7458	413.7220	473.8572
14.15	-775.0097	673.5617	480.3785

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-756.9134	454.7598	352.0843
1.90	-167.2141	360.3527	357.3711
3.50	327.8618	258.4921	363.2048
4.98	640.7270	164.2632	368.6014
6.58	821.7045	59.9317	374.4346
8.02	832.8289	-44.4812	379.6849
9.62	668.8675	-160.4866	385.5182
11.06	361.3091	-265.2498	390.7861
12.57	-120.3395	-374.4398	396.2766
14.15	-802.1724	-488.9613	402.0353

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-724.2902	446.2192	650.4715
1.58	-383.2458	331.3080	629.5024
2.55	-118.7881	211.9527	606.2034
3.43	23.0197	112.0358	585.2343
4.31	80.1639	19.2164	564.2652
5.29	51.9452	-75.5811	540.9662
6.17	-49.1547	-153.3969	519.9971
7.05	-215.9379	-225.5630	499.0280
8.02	-471.5489	-296.3599	475.7289
8.90	-756.9134	-352.0843	454.7598

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-775.0097	-467.5904	684.6729
1.58	-410.9436	-356.1977	663.7038
2.55	-123.4415	-229.4957	640.4048
3.43	32.7093	-123.3496	619.4357
4.31	99.6037	-26.3226	598.4666
5.29	77.8403	74.0709	575.1676
6.17	-23.7388	161.4757	554.1985
7.05	-201.1441	247.0298	533.2294
8.02	-483.3940	333.9482	509.9304
8.90	-802.1724	387.8564	488.9613

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-739.8973	-636.9715	466.9156
1.98	39.9192	-374.6052	460.3943
3.46	465.9166	-199.5164	454.1119
5.04	689.5721	-84.4752	447.4106
6.51	769.3853	-21.0312	441.1282

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0



8.09	767.1172	30.2951	434.4269
9.56	685.0481	93.0160	428.1445
11.14	465.5895	206.1319	421.4432
12.62	54.0277	377.6796	415.1608
14.15	-695.6680	611.8214	408.6395

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 36)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-780.8944	474.0418	390.9088
1.90	-168.5694	371.4706	385.6220
3.50	336.2260	259.5237	379.7883
4.98	643.7128	155.9641	374.3917
6.58	802.0190	41.6486	368.5584
8.02	794.8577	-51.5949	363.3081
9.62	629.4420	-155.1907	357.4749
11.06	337.6312	-248.7470	352.2069
12.57	-110.3715	-346.2566	346.7164
14.15	-738.0169	-448.5273	340.9578

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 36)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-739.8973	453.1223	647.3301
1.58	-387.8723	343.4788	628.7635
2.55	-111.3630	219.9111	608.1340
3.43	37.6966	116.9463	589.5673
4.31	100.3122	23.1105	571.0007
5.29	77.0404	-73.8428	550.3712
6.17	-23.0626	-158.2396	531.8045
7.05	-196.3791	-240.8693	513.2379
8.02	-471.1547	-324.7802	492.6084
8.90	-780.8944	-376.5407	474.0418

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 36)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-695.6680	-433.4235	621.8157
1.58	-364.8054	-320.9256	603.2491
2.55	-109.1742	-204.2516	582.6195
3.43	26.9279	-106.7481	564.0529
4.31	80.4865	-16.3419	545.4863
5.29	50.7706	75.7742	524.8567
6.17	-49.4389	151.1770	506.2901
7.05	-212.8635	219.9311	487.7235
8.02	-461.3678	287.6467	467.0939
8.90	-738.0169	340.9578	448.5273

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 37)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-701.6566	-652.3800	382.8216
1.98	93.3462	-379.1432	389.3429
3.46	522.5977	-199.4328	395.6254
5.04	745.3525	-83.4110	402.3266
6.51	824.2645	-20.5613	408.6091
8.09	821.7663	30.8627	415.3103
9.56	737.6259	96.4924	421.5928
11.14	507.6900	217.9845	428.2941
12.62	69.7427	404.1622	434.5765
14.15	-735.8494	659.4898	441.0978

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 37)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-722.8836	467.6533	329.7822
1.90	-120.8264	362.7704	335.0689
3.50	367.0200	247.0376	340.9026
4.98	654.4324	144.1367	346.2992
6.58	803.5573	42.2840	352.1325
8.02	798.4406	-49.3905	357.3828
9.62	637.9462	-151.2432	363.2160
11.06	348.9400	-251.5912	368.4840
12.57	-111.9409	-360.5162	373.9745
14.15	-771.5634	-474.7599	379.7331



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 37)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-701.6566	406.2733	663.3650
1.58	-389.4525	305.4076	642.3958
2.55	-143.3504	199.3940	619.0968
3.43	-8.4521	108.3539	598.1277
4.31	49.1485	23.5101	577.1586
5.29	28.8269	-64.6159	553.8596
6.17	-61.0508	-140.0383	532.8905
7.05	-215.3722	-211.0221	511.9214
8.02	-455.3437	-278.2795	488.6224
8.90	-722.8836	-329.7822	467.6533

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 37)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-735.8494	-427.9887	670.4715
1.58	-400.4708	-330.0117	649.5024
2.55	-132.3344	-215.1908	626.2034
3.43	15.1137	-117.0275	605.2343
4.31	79.4187	-25.9504	584.2652
5.29	60.1357	69.3316	560.9662
6.17	-35.2898	152.6948	539.9971
7.05	-203.0603	234.1625	519.0280
8.02	-470.3266	316.2161	495.7290
8.90	-771.5634	365.7426	474.7599

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 38)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-702.4323	-629.5721	426.7034
1.98	66.4757	-368.1796	420.1821
3.46	484.4986	-195.4534	413.8997
5.04	704.0282	-83.5358	407.1984
6.51	784.4661	-22.9493	400.9160
8.09	787.0900	26.0335	394.2147
9.56	712.1099	87.9051	387.9323
11.14	499.9762	202.5602	381.2310
12.62	90.7811	379.0487	374.9486
14.15	-667.5488	622.5373	368.4273

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 38)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-783.9245	466.6500	378.8060
1.90	-175.2517	372.8987	373.5192
3.50	338.6265	269.4490	367.6855
4.98	662.8427	165.8275	362.2889
6.58	838.6025	53.8893	356.4556
8.02	843.6615	-46.8629	351.2053
9.62	679.1431	-158.8011	345.3721
11.06	374.5484	-260.1407	340.1042
12.57	-90.5025	-357.5051	334.6136
14.15	-735.7938	-459.6236	328.8550

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 38)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-702.4323	413.6441	639.9383
1.58	-378.7974	317.8381	621.3717
2.55	-121.1966	205.9045	600.7422
3.43	19.1202	110.1041	582.1756
4.31	78.1788	20.8736	563.6089
5.29	54.6882	-73.0070	542.9794
6.17	-43.5490	-155.5443	524.4128
7.05	-213.4828	-236.3242	505.8461
8.02	-482.3635	-317.3328	485.2166
8.90	-783.9245	-365.2590	466.6500

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 38)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-667.5488	-391.4677	632.9120
1.58	-367.3109	-292.9730	614.3454
2.55	-132.0078	-189.8452	593.7158

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

3.43	-4.3664	-101.3149	575.1492
4.31	47.9599	-18.3835	556.5826
5.29	23.4262	68.3660	535.9530
6.17	-69.3246	143.0753	517.3864
7.05	-226.0034	213.5700	498.8198
8.02	-468.0269	279.7234	478.1902
8.90	-735.7938	328.8550	459.6236

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 39)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-737.5573	-652.8819	424.2809
1.98	61.2590	-383.2233	430.8022
3.46	497.2168	-204.1091	437.0846
5.04	726.6115	-86.8522	443.7859
6.51	809.2494	-21.9408	450.0683
8.09	807.1070	31.9341	456.7696
9.56	719.9586	99.5218	463.0520
11.14	484.2913	222.0489	469.7533
12.62	40.6386	407.4036	476.0357
14.15	-767.6817	659.3153	482.5570

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 39)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-740.6982	467.9893	347.8839
1.90	-138.1538	363.1065	353.1707
3.50	350.2303	247.3736	359.0044
4.98	638.1400	144.4727	364.4010
6.58	787.8025	42.6200	370.2342
8.02	783.1697	-49.0545	375.4846
9.62	623.2128	-150.9072	381.3178
11.06	334.6921	-251.2552	386.5857
12.57	-125.6828	-360.1802	392.0763
14.15	-784.7745	-474.4238	397.8349

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 39)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-737.5573	450.2297	663.7010
1.58	-393.0747	335.1242	642.7319
2.55	-124.9972	215.5528	619.4329
3.43	19.8883	115.4417	598.4638
4.31	79.9393	22.4279	577.4947
5.29	54.7502	-72.5856	554.1957
6.17	-43.8034	-150.5961	533.2266
7.05	-207.7795	-221.5099	512.2574
8.02	-459.1095	-291.9652	488.9584
8.90	-740.6982	-347.8839	467.9893

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 39)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-767.6817	-467.9916	670.1355
1.58	-403.8714	-355.2347	649.1664
2.55	-117.5611	-228.1350	625.8674
3.43	37.5042	-122.3684	604.8983
4.31	103.8503	-26.2088	583.9292
5.29	82.5408	72.8573	560.6301
6.17	-17.4493	158.9278	539.6610
7.05	-192.1098	243.2354	518.6919
8.02	-470.1903	329.2394	495.3929
8.90	-784.7745	383.1447	474.4238

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 40)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-732.6663	-629.4773	465.9843
1.98	38.9099	-371.4132	459.4630
3.46	462.3962	-199.3292	453.1806
5.04	687.4380	-86.3724	446.4793
6.51	770.8592	-23.9414	440.1969
8.09	773.3796	27.2998	433.4956
9.56	695.1840	91.0303	427.2132
11.14	477.1739	206.7376	420.5119
12.62	62.0163	382.5600	414.2295

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

14.15	-699.6673	622.9334	407.7082
-------	-----------	----------	----------

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 40)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-795.9974	466.4035	394.3635
1.90	-187.6821	372.6522	389.0768
3.50	325.8017	269.2025	383.2431
4.98	649.6531	165.5810	377.8465
6.58	825.0184	53.6428	372.0132
8.02	829.7224	-47.1094	366.7629
9.62	664.8096	-159.0476	360.9297
11.06	359.8588	-260.3872	355.6617
12.57	-105.5634	-357.7516	350.1712
14.15	-751.2440	-459.8701	344.4126

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 40)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-732.6663	451.7691	639.6918
1.58	-381.9972	341.7682	621.1252
2.55	-107.2391	218.0469	600.4956
3.43	40.1351	114.9573	581.9290
4.31	100.9171	20.8813	563.3624
5.29	75.2776	-76.5379	542.7329
6.17	-27.4122	-161.5041	524.1662
7.05	-203.8351	-244.7211	505.5996
8.02	-482.5836	-329.0186	484.9701
8.90	-795.9974	-380.5712	466.4035

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 40)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-699.6673	-432.8907	633.1585
1.58	-369.2448	-320.4567	614.5919
2.55	-114.0367	-203.8537	593.9623
3.43	21.7438	-106.4141	575.3957
4.31	75.0371	-16.0718	556.8291
5.29	45.0921	75.9733	536.1995
6.17	-55.2776	151.5514	517.6329
7.05	-219.8380	222.4763	499.0663
8.02	-471.5315	291.1654	478.4367
8.90	-751.2440	344.4126	459.8701

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 41)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-710.3864	-666.5847	383.4870
1.98	100.1339	-385.1435	390.0083
3.46	534.2723	-200.0808	396.2907
5.04	755.2750	-80.6880	402.9920
6.51	829.0198	-16.4498	409.2744
8.09	819.9183	34.8686	415.9757
9.56	730.7443	98.9608	422.2581
11.14	499.1516	217.0874	428.9594
12.62	65.7817	398.1886	435.2418
14.15	-725.5774	646.5605	441.7631

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 41)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-741.0539	482.1413	335.4561
1.90	-118.1742	377.0032	340.7429
3.50	392.2195	260.9888	346.5766
4.98	699.0902	153.6665	351.9732
6.58	852.1404	37.6611	357.8064
8.02	831.1951	-66.7518	363.0568
9.62	639.3063	-171.0832	368.8900
11.06	325.6709	-263.0653	374.1579
12.57	-142.6581	-358.9341	379.6485
14.15	-789.2298	-461.5799	385.4071

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 41)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-710.3864	408.3367	677.8529

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

1.58	-396.4149	307.3675	656.8838
2.55	-148.4487	201.2238	633.5848
3.43	-12.1413	109.5933	612.6157
4.31	46.1679	23.7198	591.6466
5.29	25.4083	-65.9127	568.3476
6.17	-66.2104	-142.8829	547.3785
7.05	-223.6513	-215.4238	526.4094
8.02	-468.5744	-283.8500	503.1104
8.90	-741.0539	-335.4561	482.1413

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 41)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-725.5774	-427.2726	657.2915
1.58	-391.2906	-328.2317	636.3224
2.55	-125.1642	-212.8597	613.0234
3.43	20.1317	-114.4302	592.0543
4.31	82.0556	-23.0652	571.0852
5.29	59.7567	72.7307	547.7862
6.17	-38.9010	156.7720	526.8171
7.05	-210.5577	239.0393	505.8480
8.02	-482.9394	321.8501	482.5490
8.90	-789.2298	371.5249	461.5799

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 42)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-695.5121	-618.3583	426.5601
1.98	61.0319	-363.2882	420.0388
3.46	474.8783	-194.6602	413.7564
5.04	695.2662	-85.3019	407.0551
6.51	779.1821	-25.7745	400.7727
8.09	786.3921	23.2161	394.0714
9.56	715.0226	86.0501	387.7890
11.14	504.4165	202.8021	381.0877
12.62	92.8633	382.4054	374.8053
14.15	-673.6961	630.1138	368.2840

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 42)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-768.9310	455.2175	373.6650
1.90	-176.9367	361.3264	368.3782
3.50	318.3025	257.7226	362.5445
4.98	628.8352	161.8809	357.1479
6.58	804.9543	58.2851	351.3146
8.02	821.7496	-34.9584	346.0643
9.62	674.1468	-149.2739	340.2311
11.06	385.4422	-250.3641	334.9631
12.57	-70.9079	-355.7259	329.4726
14.15	-720.1531	-467.3516	323.7140

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 42)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-695.5121	412.6093	628.5058
1.58	-373.0882	316.1778	609.9392
2.55	-117.1333	204.3150	589.3097
3.43	21.9731	109.0668	570.7430
4.31	80.4418	20.7148	552.1764
5.29	57.3219	-71.9237	531.5469
6.17	-39.4808	-153.2068	512.9803
7.05	-206.8684	-232.7380	494.4136
8.02	-471.7202	-312.6246	473.7841
8.90	-768.9310	-360.1543	455.2175

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 42)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-673.6961	-392.2123	640.6400
1.58	-372.7612	-293.8151	622.0734
2.55	-136.5479	-190.9904	601.4438
3.43	-7.7277	-102.8851	582.8772
4.31	46.1569	-20.4176	564.3106
5.29	23.8946	65.6569	543.6810
6.17	-66.1790	139.5916	525.1144

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

7.05	-219.4581	209.2283	506.5478
8.02	-456.8601	274.6798	485.9182
8.90	-720.1531	323.7140	467.3516

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 43)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-743.0165	-666.9608	423.2848
1.98	70.8839	-388.8161	429.8061
3.46	511.0738	-204.3031	436.0886
5.04	738.0534	-83.7633	442.7898
6.51	815.0770	-17.6039	449.0723
8.09	806.0939	36.0083	455.7735
9.56	713.8977	101.9410	462.0560
11.14	476.7056	221.0443	468.7572
12.62	37.7733	401.3654	475.0397
14.15	-756.3269	646.4908	481.5610

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 43)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-756.8093	482.3648	351.9251
1.90	-133.6055	377.2267	357.2119
3.50	377.1457	261.2123	363.0456
4.98	684.3473	153.8900	368.4422
6.58	837.7551	37.8846	374.2755
8.02	817.1316	-66.5283	379.5258
9.62	625.6004	-170.8597	385.3590
11.06	312.2879	-262.8418	390.6270
12.57	-155.7045	-358.7106	396.1175
14.15	-801.9232	-461.3564	401.8761

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 43)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-743.0165	450.2104	678.0764
1.58	-398.6022	334.9882	657.1073
2.55	-130.7206	215.2873	633.8083
3.43	13.8803	115.0595	612.8392
4.31	73.5444	21.9291	591.8701
5.29	47.8052	-73.2140	568.5711
6.17	-51.3539	-151.4356	547.6020
7.05	-216.8009	-224.5161	526.6329
8.02	-471.7213	-295.8898	503.3339
8.90	-756.8093	-351.9251	482.3648

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 43)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-756.3269	-465.9938	657.0680
1.58	-394.5639	-352.5894	636.0989
2.55	-110.9454	-225.2840	612.7999
3.43	41.6017	-119.4665	591.8308
4.31	105.3637	-23.1738	570.8617
5.29	80.9585	76.2570	547.5627
6.17	-22.2036	162.8432	526.5936
7.05	-200.5218	247.7146	505.6245
8.02	-483.1677	334.0809	482.3255
8.90	-801.9232	387.6942	461.3564

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 44)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-726.2587	-618.2172	466.5930
1.98	32.9513	-366.5580	460.0717
3.46	452.3340	-198.5919	453.7892
5.04	678.3097	-88.1710	447.0880
6.51	765.2258	-26.7509	440.8055
8.09	772.2612	24.5618	434.1043
9.56	697.5185	89.3113	427.8218
11.14	480.7904	207.1508	421.1206
12.62	63.0257	386.0704	414.8381
14.15	-707.0595	630.5649	408.3168

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 44)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-781.0883	454.9210	389.6746
1.90	-189.5239	361.0300	384.3878
3.50	305.2409	257.4261	378.5541
4.98	615.3348	161.5844	373.1575
6.58	790.9795	57.9886	367.3242
8.02	807.3478	-35.2549	362.0739
9.62	659.2707	-149.5704	356.2407
11.06	370.1377	-250.6606	350.9727
12.57	-86.6588	-356.0224	345.4822
14.15	-736.3723	-467.6481	339.7236

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 44)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-726.2587	451.3055	628.2094
1.58	-376.3789	340.4828	609.6427
2.55	-102.9775	216.6692	589.0132
3.43	43.3300	114.0310	570.4466
4.31	103.5909	20.7659	551.8799
5.29	78.3392	-75.4656	531.2504
6.17	-22.9440	-159.2252	512.6838
7.05	-196.8955	-241.2563	494.1172
8.02	-471.7764	-324.5362	473.4876
8.90	-781.0883	-375.8108	454.9210

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 44)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-707.0595	-434.5869	640.9365
1.58	-375.0984	-322.2628	622.3698
2.55	-118.0677	-205.7818	601.7403
3.43	19.4550	-108.4520	583.1737
4.31	74.5869	-18.2195	564.6070
5.29	46.7981	73.7036	543.9775
6.17	-51.5159	148.9335	525.4109
7.05	-213.2751	218.6035	506.8443
8.02	-460.7312	286.5862	486.2147
8.90	-736.3723	339.7236	467.6481

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 45)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-687.4826	-600.0370	430.2324
1.98	48.2114	-354.3567	423.7111
3.46	453.1431	-191.3972	417.4286
5.04	671.0543	-85.2038	410.7274
6.51	755.7850	-26.8413	404.4449
8.09	764.9771	21.8207	397.7437
9.56	695.8387	84.3335	391.4612
11.14	488.6635	199.8713	384.7600
12.62	83.0404	376.8429	378.4775
14.15	-671.8550	620.1407	371.9562

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 45)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-753.9928	436.5627	373.4854
1.90	-186.8465	347.4423	368.1987
3.50	292.2397	251.4154	362.3650
4.98	598.6243	162.5831	356.9683
6.58	781.5801	64.0849	351.1351
8.02	802.4653	-35.0777	345.8848
9.62	658.2145	-145.2499	340.0516
11.06	376.4762	-244.7451	334.7836
12.57	-70.1608	-348.4446	329.2931
14.15	-706.3890	-457.2075	323.5345

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 45)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-687.4826	414.9021	609.8510
1.58	-364.0543	316.3195	591.2844
2.55	-108.5494	203.5277	570.6549
3.43	29.7896	108.3899	552.0882
4.31	87.8329	20.7206	533.5216

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

5.29	65.1054	-70.8410	512.8921
6.17	-30.4322	-151.1860	494.3255
7.05	-195.8478	-230.1442	475.7588
8.02	-458.2591	-310.2969	455.1293
8.90	-753.9928	-359.2936	436.5627

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 45)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-671.8550	-397.3563	630.4959
1.58	-367.5306	-296.3871	611.9293
2.55	-130.1586	-191.1412	591.2997
3.43	-1.5183	-102.6776	572.7331
4.31	52.0029	-20.1334	554.1665
5.29	29.6848	64.7939	533.5369
6.17	-59.1879	137.3226	514.9703
7.05	-210.1664	205.9512	496.4037
8.02	-444.3836	271.9283	475.7741
8.90	-706.3890	323.5345	457.2075

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 46)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-723.5839	-599.5144	478.3867
1.98	14.8535	-358.0288	471.8654
3.46	426.0675	-195.8600	465.5829
5.04	650.2094	-88.2724	458.8817
6.51	737.8539	-27.4298	452.5992
8.09	745.7087	24.3088	445.8980
9.56	671.0428	89.3860	439.6155
11.14	454.5897	206.3737	432.9143
12.62	39.6897	382.3436	426.6318
14.15	-720.6628	621.0738	420.1105

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 46)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-770.1102	435.8491	399.4128
1.90	-203.9986	346.7288	394.1260
3.50	273.9459	250.7019	388.2923
4.98	579.2744	161.8695	382.8957
6.58	761.0886	63.3713	377.0625
8.02	780.9462	-35.7913	371.8122
9.62	635.5538	-145.9634	365.9789
11.06	352.7845	-245.4587	360.7110
12.57	-94.9270	-349.1582	355.2205
14.15	-732.2822	-457.9211	349.4618

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 46)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-723.5839	460.0360	609.1375
1.58	-367.8733	345.0562	590.5709
2.55	-91.3916	218.6417	569.9413
3.43	56.1193	115.0505	551.3747
4.31	117.1060	21.6626	532.8081
5.29	92.7353	-74.3462	512.1785
6.17	-7.6290	-158.1682	493.6119
7.05	-181.0018	-241.1010	475.0453
8.02	-456.8354	-327.0941	454.4157
8.90	-770.1102	-382.5432	435.8491

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 46)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-720.6628	-449.7399	631.2095
1.58	-376.6618	-334.5178	612.6428
2.55	-109.2395	-214.8168	592.0133
3.43	34.9481	-114.5890	573.4467
4.31	94.1988	-21.4586	554.8801
5.29	68.0003	73.6845	534.2505
6.17	-31.5699	151.8116	515.6839
7.05	-196.6652	222.8413	497.1173
8.02	-449.3584	293.4265	476.4877
8.90	-732.2822	349.4618	457.9211



**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 47)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-698.4674	-612.9020	430.6092
1.98	51.4568	-359.9787	424.0879
3.46	461.0677	-192.1037	417.8054
5.04	677.4281	-82.6331	411.1042
6.51	757.1508	-22.7631	404.8217
8.09	759.6440	25.9942	398.1205
9.56	685.1234	87.0930	391.8380
11.14	475.8603	199.1722	385.1368
12.62	74.7826	370.6113	378.8543
14.15	-664.8319	606.0120	372.3330

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 47)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-736.3711	449.6733	368.3130
1.90	-156.5520	350.0771	363.0262
3.50	315.6521	240.1780	357.1925
4.98	596.9053	142.6737	351.7959
6.58	748.3558	46.6543	345.9627
8.02	753.3125	-39.7700	340.7123
9.62	612.8760	-135.7894	334.8791
11.06	350.0035	-230.8694	329.6112
12.57	-75.5388	-334.3039	324.1206
14.15	-689.2136	-442.7890	318.3620

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 47)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-698.4674	416.3997	622.9616
1.58	-373.3718	318.6075	604.3950
2.55	-115.4677	206.1390	583.7654
3.43	25.2111	111.1277	565.1988
4.31	85.7201	23.6544	546.6322
5.29	66.0240	-67.4619	526.0027
6.17	-26.3196	-147.1825	507.4360
7.05	-187.9384	-225.4081	488.8694
8.02	-445.4166	-304.9145	468.2399
8.90	-736.3711	-353.8897	449.6733

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 47)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-664.8319	-396.6217	616.0773
1.58	-361.1074	-295.7560	597.5107
2.55	-124.2953	-190.6252	576.8811
3.43	3.9371	-102.2651	558.3145
4.31	57.1414	-19.8244	539.7479
5.29	34.5870	64.8247	519.1184
6.17	-53.6056	135.3962	500.5517
7.05	-202.0766	201.9927	481.9851
8.02	-431.7071	266.8593	461.3556
8.90	-689.2136	318.3620	442.7890

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 48)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-735.2931	-612.3288	480.0663
1.98	17.3831	-363.6991	473.5450
3.46	433.3560	-196.6121	467.2625
5.04	655.9683	-85.6672	460.5613
6.51	738.4730	-23.1939	454.2788
8.09	739.2679	28.7934	447.5776
9.56	658.6673	92.5847	441.2951
11.14	439.3744	206.1741	434.5939
12.62	28.3238	376.5163	428.3114
14.15	-717.1479	607.0161	421.7901

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 48)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-754.0196	448.9044	397.4818
1.90	-175.3154	349.3083	392.1950
3.50	295.6585	239.4091	386.3613



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

4.98	575.7736	141.9048	380.9647
6.58	725.9941	45.8854	375.1315
8.02	729.8436	-40.5388	369.8812
9.62	588.1770	-136.5583	364.0479
11.06	324.1936	-231.6383	358.7800
12.57	-102.5065	-335.0728	353.2894
14.15	-717.3957	-443.5578	347.5308

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 48)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-735.2931	462.5948	622.1928
1.58	-377.0942	348.1357	603.6261
2.55	-97.5455	221.8221	582.9966
3.43	52.7432	118.2071	564.4300
4.31	116.5082	24.8730	545.8633
5.29	95.3518	-70.9037	525.2338
6.17	-1.8741	-154.4106	506.6672
7.05	-171.8420	-237.0971	488.1006
8.02	-443.7905	-323.2574	467.4710
8.90	-754.0196	-379.5698	448.9044

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 48)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-717.1479	-450.5825	616.8462
1.58	-372.3554	-335.4769	598.2796
2.55	-103.9335	-215.9056	577.6500
3.43	41.2618	-115.7944	559.0834
4.31	101.6228	-22.7806	540.5168
5.29	76.7781	72.2329	519.8872
6.17	-21.4656	150.2434	501.3206
7.05	-185.1320	221.1565	482.7540
8.02	-436.1172	291.6121	462.1244
8.90	-717.3957	347.5308	443.5578

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 49)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-706.0927	-627.1198	428.9525
1.98	59.2626	-365.8668	422.4312
3.46	473.5714	-192.6200	416.1488
5.04	688.0015	-79.8280	409.4475
6.51	762.4904	-18.6533	403.1651
8.09	758.4587	29.8954	396.4638
9.56	679.1209	89.3715	390.1814
11.14	468.5427	198.0395	383.4801
12.62	72.3749	364.4431	377.1977
14.15	-652.8180	593.0559	370.6764

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 49)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-754.1759	464.1801	373.4763
1.90	-153.5069	364.3288	368.1895
3.50	341.2746	254.1481	362.3558
4.98	642.0141	152.2224	356.9592
6.58	797.4202	42.0503	351.1259
8.02	786.5755	-57.1123	345.8756
9.62	614.7749	-155.6105	340.0424
11.06	327.3005	-242.3246	334.7744
12.57	-105.6614	-332.7029	329.2839
14.15	-706.2557	-429.5901	323.5253

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 49)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-706.0927	416.3997	637.4685
1.58	-380.4346	319.8580	618.9018
2.55	-121.1011	207.6935	598.2723
3.43	20.8091	112.2419	579.7057
4.31	81.9638	23.8498	561.1390
5.29	61.8666	-68.6606	540.5095
6.17	-32.0847	-149.8064	521.9429
7.05	-196.5651	-229.4194	503.3763
8.02	-458.5202	-310.0767	482.7467

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

8.90 -754.1759 -359.3116 464.1801

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 49)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-652.8180	-393.2668	602.8785
1.58	-351.9652	-292.5736	584.3119
2.55	-118.1662	-187.6345	563.6823
3.43	7.5144	-99.4469	545.1157
4.31	58.3184	-17.1786	526.5491
5.29	33.2749	67.2896	505.9195
6.17	-57.4076	138.8935	487.3529
7.05	-209.4376	206.7485	468.7863
8.02	-444.1370	272.1951	448.1567
8.90	-706.2557	323.5253	429.5901

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 50)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-742.3845	-626.5804	477.4287
1.98	25.7128	-369.5504	470.9074
3.46	446.3239	-197.0947	464.6250
5.04	666.9905	-82.8879	457.9237
6.51	744.3590	-19.2004	451.6413
8.09	738.8949	32.4658	444.9400
9.56	653.8829	94.5409	438.6576
11.14	433.8258	204.6758	431.9563
12.62	28.1938	370.0535	425.6739
14.15	-702.5669	594.0112	419.1526

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 50)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-770.6844	463.4484	400.2301
1.90	-171.0763	363.5971	394.9433
3.50	322.5345	253.4164	389.1096
4.98	622.1910	151.4907	383.7130
6.58	776.4265	41.3186	377.8797
8.02	764.5282	-57.8440	372.6294
9.62	591.5570	-156.3422	366.7962
11.06	303.0254	-243.0563	361.5282
12.57	-131.0383	-333.4346	356.0377
14.15	-732.7882	-430.3218	350.2791

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 50)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-742.3845	461.8158	636.7368
1.58	-384.2274	348.8050	618.1702
2.55	-103.7413	222.9587	597.5406
3.43	47.4559	119.0141	578.9740
4.31	111.6361	24.8663	560.4074
5.29	89.9441	-72.1469	539.7778
6.17	-8.8476	-156.8500	521.2112
7.05	-181.3864	-240.5643	502.6446
8.02	-457.0359	-327.2745	482.0150
8.90	-770.6844	-383.1967	463.4484

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 50)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-702.5669	-446.0201	603.6102
1.58	-361.6974	-331.1089	585.0436
2.55	-97.4341	-211.7536	564.4140
3.43	44.1988	-111.8367	545.8474
4.31	101.1681	-19.0173	527.2808
5.29	72.7551	75.7802	506.6512
6.17	-28.5198	153.5963	488.0846
7.05	-195.0465	224.3150	469.5180
8.02	-449.0097	294.5547	448.8884
8.90	-732.7882	350.2791	430.3218

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 51)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-747.8622	-683.6375	439.1313

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

1.98	85.0131	-397.0867	432.6100
3.46	534.0380	-208.2754	426.3276
5.04	765.9400	-86.4373	419.6263
6.51	847.3303	-21.1449	413.3439
8.09	845.2697	30.6022	406.6426
9.56	762.0642	95.3023	400.3602
11.14	534.9836	215.5074	393.6589
12.62	101.1744	401.2109	387.3765
14.15	-700.5973	657.8149	380.8552

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 51)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-803.6714	499.3538	386.2901
1.90	-158.4768	391.4959	381.0034
3.50	373.6921	273.7153	375.1697
4.98	698.1905	164.7591	369.7730
6.58	865.9013	44.6103	363.9398
8.02	859.2247	-53.8835	358.6895
9.62	685.4814	-163.3125	352.8563
11.06	378.1303	-262.1368	347.5883
12.57	-94.1698	-365.1368	342.0978
14.15	-756.1826	-473.1662	336.3392

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 51)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-747.8622	427.3306	695.0655
1.58	-412.0532	331.4051	674.0964
2.55	-142.1446	217.0229	650.7974
3.43	6.7396	118.0425	629.8283
4.31	71.4315	25.3592	608.8592
5.29	50.6632	-72.2525	585.5602
6.17	-48.1249	-157.8356	564.5911
7.05	-221.1161	-241.1931	543.6220
8.02	-495.7220	-324.2199	520.3229
8.90	-803.6714	-372.7525	499.3538

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 51)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-700.5973	-402.9490	668.8778
1.58	-390.2972	-304.3976	647.9087
2.55	-144.5312	-198.8672	624.6097
3.43	-10.2743	-106.9816	603.6406
4.31	45.7416	-20.7930	582.6715
5.29	22.0667	69.2841	559.3725
6.17	-72.5579	146.6546	538.4034
7.05	-233.2983	219.4005	517.4343
8.02	-481.8652	287.1511	494.1353
8.90	-756.1826	336.3392	473.1662

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 52)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-774.5413	-683.8147	473.4291
1.98	60.9622	-400.0418	466.9078
3.46	514.8997	-211.7253	460.6254
5.04	751.7017	-88.9674	453.9241
6.51	835.7947	-22.0991	447.6417
8.09	833.8329	31.5462	440.9404
9.56	748.1172	97.7834	434.6580
11.14	516.3593	218.8266	427.9567
12.62	77.8541	403.9254	421.6743
14.15	-726.3536	657.8911	415.1530

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 52)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-816.0662	499.4033	400.6699
1.90	-170.8000	391.5453	395.3831
3.50	361.4480	273.7647	389.5494
4.98	686.0195	164.8085	384.1528
6.58	853.8095	44.6598	378.3196
8.02	847.2040	-53.8341	373.0692
9.62	673.5397	-163.2631	367.2360

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

11.06	366.2601	-262.0873	361.9681
12.57	-105.9656	-365.0874	356.4775
14.15	-767.9003	-473.1168	350.7189

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 52)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-774.5413	461.7367	695.1149
1.58	-414.4193	352.9591	674.1458
2.55	-129.1462	227.9139	650.8468
3.43	25.9860	122.3328	629.8777
4.31	92.0936	25.2407	608.9086
5.29	69.1902	-75.6295	585.6096
6.17	-33.8506	-163.4870	564.6405
7.05	-213.0064	-249.1421	543.6714
8.02	-496.9556	-335.2427	520.3724
8.90	-816.0662	-387.1396	499.4033

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 52)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-726.3536	-437.9997	668.8284
1.58	-391.4705	-325.5018	647.8593
2.55	-131.3796	-208.7095	624.5603
3.43	8.4140	-110.7445	603.5912
4.31	65.4838	-20.3384	582.6221
5.29	39.5042	72.6210	559.3231
6.17	-59.2076	151.9300	538.3540
7.05	-225.6480	226.6212	517.3849
8.02	-482.6753	297.4078	494.0859
8.90	-767.9003	350.7189	473.1168

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 53)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-741.7547	-676.0388	439.9077
1.98	82.8716	-393.9716	433.3864
3.46	529.5398	-208.2046	427.1040
5.04	762.9789	-88.3920	420.4027
6.51	847.9880	-23.9973	414.1203
8.09	850.5142	27.8166	407.4190
9.56	770.7765	93.6602	401.1366
11.14	544.5305	216.5377	394.4353
12.62	106.5128	406.4662	388.1529
14.15	-707.6599	669.0516	381.6316

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 53)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-819.1139	491.6030	391.0674
1.90	-178.0921	392.5650	385.7806
3.50	362.5851	283.2816	379.9469
4.98	703.2815	174.2634	374.5503
6.58	887.8714	56.4920	368.7171
8.02	892.8981	-49.5105	363.4667
9.62	719.4776	-167.2820	357.6335
11.06	398.8239	-273.8895	352.3656
12.57	-91.0652	-376.7444	346.8750
14.15	-771.2909	-484.6215	341.1164

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 53)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-741.7547	427.2629	687.3146
1.58	-406.3473	330.5487	666.3455
2.55	-137.5231	215.6545	643.0465
3.43	10.0192	116.3272	622.0774
4.31	73.0548	23.2499	601.1083
5.29	49.9763	-74.9625	577.8093
6.17	-51.4605	-161.2476	556.8402
7.05	-227.7543	-245.3773	535.8711
8.02	-506.7822	-329.0992	512.5721
8.90	-819.1139	-377.7672	491.6030

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 53)**

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-707.6599	-404.5891	680.3332
1.58	-395.8940	-306.0944	659.3641
2.55	-148.4718	-200.4587	636.0651
3.43	-13.0043	-108.0137	615.0960
4.31	43.5932	-20.9329	594.1269
5.29	19.5193	70.4142	570.8278
6.17	-76.5949	149.0799	549.8587
7.05	-239.9791	223.1327	528.8896
8.02	-492.7514	291.9849	505.5906
8.90	-771.2909	341.1164	484.6215

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 54)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-768.3940	-676.2168	474.1363
1.98	58.8578	-396.9229	467.6150
3.46	510.4325	-211.6506	461.3326
5.04	748.7672	-90.9209	454.6313
6.51	836.4801	-24.9547	448.3489
8.09	839.1140	28.7520	441.6476
9.56	756.8819	96.1284	435.3652
11.14	525.9811	219.8419	428.6639
12.62	83.2882	409.1687	422.3815
14.15	-733.3090	669.1264	415.8602

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 54)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-831.4812	491.6534	405.3758
1.90	-190.3864	392.6154	400.0890
3.50	350.3715	283.3320	394.2553
4.98	691.1424	174.3138	388.8587
6.58	875.8130	56.5424	383.0255
8.02	880.9123	-49.4601	377.7751
9.62	707.5724	-167.2316	371.9419
11.06	386.9916	-273.8391	366.6740
12.57	-102.8216	-376.6940	361.1834
14.15	-782.9677	-484.5711	355.4248

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 54)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-768.3940	461.6240	687.3650
1.58	-408.7077	352.0722	666.3959
2.55	-124.5437	226.5274	643.0969
3.43	29.2333	120.6072	622.1278
4.31	93.6772	23.1269	601.1587
5.29	68.4611	-78.3380	577.8597
6.17	-37.2253	-166.8910	556.8906
7.05	-219.6740	-253.3091	535.9215
8.02	-508.0229	-340.0899	512.6225
8.90	-831.4812	-392.1073	491.6534

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 54)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-733.3090	-439.5445	680.2828
1.58	-397.0406	-327.1105	659.3137
2.55	-135.3597	-210.2495	636.0147
3.43	5.5833	-111.6821	615.0456
4.31	63.2039	-20.5725	594.0764
5.29	36.9151	73.6851	570.7774
6.17	-63.2453	154.3329	549.8083
7.05	-232.3250	230.3702	528.8392
8.02	-493.5802	302.1776	505.5402
8.90	-782.9677	355.4248	484.5711

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 55)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-734.7763	-664.8246	439.6880
1.98	77.4802	-389.0736	433.1667
3.46	519.9606	-207.4034	426.8842
5.04	754.2460	-90.1513	420.1830
6.51	842.7246	-26.8181	413.9005

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

8.09	849.8324	25.0005	407.1993
9.56	773.7053	91.8040	400.9168
11.14	548.9901	216.7767	394.2156
12.62	108.6185	409.8203	387.9331
14.15	-713.7815	676.6282	381.4118

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 55)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-804.1085	480.1704	385.9001
1.90	-179.7654	380.9926	380.6133
3.50	342.2726	271.5550	374.7796
4.98	669.2851	170.3167	369.3830
6.58	854.2342	60.8877	363.5497
8.02	870.9969	-37.6062	358.2994
9.62	714.4918	-157.7549	352.4662
11.06	409.7280	-264.1130	347.1982
12.57	-71.4604	-374.9653	341.7077
14.15	-755.6403	-492.3497	335.9491

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 55)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-734.7763	426.1704	675.8820
1.58	-400.6223	328.8507	654.9129
2.55	-133.4728	214.0448	631.6139
3.43	12.8459	115.2805	610.6448
4.31	75.2866	23.0893	589.6757
5.29	52.5795	-73.8756	566.3767
6.17	-47.4180	-158.9027	545.4076
7.05	-221.1577	-241.7799	524.4385
8.02	-496.1436	-324.3747	501.1395
8.90	-804.1085	-372.6410	480.1704

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 55)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-713.7815	-405.2365	688.0613
1.58	-401.4039	-306.8393	667.0922
2.55	-153.0710	-201.6667	643.7932
3.43	-16.3790	-109.6233	622.8241
4.31	41.8037	-22.9868	601.8550
5.29	20.0123	67.7029	578.5560
6.17	-73.4280	145.6070	557.5869
7.05	-233.4264	218.8129	536.6178
8.02	-481.5979	286.9152	513.3188
8.90	-755.6403	335.9491	492.3497

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 56)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-761.4863	-665.0024	474.0027
1.98	53.4020	-392.0327	467.4814
3.46	500.8025	-210.8593	461.1989
5.04	739.9988	-92.6892	454.4977
6.51	831.1925	-27.7817	448.2152
8.09	838.4152	25.9332	441.5140
9.56	759.7956	94.2724	435.2315
11.14	530.4237	220.0832	428.5303
12.62	85.3732	412.5253	422.2478
14.15	-739.4541	676.7036	415.7265

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 56)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-816.4797	480.2202	400.2188
1.90	-192.0644	381.0424	394.9320
3.50	330.0534	271.6048	389.0984
4.98	657.1397	170.3665	383.7017
6.58	842.1685	60.9375	377.8685
8.02	859.0029	-37.5563	372.6182
9.62	702.5775	-157.7051	366.7849
11.06	397.8857	-264.0632	361.5170
12.57	-83.2277	-374.9155	356.0265
14.15	-767.3288	-492.2999	350.2678

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 56)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-761.4863	460.6007	675.9318
1.58	-403.0031	350.4189	654.9627
2.55	-120.4804	224.9411	631.6637
3.43	32.0877	119.5706	610.6946
4.31	95.9415	22.9677	589.7255
5.29	71.0950	-77.2555	566.4265
6.17	-33.1576	-164.5534	545.4574
7.05	-213.0597	-249.7211	524.4883
8.02	-497.3771	-335.3766	501.1893
8.90	-816.4797	-386.9950	480.2202

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 56)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-739.4541	-440.2971	688.0115
1.58	-402.4762	-327.9729	667.0424
2.55	-139.8775	-211.3712	643.7434
3.43	2.2276	-113.2371	622.7743
4.31	61.3965	-22.5978	601.8052
5.29	37.3734	70.9800	578.5062
6.17	-60.1115	150.8505	557.5371
7.05	-225.7915	226.0283	536.5680
8.02	-482.4238	297.1305	513.2690
8.90	-767.3288	350.2678	492.2999

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 57)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-725.5774	-646.5605	441.7631
1.98	65.7817	-380.0369	435.2418
3.46	499.1516	-203.9925	428.9594
5.04	730.7443	-89.9395	422.2581
6.51	819.9183	-27.8466	415.9757
8.09	829.0198	23.5446	409.2744
9.56	755.2750	89.9402	402.9920
11.14	534.2723	213.6413	396.2907
12.62	100.1339	404.0674	390.0083
14.15	-710.3864	666.5847	383.4870

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 57)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-789.2298	461.5799	385.4071
1.90	-189.6414	367.1728	380.1203
3.50	316.3465	265.3122	374.2866
4.98	639.3063	171.0832	368.8900
6.58	831.1951	66.7518	363.0568
8.02	852.1404	-37.6611	357.8064
9.62	699.0902	-153.6665	351.9732
11.06	401.3857	-258.4297	346.7053
12.57	-69.9927	-367.6197	341.2147
14.15	-741.0539	-482.1413	335.4561

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 57)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-725.5774	427.2726	657.2915
1.58	-391.2906	328.2317	636.3224
2.55	-125.1642	212.8597	613.0234
3.43	20.1317	114.4302	592.0543
4.31	82.0556	23.0652	571.0852
5.29	59.7567	-72.7307	547.7862
6.17	-38.9010	-156.7720	526.8171
7.05	-210.5577	-239.0393	505.8480
8.02	-482.9394	-321.8501	482.5490
8.90	-789.2298	-371.5249	461.5799

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 57)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-710.3864	-408.3367	677.8529
1.58	-396.4149	-307.3675	656.8838
2.55	-148.4487	-201.2238	633.5848

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0



3.43	-12.1413	-109.5933	612.6157
4.31	46.1679	-23.7198	591.6466
5.29	25.4083	65.9127	568.3476
6.17	-66.2104	142.8829	547.3785
7.05	-223.6513	215.4238	526.4094
8.02	-468.5744	283.8500	503.1104
8.90	-741.0539	335.4561	482.1413

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 58)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-756.3269	-646.4908	481.5610
1.98	37.7733	-383.3350	475.0397
3.46	476.7056	-207.9332	468.7572
5.04	713.8977	-92.8174	462.0560
6.51	806.0939	-28.8468	455.7735
8.09	815.0770	24.8398	449.0723
9.56	738.0534	93.1220	442.7898
11.14	511.0738	217.8858	436.0886
12.62	70.8839	407.6245	429.8061
14.15	-743.0165	666.9608	423.2848

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 58)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-801.9232	461.3564	401.8761
1.90	-202.6589	366.9493	396.5893
3.50	302.9715	265.0887	390.7556
4.98	625.6004	170.8597	385.3590
6.58	817.1316	66.5283	379.5258
8.02	837.7551	-37.8846	374.2755
9.62	684.3473	-153.8900	368.4422
11.06	386.3198	-258.6532	363.1743
12.57	-85.3951	-367.8432	357.6838
14.15	-756.8093	-482.3648	351.9251

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 58)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-756.3269	465.9938	657.0680
1.58	-394.5639	352.5894	636.0989
2.55	-110.9454	225.2840	612.7999
3.43	41.6017	119.4665	591.8308
4.31	105.3637	23.1738	570.8617
5.29	80.9585	-76.2570	547.5627
6.17	-22.2036	-162.8432	526.5936
7.05	-200.5218	-247.7146	505.6245
8.02	-483.1677	-334.0809	482.3255
8.90	-801.9232	-387.6942	461.3564

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 58)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-743.0165	-450.2104	678.0764
1.58	-398.6022	-334.9882	657.1073
2.55	-130.7206	-215.2873	633.8083
3.43	13.8803	-115.0595	612.8392
4.31	73.5444	-21.9291	591.8701
5.29	47.8052	73.2140	568.5711
6.17	-51.3539	151.4356	547.6020
7.05	-216.8009	224.5161	526.6329
8.02	-471.7213	295.8898	503.3339
8.90	-756.8093	351.9251	482.3648

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 59)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-735.8494	-659.4898	441.0978
1.98	69.7427	-385.6084	434.5765
3.46	507.6900	-204.6209	428.2941
5.04	737.6259	-87.3228	421.5928
6.51	821.7663	-23.7884	415.3103
8.09	824.2645	27.6102	408.6091
9.56	745.3525	92.5138	402.3266
11.14	522.5977	212.7073	395.6254
12.62	93.3462	397.6247	389.3429



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

14.15	-701.6566	652.3800	382.8216
-------	-----------	----------	----------

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 59)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-771.5634	474.7599	379.7331
1.90	-159.2017	369.8770	374.4464
3.50	340.0152	254.1441	368.6127
4.98	637.9462	151.2432	363.2160
6.58	798.4406	49.3905	357.3828
8.02	803.5573	-42.2840	352.1325
9.62	654.4324	-144.1367	346.2992
11.06	375.6940	-244.4847	341.0313
12.57	-74.4853	-353.4097	335.5408
14.15	-722.8836	-467.6533	329.7822

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 59)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-735.8494	427.9887	670.4715
1.58	-400.4708	330.0117	649.5024
2.55	-132.3344	215.1908	626.2034
3.43	15.1137	117.0275	605.2343
4.31	79.4187	25.9504	584.2652
5.29	60.1357	-69.3316	560.9662
6.17	-35.2898	-152.6948	539.9971
7.05	-203.0603	-234.1625	519.0280
8.02	-470.3266	-316.2161	495.7290
8.90	-771.5634	-365.7426	474.7599

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 59)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-701.6566	-406.2733	663.3650
1.58	-389.4525	-305.4076	642.3958
2.55	-143.3504	-199.3940	619.0968
3.43	-8.4521	-108.3539	598.1277
4.31	49.1485	-23.5101	577.1586
5.29	28.8269	64.6159	553.8596
6.17	-61.0508	140.0383	532.8905
7.05	-215.3722	211.0221	511.9214
8.02	-455.3437	278.2795	488.6224
8.90	-722.8836	329.7822	467.6533

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 60)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-767.6817	-659.3153	482.5570
1.98	40.6386	-388.9776	476.0357
3.46	484.2913	-208.6682	469.7533
5.04	719.9586	-90.2437	463.0520
6.51	807.1070	-24.7111	456.7696
8.09	809.2494	29.1409	450.0683
9.56	726.6115	96.0697	443.7859
11.14	497.2168	217.4077	437.0846
12.62	61.2590	401.5798	430.8022
14.15	-737.5573	652.8819	424.2809

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 60)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-784.7745	474.4238	397.8349
1.90	-172.9000	369.5409	392.5481
3.50	325.7792	253.8081	386.7144
4.98	623.2128	150.9072	381.3178
6.58	783.1697	49.0545	375.4846
8.02	787.8025	-42.6200	370.2342
9.62	638.1400	-144.4727	364.4010
11.06	358.9161	-244.8207	359.1331
12.57	-91.7692	-353.7457	353.6425
14.15	-740.6982	-467.9893	347.8839

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 60)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-767.6817	467.9916	670.1355

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

1.58	-403.8714	355.2347	649.1664
2.55	-117.5611	228.1350	625.8674
3.43	37.5042	122.3684	604.8983
4.31	103.8503	26.2088	583.9292
5.29	82.5408	-72.8573	560.6301
6.17	-17.4493	-158.9278	539.6610
7.05	-192.1098	-243.2354	518.6919
8.02	-470.1903	-329.2394	495.3929
8.90	-784.7745	-383.1447	474.4238

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 60)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-737.5573	-450.2297	663.7010
1.58	-393.0747	-335.1242	642.7319
2.55	-124.9972	-215.5528	619.4329
3.43	19.8883	-115.4417	598.4638
4.31	79.9393	-22.4279	577.4947
5.29	54.7502	72.5856	554.1957
6.17	-43.8034	150.5961	533.2266
7.05	-207.7795	221.5099	512.2574
8.02	-459.1095	291.9652	488.9584
8.90	-740.6982	347.8839	467.9893

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 61)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-744.1616	-673.6572	440.4198
1.98	76.8714	-391.5505	433.8985
3.46	519.6216	-205.2172	427.6161
5.04	747.7396	-84.5713	420.9148
6.51	826.6897	-19.6766	414.6324
8.09	822.6060	31.5872	407.9311
9.56	738.7185	94.9332	401.6487
11.14	514.3901	211.7573	394.9474
12.62	89.7817	391.6222	388.6650
14.15	-690.9859	639.4841	382.1437

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 61)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-789.3907	489.2117	385.2778
1.90	-156.2588	384.0737	379.9910
3.50	365.4475	268.0593	374.1574
4.98	682.7834	160.7369	368.7607
6.58	847.1454	44.7316	362.9275
8.02	836.3816	-59.6814	357.6772
9.62	655.8046	-164.0128	351.8439
11.06	352.3847	-255.9948	346.5760
12.57	-105.2969	-351.8636	341.0855
14.15	-740.7015	-454.5095	335.3268

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 61)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-744.1616	428.7215	684.9233
1.58	-407.6818	331.7362	663.9542
2.55	-137.7547	217.0025	640.6552
3.43	11.0949	118.2655	619.6861
4.31	76.1175	26.1824	598.7170
5.29	56.4397	-70.5561	575.4180
6.17	-40.6334	-155.3883	554.4489
7.05	-211.3454	-238.2936	533.4798
8.02	-483.2381	-321.5785	510.1808
8.90	-789.3907	-371.4567	489.2117

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 61)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-690.9859	-404.1675	650.2211
1.58	-380.5562	-303.4743	629.2520
2.55	-136.3579	-197.2332	605.9530
3.43	-3.4764	-105.8809	584.9839
4.31	51.8344	-20.6938	564.0148
5.29	28.5364	68.0195	540.7158
6.17	-64.6045	144.1996	519.7467

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

7.05	-222.9190	216.0784	498.7776
8.02	-468.2144	283.9967	475.4786
8.90	-740.7015	335.3268	454.5095

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 62)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-775.0097	-673.5617	480.3785
1.98	48.7458	-394.8478	473.8572
3.46	497.0624	-209.1618	467.5748
5.04	730.7796	-87.4422	460.8735
6.51	812.7282	-20.6489	454.5911
8.09	808.4618	32.9383	447.8898
9.56	721.1949	98.1962	441.6074
11.14	490.7484	216.0977	434.9061
12.62	59.9507	395.2632	428.6237
14.15	-724.2902	639.8897	422.1024

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 62)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-802.1724	488.9613	402.0353
1.90	-169.4035	383.8233	396.7485
3.50	351.9022	267.8089	390.9148
4.98	668.8675	160.4866	385.5182
6.58	832.8289	44.4812	379.6849
8.02	821.7045	-59.9317	374.4346
9.62	640.7270	-164.2632	368.6014
11.06	336.9454	-256.2452	363.3335
12.57	-121.1133	-352.1140	357.8429
14.15	-756.9134	-454.7598	352.0843

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 62)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-775.0097	467.5904	684.6729
1.58	-410.9436	356.1977	663.7038
2.55	-123.4415	229.4957	640.4048
3.43	32.7093	123.3496	619.4357
4.31	99.6037	26.3226	598.4666
5.29	77.8403	-74.0709	575.1676
6.17	-23.7388	-161.4757	554.1985
7.05	-201.1441	-247.0298	533.2294
8.02	-483.3940	-333.9482	509.9304
8.90	-802.1724	-387.8564	488.9613

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 62)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-724.2902	-446.2192	650.4715
1.58	-383.2458	-331.3080	629.5024
2.55	-118.7881	-211.9527	606.2034
3.43	23.0197	-112.0358	585.2343
4.31	80.1639	-19.2164	564.2652
5.29	51.9452	75.5811	540.9662
6.17	-49.1547	153.3969	519.9971
7.05	-215.9379	225.5630	499.0280
8.02	-471.5489	296.3599	475.7289
8.90	-756.9134	352.0843	454.7598

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 63)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-626.4368	-597.8967	342.9228
1.98	100.4888	-345.4160	342.9228
3.46	490.5481	-180.4278	342.9228
5.04	691.6483	-75.0647	342.9228
6.51	763.1088	-19.1795	342.9228
8.09	763.1088	25.6032	342.9228
9.56	691.6483	83.4128	342.9228
11.14	490.5481	192.6677	342.9228
12.62	100.4888	362.5217	342.9228
14.15	-626.4368	597.8967	342.9228

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 63)**

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-667.5368	423.6029	282.0231
1.90	-118.3217	333.9351	282.0231
3.50	336.8195	234.9914	282.0231
4.98	616.8977	143.4607	282.0231
6.58	767.2743	44.5247	282.0231
8.02	767.2743	-44.5247	282.0231
9.62	616.8977	-143.4607	282.0231
11.06	345.0748	-232.8088	282.0231
12.57	-75.6244	-325.9323	282.0231
14.15	-667.5368	-423.6029	282.0231

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 63)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-626.4368	347.2274	608.1029
1.58	-353.8014	270.1886	588.3350
2.55	-134.4476	176.5517	566.3708
3.43	-14.3961	94.5790	546.6029
4.31	35.8457	17.6206	526.8350
5.29	15.0391	-62.6563	504.8708
6.17	-68.8681	-131.2623	485.1029
7.05	-211.1769	-195.2436	465.3350
8.02	-430.4279	-253.8063	443.3708
8.90	-667.5368	-282.0231	423.6029

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 63)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-626.4368	-347.2274	608.1029
1.58	-353.8014	-270.1886	588.3350
2.55	-134.4476	-176.5517	566.3708
3.43	-14.3961	-94.5790	546.6029
4.31	35.8457	-17.6206	526.8350
5.29	15.0391	62.6563	504.8708
6.17	-68.8681	131.2623	485.1029
7.05	-211.1769	195.2436	465.3350
8.02	-430.4279	253.8063	443.3708
8.90	-667.5368	282.0231	423.6029

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 64)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-829.2785	-833.1993	421.3962
1.98	175.8656	-472.6964	421.3962
3.46	702.2426	-238.4327	421.3962
5.04	959.5054	-90.2064	421.3962
6.51	1037.4866	-13.7996	421.3962
8.09	1019.3246	43.3986	421.3962
9.56	913.3359	114.2775	421.3962
11.14	646.9060	249.0766	421.3962
12.62	146.9937	461.0457	421.3962
14.15	-775.5512	757.9550	421.3962

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 64)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-964.5804	662.6402	399.1459
1.90	-116.5329	510.7852	399.1459
3.50	570.6245	348.1615	399.1459
4.98	974.6121	197.7218	399.1459
6.58	1154.1705	25.6015	399.1459
8.02	1107.2815	-90.7250	399.1459
9.62	858.7475	-219.9667	399.1459
11.06	456.6151	-336.6834	399.1459
12.57	-141.9848	-458.3320	399.1459
14.15	-966.6371	-585.9205	399.1459

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 64)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-829.2785	429.9037	847.1402
1.58	-487.2567	343.6830	827.3724
2.55	-204.5563	230.3814	805.4081
3.43	-46.0892	125.9124	785.6402
4.31	21.7161	23.8960	765.8724

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

5.29	-6.2948	-86.2171	743.9081
6.17	-122.0924	-182.7283	724.1402
7.05	-320.7619	-274.0897	704.3724
8.02	-629.3180	-358.4408	682.4081
8.90	-964.5804	-399.1440	662.6402

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 64)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-775.5512	-423.4682	770.4205
1.58	-441.0866	-332.7164	750.6527
2.55	-169.9684	-218.1174	728.6884
3.43	-21.9682	-114.7610	708.9205
4.31	36.8063	-14.8642	689.1527
5.29	1.1258	92.5907	667.1884
6.17	-119.4048	186.8905	647.4205
7.05	-321.0008	276.4079	627.6527
8.02	-631.1116	359.1875	605.6884
8.90	-966.6371	399.1477	585.9205

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 65)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-804.2917	-802.8532	423.4536
1.98	167.8536	-460.1874	423.4536
3.46	684.6960	-238.0550	423.4536
5.04	947.9411	-97.9108	423.4536
6.51	1040.2245	-25.0909	423.4536
8.09	1040.2245	32.3720	423.4536
9.56	947.9411	107.8160	423.4536
11.14	684.6960	253.2819	423.4536
12.62	167.8536	482.1036	423.4536
14.15	-804.2917	802.8532	423.4536

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 65)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1026.9075	631.6894	419.8556
1.90	-195.4750	515.1141	419.8556
3.50	525.7997	386.4792	419.8556
4.98	994.6571	235.7918	419.8556
6.58	1241.8159	73.1807	419.8556
8.02	1241.8159	-73.1807	419.8556
9.62	994.6571	-235.7918	419.8556
11.06	539.3900	-383.6417	419.8556
12.57	-129.4864	-504.7098	419.8556
14.15	-1026.9075	-631.6894	419.8556

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 65)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-804.2917	428.7692	816.1894
1.58	-464.2280	340.0126	796.4215
2.55	-186.0263	224.8288	774.4572
3.43	-32.9551	119.0692	754.6894
4.31	28.2622	15.5228	734.9215
5.29	-8.9258	-97.0021	712.9572
6.17	-135.2918	-196.3886	693.1894
7.05	-347.2278	-290.9663	673.4215
8.02	-673.6973	-378.3154	651.4572
8.90	-1026.9075	-419.8556	631.6894

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 65)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-804.2917	-428.7692	816.1894
1.58	-464.2280	-340.0126	796.4215
2.55	-186.0263	-224.8288	774.4572
3.43	-32.9551	-119.0692	754.6894
4.31	28.2622	-15.5228	734.9215
5.29	-8.9258	97.0021	712.9572
6.17	-135.2918	196.3886	693.1894
7.05	-347.2278	290.9663	673.4215
8.02	-673.6973	378.3154	651.4572
8.90	-1026.9075	419.8556	631.6894

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 66)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-775.5512	-757.9550	421.3962
1.98	146.9937	-440.4855	421.3962
3.46	646.9060	-234.7213	421.3962
5.04	913.3359	-104.8254	421.3962
6.51	1019.3246	-36.2643	421.3962
8.09	1037.4866	21.2058	421.3962
9.56	959.5054	100.4832	421.3962
11.14	702.2426	254.3240	421.3962
12.62	175.8656	495.5929	421.3962
14.15	-829.2785	833.1993	421.3962

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 66)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-966.6371	585.9205	399.1459
1.90	-201.9748	468.7862	399.1459
3.50	444.6818	339.5345	399.1459
4.98	858.7475	219.9667	399.1459
6.58	1107.2815	90.7250	399.1459
8.02	1154.1705	-25.6015	399.1459
9.62	974.6121	-197.7218	399.1459
11.06	582.8492	-344.5742	399.1459
12.57	-51.2824	-497.6318	399.1459
14.15	-964.5804	-662.6402	399.1459

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 66)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-775.5512	423.4682	770.4205
1.58	-441.0866	332.7164	750.6527
2.55	-169.9684	218.1174	728.6884
3.43	-21.9682	114.7610	708.9205
4.31	36.8063	14.8642	689.1527
5.29	1.1258	-92.5907	667.1884
6.17	-119.4048	-186.8905	647.4205
7.05	-321.0008	-276.4079	627.6527
8.02	-631.1116	-359.1875	605.6884
8.90	-966.6371	-399.1477	585.9205

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 66)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-829.2785	-429.9037	847.1402
1.58	-487.2567	-343.6830	827.3724
2.55	-204.5563	-230.3814	805.4081
3.43	-46.0892	-125.9124	785.6402
4.31	21.7161	-23.8960	765.8724
5.29	-6.2948	86.2171	743.9081
6.17	-122.0924	182.7283	724.1402
7.05	-320.7619	274.0897	704.3724
8.02	-629.3180	358.4408	682.4081
8.90	-964.5804	399.1440	662.6402

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 67)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-732.3248	-684.7706	420.8432
1.98	105.9078	-403.5944	420.8432
3.46	568.1686	-220.2422	420.8432
5.04	822.6493	-103.3730	420.8432
6.51	930.7719	-40.1455	420.8432
8.09	956.8681	15.1769	420.8432
9.56	888.9716	92.4767	420.8432
11.14	647.5917	241.0560	420.8432
12.62	147.1570	472.0178	420.8432
14.15	-810.0217	793.0949	420.8432

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 67)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-903.0874	511.4593	388.6904
1.90	-237.5883	413.4077	388.6904
3.50	344.7089	314.4639	388.6904

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

4.98	742.4163	222.9332	388.6904
6.58	1018.5499	114.0822	388.6904
8.02	1082.0261	-25.9208	388.6904
9.62	916.1282	-181.4677	388.6904
11.06	552.4586	-321.9403	388.6904
12.57	-42.5825	-468.3487	388.6904
14.15	-903.5631	-621.9060	388.6904

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 67)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-732.3248	421.0785	695.9593
1.58	-402.4161	325.6292	676.1914
2.55	-139.0178	210.6463	654.2271
3.43	2.9986	109.8542	634.4593
4.31	58.7568	14.1751	614.6914
5.29	24.5136	-87.7365	592.7271
6.17	-90.0917	-177.2253	572.9593
7.05	-281.9296	-263.1537	553.1914
8.02	-578.6491	-345.0082	531.2271
8.90	-903.0874	-388.6895	511.4593

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 67)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-810.0217	-431.1736	806.4060
1.58	-468.9124	-341.6261	786.6381
2.55	-188.8344	-228.2206	764.6738
3.43	-31.9774	-125.5891	744.9060
4.31	36.3550	-26.6484	725.1381
5.29	12.4837	79.2674	703.1738
6.17	-96.0248	172.0056	683.4060
7.05	-284.3688	260.4970	663.6381
8.02	-579.4380	344.2121	641.6738
8.90	-903.5631	388.6913	621.9060

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 68)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-774.8398	-736.3847	420.1853
1.98	120.3531	-426.0073	420.1853
3.46	601.1886	-222.9785	420.1853
5.04	849.4157	-93.1490	420.1853
6.51	937.7503	-24.1334	420.1853
8.09	937.7503	31.2613	420.1853
9.56	849.4157	102.6416	420.1853
11.14	601.1886	237.2519	420.1853
12.62	120.3531	446.2543	420.1853
14.15	-774.8398	736.3847	420.1853

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 68)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-831.6018	564.0667	364.8808
1.90	-115.1723	424.1120	364.8808
3.50	439.8607	269.6792	364.8808
4.98	737.2863	143.4607	364.8808
6.58	887.6630	44.5247	364.8808
8.02	887.6630	-44.5247	364.8808
9.62	737.2863	-143.4607	364.8808
11.06	449.3187	-266.2726	364.8808
12.57	-61.0954	-411.6211	364.8808
14.15	-831.6018	-564.0667	364.8808

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 68)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-774.8398	425.4598	748.5667
1.58	-439.6165	333.5246	728.7988
2.55	-167.6259	220.3086	706.8345
3.43	-16.8152	120.3182	687.0667
4.31	48.4676	25.6438	667.2988
5.29	26.1904	-74.2510	645.3345
6.17	-75.5630	-160.9582	625.5667
7.05	-251.8361	-243.5258	605.7988
8.02	-527.8599	-322.0666	583.8345

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0



8.90 -831.6018 -364.8809 564.0667

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 68)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-774.8398	-425.4598	748.5667
1.58	-439.6165	-333.5246	728.7988
2.55	-167.6259	-220.3086	706.8345
3.43	-16.8152	-120.3182	687.0667
4.31	48.4676	-25.6438	667.2988
5.29	26.1904	74.2510	645.3345
6.17	-75.5630	160.9582	625.5667
7.05	-251.8361	243.5258	605.7988
8.02	-527.8599	322.0666	583.8345
8.90	-831.6018	364.8809	564.0667

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 69)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-810.0217	-793.0949	420.8432
1.98	147.1570	-450.0075	420.8432
3.46	647.5917	-225.6432	420.8432
5.04	888.9716	-82.3905	420.8432
6.51	956.8681	-7.8686	420.8432
8.09	930.7719	47.0624	420.8432
9.56	822.6493	112.2723	420.8432
11.14	568.1686	233.4443	420.8432
12.62	105.9078	422.2432	420.8432
14.15	-732.3248	684.7706	420.8432

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 69)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-903.5631	621.9060	388.6904
1.90	-104.0065	480.9307	388.6904
3.50	541.0355	325.3718	388.6904
4.98	916.1282	181.4677	388.6904
6.58	1082.0261	25.9208	388.6904
8.02	1018.5499	-114.0822	388.6904
9.62	742.4163	-222.9332	388.6904
11.06	355.7691	-312.2813	388.6904
12.57	-184.6064	-405.4049	388.6904
14.15	-903.0874	-511.4593	388.6904

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 69)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-810.0217	431.1736	806.4060
1.58	-468.9124	341.6261	786.6381
2.55	-188.8344	228.2206	764.6738
3.43	-31.9774	125.5891	744.9060
4.31	36.3550	26.6484	725.1381
5.29	12.4837	-79.2674	703.1738
6.17	-96.0248	-172.0056	683.4060
7.05	-284.3688	-260.4970	663.6381
8.02	-579.4380	-344.2121	641.6738
8.90	-903.5631	-388.6913	621.9060

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 69)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-732.3248	-421.0785	695.9593
1.58	-402.4161	-325.6292	676.1914
2.55	-139.0178	-210.6463	654.2271
3.43	2.9986	-109.8542	634.4593
4.31	58.7568	-14.1751	614.6914
5.29	24.5136	87.7365	592.7271
6.17	-90.0917	177.2253	572.9593
7.05	-281.9296	263.1537	553.1914
8.02	-578.6491	345.0082	531.2271
8.90	-903.0874	388.6895	511.4593

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 70)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-879.9939	-892.0249	441.0548



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

1.98	194.7053	-504.5171	441.0548
3.46	755.1628	-252.9347	441.0548
5.04	1026.4674	-93.9925	441.0548
6.51	1106.0799	-12.4552	441.0548
8.09	1083.3783	47.8469	441.0548
9.56	968.7583	121.9933	441.0548
11.14	685.9965	263.1785	441.0548
12.62	158.6214	485.6765	441.0548
14.15	-812.8282	797.9696	441.0548

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 70)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1038.8415	722.3995	428.4263
1.90	-116.0858	554.9977	428.4263
3.50	629.0755	376.4540	428.4263
4.98	1064.0406	211.2871	428.4263
6.58	1250.8944	20.8707	428.4263
8.02	1192.2832	-102.2751	428.4263
9.62	919.2098	-239.0931	428.4263
11.06	484.5000	-362.6520	428.4263
12.57	-158.5750	-491.4319	428.4263
14.15	-1041.4123	-626.4999	428.4263

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 70)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-879.9939	450.6127	906.8995
1.58	-520.6182	362.0559	887.1317
2.55	-222.0818	243.8380	865.1674
3.43	-54.0114	133.7452	845.3995
4.31	18.1842	25.4643	825.6317
5.29	-11.6282	-92.1076	803.6674
6.17	-135.3986	-195.5950	783.8995
7.05	-348.1585	-293.8013	764.1317
8.02	-679.0409	-384.5994	742.1674
8.90	-1038.8415	-428.4240	722.3995

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 70)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-812.8282	-442.5699	810.9999
1.58	-462.9051	-348.3453	791.2321
2.55	-178.8482	-228.5071	769.2678
3.43	-23.8620	-119.8056	749.4999
4.31	37.0453	-14.1748	729.7321
5.29	-2.3538	100.0741	707.7678
6.17	-132.0400	200.7972	687.9999
7.05	-348.4575	296.6986	668.2321
8.02	-681.2828	385.5325	646.2678
8.90	-1041.4123	428.4287	626.4999

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 71)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-848.7554	-854.0923	443.5863
1.98	184.6948	-488.8802	443.5863
3.46	733.2329	-252.4617	443.5863
5.04	1012.0143	-103.6223	443.5863
6.51	1109.5034	-26.5688	443.5863
8.09	1109.5034	34.0642	443.5863
9.56	1012.0143	113.9168	443.5863
11.14	733.2329	268.4355	443.5863
12.62	184.6948	511.9991	443.5863
14.15	-848.7554	854.0923	443.5863

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 71)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1116.7502	683.7110	454.3137
1.90	-214.7633	560.4088	454.3137
3.50	573.0447	424.3512	454.3137
4.98	1089.0970	258.8745	454.3137
6.58	1360.4512	80.3447	454.3137
8.02	1360.4512	-80.3447	454.3137
9.62	1089.0970	-258.8745	454.3137

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

11.06	587.9688	-421.3499	454.3137
12.57	-142.9519	-549.4041	454.3137
14.15	-1116.7502	-683.7110	454.3137

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 71)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-848.7554	449.1546	868.2110
1.58	-491.8346	357.4686	848.4431
2.55	-198.9210	236.8980	826.4788
3.43	-37.5948	125.1918	806.7110
4.31	26.3663	14.9984	786.9431
5.29	-14.9171	-105.5886	764.9788
6.17	-151.8978	-212.6701	745.2110
7.05	-381.2406	-314.8969	725.4431
8.02	-734.5147	-409.4427	703.4788
8.90	-1116.7502	-454.3137	683.7110

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 71)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-848.7554	-449.1546	868.2110
1.58	-491.8346	-357.4686	848.4431
2.55	-198.9210	-236.8980	826.4788
3.43	-37.5948	-125.1918	806.7110
4.31	26.3663	-14.9984	786.9431
5.29	-14.9171	105.5886	764.9788
6.17	-151.8978	212.6701	745.2110
7.05	-381.2406	314.8969	725.4431
8.02	-734.5147	409.4427	703.4788
8.90	-1116.7502	454.3137	683.7110

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 72)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-812.8282	-797.9696	441.0548
1.98	158.6214	-464.2526	441.0548
3.46	685.9965	-248.2944	441.0548
5.04	968.7583	-112.2651	441.0548
6.51	1083.3783	-40.5349	441.0548
8.09	1106.0799	20.1071	441.0548
9.56	1026.4674	104.7515	441.0548
11.14	755.1628	269.7388	441.0548
12.62	194.7053	528.8612	441.0548
14.15	-879.9939	892.0249	441.0548

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 72)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-1041.4123	626.4999	428.4263
1.90	-222.8882	502.4989	428.4263
3.50	471.6472	365.6703	428.4263
4.98	919.2098	239.0931	428.4263
6.58	1192.2832	102.2751	428.4263
8.02	1250.8944	-20.8707	428.4263
9.62	1064.0406	-211.2871	428.4263
11.06	642.2926	-372.5155	428.4263
12.57	-45.1970	-540.5567	428.4263
14.15	-1038.8415	-722.3995	428.4263

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 72)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-812.8282	442.5699	810.9999
1.58	-462.9051	348.3453	791.2321
2.55	-178.8482	228.5071	769.2678
3.43	-23.8620	119.8056	749.4999
4.31	37.0453	14.1748	729.7321
5.29	-2.3538	-100.0741	707.7678
6.17	-132.0400	-200.7972	687.9999
7.05	-348.4575	-296.6986	668.2321
8.02	-681.2828	-385.5325	646.2678
8.90	-1041.4123	-428.4287	626.4999

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 72)**

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-879.9939	-450.6127	906.8995
1.58	-520.6182	-362.0559	887.1317
2.55	-222.0818	-243.8380	865.1674
3.43	-54.0114	-133.7452	845.3995
4.31	18.1842	-25.4643	825.6317
5.29	-11.6282	92.1076	803.6674
6.17	-135.3986	195.5950	783.8995
7.05	-348.1585	293.8013	764.1317
8.02	-679.0409	384.5994	742.1674
8.90	-1038.8415	428.4240	722.3995

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 73)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-758.7980	-706.4890	440.3672
1.98	107.2614	-418.1391	440.3672
3.46	587.5728	-230.1960	440.3672
5.04	855.3988	-110.4502	440.3672
6.51	972.6869	-45.3869	440.3672
8.09	1005.3069	12.5706	440.3672
9.56	938.3010	94.7431	440.3672
11.14	686.8506	253.1535	440.3672
12.62	158.8215	499.3922	440.3672
14.15	-855.9208	841.8945	440.3672

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 73)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-961.9751	533.4233	415.3570
1.90	-267.4050	433.2758	415.3570
3.50	346.6812	334.3320	415.3570
4.98	773.7958	242.8013	415.3570
6.58	1081.3686	131.4715	415.3570
8.02	1160.7138	-21.2699	415.3570
9.62	990.9356	-190.9694	415.3570
11.06	604.3042	-344.2232	415.3570
12.57	-34.3225	-503.9529	415.3570
14.15	-962.5701	-671.4818	415.3570

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 73)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-758.7980	439.5854	717.9233
1.58	-414.5679	339.4881	698.1555
2.55	-140.1596	219.1690	676.1912
3.43	7.3474	113.6724	656.4233
4.31	64.4843	13.3134	636.6555
5.29	26.8819	-94.0066	614.6912
6.17	-95.3979	-188.7160	594.9233
7.05	-299.6180	-280.1311	575.1555
8.02	-615.7045	-367.8085	553.1912
8.90	-961.9751	-415.3559	533.4233

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 73)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-855.9208	-452.2047	855.9818
1.58	-497.6859	-359.4824	836.2139
2.55	-202.4294	-241.1359	814.2496
3.43	-36.3724	-133.3404	794.4818
4.31	36.4818	-28.9048	774.7139
5.29	11.8439	83.4204	752.7496
6.17	-102.8149	182.1914	732.9818
7.05	-302.6676	276.8101	713.2139
8.02	-616.6912	366.8133	691.2496
8.90	-962.5701	415.3581	671.4818

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 74)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-811.9405	-771.0066	439.5009
1.98	125.3192	-446.1551	439.5009
3.46	628.8488	-233.6162	439.5009
5.04	888.8576	-97.6700	439.5009
6.51	981.4107	-25.3718	439.5009

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

8.09	981.4107	32.6758	439.5009
9.56	888.8576	107.4488	439.5009
11.14	628.8488	248.3980	439.5009
12.62	125.3192	467.1875	439.5009
14.15	-811.9405	771.0066	439.5009

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 74)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-872.6180	599.1826	385.5953
1.90	-114.3849	446.6562	385.5953
3.50	465.6210	278.3512	385.5953
4.98	767.3835	143.4607	385.5953
6.58	917.7601	44.5247	385.5953
8.02	917.7601	-44.5247	385.5953
9.62	767.3835	-143.4607	385.5953
11.06	475.3796	-274.6386	385.5953
12.57	-57.4632	-433.0433	385.5953
14.15	-872.6180	-599.1826	385.5953

**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 74)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-811.9405	445.0179	783.6826
1.58	-461.0702	349.3585	763.9147
2.55	-175.9205	231.2479	741.9505
3.43	-17.4200	126.7530	722.1826
4.31	51.6231	27.6495	702.4147
5.29	28.9782	-77.1497	680.4505
6.17	-77.2367	-168.3822	660.6826
7.05	-262.0009	-255.5964	640.9147
8.02	-552.2179	-339.1317	618.9505
8.90	-872.6180	-385.5953	599.1826

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 74)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-811.9405	-445.0179	783.6826
1.58	-461.0702	-349.3585	763.9147
2.55	-175.9205	-231.2479	741.9505
3.43	-17.4200	-126.7530	722.1826
4.31	51.6231	-27.6495	702.4147
5.29	28.9782	77.1497	680.4505
6.17	-77.2367	168.3822	660.6826
7.05	-262.0009	255.5964	640.9147
8.02	-552.2179	339.1317	618.9505
8.90	-872.6180	385.5953	599.1826

**Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 75)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-855.9208	-841.8945	440.3672
1.98	158.8215	-476.1557	440.3672
3.46	686.8506	-236.9475	440.3672
5.04	938.3010	-84.2222	440.3672
6.51	1005.3069	-5.0411	440.3672
8.09	972.6869	52.4271	440.3672
9.56	855.3988	119.4872	440.3672
11.14	587.5728	243.6386	440.3672
12.62	107.2614	437.1737	440.3672
14.15	-758.7980	706.4890	440.3672

**Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 75)**

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.45	-962.5701	671.4818	415.3570
1.90	-100.4281	517.6796	415.3570
3.50	592.0891	347.9669	415.3570
4.98	990.9356	190.9694	415.3570
6.58	1160.7138	21.2699	415.3570
8.02	1081.3686	-131.4715	415.3570
9.62	773.7958	-242.8013	415.3570
11.06	358.4426	-332.1494	415.3570
12.57	-211.8519	-425.2729	415.3570
14.15	-961.9751	-533.4233	415.3570

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud**Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 75)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-855.9208	452.2047	855.9818
1.58	-497.6859	359.4824	836.2139
2.55	-202.4294	241.1359	814.2496
3.43	-36.3724	133.3404	794.4818
4.31	36.4818	28.9048	774.7139
5.29	11.8439	-83.4204	752.7496
6.17	-102.8149	-182.1914	732.9818
7.05	-302.6676	-276.8101	713.2139
8.02	-616.6912	-366.8133	691.2496
8.90	-962.5701	-415.3581	671.4818

**Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 75)**

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.70	-758.7980	-439.5854	717.9233
1.58	-414.5679	-339.4881	698.1555
2.55	-140.1596	-219.1690	676.1912
3.43	7.3474	-113.6724	656.4233
4.31	64.4843	-13.3134	636.6555
5.29	26.8819	94.0066	614.6912
6.17	-95.3979	188.7160	594.9233
7.05	-299.6180	280.1311	575.1555
8.02	-615.7045	367.8085	553.1912
8.90	-961.9751	415.3559	533.4233

**Pressioni terreno****Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.311
1.98	0.238
3.46	0.170
5.04	0.116
6.51	0.089
8.09	0.089
9.56	0.116
11.14	0.170
12.62	0.238
14.15	0.311

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.233
1.98	0.179
3.46	0.129
5.04	0.088
6.51	0.068
8.09	0.068
9.56	0.088
11.14	0.129
12.62	0.179
14.15	0.233

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.461
1.98	0.344
3.46	0.237
5.04	0.151
6.51	0.107
8.09	0.102
9.56	0.136
11.14	0.209
12.62	0.301
14.15	0.402

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)**

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.362
1.98	0.271
3.46	0.187
5.04	0.119
6.51	0.084
8.09	0.079
9.56	0.106
11.14	0.162
12.62	0.234
14.15	0.311

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.437
1.98	0.326
3.46	0.225
5.04	0.144
6.51	0.104
8.09	0.104
9.56	0.144
11.14	0.225
12.62	0.326
14.15	0.437

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.341
1.98	0.255
3.46	0.176
5.04	0.113
6.51	0.082
8.09	0.082
9.56	0.113
11.14	0.176
12.62	0.255
14.15	0.341

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.402
1.98	0.301
3.46	0.209
5.04	0.136
6.51	0.102
8.09	0.107
9.56	0.151
11.14	0.237
12.62	0.344
14.15	0.461

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.311
1.98	0.234
3.46	0.162
5.04	0.106
6.51	0.079
8.09	0.084
9.56	0.119
11.14	0.187
12.62	0.271
14.15	0.362

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.350
1.98	0.266
3.46	0.188
5.04	0.126
6.51	0.098

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

8.09	0.105
9.56	0.148
11.14	0.228
12.62	0.328
14.15	0.436

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.266
1.98	0.203
3.46	0.144
5.04	0.097
6.51	0.076
8.09	0.082
9.56	0.116
11.14	0.179
12.62	0.257
14.15	0.340

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.390
1.98	0.296
3.46	0.207
5.04	0.137
6.51	0.102
8.09	0.102
9.56	0.137
11.14	0.207
12.62	0.296
14.15	0.390

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.301
1.98	0.229
3.46	0.161
5.04	0.106
6.51	0.079
8.09	0.079
9.56	0.106
11.14	0.161
12.62	0.229
14.15	0.301

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.436
1.98	0.328
3.46	0.228
5.04	0.148
6.51	0.105
8.09	0.098
9.56	0.126
11.14	0.188
12.62	0.266
14.15	0.350

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.340
1.98	0.257
3.46	0.179
5.04	0.116
6.51	0.082
8.09	0.076
9.56	0.097
11.14	0.144
12.62	0.203
14.15	0.266

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.234
1.98	0.179
3.46	0.128
5.04	0.087
6.51	0.066
8.09	0.066
9.56	0.085
11.14	0.125
12.62	0.174
14.15	0.226

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.230
1.98	0.178
3.46	0.128
5.04	0.088
6.51	0.067
8.09	0.067
9.56	0.086
11.14	0.125
12.62	0.173
14.15	0.222

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.231
1.98	0.177
3.46	0.126
5.04	0.086
6.51	0.066
8.09	0.066
9.56	0.086
11.14	0.127
12.62	0.177
14.15	0.230

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.227
1.98	0.175
3.46	0.126
5.04	0.087
6.51	0.067
8.09	0.067
9.56	0.087
11.14	0.127
12.62	0.176
14.15	0.227

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.226
1.98	0.173
3.46	0.124
5.04	0.084
6.51	0.065
8.09	0.066
9.56	0.087
11.14	0.129
12.62	0.180
14.15	0.234

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.222
1.98	0.172
3.46	0.124



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

5.04	0.086
6.51	0.067
8.09	0.068
9.56	0.088
11.14	0.129
12.62	0.178
14.15	0.230

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.218
1.98	0.168
3.46	0.121
5.04	0.083
6.51	0.065
8.09	0.066
9.56	0.087
11.14	0.127
12.62	0.177
14.15	0.230

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.254
1.98	0.195
3.46	0.139
5.04	0.094
6.51	0.072
8.09	0.072
9.56	0.093
11.14	0.136
12.62	0.189
14.15	0.246

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.251
1.98	0.194
3.46	0.139
5.04	0.095
6.51	0.073
8.09	0.073
9.56	0.094
11.14	0.136
12.62	0.188
14.15	0.243

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.213
1.98	0.166
3.46	0.121
5.04	0.085
6.51	0.067
8.09	0.068
9.56	0.088
11.14	0.128
12.62	0.176
14.15	0.226

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.224
1.98	0.172
3.46	0.124
5.04	0.085
6.51	0.066
8.09	0.066
9.56	0.085
11.14	0.125
12.62	0.173

14.15                      0.224

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 26)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.251
1.98	0.192
3.46	0.137
5.04	0.093
6.51	0.072
8.09	0.072
9.56	0.094
11.14	0.138
12.62	0.193
14.15	0.251

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 27)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.248
1.98	0.191
3.46	0.137
5.04	0.094
6.51	0.073
8.09	0.073
9.56	0.095
11.14	0.138
12.62	0.192
14.15	0.248

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 28)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.218
1.98	0.170
3.46	0.124
5.04	0.086
6.51	0.068
8.09	0.068
9.56	0.087
11.14	0.125
12.62	0.171
14.15	0.219

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 29)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.230
1.98	0.177
3.46	0.127
5.04	0.086
6.51	0.066
8.09	0.065
9.56	0.084
11.14	0.122
12.62	0.169
14.15	0.218

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 30)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.246
1.98	0.189
3.46	0.135
5.04	0.092
6.51	0.072
8.09	0.072
9.56	0.095
11.14	0.140
12.62	0.195
14.15	0.254

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 31)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.243

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

1.98	0.188
3.46	0.135
5.04	0.093
6.51	0.073
8.09	0.074
9.56	0.096
11.14	0.140
12.62	0.194
14.15	0.251

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.225
1.98	0.175
3.46	0.127
5.04	0.088
6.51	0.068
8.09	0.067
9.56	0.085
11.14	0.122
12.62	0.167
14.15	0.214

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.239
1.98	0.184
3.46	0.132
5.04	0.091
6.51	0.071
8.09	0.072
9.56	0.095
11.14	0.139
12.62	0.193
14.15	0.250

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.234
1.98	0.180
3.46	0.129
5.04	0.087
6.51	0.066
8.09	0.065
9.56	0.084
11.14	0.124
12.62	0.173
14.15	0.226

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.235
1.98	0.182
3.46	0.132
5.04	0.092
6.51	0.072
8.09	0.074
9.56	0.096
11.14	0.139
12.62	0.192
14.15	0.247

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.230
1.98	0.178
3.46	0.129
5.04	0.088
6.51	0.068
8.09	0.067
9.56	0.086

11.14	0.124
12.62	0.172
14.15	0.222

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 37)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.244
1.98	0.188
3.46	0.135
5.04	0.092
6.51	0.072
8.09	0.072
9.56	0.093
11.14	0.136
12.62	0.188
14.15	0.244

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 38)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.230
1.98	0.177
3.46	0.127
5.04	0.086
6.51	0.066
8.09	0.066
9.56	0.086
11.14	0.126
12.62	0.177
14.15	0.231

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 39)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.240
1.98	0.186
3.46	0.135
5.04	0.094
6.51	0.073
8.09	0.073
9.56	0.094
11.14	0.136
12.62	0.187
14.15	0.240

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 40)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.227
1.98	0.176
3.46	0.127
5.04	0.087
6.51	0.067
8.09	0.067
9.56	0.087
11.14	0.126
12.62	0.175
14.15	0.227

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 41)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.250
1.98	0.192
3.46	0.138
5.04	0.094
6.51	0.072
8.09	0.071
9.56	0.092
11.14	0.133
12.62	0.184
14.15	0.238

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 42)**

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.226
1.98	0.174
3.46	0.125
5.04	0.085
6.51	0.066
8.09	0.066
9.56	0.087
11.14	0.128
12.62	0.179
14.15	0.234

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 43)

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.247
1.98	0.191
3.46	0.138
5.04	0.095
6.51	0.073
8.09	0.073
9.56	0.093
11.14	0.133
12.62	0.183
14.15	0.235

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 44)

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.222
1.98	0.173
3.46	0.125
5.04	0.086
6.51	0.067
8.09	0.067
9.56	0.088
11.14	0.128
12.62	0.178
14.15	0.230

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 45)

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.218
1.98	0.169
3.46	0.122
5.04	0.084
6.51	0.065
8.09	0.066
9.56	0.086
11.14	0.127
12.62	0.177
14.15	0.230

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 46)

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.214
1.98	0.167
3.46	0.122
5.04	0.085
6.51	0.067
8.09	0.068
9.56	0.088
11.14	0.127
12.62	0.175
14.15	0.225

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 47)

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.224
1.98	0.173
3.46	0.125
5.04	0.085
6.51	0.066

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

8.09	0.066
9.56	0.085
11.14	0.124
12.62	0.172
14.15	0.224

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 48)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.219
1.98	0.171
3.46	0.125
5.04	0.087
6.51	0.068
8.09	0.068
9.56	0.086
11.14	0.124
12.62	0.170
14.15	0.218

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 49)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.230
1.98	0.177
3.46	0.127
5.04	0.087
6.51	0.066
8.09	0.065
9.56	0.083
11.14	0.121
12.62	0.168
14.15	0.218

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 50)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.226
1.98	0.176
3.46	0.128
5.04	0.088
6.51	0.068
8.09	0.067
9.56	0.085
11.14	0.121
12.62	0.166
14.15	0.213

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 51)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.254
1.98	0.195
3.46	0.140
5.04	0.095
6.51	0.072
8.09	0.072
9.56	0.092
11.14	0.135
12.62	0.189
14.15	0.246

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 52)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.251
1.98	0.194
3.46	0.140
5.04	0.096
6.51	0.074
8.09	0.073
9.56	0.093
11.14	0.135
12.62	0.188
14.15	0.243

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 53)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.251
1.98	0.193
3.46	0.138
5.04	0.094
6.51	0.072
8.09	0.072
9.56	0.093
11.14	0.137
12.62	0.192
14.15	0.251

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 54)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.248
1.98	0.192
3.46	0.138
5.04	0.095
6.51	0.073
8.09	0.073
9.56	0.094
11.14	0.137
12.62	0.191
14.15	0.248

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 55)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.246
1.98	0.189
3.46	0.136
5.04	0.093
6.51	0.072
8.09	0.072
9.56	0.094
11.14	0.139
12.62	0.195
14.15	0.254

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 56)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.243
1.98	0.188
3.46	0.136
5.04	0.094
6.51	0.073
8.09	0.073
9.56	0.095
11.14	0.139
12.62	0.194
14.15	0.251

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 57)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.238
1.98	0.184
3.46	0.133
5.04	0.092
6.51	0.071
8.09	0.072
9.56	0.094
11.14	0.138
12.62	0.192
14.15	0.250

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 58)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.235
1.98	0.183
3.46	0.133

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

5.04	0.093
6.51	0.073
8.09	0.073
9.56	0.095
11.14	0.138
12.62	0.191
14.15	0.247

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 59)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.244
1.98	0.188
3.46	0.136
5.04	0.093
6.51	0.072
8.09	0.072
9.56	0.092
11.14	0.135
12.62	0.188
14.15	0.244

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 60)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.240
1.98	0.187
3.46	0.136
5.04	0.094
6.51	0.073
8.09	0.073
9.56	0.094
11.14	0.135
12.62	0.186
14.15	0.240

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 61)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.250
1.98	0.193
3.46	0.139
5.04	0.095
6.51	0.072
8.09	0.071
9.56	0.091
11.14	0.132
12.62	0.184
14.15	0.239

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 62)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.247
1.98	0.192
3.46	0.139
5.04	0.096
6.51	0.074
8.09	0.072
9.56	0.092
11.14	0.132
12.62	0.182
14.15	0.235

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 63)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.227
1.98	0.174
3.46	0.124
5.04	0.085
6.51	0.065
8.09	0.065
9.56	0.085
11.14	0.124
12.62	0.174



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

14.15	0.227
-------	-------

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 64)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.310
1.98	0.233
3.46	0.161
5.04	0.104
6.51	0.075
8.09	0.072
9.56	0.096
11.14	0.146
12.62	0.209
14.15	0.277

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 65)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.296
1.98	0.223
3.46	0.155
5.04	0.101
6.51	0.074
8.09	0.074
9.56	0.101
11.14	0.155
12.62	0.223
14.15	0.296

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 66)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.277
1.98	0.209
3.46	0.146
5.04	0.096
6.51	0.072
8.09	0.075
9.56	0.104
11.14	0.161
12.62	0.233
14.15	0.310

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 67)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.249
1.98	0.189
3.46	0.134
5.04	0.090
6.51	0.070
8.09	0.074
9.56	0.102
11.14	0.157
12.62	0.224
14.15	0.296

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 68)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.271
1.98	0.206
3.46	0.145
5.04	0.096
6.51	0.072
8.09	0.072
9.56	0.096
11.14	0.145
12.62	0.206
14.15	0.271

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 69)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.296

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

1.98	0.224
3.46	0.157
5.04	0.102
6.51	0.074
8.09	0.070
9.56	0.090
11.14	0.134
12.62	0.189
14.15	0.249

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 70)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.331
1.98	0.247
3.46	0.171
5.04	0.109
6.51	0.078
8.09	0.074
9.56	0.099
11.14	0.151
12.62	0.218
14.15	0.290

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 71)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.314
1.98	0.235
3.46	0.162
5.04	0.105
6.51	0.076
8.09	0.076
9.56	0.105
11.14	0.162
12.62	0.235
14.15	0.314

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 72)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.290
1.98	0.218
3.46	0.151
5.04	0.099
6.51	0.074
8.09	0.078
9.56	0.109
11.14	0.171
12.62	0.247
14.15	0.331

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 73)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.254
1.98	0.193
3.46	0.137
5.04	0.092
6.51	0.072
8.09	0.076
9.56	0.107
11.14	0.165
12.62	0.236
14.15	0.313

**Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 74)**

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.282
1.98	0.214
3.46	0.150
5.04	0.099
6.51	0.074
8.09	0.074
9.56	0.099

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

11.14	0.150
12.62	0.214
14.15	0.282

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 75)

X [m]	$\sigma_t$ [MPa]
0.45	0.313
1.98	0.236
3.46	0.165
5.04	0.107
6.51	0.076
8.09	0.072
9.56	0.092
11.14	0.137
12.62	0.193
14.15	0.254

**Verifiche combinazioni SLU**

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

X Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m

M Momento flettente, espresso in kNm

V Taglio, espresso in kN

N Sforzo normale, espresso in kN

N<sub>u</sub> Sforzo normale ultimo, espressa in kN

M<sub>u</sub> Momento ultimo, espressa in kNm

A<sub>fi</sub> Area armatura inferiore, espressa in mq

A<sub>fs</sub> Area armatura superiore, espressa in mq

CS Coeff. di sicurezza sezione

V<sub>Rd</sub> Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi senza armature trasversali, espressa in kN

V<sub>Rcd</sub> Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espressa in kN

V<sub>Rsd</sub> Aliquota taglio assorbita armature trasversali, espressa in kN

A<sub>sw</sub> Area armature trasversali nella sezione, espressa in mq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	858.86 (858.86)	469.28	2282.70	4177.68	0.005696	0.003041	4.86
2	1.98	-139.35 (-719.85)	469.28	2487.14	-3815.11	0.003041	0.004634	5.30
3	3.46	-674.78 (-977.90)	469.28	1410.47	-2939.16	0.003041	0.004103	3.01
4	5.04	-950.70 (-1060.58)	469.28	949.04	-2144.84	0.003041	0.003041	2.02
5	6.51	-1048.69 (-1060.58)	469.28	949.04	-2144.84	0.003041	0.003041	2.02
6	8.09	-1048.69 (-1060.58)	469.28	949.04	-2144.84	0.003041	0.003041	2.02
7	9.56	-950.70 (-1060.58)	469.28	949.04	-2144.84	0.003041	0.003041	2.02
8	11.14	-674.78 (-998.37)	469.28	1370.47	-2915.60	0.003041	0.004103	2.92
9	12.62	-139.35 (-748.51)	469.28	2337.70	-3728.67	0.003041	0.004634	4.98
10	14.15	858.86 (858.86)	469.28	2282.70	4177.68	0.005696	0.003041	4.86

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-821.17	492.70	41956.04	5061.86	0.001593
2	1.98	-474.27	492.70	12783.48	5061.86	0.001062
3	3.46	-247.65	492.70	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-102.99	492.70	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-26.33	492.70	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	35.07	492.70	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	114.37	492.70	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	264.37	492.70	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	497.68	492.70	12783.48	5061.86	0.001062
10	14.15	821.17	492.70	41956.04	5061.86	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-923.14 (-923.14)	389.87	1179.59	-2793.06	0.004247	0.005039	3.03
2	1.90	-163.26 (-645.61)	389.87	1757.89	-2911.01	0.004474	0.004587	4.51
3	3.50	466.46 (805.89)	389.87	1260.63	2605.84	0.004474	0.004361	3.23

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

4	4.98	853.97 (1061.19)	389.87	906.90	2468.52	0.004587	0.004247	2.33
5	6.58	1062.02 (1084.20)	389.87	820.80	2282.60	0.004247	0.004247	2.11
6	8.02	1062.02 (1084.20)	389.87	820.80	2282.60	0.004247	0.004247	2.11
7	9.62	853.97 (1061.19)	389.87	906.90	2468.52	0.004587	0.004247	2.33
8	11.06	477.88 (814.16)	389.87	1243.63	2597.07	0.004474	0.004361	3.19
9	12.57	-104.18 (-574.98)	389.87	2089.84	-3082.09	0.004474	0.004587	5.36
10	14.15	-923.14 (-923.14)	389.87	1179.59	-2793.06	0.004247	0.005039	3.03

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	586.08	492.91	3656.03	4314.87	0.000226
2	1.90	462.02	492.91	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	325.13	492.91	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	198.49	492.91	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	61.60	492.91	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-61.60	492.91	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-198.49	492.91	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-322.11	492.91	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-450.95	492.91	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-586.08	492.91	3656.03	4314.87	0.000226

## Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-858.86 (-923.14)	835.16	1921.95	-2124.41	0.003041	0.004474	2.30
2	1.58	-485.57 (-772.04)	808.47	2274.88	-2172.36	0.003267	0.004247	2.81
3	2.55	-184.95 (-372.30)	778.82	5772.05	-2759.18	0.003041	0.004247	7.41
4	3.43	-20.32 (-120.70)	752.13	11536.40	-1851.25	0.003041	0.004247	15.34
5	4.31	48.52 (51.40)	725.45	14076.67	997.47	0.003041	0.004247	19.40
6	5.29	19.63 (51.40)	695.80	14051.10	1038.09	0.003041	0.004247	20.19
7	6.17	-96.18 (-236.42)	669.11	7580.02	-2678.32	0.003041	0.004247	11.33
8	7.05	-292.64 (-501.30)	642.42	3064.15	-2391.05	0.003380	0.004247	4.77
9	8.02	-595.46 (-866.86)	612.77	1302.22	-1842.20	0.003267	0.004247	2.13
10	8.90	-923.14 (-923.14)	586.08	1388.95	-2187.72	0.003041	0.005378	2.37

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	475.17	494.09	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	370.12	490.26	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	242.05	486.01	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	129.68	482.19	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	23.97	438.91	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-86.55	434.66	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-181.19	470.29	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-269.59	466.46	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-350.66	462.21	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-389.87	458.39	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-858.86 (-923.14)	835.16	1921.95	-2124.41	0.003041	0.004474	2.30
2	1.58	-485.57 (-772.04)	808.47	2274.88	-2172.36	0.003267	0.004247	2.81
3	2.55	-184.95 (-372.30)	778.82	5772.05	-2759.18	0.003041	0.004247	7.41
4	3.43	-20.32 (-120.70)	752.13	11536.40	-1851.25	0.003041	0.004247	15.34
5	4.31	48.52 (51.40)	725.45	14076.67	997.47	0.003041	0.004247	19.40
6	5.29	19.63 (51.40)	695.80	14051.10	1038.09	0.003041	0.004247	20.19
7	6.17	-96.18 (-236.42)	669.11	7580.02	-2678.32	0.003041	0.004247	11.33
8	7.05	-292.64 (-501.30)	642.42	3064.15	-2391.05	0.003380	0.004247	4.77
9	8.02	-595.46 (-866.86)	612.77	1302.22	-1842.20	0.003267	0.004247	2.13
10	8.90	-923.14 (-923.14)	586.08	1388.95	-2187.72	0.003041	0.005378	2.37

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-475.17	494.09	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-370.12	490.26	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-242.05	486.01	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-129.68	482.19	0.00	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

5	4.31	-23.97	438.91	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	86.55	434.66	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	181.19	470.29	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	269.59	466.46	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	350.66	462.21	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	389.87	458.39	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	678.39 (678.39)	388.60	2444.63	4267.68	0.005696	0.003041	6.29
2	1.98	-84.72 (-530.43)	388.60	2997.87	-4092.08	0.003041	0.004634	7.71
3	3.46	-497.18 (-732.02)	388.60	1628.41	-3067.50	0.003041	0.004103	4.19
4	5.04	-711.82 (-798.28)	388.60	1083.89	-2226.59	0.003041	0.003041	2.79
5	6.51	-788.87 (-798.28)	388.60	1083.89	-2226.59	0.003041	0.003041	2.79
6	8.09	-788.87 (-798.28)	388.60	1083.89	-2226.59	0.003041	0.003041	2.79
7	9.56	-711.82 (-798.28)	388.60	1083.89	-2226.59	0.003041	0.003041	2.79
8	11.14	-497.18 (-747.52)	388.60	1579.74	-3038.84	0.003041	0.004103	4.07
9	12.62	-84.72 (-552.05)	388.60	2821.80	-4008.70	0.003041	0.004634	7.26
10	14.15	678.39 (678.39)	388.60	2444.63	4267.68	0.005696	0.003041	6.29

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-626.04	480.95	41956.04	5044.84	0.001593
2	1.98	-364.14	480.95	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-191.86	480.95	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-80.78	480.95	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-20.93	480.95	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	27.59	480.95	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	89.44	480.95	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	204.53	480.95	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	381.80	480.95	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	626.04	480.95	41956.04	5044.84	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-723.30 (-723.30)	314.01	1221.79	-2814.33	0.004247	0.005039	3.89
2	1.90	-137.21 (-509.24)	314.01	1812.26	-2939.03	0.004474	0.004587	5.77
3	3.50	348.49 (610.29)	314.01	1369.68	2662.05	0.004474	0.004361	4.36
4	4.98	647.37 (807.20)	314.01	973.54	2502.63	0.004587	0.004247	3.10
5	6.58	807.85 (824.95)	314.01	880.62	2313.54	0.004247	0.004247	2.80
6	8.02	807.85 (824.95)	314.01	880.62	2313.54	0.004247	0.004247	2.80
7	9.62	647.37 (807.20)	314.01	973.54	2502.63	0.004587	0.004247	3.10
8	11.06	357.30 (616.67)	314.01	1350.47	2652.15	0.004474	0.004361	4.30
9	12.57	-91.64 (-454.76)	314.01	2149.30	-3112.73	0.004474	0.004587	6.84
10	14.15	-723.30 (-723.30)	314.01	1221.79	-2814.33	0.004247	0.005039	3.89

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	452.04	481.91	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	356.36	481.91	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	250.77	481.91	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	153.09	481.91	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	47.51	481.91	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-47.51	481.91	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-153.09	481.91	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-248.44	481.91	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-347.82	481.91	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-452.04	481.91	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

1	0.70	-678.39 (-723.30)	636.54	1845.36	-2096.86	0.003041	0.004474	2.90
2	1.58	-371.77 (-605.32)	616.78	2189.47	-2148.81	0.003267	0.004247	3.55
3	2.55	-128.62 (-279.12)	594.81	5900.48	-2768.82	0.003041	0.004247	9.92
4	3.43	2.52 (58.05)	575.04	13825.97	1395.81	0.003041	0.004247	24.04
5	4.31	56.08 (58.05)	555.28	13796.63	1442.43	0.003041	0.004247	24.85
6	5.29	31.55 (58.05)	533.31	13761.64	1498.03	0.003041	0.004247	25.80
7	6.17	-61.60 (-173.60)	513.54	7814.60	-2641.61	0.003041	0.004247	15.22
8	7.05	-218.53 (-384.87)	493.78	3068.95	-2392.07	0.003380	0.004247	6.22
9	8.02	-460.40 (-677.39)	471.81	1276.54	-1832.75	0.003267	0.004247	2.71
10	8.90	-723.30 (-723.30)	452.04	1361.42	-2178.36	0.003041	0.005378	3.01

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	393.48	465.62	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	301.75	462.79	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	194.44	459.64	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	102.66	417.35	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	17.80	414.52	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-69.89	411.37	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-144.70	447.99	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-214.91	445.16	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-280.35	442.01	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-314.01	439.18	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-678.39 (-723.30)	636.54	1845.36	-2096.86	0.003041	0.004474	2.90
2	1.58	-371.77 (-605.32)	616.78	2189.47	-2148.81	0.003267	0.004247	3.55
3	2.55	-128.62 (-279.12)	594.81	5900.48	-2768.82	0.003041	0.004247	9.92
4	3.43	2.52 (58.05)	575.04	13825.97	1395.81	0.003041	0.004247	24.04
5	4.31	56.08 (58.05)	555.28	13796.63	1442.43	0.003041	0.004247	24.85
6	5.29	31.55 (58.05)	533.31	13761.64	1498.03	0.003041	0.004247	25.80
7	6.17	-61.60 (-173.60)	513.54	7814.60	-2641.61	0.003041	0.004247	15.22
8	7.05	-218.53 (-384.87)	493.78	3068.95	-2392.07	0.003380	0.004247	6.22
9	8.02	-460.40 (-677.39)	471.81	1276.54	-1832.75	0.003267	0.004247	2.71
10	8.90	-723.30 (-723.30)	452.04	1361.42	-2178.36	0.003041	0.005378	3.01

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-393.48	465.62	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-301.75	462.79	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-194.44	459.64	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-102.66	417.35	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-17.80	414.52	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	69.89	411.37	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	144.70	447.99	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	214.91	445.16	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	280.35	442.01	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	314.01	439.18	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	1226.52 (1226.52)	611.59	2006.62	4024.22	0.005696	0.003041	3.28
2	1.98	-275.96 (-1138.83)	611.59	1851.31	-3447.31	0.003041	0.004634	3.03
3	3.46	-1058.47 (-1490.27)	611.59	1141.08	-2780.51	0.003041	0.004103	1.87
4	5.04	-1436.18 (-1550.13)	611.59	813.90	-2062.91	0.003041	0.003041	1.33
5	6.51	-1546.00 (-1550.13)	611.59	813.90	-2062.91	0.003041	0.003041	1.33
6	8.09	-1513.08 (-1550.13)	611.59	813.90	-2062.91	0.003041	0.003041	1.33
7	9.56	-1352.51 (-1550.13)	611.59	813.90	-2062.91	0.003041	0.003041	1.33
8	11.14	-958.18 (-1406.92)	611.59	1231.95	-2834.02	0.003041	0.004103	2.01
9	12.62	-223.65 (-1051.38)	611.59	2083.38	-3581.56	0.003041	0.004634	3.41
10	14.15	1129.12 (1226.52)	611.59	2006.62	4024.22	0.005696	0.003041	3.28

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-1247.66	513.44	41956.04	5091.89	0.001593

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

2	1.98	-704.96	513.44	12783.48	5091.89	0.001062
3	3.46	-352.78	513.44	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-130.44	513.44	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-16.58	513.44	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	67.32	513.44	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	170.31	513.44	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	366.61	513.44	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	676.26	513.44	12783.48	5091.89	0.001062
10	14.15	1111.28	513.44	41956.04	5091.89	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-1461.53 (-1465.26)	602.15	1139.52	-2772.87	0.004247	0.005039	1.89
2	1.90	-160.02 (-977.01)	602.15	1810.98	-2938.37	0.004474	0.004587	3.01
3	3.50	890.23 (1443.81)	602.15	1039.17	2491.67	0.004474	0.004361	1.73
4	4.98	1502.33 (1766.25)	602.15	827.76	2428.01	0.004587	0.004247	1.37
5	6.58	1763.27 (1766.25)	602.15	769.07	2255.85	0.004247	0.004247	1.28
6	8.02	1678.29 (1766.25)	602.15	769.07	2255.85	0.004247	0.004247	1.28
7	9.62	1292.32 (1644.31)	602.15	903.31	2466.68	0.004587	0.004247	1.50
8	11.06	680.05 (1212.89)	602.15	1305.08	2628.75	0.004474	0.004361	2.17
9	12.57	-224.46 (-945.79)	602.15	1899.96	-2984.23	0.004474	0.004587	3.16
10	14.15	-1465.26 (-1465.26)	602.15	1139.52	-2772.87	0.004247	0.005039	1.89

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	1019.34	523.69	3656.03	4359.45	0.000226
2	1.90	782.56	523.69	1143.46	4359.45	0.000226
3	3.50	530.25	523.69	1143.46	4359.45	0.000226
4	4.98	296.84	523.69	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	27.30	523.69	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-145.34	523.69	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-337.16	523.69	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-510.38	523.69	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-690.92	523.69	1214.93	4359.45	0.000226
10	14.15	-880.29	523.69	3656.03	4359.45	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-1226.52 (-1461.53)	1268.41	1808.20	-2083.49	0.003041	0.004474	1.43
2	1.58	-727.45 (-1117.03)	1241.73	2476.77	-2228.04	0.003267	0.004247	1.99
3	2.55	-312.02 (-574.88)	1212.08	5827.21	-2763.81	0.003041	0.004247	4.81
4	3.43	-77.76 (-222.09)	1185.39	10828.66	-2028.84	0.003041	0.004247	9.14
5	4.31	22.91 (27.37)	1158.70	14489.01	342.28	0.003041	0.004247	12.50
6	5.29	-19.03 (-119.07)	1129.05	13156.66	-1387.53	0.003041	0.004247	11.65
7	6.17	-192.65 (-405.09)	1102.36	7375.52	-2710.32	0.003041	0.004247	6.69
8	7.05	-491.26 (-810.54)	1075.68	3216.09	-2423.36	0.003380	0.004247	2.99
9	8.02	-955.95 (-1374.14)	1046.03	1441.30	-1893.41	0.003267	0.004247	1.38
10	8.90	-1461.53 (-1461.53)	1019.34	1568.38	-2248.74	0.003041	0.005378	1.54

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	625.09	556.19	3473.65	3401.56	0.000226
2	1.58	503.33	552.36	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	339.61	548.11	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	186.47	544.29	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	35.34	501.01	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-129.25	536.21	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-274.47	532.39	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-412.50	528.56	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-540.31	524.31	2605.24	3355.40	0.000339
10	8.90	-602.15	520.49	3473.65	3349.86	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-1129.12 (-1465.26)	1129.36	1528.25	-1982.78	0.003041	0.004474	1.35
2	1.58	-643.77 (-1017.95)	1102.67	2386.52	-2203.15	0.003267	0.004247	2.16
3	2.55	-249.33 (-494.98)	1073.02	6007.48	-2771.25	0.003041	0.004247	5.60
4	3.43	-34.05 (-162.73)	1046.34	11676.71	-1816.05	0.003041	0.004247	11.16
5	4.31	50.26 (51.69)	1019.65	14249.77	722.42	0.003041	0.004247	13.98
6	5.29	-5.59 (-114.57)	990.00	12843.13	-1486.27	0.003041	0.004247	12.97
7	6.17	-187.79 (-406.06)	963.31	6606.62	-2784.87	0.003041	0.004247	6.86
8	7.05	-491.69 (-814.22)	936.62	2613.54	-2271.99	0.003380	0.004247	2.79
9	8.02	-959.20 (-1378.44)	906.97	1183.31	-1798.42	0.003267	0.004247	1.30
10	8.90	-1465.26 (-1465.26)	880.29	1295.16	-2155.83	0.003041	0.005378	1.47

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-613.43	536.26	3473.65	3372.70	0.000226
2	1.58	-483.44	532.43	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-317.38	528.18	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-166.26	524.36	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-18.97	481.08	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	140.80	516.28	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	282.01	512.46	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	416.70	508.63	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	541.66	504.38	2605.24	3326.53	0.000339
10	8.90	602.16	500.56	3473.65	3320.99	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	1000.66 (1000.66)	517.15	2109.21	4081.25	0.005696	0.003041	4.08
2	1.98	-197.69 (-887.54)	517.15	2088.66	-3584.61	0.003041	0.004634	4.04
3	3.46	-824.11 (-1170.72)	517.15	1258.89	-2849.89	0.003041	0.004103	2.43
4	5.04	-1127.47 (-1218.20)	517.15	897.17	-2113.39	0.003041	0.003041	1.73
5	6.51	-1215.23 (-1218.20)	517.15	897.17	-2113.39	0.003041	0.003041	1.73
6	8.09	-1186.82 (-1218.20)	517.15	897.17	-2113.39	0.003041	0.003041	1.73
7	9.56	-1055.25 (-1218.20)	517.15	897.17	-2113.39	0.003041	0.003041	1.73
8	11.14	-737.51 (-1096.62)	517.15	1376.67	-2919.25	0.003041	0.004103	2.66
9	12.62	-152.40 (-808.87)	517.15	2411.01	-3771.08	0.003041	0.004634	4.66
10	14.15	916.90 (1000.66)	517.15	2109.21	4081.25	0.005696	0.003041	4.08

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-993.73	499.68	41956.04	5071.96	0.001593
2	1.98	-563.60	499.68	12783.48	5071.96	0.001062
3	3.46	-283.18	499.68	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-104.93	499.68	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-12.69	499.68	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	55.62	499.68	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	138.21	499.68	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	293.39	499.68	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	536.33	499.68	12783.48	5071.96	0.001062
10	14.15	876.16	499.68	41956.04	5071.96	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-1190.71 (-1193.89)	502.24	1173.73	-2790.11	0.004247	0.005039	2.34
2	1.90	-137.69 (-798.22)	502.24	1866.99	-2967.24	0.004474	0.004587	3.72
3	3.50	710.53 (1156.95)	502.24	1093.90	2519.89	0.004474	0.004361	2.18
4	4.98	1203.03 (1410.79)	502.24	872.53	2450.92	0.004587	0.004247	1.74
5	6.58	1409.10 (1410.79)	502.24	810.76	2277.41	0.004247	0.004247	1.61
6	8.02	1335.84 (1410.79)	502.24	810.76	2277.41	0.004247	0.004247	1.61
7	9.62	1022.00 (1306.63)	502.24	959.12	2495.25	0.004587	0.004247	1.91
8	11.06	528.32 (957.14)	502.24	1406.94	2681.26	0.004474	0.004361	2.80
9	12.57	-198.59 (-777.68)	502.24	1940.89	-3005.33	0.004474	0.004587	3.86
10	14.15	-1193.89 (-1193.89)	502.24	1173.73	-2790.11	0.004247	0.005039	2.34



Relazione di calcolo monolite assi Nord e SudVerifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	825.54	509.20	3656.03	4338.47	0.000226
2	1.90	632.69	509.20	1143.46	4338.47	0.000226
3	3.50	427.60	509.20	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	237.88	509.20	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	17.95	509.20	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-119.70	509.20	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-272.63	509.20	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-410.74	509.20	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-554.69	509.20	1214.93	4338.47	0.000226
10	14.15	-705.66	509.20	3656.03	4338.47	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-1000.66 (-1190.71)	1010.04	1749.42	-2062.35	0.003041	0.004474	1.73
2	1.58	-581.33 (-906.84)	990.27	2414.18	-2210.78	0.003267	0.004247	2.44
3	2.55	-236.18 (-453.63)	968.31	5910.75	-2769.05	0.003041	0.004247	6.10
4	3.43	-43.42 (-161.84)	948.54	11258.54	-1920.98	0.003041	0.004247	11.87
5	4.31	38.40 (41.83)	928.77	14299.15	643.96	0.003041	0.004247	15.40
6	5.29	2.80 (41.83)	906.81	14289.61	659.12	0.003041	0.004247	15.76
7	6.17	-140.62 (-315.49)	887.04	7545.61	-2683.70	0.003041	0.004247	8.51
8	7.05	-386.80 (-649.88)	867.27	3241.12	-2428.69	0.003380	0.004247	3.74
9	8.02	-770.71 (-1116.83)	845.31	1429.92	-1889.22	0.003267	0.004247	1.69
10	8.90	-1190.71 (-1190.71)	825.54	1556.23	-2244.61	0.003041	0.005378	1.89

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	528.65	519.16	3473.65	3347.93	0.000226
2	1.58	420.55	516.32	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	280.95	513.17	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	153.01	510.34	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	28.24	468.05	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-106.78	464.90	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-225.93	501.53	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-339.90	498.69	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-447.19	495.54	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-502.24	492.71	3473.65	3309.63	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-916.90 (-1193.89)	890.16	1460.07	-1958.26	0.003041	0.004474	1.64
2	1.58	-509.27 (-821.62)	870.39	2312.25	-2182.67	0.003267	0.004247	2.66
3	2.55	-182.12 (-384.80)	848.43	6115.71	-2773.71	0.003041	0.004247	7.21
4	3.43	-5.68 (-110.64)	828.66	12301.33	-1642.45	0.003041	0.004247	14.84
5	4.31	62.04 (63.04)	808.89	14016.96	1092.34	0.003041	0.004247	17.33
6	5.29	14.45 (63.04)	786.93	13998.69	1121.36	0.003041	0.004247	17.79
7	6.17	-136.38 (-316.29)	767.16	6763.31	-2788.44	0.003041	0.004247	8.82
8	7.05	-387.14 (-653.03)	747.39	2594.10	-2266.58	0.003380	0.004247	3.47
9	8.02	-773.49 (-1120.50)	725.43	1158.39	-1789.25	0.003267	0.004247	1.60
10	8.90	-1193.89 (-1193.89)	705.66	1268.96	-2146.92	0.003041	0.005378	1.80

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-518.63	501.97	3473.65	3323.04	0.000226
2	1.58	-403.55	499.14	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-261.86	495.99	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-135.61	493.16	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-14.14	450.87	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	116.75	447.72	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	232.44	484.34	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	343.53	481.51	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	448.34	478.36	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	502.24	475.53	3473.65	3284.74	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1)]**

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	1181.22 (1181.22)	615.25	2132.48	4094.18	0.005696	0.003041	3.47
2	1.98	-261.45 (-1096.57)	615.25	1973.97	-3518.27	0.003041	0.004634	3.21
3	3.46	-1026.67 (-1457.64)	615.25	1184.37	-2806.01	0.003041	0.004103	1.93
4	5.04	-1415.23 (-1567.28)	615.25	808.53	-2059.65	0.003041	0.003041	1.31
5	6.51	-1550.96 (-1567.28)	615.25	808.53	-2059.65	0.003041	0.003041	1.31
6	8.09	-1550.96 (-1567.28)	615.25	808.53	-2059.65	0.003041	0.003041	1.31
7	9.56	-1415.23 (-1567.28)	615.25	808.53	-2059.65	0.003041	0.003041	1.31
8	11.14	-1026.67 (-1484.74)	615.25	1155.77	-2789.16	0.003041	0.004103	1.88
9	12.62	-261.45 (-1135.91)	615.25	1874.43	-3460.69	0.003041	0.004634	3.05
10	14.15	1181.22 (1181.22)	615.25	2132.48	4094.18	0.005696	0.003041	3.47

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-1192.66	513.97	41956.04	5092.67	0.001593
2	1.98	-682.29	513.97	12783.48	5092.67	0.001062
3	3.46	-352.10	513.97	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-144.40	513.97	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-37.05	513.97	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	47.33	513.97	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	158.60	513.97	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	374.24	513.97	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	714.43	513.97	12783.48	5092.67	0.001062
10	14.15	1192.66	513.97	41956.04	5092.67	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-1574.50 (-1574.50)	639.69	1123.23	-2764.66	0.004247	0.005039	1.76
2	1.90	-303.10 (-1128.29)	639.69	1606.05	-2832.76	0.004474	0.004587	2.51
3	3.50	808.99 (1435.07)	639.69	1132.01	2539.53	0.004474	0.004361	1.77
4	4.98	1538.66 (1920.59)	639.69	804.77	2416.24	0.004587	0.004247	1.26
5	6.58	1922.13 (1963.01)	639.69	728.24	2234.73	0.004247	0.004247	1.14
6	8.02	1922.13 (1963.01)	639.69	728.24	2234.73	0.004247	0.004247	1.14
7	9.62	1538.66 (1920.59)	639.69	804.77	2416.24	0.004587	0.004247	1.26
8	11.06	830.08 (1451.77)	639.69	1115.16	2530.85	0.004474	0.004361	1.74
9	12.57	-201.81 (-1010.89)	639.69	1882.82	-2975.40	0.004474	0.004587	2.94
10	14.15	-1574.50 (-1574.50)	639.69	1123.23	-2764.66	0.004247	0.005039	1.76

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	963.24	529.13	3656.03	4367.33	0.000226
2	1.90	790.41	529.13	1143.46	4367.33	0.000226
3	3.50	599.70	529.13	1143.46	4367.33	0.000226
4	4.98	365.84	529.13	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	113.54	529.13	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-113.54	529.13	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-365.84	529.13	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-595.49	529.13	1214.93	4367.33	0.000226
9	12.57	-774.98	529.13	1214.93	4367.33	0.000226
10	14.15	-963.24	529.13	3656.03	4367.33	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-1181.22 (-1574.50)	1212.32	1526.09	-1982.01	0.003041	0.004474	1.26
2	1.58	-685.72 (-1070.14)	1185.63	2464.85	-2224.75	0.003267	0.004247	2.08
3	2.55	-278.44 (-533.51)	1155.98	6004.44	-2771.18	0.003041	0.004247	5.19
4	3.43	-53.96 (-188.69)	1129.29	11353.79	-1897.08	0.003041	0.004247	10.05
5	4.31	34.77 (36.33)	1102.60	14405.71	474.64	0.003041	0.004247	13.07
6	5.29	-23.80 (-138.97)	1072.95	12420.68	-1608.76	0.003041	0.004247	11.58
7	6.17	-216.58 (-448.18)	1046.27	6495.32	-2782.34	0.003041	0.004247	6.21
8	7.05	-539.23 (-882.18)	1019.58	2631.69	-2277.05	0.003380	0.004247	2.58

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

9	8.02	-1036.38 (-1482.46)	989.93	1206.65	-1807.02	0.003267	0.004247	1.22
10	8.90	-1574.50 (-1574.50)	963.24	1325.12	-2166.02	0.003041	0.005378	1.38

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	622.97	548.15	3473.65	3389.92	0.000226
2	1.58	496.67	544.32	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	329.55	540.07	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	174.07	536.25	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	20.17	492.97	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-148.80	528.17	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-299.23	524.35	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-443.09	520.52	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-576.33	516.27	2605.24	3343.75	0.000339
10	8.90	-639.69	512.45	3473.65	3338.21	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-1181.22 (-1574.50)	1212.32	1526.09	-1982.01	0.003041	0.004474	1.26
2	1.58	-685.72 (-1070.14)	1185.63	2464.85	-2224.75	0.003267	0.004247	2.08
3	2.55	-278.44 (-533.51)	1155.98	6004.44	-2771.18	0.003041	0.004247	5.19
4	3.43	-53.96 (-188.69)	1129.29	11353.79	-1897.08	0.003041	0.004247	10.05
5	4.31	34.77 (36.33)	1102.60	14405.71	474.64	0.003041	0.004247	13.07
6	5.29	-23.80 (-138.97)	1072.95	12420.68	-1608.76	0.003041	0.004247	11.58
7	6.17	-216.58 (-448.18)	1046.27	6495.32	-2782.34	0.003041	0.004247	6.21
8	7.05	-539.23 (-882.18)	1019.58	2631.69	-2277.05	0.003380	0.004247	2.58
9	8.02	-1036.38 (-1482.46)	989.93	1206.65	-1807.02	0.003267	0.004247	1.22
10	8.90	-1574.50 (-1574.50)	963.24	1325.12	-2166.02	0.003041	0.005378	1.38

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-622.97	548.15	3473.65	3389.92	0.000226
2	1.58	-496.67	544.32	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-329.55	540.07	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-174.07	536.25	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-20.17	492.97	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	148.80	528.17	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	299.23	524.35	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	443.09	520.52	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	576.33	516.27	2605.24	3343.75	0.000339
10	8.90	639.69	512.45	3473.65	3338.21	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	961.74 (961.74)	520.32	2250.48	4159.77	0.005696	0.003041	4.33
2	1.98	-185.05 (-851.00)	520.32	2248.08	-3676.83	0.003041	0.004634	4.32
3	3.46	-796.60 (-1142.52)	520.32	1312.16	-2881.26	0.003041	0.004103	2.52
4	5.04	-1109.34 (-1232.78)	520.32	890.21	-2109.17	0.003041	0.003041	1.71
5	6.51	-1219.48 (-1232.78)	520.32	890.21	-2109.17	0.003041	0.003041	1.71
6	8.09	-1219.48 (-1232.78)	520.32	890.21	-2109.17	0.003041	0.003041	1.71
7	9.56	-1109.34 (-1232.78)	520.32	890.21	-2109.17	0.003041	0.003041	1.71
8	11.14	-796.60 (-1163.73)	520.32	1279.68	-2862.14	0.003041	0.004103	2.46
9	12.62	-185.05 (-881.79)	520.32	2128.90	-3607.89	0.003041	0.004634	4.09
10	14.15	961.74 (961.74)	520.32	2250.48	4159.77	0.005696	0.003041	4.33

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-946.31	500.14	41956.04	5072.63	0.001593
2	1.98	-544.07	500.14	12783.48	5072.63	0.001062
3	3.46	-282.61	500.14	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-116.99	500.14	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-30.35	500.14	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	38.38	500.14	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	128.10	500.14	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	299.95	500.14	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	569.23	500.14	12783.48	5072.63	0.001062

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

10 14.15 946.31 500.14 41956.04 5072.63 0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-1288.11 (-1288.11)	534.64	1153.91	-2780.12	0.004247	0.005039	2.16
2	1.90	-261.05 (-928.64)	534.64	1641.37	-2850.97	0.004474	0.004587	3.07
3	3.50	640.48 (1149.40)	534.64	1196.79	2572.93	0.004474	0.004361	2.24
4	4.98	1234.33 (1544.78)	534.64	843.02	2435.82	0.004587	0.004247	1.58
5	6.58	1546.03 (1579.25)	534.64	762.55	2252.48	0.004247	0.004247	1.43
6	8.02	1546.03 (1579.25)	534.64	762.55	2252.48	0.004247	0.004247	1.43
7	9.62	1234.33 (1544.78)	534.64	843.02	2435.82	0.004587	0.004247	1.58
8	11.06	657.63 (1163.04)	534.64	1178.39	2563.44	0.004474	0.004361	2.20
9	12.57	-179.10 (-833.85)	534.64	1920.04	-2994.58	0.004474	0.004587	3.59
10	14.15	-1288.11 (-1288.11)	534.64	1153.91	-2780.12	0.004247	0.005039	2.16

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	777.18	513.90	3656.03	4345.27	0.000226
2	1.90	639.45	513.90	1143.46	4345.27	0.000226
3	3.50	487.47	513.90	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	297.36	513.90	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	92.29	513.90	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-92.29	513.90	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-297.36	513.90	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-484.12	513.90	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-627.16	513.90	1214.93	4345.27	0.000226
10	14.15	-777.18	513.90	3656.03	4345.27	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-961.74 (-1288.11)	961.68	1462.71	-1959.21	0.003041	0.004474	1.52
2	1.58	-545.40 (-866.55)	941.91	2398.27	-2206.39	0.003267	0.004247	2.55
3	2.55	-207.20 (-417.99)	919.95	6104.06	-2773.44	0.003041	0.004247	6.64
4	3.43	-22.84 (-133.02)	900.18	11893.78	-1757.50	0.003041	0.004247	13.21
5	4.31	48.70 (49.79)	880.41	14199.03	803.04	0.003041	0.004247	16.13
6	5.29	-1.25 (-96.94)	858.45	12927.05	-1459.84	0.003041	0.004247	15.06
7	6.17	-161.19 (-352.59)	838.68	6625.16	-2785.29	0.003041	0.004247	7.90
8	7.05	-428.11 (-711.62)	818.91	2615.03	-2272.41	0.003380	0.004247	3.19
9	8.02	-840.03 (-1210.21)	796.95	1184.62	-1798.91	0.003267	0.004247	1.49
10	8.90	-1288.11 (-1288.11)	777.18	1302.15	-2158.20	0.003041	0.005378	1.68

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	526.85	512.22	3473.65	3337.89	0.000226
2	1.58	414.92	509.39	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	272.33	506.24	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	142.34	503.41	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	15.17	461.12	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-123.64	497.43	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-247.28	494.59	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-366.29	491.76	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-478.26	488.61	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-534.64	485.78	3473.65	3299.59	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-961.74 (-1288.11)	961.68	1462.71	-1959.21	0.003041	0.004474	1.52
2	1.58	-545.40 (-866.55)	941.91	2398.27	-2206.39	0.003267	0.004247	2.55
3	2.55	-207.20 (-417.99)	919.95	6104.06	-2773.44	0.003041	0.004247	6.64
4	3.43	-22.84 (-133.02)	900.18	11893.78	-1757.50	0.003041	0.004247	13.21
5	4.31	48.70 (49.79)	880.41	14199.03	803.04	0.003041	0.004247	16.13

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

6	5.29	-1.25 (-96.94)	858.45	12927.05	-1459.84	0.003041	0.004247	15.06
7	6.17	-161.19 (-352.59)	838.68	6625.16	-2785.29	0.003041	0.004247	7.90
8	7.05	-428.11 (-711.62)	818.91	2615.03	-2272.41	0.003380	0.004247	3.19
9	8.02	-840.03 (-1210.21)	796.95	1184.62	-1798.91	0.003267	0.004247	1.49
10	8.90	-1288.11 (-1288.11)	777.18	1302.15	-2158.20	0.003041	0.005378	1.68

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-526.85	512.22	3473.65	3337.89	0.000226
2	1.58	-414.92	509.39	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-272.33	506.24	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-142.34	503.41	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-15.17	461.12	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	123.64	497.43	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	247.28	494.59	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	366.29	491.76	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	478.26	488.61	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	534.64	485.78	3473.65	3299.59	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	1129.12 (1226.52)	611.59	2006.62	4024.22	0.005696	0.003041	3.28
2	1.98	-223.65 (-1015.06)	611.59	2197.83	-3647.76	0.003041	0.004634	3.59
3	3.46	-958.18 (-1381.75)	611.59	1262.30	-2851.90	0.003041	0.004103	2.06
4	5.04	-1352.51 (-1544.59)	611.59	817.74	-2065.24	0.003041	0.003041	1.34
5	6.51	-1513.08 (-1550.13)	611.59	813.90	-2062.91	0.003041	0.003041	1.33
6	8.09	-1546.00 (-1550.13)	611.59	813.90	-2062.91	0.003041	0.003041	1.33
7	9.56	-1436.18 (-1550.13)	611.59	813.90	-2062.91	0.003041	0.003041	1.33
8	11.14	-1058.47 (-1518.85)	611.59	1112.94	-2763.94	0.003041	0.004103	1.82
9	12.62	-275.96 (-1180.34)	611.59	1758.33	-3393.54	0.003041	0.004634	2.88
10	14.15	1226.52 (1226.52)	611.59	2006.62	4024.22	0.005696	0.003041	3.28

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-1111.28	513.44	41956.04	5091.89	0.001593
2	1.98	-646.58	513.44	12783.48	5091.89	0.001062
3	3.46	-346.05	513.44	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-156.93	513.44	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-57.30	513.44	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	27.10	513.44	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	145.32	513.44	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	376.13	513.44	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	738.88	513.44	12783.48	5091.89	0.001062
10	14.15	1247.66	513.44	41956.04	5091.89	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-1465.26 (-1465.26)	602.15	1139.52	-2772.87	0.004247	0.005039	1.89
2	1.90	-314.88 (-1052.40)	602.15	1626.99	-2843.56	0.004474	0.004587	2.70
3	3.50	661.96 (1199.21)	602.15	1325.15	2639.10	0.004474	0.004361	2.20
4	4.98	1292.32 (1644.31)	602.15	903.31	2466.68	0.004587	0.004247	1.50
5	6.58	1678.29 (1766.25)	602.15	769.07	2255.85	0.004247	0.004247	1.28
6	8.02	1763.27 (1766.25)	602.15	769.07	2255.85	0.004247	0.004247	1.28
7	9.62	1502.33 (1766.25)	602.15	827.76	2428.01	0.004587	0.004247	1.37
8	11.06	908.85 (1456.62)	602.15	1027.56	2485.69	0.004474	0.004361	1.71
9	12.57	-60.07 (-855.76)	602.15	2213.59	-3145.87	0.004474	0.004587	3.68
10	14.15	-1461.53 (-1465.26)	602.15	1139.52	-2772.87	0.004247	0.005039	1.89

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	880.29	523.69	3656.03	4359.45	0.000226
2	1.90	706.44	523.69	1143.46	4359.45	0.000226
3	3.50	514.61	523.69	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	337.16	523.69	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	145.34	523.69	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-27.30	523.69	0.00	0.00	0.000000

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

7	9.62	-296.84	523.69	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-524.68	523.69	1214.93	4359.45	0.000226
9	12.57	-762.16	523.69	1214.93	4359.45	0.000226
10	14.15	-1019.34	523.69	3656.03	4359.45	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-1129.12 (-1465.26)	1129.36	1528.25	-1982.78	0.003041	0.004474	1.35
2	1.58	-643.77 (-1017.95)	1102.67	2386.52	-2203.15	0.003267	0.004247	2.16
3	2.55	-249.33 (-494.98)	1073.02	6007.48	-2771.25	0.003041	0.004247	5.60
4	3.43	-34.05 (-162.73)	1046.34	11676.71	-1816.05	0.003041	0.004247	11.16
5	4.31	50.26 (51.69)	1019.65	14249.77	722.42	0.003041	0.004247	13.98
6	5.29	-5.59 (-114.57)	990.00	12843.13	-1486.27	0.003041	0.004247	12.97
7	6.17	-187.79 (-406.06)	963.31	6606.62	-2784.87	0.003041	0.004247	6.86
8	7.05	-491.69 (-814.22)	936.62	2613.54	-2271.99	0.003380	0.004247	2.79
9	8.02	-959.20 (-1378.44)	906.97	1183.31	-1798.42	0.003267	0.004247	1.30
10	8.90	-1465.26 (-1465.26)	880.29	1295.16	-2155.83	0.003041	0.005378	1.47

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	613.43	536.26	3473.65	3372.70	0.000226
2	1.58	483.44	532.43	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	317.38	528.18	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	166.26	524.36	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	18.97	481.08	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-140.80	516.28	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-282.01	512.46	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-416.70	508.63	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-541.66	504.38	2605.24	3326.53	0.000339
10	8.90	-602.16	500.56	3473.65	3320.99	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-1226.52 (-1461.53)	1268.41	1808.20	-2083.49	0.003041	0.004474	1.43
2	1.58	-727.45 (-1117.03)	1241.73	2476.77	-2228.04	0.003267	0.004247	1.99
3	2.55	-312.02 (-574.88)	1212.08	5827.21	-2763.81	0.003041	0.004247	4.81
4	3.43	-77.76 (-222.09)	1185.39	10828.66	-2028.84	0.003041	0.004247	9.14
5	4.31	22.91 (27.37)	1158.70	14489.01	342.28	0.003041	0.004247	12.50
6	5.29	-19.03 (-119.07)	1129.05	13156.66	-1387.53	0.003041	0.004247	11.65
7	6.17	-192.65 (-405.09)	1102.36	7375.52	-2710.32	0.003041	0.004247	6.69
8	7.05	-491.26 (-810.54)	1075.68	3216.09	-2423.36	0.003380	0.004247	2.99
9	8.02	-955.95 (-1374.14)	1046.03	1441.30	-1893.41	0.003267	0.004247	1.38
10	8.90	-1461.53 (-1461.53)	1019.34	1568.38	-2248.74	0.003041	0.005378	1.54

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-625.09	556.19	3473.65	3401.56	0.000226
2	1.58	-503.33	552.36	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-339.61	548.11	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-186.47	544.29	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-35.34	501.01	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	129.25	536.21	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	274.47	532.39	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	412.50	528.56	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	540.31	524.31	2605.24	3355.40	0.000339
10	8.90	602.15	520.49	3473.65	3349.86	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	916.90 (1000.66)	517.15	2109.21	4081.25	0.005696	0.003041	4.08
2	1.98	-152.40 (-780.68)	517.15	2552.19	-3852.74	0.003041	0.004634	4.94



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

3	3.46	-737.51 (-1077.07)	517.15	1411.51	-2939.77	0.003041	0.004103	2.73
4	5.04	-1055.25 (-1211.69)	517.15	903.67	-2117.33	0.003041	0.003041	1.75
5	6.51	-1186.82 (-1218.20)	517.15	897.17	-2113.39	0.003041	0.003041	1.73
6	8.09	-1215.23 (-1218.20)	517.15	897.17	-2113.39	0.003041	0.003041	1.73
7	9.56	-1127.47 (-1218.20)	517.15	897.17	-2113.39	0.003041	0.003041	1.73
8	11.14	-824.11 (-1193.21)	517.15	1227.03	-2831.13	0.003041	0.004103	2.37
9	12.62	-197.69 (-920.21)	517.15	1978.80	-3521.07	0.003041	0.004634	3.83
10	14.15	1000.66 (1000.66)	517.15	2109.21	4081.25	0.005696	0.003041	4.08

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-876.16	499.68	41956.04	5071.96	0.001593
2	1.98	-513.30	499.68	12783.48	5071.96	0.001062
3	3.46	-277.41	499.68	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-127.81	499.68	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-47.82	499.68	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	20.91	499.68	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	116.62	499.68	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	301.55	499.68	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	590.29	499.68	12783.48	5071.96	0.001062
10	14.15	993.73	499.68	41956.04	5071.96	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm  
 Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-1193.89 (-1193.89)	502.24	1173.73	-2790.11	0.004247	0.005039	2.34
2	1.90	-271.17 (-863.18)	502.24	1666.31	-2863.82	0.004474	0.004587	3.32
3	3.50	513.77 (946.10)	502.24	1429.53	2692.91	0.004474	0.004361	2.85
4	4.98	1022.00 (1306.63)	502.24	959.12	2495.25	0.004587	0.004247	1.91
5	6.58	1335.84 (1410.79)	502.24	810.76	2277.41	0.004247	0.004247	1.61
6	8.02	1409.10 (1410.79)	502.24	810.76	2277.41	0.004247	0.004247	1.61
7	9.62	1203.03 (1410.79)	502.24	872.53	2450.92	0.004587	0.004247	1.74
8	11.06	725.55 (1167.24)	502.24	1081.51	2513.50	0.004474	0.004361	2.15
9	12.57	-56.89 (-700.10)	502.24	2282.15	-3181.20	0.004474	0.004587	4.54
10	14.15	-1190.71 (-1193.89)	502.24	1173.73	-2790.11	0.004247	0.005039	2.34

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	705.66	509.20	3656.03	4338.47	0.000226
2	1.90	567.06	509.20	1143.46	4338.47	0.000226
3	3.50	414.12	509.20	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	272.63	509.20	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	119.70	509.20	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-17.95	509.20	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-237.88	509.20	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-423.08	509.20	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-616.10	509.20	1214.93	4338.47	0.000226
10	14.15	-825.54	509.20	3656.03	4338.47	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm  
 Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-916.90 (-1193.89)	890.16	1460.07	-1958.26	0.003041	0.004474	1.64
2	1.58	-509.27 (-821.62)	870.39	2312.25	-2182.67	0.003267	0.004247	2.66
3	2.55	-182.12 (-384.80)	848.43	6115.71	-2773.71	0.003041	0.004247	7.21
4	3.43	-5.68 (-110.64)	828.66	12301.33	-1642.45	0.003041	0.004247	14.84
5	4.31	62.04 (63.04)	808.89	14016.96	1092.34	0.003041	0.004247	17.33
6	5.29	14.45 (63.04)	786.93	13998.69	1121.36	0.003041	0.004247	17.79
7	6.17	-136.38 (-316.29)	767.16	6763.31	-2788.44	0.003041	0.004247	8.82
8	7.05	-387.14 (-653.03)	747.39	2594.10	-2266.58	0.003380	0.004247	3.47
9	8.02	-773.49 (-1120.50)	725.43	1158.39	-1789.25	0.003267	0.004247	1.60
10	8.90	-1193.89 (-1193.89)	705.66	1268.96	-2146.92	0.003041	0.005378	1.80

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	518.63	501.97	3473.65	3323.04	0.000226
2	1.58	403.55	499.14	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	261.86	495.99	0.00	0.00	0.000000

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011\_001\_0\_001\_R\_A\_0

4	3.43	135.61	493.16	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	14.14	450.87	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-116.75	447.72	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-232.44	484.34	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-343.53	481.51	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-448.34	478.36	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-502.24	475.53	3473.65	3284.74	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-1000.66 (-1190.71)	1010.04	1749.42	-2062.35	0.003041	0.004474	1.73
2	1.58	-581.33 (-906.84)	990.27	2414.18	-2210.78	0.003267	0.004247	2.44
3	2.55	-236.18 (-453.63)	968.31	5910.75	-2769.05	0.003041	0.004247	6.10
4	3.43	-43.42 (-161.84)	948.54	11258.54	-1920.98	0.003041	0.004247	11.87
5	4.31	38.40 (41.83)	928.77	14299.15	643.96	0.003041	0.004247	15.40
6	5.29	2.80 (41.83)	906.81	14289.61	659.12	0.003041	0.004247	15.76
7	6.17	-140.62 (-315.49)	887.04	7545.61	-2683.70	0.003041	0.004247	8.51
8	7.05	-386.80 (-649.88)	867.27	3241.12	-2428.69	0.003380	0.004247	3.74
9	8.02	-770.71 (-1116.83)	845.31	1429.92	-1889.22	0.003267	0.004247	1.69
10	8.90	-1190.71 (-1190.71)	825.54	1556.23	-2244.61	0.003041	0.005378	1.89

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-528.65	519.16	3473.65	3347.93	0.000226
2	1.58	-420.55	516.32	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-280.95	513.17	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-153.01	510.34	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-28.24	468.05	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	106.78	464.90	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	225.93	501.53	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	339.90	498.69	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	447.19	495.54	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	502.24	492.71	3473.65	3309.63	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	1050.79 (1191.60)	610.60	2084.19	4067.34	0.005696	0.003041	3.41
2	1.98	-149.16 (-858.73)	610.60	2868.76	-4034.53	0.003041	0.004634	4.70
3	3.46	-815.46 (-1206.91)	610.60	1519.46	-3003.34	0.003041	0.004103	2.49
4	5.04	-1188.13 (-1377.00)	610.60	951.84	-2146.53	0.003041	0.003041	1.56
5	6.51	-1352.58 (-1400.94)	610.60	929.73	-2133.13	0.003041	0.003041	1.52
6	8.09	-1399.88 (-1400.94)	610.60	929.73	-2133.13	0.003041	0.003041	1.52
7	9.56	-1308.34 (-1400.94)	610.60	929.73	-2133.13	0.003041	0.003041	1.52
8	11.14	-959.42 (-1390.36)	610.60	1249.03	-2844.08	0.003041	0.004103	2.05
9	12.62	-223.94 (-1076.02)	610.60	2007.51	-3537.67	0.003041	0.004634	3.29
10	14.15	1191.60 (1191.60)	610.60	2084.19	4067.34	0.005696	0.003041	3.41

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-978.63	513.30	41956.04	5091.69	0.001593
2	1.98	-579.72	513.30	12783.48	5091.69	0.001062
3	3.46	-319.81	513.30	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-154.30	513.30	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-64.33	513.30	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	16.17	513.30	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	130.80	513.30	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	352.08	513.30	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	696.15	513.30	12783.48	5091.69	0.001062
10	14.15	1174.97	513.30	41956.04	5091.69	0.001593

**Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-1350.07 (-1350.94)	583.20	1213.05	-2809.92	0.004247	0.005039	2.08
2	1.90	-379.43 (-1012.16)	583.20	1643.27	-2851.95	0.004474	0.004587	2.82
3	3.50	480.76 (970.57)	583.20	1702.76	2833.76	0.004474	0.004361	2.92
4	4.98	1081.47 (1439.07)	583.20	1024.87	2528.90	0.004587	0.004247	1.76
5	6.58	1517.46 (1635.11)	583.20	812.64	2278.38	0.004247	0.004247	1.39
6	8.02	1632.51 (1635.11)	583.20	812.64	2278.38	0.004247	0.004247	1.39
7	9.62	1396.32 (1635.11)	583.20	874.55	2451.96	0.004587	0.004247	1.50
8	11.06	853.76 (1358.70)	583.20	1078.13	2511.76	0.004474	0.004361	1.85
9	12.57	-44.30 (-784.58)	583.20	2415.94	-3250.15	0.004474	0.004587	4.14
10	14.15	-1350.94 (-1350.94)	583.20	1213.05	-2809.92	0.004247	0.005039	2.08

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	745.32	520.94	3656.03	4355.47	0.000226
2	1.90	606.07	520.94	1143.46	4355.47	0.000226
3	3.50	469.17	520.94	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	342.53	520.94	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	187.68	520.94	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-27.88	520.94	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-267.38	520.94	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-483.66	520.94	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-709.08	520.94	1214.93	4355.47	0.000226
10	14.15	-945.51	520.94	3656.03	4355.47	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-1050.79 (-1350.07)	994.40	1435.97	-1949.59	0.003041	0.004474	1.44
2	1.58	-573.68 (-937.93)	967.71	2228.01	-2159.44	0.003267	0.004247	2.30
3	2.55	-193.23 (-428.41)	938.06	6071.23	-2772.70	0.003041	0.004247	6.47
4	3.43	11.21 (91.31)	911.37	13832.26	1385.82	0.003041	0.004247	15.18
5	4.31	90.05 (91.31)	884.69	13807.55	1425.08	0.003041	0.004247	15.61
6	5.29	36.81 (91.31)	855.04	13778.41	1471.38	0.003041	0.004247	16.11
7	6.17	-134.65 (-339.37)	828.35	6808.65	-2789.47	0.003041	0.004247	8.22
8	7.05	-420.87 (-724.81)	801.66	2468.15	-2231.53	0.003380	0.004247	3.08
9	8.02	-864.11 (-1263.46)	772.01	1074.38	-1758.32	0.003267	0.004247	1.39
10	8.90	-1350.07 (-1350.07)	745.32	1165.88	-2111.86	0.003041	0.005378	1.56

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	609.12	516.91	3473.65	3344.68	0.000226
2	1.58	470.60	513.09	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	303.84	508.84	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	157.37	465.56	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	17.72	461.73	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-132.00	457.48	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-264.49	493.11	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-392.68	489.29	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-515.96	485.04	2605.24	3298.52	0.000339
10	8.90	-583.20	481.21	3473.65	3292.98	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-1191.60 (-1350.94)	1194.58	1858.29	-2101.51	0.003041	0.004474	1.56
2	1.58	-694.19 (-1080.87)	1167.90	2377.99	-2200.80	0.003267	0.004247	2.04
3	2.55	-283.52 (-543.35)	1138.25	5781.87	-2760.00	0.003041	0.004247	5.08
4	3.43	-52.19 (-196.06)	1111.56	11106.73	-1959.07	0.003041	0.004247	9.99
5	4.31	49.44 (55.19)	1084.87	14248.25	724.83	0.003041	0.004247	13.13
6	5.29	15.00 (55.19)	1055.22	14235.84	744.55	0.003041	0.004247	13.49
7	6.17	-145.41 (-342.81)	1028.53	7887.69	-2628.93	0.003041	0.004247	7.67
8	7.05	-425.30 (-725.51)	1001.85	3400.60	-2462.61	0.003380	0.004247	3.39
9	8.02	-865.54 (-1263.78)	972.20	1462.59	-1901.25	0.003267	0.004247	1.50
10	8.90	-1350.94 (-1350.94)	945.51	1575.59	-2251.20	0.003041	0.005378	1.67

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
----	---	---	-----------------	------------------	------------------	-----------------

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

1	0.70	-627.42	545.61	3473.65	3386.24	0.000226
2	1.58	-499.58	541.78	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-335.69	537.53	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-185.88	533.71	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-40.33	490.42	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	116.65	486.17	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	255.03	521.81	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	387.86	517.98	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	514.52	513.73	2605.24	3340.07	0.000339
10	8.90	583.20	509.91	3473.65	3334.53	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	854.08 (975.30)	521.51	2213.20	4139.04	0.005696	0.003041	4.24
2	1.98	-83.94 (-642.30)	521.51	3506.62	-4318.83	0.003041	0.004634	6.72
3	3.46	-611.09 (-923.69)	521.51	1783.41	-3158.78	0.003041	0.004103	3.42
4	5.04	-911.02 (-1065.22)	521.51	1092.69	-2231.92	0.003041	0.003041	2.10
5	6.51	-1046.39 (-1087.79)	521.51	1060.74	-2212.55	0.003041	0.003041	2.03
6	8.09	-1087.19 (-1087.79)	521.51	1060.74	-2212.55	0.003041	0.003041	2.03
7	9.56	-1014.72 (-1087.79)	521.51	1060.74	-2212.55	0.003041	0.003041	2.03
8	11.14	-735.31 (-1079.78)	521.51	1423.14	-2946.62	0.003041	0.004103	2.73
9	12.62	-148.55 (-826.59)	521.51	2360.93	-3742.11	0.003041	0.004634	4.53
10	14.15	975.30 (975.30)	521.51	2213.20	4139.04	0.005696	0.003041	4.24

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-761.83	500.31	41956.04	5072.88	0.001593
2	1.98	-456.17	500.31	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-255.40	500.31	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-125.98	500.31	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-54.05	500.31	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	11.67	500.31	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	104.57	500.31	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	281.44	500.31	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	553.96	500.31	12783.48	5072.88	0.001062
10	14.15	931.09	500.31	41956.04	5072.88	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-1097.46 (-1098.19)	490.45	1267.06	-2837.14	0.004247	0.005039	2.58
2	1.90	-329.68 (-831.36)	490.45	1699.61	-2880.98	0.004474	0.004587	3.47
3	3.50	354.70 (746.15)	490.45	1944.63	2958.45	0.004474	0.004361	3.96
4	4.98	837.38 (1126.85)	490.45	1122.41	2578.83	0.004587	0.004247	2.29
5	6.58	1194.35 (1294.89)	490.45	875.22	2310.74	0.004247	0.004247	1.78
6	8.02	1293.54 (1294.89)	490.45	875.22	2310.74	0.004247	0.004247	1.78
7	9.62	1108.81 (1294.89)	490.45	941.73	2486.34	0.004587	0.004247	1.92
8	11.06	675.23 (1080.00)	490.45	1159.76	2553.84	0.004474	0.004361	2.36
9	12.57	-46.12 (-641.56)	490.45	2529.31	-3308.58	0.004474	0.004587	5.16
10	14.15	-1098.19 (-1098.19)	490.45	1267.06	-2837.14	0.004247	0.005039	2.58

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	589.32	507.49	3656.03	4335.99	0.000226
2	1.90	480.53	507.49	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	374.95	507.49	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	277.27	507.49	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	156.20	507.49	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-18.44	507.49	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-212.48	507.49	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-387.71	507.49	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-570.34	507.49	1214.93	4335.99	0.000226
10	14.15	-761.89	507.49	3656.03	4335.99	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-854.08 (-1097.46)	773.82	1353.81	-1920.03	0.003041	0.004474	1.75
2	1.58	-449.80 (-756.29)	754.05	2124.61	-2130.92	0.003267	0.004247	2.82
3	2.55	-132.02 (-327.30)	732.09	6208.83	-2775.83	0.003041	0.004247	8.48
4	3.43	36.49 (101.10)	712.32	12827.92	1820.60	0.003041	0.004247	18.01
5	4.31	100.21 (101.10)	692.55	12706.32	1854.82	0.003041	0.004247	18.35
6	5.29	55.03 (101.10)	670.59	12556.41	1892.97	0.003041	0.004247	18.72
7	6.17	-86.95 (-255.73)	650.82	7033.77	-2763.81	0.003041	0.004247	10.81
8	7.05	-323.50 (-574.58)	631.05	2443.23	-2224.60	0.003380	0.004247	3.87
9	8.02	-691.11 (-1023.25)	609.09	1038.85	-1745.24	0.003267	0.004247	1.71
10	8.90	-1097.46 (-1097.46)	589.32	1126.92	-2098.61	0.003041	0.005378	1.91

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	520.04	485.30	3473.65	3298.89	0.000226
2	1.58	395.99	482.46	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	252.31	479.32	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	129.17	437.03	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	13.61	434.19	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-109.25	431.04	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-218.07	467.67	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-324.40	464.83	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-429.12	461.69	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-490.45	458.85	3473.65	3260.59	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A2-M2)]Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 mVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-975.30 (-1098.19)	946.39	1789.79	-2076.87	0.003041	0.004474	1.89
2	1.58	-553.58 (-879.31)	926.62	2295.15	-2177.95	0.003267	0.004247	2.48
3	2.55	-209.86 (-426.34)	904.66	5872.66	-2767.63	0.003041	0.004247	6.49
4	3.43	-18.23 (-137.21)	884.89	11690.11	-1812.69	0.003041	0.004247	13.21
5	4.31	65.12 (69.65)	865.12	13995.30	1126.75	0.003041	0.004247	16.18
6	5.29	36.14 (69.65)	843.16	13977.75	1154.65	0.003041	0.004247	16.58
7	6.17	-96.29 (-258.73)	823.39	8189.72	-2573.40	0.003041	0.004247	9.95
8	7.05	-327.35 (-575.19)	803.62	3457.51	-2474.71	0.003380	0.004247	4.30
9	8.02	-692.36 (-1023.50)	781.66	1447.86	-1895.83	0.003267	0.004247	1.85
10	8.90	-1098.19 (-1098.19)	761.89	1557.55	-2245.06	0.003041	0.005378	2.04

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-536.07	510.03	3473.65	3334.72	0.000226
2	1.58	-420.84	507.20	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-279.69	504.05	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-153.72	501.22	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-33.10	458.93	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	95.99	455.78	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	209.87	492.40	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	320.21	489.57	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	427.83	486.42	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	490.45	483.59	3473.65	3296.42	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A1-M1)]Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 mVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	1127.84 (1127.84)	609.32	2246.00	4157.27	0.005696	0.003041	3.69
2	1.98	-175.35 (-934.65)	609.32	2487.20	-3815.15	0.003041	0.004634	4.08
3	3.46	-875.31 (-1272.83)	609.32	1405.65	-2936.32	0.003041	0.004103	2.31
4	5.04	-1236.65 (-1380.85)	609.32	945.50	-2142.69	0.003041	0.003041	1.55
5	6.51	-1365.23 (-1380.85)	609.32	945.50	-2142.69	0.003041	0.003041	1.55
6	8.09	-1365.23 (-1380.85)	609.32	945.50	-2142.69	0.003041	0.003041	1.55
7	9.56	-1236.65 (-1380.85)	609.32	945.50	-2142.69	0.003041	0.003041	1.55
8	11.14	-875.31 (-1297.82)	609.32	1368.25	-2914.29	0.003041	0.004103	2.25
9	12.62	-175.35 (-970.28)	609.32	2343.75	-3732.17	0.003041	0.004634	3.85
10	14.15	1127.84 (1127.84)	609.32	2246.00	4157.27	0.005696	0.003041	3.69

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-1072.18	513.11	41956.04	5091.42	0.001593
2	1.98	-620.34	513.11	12783.48	5091.42	0.001062
3	3.46	-324.77	513.11	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-135.77	513.11	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-35.31	513.11	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	45.32	513.11	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	149.23	513.11	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	345.18	513.11	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	649.45	513.11	12783.48	5091.42	0.001062
10	14.15	1072.18	513.11	41956.04	5091.42	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-1220.51 (-1220.51)	540.05	1252.02	-2829.56	0.004247	0.005039	2.32
2	1.90	-157.55 (-810.54)	540.05	2034.56	-3053.60	0.004474	0.004587	3.77
3	3.50	653.22 (1058.29)	540.05	1354.44	2654.20	0.004474	0.004361	2.51
4	4.98	1072.17 (1279.39)	540.05	1079.23	2556.73	0.004587	0.004247	2.00
5	6.58	1280.23 (1302.41)	540.05	980.80	2365.35	0.004247	0.004247	1.82
6	8.02	1280.23 (1302.41)	540.05	980.80	2365.35	0.004247	0.004247	1.82
7	9.62	1072.17 (1279.39)	540.05	1079.23	2556.73	0.004587	0.004247	2.00
8	11.06	666.82 (1066.43)	540.05	1340.46	2646.99	0.004474	0.004361	2.48
9	12.57	-77.85 (-710.79)	540.05	2503.84	-3295.45	0.004474	0.004587	4.64
10	14.15	-1220.51 (-1220.51)	540.05	1252.02	-2829.56	0.004247	0.005039	2.32

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	840.67	514.68	3656.03	4346.41	0.000226
2	1.90	625.47	514.68	1143.46	4346.41	0.000226
3	3.50	388.00	514.68	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	198.49	514.68	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	61.60	514.68	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-61.60	514.68	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-198.49	514.68	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-382.76	514.68	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-606.26	514.68	1214.93	4346.41	0.000226
10	14.15	-840.67	514.68	3656.03	4346.41	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-1127.84 (-1220.51)	1089.75	1884.93	-2111.10	0.003041	0.004474	1.73
2	1.58	-641.11 (-1016.43)	1063.06	2270.87	-2171.26	0.003267	0.004247	2.14
3	2.55	-245.09 (-493.82)	1033.41	5774.59	-2759.39	0.003041	0.004247	5.59
4	3.43	-24.71 (-161.19)	1006.72	11546.46	-1848.73	0.003041	0.004247	11.47
5	4.31	71.40 (76.92)	980.04	14012.31	1099.73	0.003041	0.004247	14.30
6	5.29	39.85 (76.92)	950.39	13991.76	1132.38	0.003041	0.004247	14.72
7	6.17	-108.32 (-290.22)	923.70	8190.27	-2573.30	0.003041	0.004247	8.87
8	7.05	-366.33 (-642.73)	897.01	3452.21	-2473.58	0.003380	0.004247	3.85
9	8.02	-772.05 (-1139.22)	867.36	1441.68	-1893.55	0.003267	0.004247	1.66
10	8.90	-1220.51 (-1220.51)	840.67	1542.96	-2240.10	0.003041	0.005378	1.84

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	616.97	530.58	3473.65	3364.48	0.000226
2	1.58	484.91	526.76	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	321.36	522.51	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	176.33	518.68	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	38.51	475.40	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-107.56	471.15	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-235.01	506.78	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-357.10	502.95	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-474.38	498.70	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-540.05	494.88	3473.65	3312.77	0.000226

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A1-M1)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-1127.84 (-1220.51)	1089.75	1884.93	-2111.10	0.003041	0.004474	1.73
2	1.58	-641.11 (-1016.43)	1063.06	2270.87	-2171.26	0.003267	0.004247	2.14
3	2.55	-245.09 (-493.82)	1033.41	5774.59	-2759.39	0.003041	0.004247	5.59
4	3.43	-24.71 (-161.19)	1006.72	11546.46	-1848.73	0.003041	0.004247	11.47
5	4.31	71.40 (76.92)	980.04	14012.31	1099.73	0.003041	0.004247	14.30
6	5.29	39.85 (76.92)	950.39	13991.76	1132.38	0.003041	0.004247	14.72
7	6.17	-108.32 (-290.22)	923.70	8190.27	-2573.30	0.003041	0.004247	8.87
8	7.05	-366.33 (-642.73)	897.01	3452.21	-2473.58	0.003380	0.004247	3.85
9	8.02	-772.05 (-1139.22)	867.36	1441.68	-1893.55	0.003267	0.004247	1.66
10	8.90	-1220.51 (-1220.51)	840.67	1542.96	-2240.10	0.003041	0.005378	1.84

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-616.97	530.58	3473.65	3364.48	0.000226
2	1.58	-484.91	526.76	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-321.36	522.51	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-176.33	518.68	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-38.51	475.40	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	107.56	471.15	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	235.01	506.78	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	357.10	502.95	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	474.38	498.70	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	540.05	494.88	3473.65	3312.77	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	920.47 (920.47)	520.32	2397.70	4241.59	0.005696	0.003041	4.61
2	1.98	-106.55 (-707.76)	520.32	3013.48	-4099.03	0.003041	0.004634	5.79
3	3.46	-662.71 (-980.54)	520.32	1627.49	-3066.96	0.003041	0.004103	3.13
4	5.04	-952.85 (-1070.05)	520.32	1082.21	-2225.57	0.003041	0.003041	2.08
5	6.51	-1057.28 (-1070.05)	520.32	1082.21	-2225.57	0.003041	0.003041	2.08
6	8.09	-1057.28 (-1070.05)	520.32	1082.21	-2225.57	0.003041	0.003041	2.08
7	9.56	-952.85 (-1070.05)	520.32	1082.21	-2225.57	0.003041	0.003041	2.08
8	11.14	-662.71 (-999.93)	520.32	1581.97	-3040.15	0.003041	0.004103	3.04
9	12.62	-106.55 (-735.34)	520.32	2846.76	-4023.14	0.003041	0.004634	5.47
10	14.15	920.47 (920.47)	520.32	2397.70	4241.59	0.005696	0.003041	4.61

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-842.48	500.14	41956.04	5072.63	0.001593
2	1.98	-491.19	500.14	12783.48	5072.63	0.001062
3	3.46	-259.66	500.14	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-110.00	500.14	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-29.01	500.14	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	36.82	500.14	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	120.47	500.14	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	275.51	500.14	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	513.72	500.14	12783.48	5072.63	0.001062
10	14.15	842.48	500.14	41956.04	5072.63	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-985.80 (-985.80)	453.32	1315.98	-2861.79	0.004247	0.005039	2.90
2	1.90	-138.44 (-657.57)	453.32	2143.95	-3109.97	0.004474	0.004587	4.73
3	3.50	503.34 (821.73)	453.32	1507.85	2733.28	0.004474	0.004361	3.33
4	4.98	829.33 (989.16)	453.32	1200.06	2618.58	0.004587	0.004247	2.65
5	6.58	989.80 (1006.91)	453.32	1090.42	2422.04	0.004247	0.004247	2.41
6	8.02	989.80 (1006.91)	453.32	1090.42	2422.04	0.004247	0.004247	2.41
7	9.62	829.33 (989.16)	453.32	1200.06	2618.58	0.004587	0.004247	2.65

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

8	11.06	514.03 (827.99)	453.32	1491.97	2725.09	0.004474	0.004361	3.29
9	12.57	-75.09 (-577.99)	453.32	2631.74	-3355.54	0.004474	0.004587	5.81
10	14.15	-985.80 (-985.80)	453.32	1315.98	-2861.79	0.004247	0.005039	2.90

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	671.52	502.11	3656.03	4328.20	0.000226
2	1.90	497.26	502.11	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	304.97	502.11	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	153.09	502.11	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	47.51	502.11	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-47.51	502.11	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-153.09	502.11	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-300.73	502.11	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-481.70	502.11	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-671.52	502.11	3656.03	4328.20	0.000226

## Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-920.47 (-985.80)	856.02	1809.65	-2084.02	0.003041	0.004474	2.11
2	1.58	-507.90 (-823.94)	836.25	2177.59	-2145.53	0.003267	0.004247	2.60
3	2.55	-176.71 (-383.68)	814.29	5874.01	-2767.74	0.003041	0.004247	7.21
4	3.43	5.53 (88.48)	794.52	13741.32	1530.32	0.003041	0.004247	17.30
5	4.31	84.14 (88.48)	774.75	13700.16	1564.67	0.003041	0.004247	17.68
6	5.29	57.66 (88.48)	752.79	13589.08	1597.27	0.003041	0.004247	18.05
7	6.17	-64.22 (-213.33)	733.02	8589.78	-2499.84	0.003041	0.004247	11.72
8	7.05	-276.46 (-503.81)	713.25	3523.31	-2488.71	0.003380	0.004247	4.94
9	8.02	-611.75 (-916.16)	691.29	1423.80	-1886.97	0.003267	0.004247	2.06
10	8.90	-985.80 (-985.80)	671.52	1520.80	-2232.56	0.003041	0.005378	2.26

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	526.86	497.08	3473.65	3315.96	0.000226
2	1.58	408.32	494.25	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	267.41	491.10	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	145.53	448.81	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	31.54	445.97	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-88.17	442.83	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-192.64	479.45	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-293.74	476.62	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-393.30	473.47	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-453.32	470.63	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-920.47 (-985.80)	856.02	1809.65	-2084.02	0.003041	0.004474	2.11
2	1.58	-507.90 (-823.94)	836.25	2177.59	-2145.53	0.003267	0.004247	2.60
3	2.55	-176.71 (-383.68)	814.29	5874.01	-2767.74	0.003041	0.004247	7.21
4	3.43	5.53 (88.48)	794.52	13741.32	1530.32	0.003041	0.004247	17.30
5	4.31	84.14 (88.48)	774.75	13700.16	1564.67	0.003041	0.004247	17.68
6	5.29	57.66 (88.48)	752.79	13589.08	1597.27	0.003041	0.004247	18.05
7	6.17	-64.22 (-213.33)	733.02	8589.78	-2499.84	0.003041	0.004247	11.72
8	7.05	-276.46 (-503.81)	713.25	3523.31	-2488.71	0.003380	0.004247	4.94
9	8.02	-611.75 (-916.16)	691.29	1423.80	-1886.97	0.003267	0.004247	2.06
10	8.90	-985.80 (-985.80)	671.52	1520.80	-2232.56	0.003041	0.005378	2.26

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-526.86	497.08	3473.65	3315.96	0.000226
2	1.58	-408.32	494.25	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-267.41	491.10	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-145.53	448.81	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-31.54	445.97	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	88.17	442.83	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	192.64	479.45	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	293.74	476.62	0.00	0.00	0.000000



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

9	8.02	393.30	473.47	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	453.32	470.63	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	1191.60 (1191.60)	610.60	2084.19	4067.34	0.005696	0.003041	3.41
2	1.98	-223.94 (-1036.47)	610.60	2123.70	-3604.88	0.003041	0.004634	3.48
3	3.46	-959.42 (-1362.85)	610.60	1283.29	-2864.26	0.003041	0.004103	2.10
4	5.04	-1308.34 (-1400.94)	610.60	929.73	-2133.13	0.003041	0.003041	1.52
5	6.51	-1399.88 (-1400.94)	610.60	929.73	-2133.13	0.003041	0.003041	1.52
6	8.09	-1352.58 (-1400.94)	610.60	929.73	-2133.13	0.003041	0.003041	1.52
7	9.56	-1188.13 (-1392.15)	610.60	937.73	-2137.98	0.003041	0.003041	1.54
8	11.14	-815.46 (-1229.52)	610.60	1479.97	-2980.08	0.003041	0.004103	2.42
9	12.62	-149.16 (-890.82)	610.60	2699.05	-3937.70	0.003041	0.004634	4.42
10	14.15	1050.79 (1191.60)	610.60	2084.19	4067.34	0.005696	0.003041	3.41

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-1174.97	513.30	41956.04	5091.69	0.001593
2	1.98	-663.84	513.30	12783.48	5091.69	0.001062
3	3.46	-329.60	513.30	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-116.27	513.30	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-5.83	513.30	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	73.96	513.30	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	166.68	513.30	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	338.28	513.30	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	605.93	513.30	12783.48	5091.69	0.001062
10	14.15	978.63	513.30	41956.04	5091.69	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-1350.94 (-1350.94)	583.20	1213.05	-2809.92	0.004247	0.005039	2.08
2	1.90	-137.31 (-897.82)	583.20	1957.88	-3014.08	0.004474	0.004587	3.36
3	3.50	836.60 (1347.06)	583.20	1090.13	2517.94	0.004474	0.004361	1.87
4	4.98	1396.32 (1635.11)	583.20	874.55	2451.96	0.004587	0.004247	1.50
5	6.58	1632.51 (1635.11)	583.20	812.64	2278.38	0.004247	0.004247	1.39
6	8.02	1517.46 (1635.11)	583.20	812.64	2278.38	0.004247	0.004247	1.39
7	9.62	1081.47 (1439.07)	583.20	1024.87	2528.90	0.004587	0.004247	1.76
8	11.06	497.27 (983.93)	583.20	1669.48	2816.61	0.004474	0.004361	2.86
9	12.57	-301.71 (-922.89)	583.20	1879.01	-2973.43	0.004474	0.004587	3.22
10	14.15	-1350.07 (-1350.94)	583.20	1213.05	-2809.92	0.004247	0.005039	2.08

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	945.51	520.94	3656.03	4355.47	0.000226
2	1.90	728.45	520.94	1143.46	4355.47	0.000226
3	3.50	488.94	520.94	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	267.38	520.94	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	27.88	520.94	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-187.68	520.94	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-342.53	520.94	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-466.15	520.94	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-594.99	520.94	1214.93	4355.47	0.000226
10	14.15	-745.32	520.94	3656.03	4355.47	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-1191.60 (-1350.94)	1194.58	1858.29	-2101.51	0.003041	0.004474	1.56
2	1.58	-694.19 (-1080.87)	1167.90	2377.99	-2200.80	0.003267	0.004247	2.04
3	2.55	-283.52 (-543.35)	1138.25	5781.87	-2760.00	0.003041	0.004247	5.08
4	3.43	-52.19 (-196.06)	1111.56	11106.73	-1959.07	0.003041	0.004247	9.99

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

5	4.31	49.44 (55.19)	1084.87	14248.25	724.83	0.003041	0.004247	13.13
6	5.29	15.00 (55.19)	1055.22	14235.84	744.55	0.003041	0.004247	13.49
7	6.17	-145.41 (-342.81)	1028.53	7887.69	-2628.93	0.003041	0.004247	7.67
8	7.05	-425.30 (-725.51)	1001.85	3400.60	-2462.61	0.003380	0.004247	3.39
9	8.02	-865.54 (-1263.78)	972.20	1462.59	-1901.25	0.003267	0.004247	1.50
10	8.90	-1350.94 (-1350.94)	945.51	1575.59	-2251.20	0.003041	0.005378	1.67

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	627.42	545.61	3473.65	3386.24	0.000226
2	1.58	499.58	541.78	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	335.69	537.53	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	185.88	533.71	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	40.33	490.42	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-116.65	486.17	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-255.03	521.81	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-387.86	517.98	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-514.52	513.73	2605.24	3340.07	0.000339
10	8.90	-583.20	509.91	3473.65	3334.53	0.000226

## Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-1050.79 (-1350.07)	994.40	1435.97	-1949.59	0.003041	0.004474	1.44
2	1.58	-573.68 (-937.93)	967.71	2228.01	-2159.44	0.003267	0.004247	2.30
3	2.55	-193.23 (-428.41)	938.06	6071.23	-2772.70	0.003041	0.004247	6.47
4	3.43	11.21 (91.31)	911.37	13832.26	1385.82	0.003041	0.004247	15.18
5	4.31	90.05 (91.31)	884.69	13807.55	1425.08	0.003041	0.004247	15.61
6	5.29	36.81 (91.31)	855.04	13778.41	1471.38	0.003041	0.004247	16.11
7	6.17	-134.65 (-339.37)	828.35	6808.65	-2789.47	0.003041	0.004247	8.22
8	7.05	-420.87 (-724.81)	801.66	2468.15	-2231.53	0.003380	0.004247	3.08
9	8.02	-864.11 (-1263.46)	772.01	1074.38	-1758.32	0.003267	0.004247	1.39
10	8.90	-1350.07 (-1350.07)	745.32	1165.88	-2111.86	0.003041	0.005378	1.56

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-609.12	516.91	3473.65	3344.68	0.000226
2	1.58	-470.60	513.09	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-303.84	508.84	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-157.37	465.56	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-17.72	461.73	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	132.00	457.48	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	264.49	493.11	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	392.68	489.29	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	515.96	485.04	2605.24	3298.52	0.000339
10	8.90	583.20	481.21	3473.65	3292.98	0.000226

## Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	975.30 (975.30)	521.51	2213.20	4139.04	0.005696	0.003041	4.24
2	1.98	-148.55 (-795.64)	521.51	2508.85	-3827.68	0.003041	0.004634	4.81
3	3.46	-735.31 (-1058.20)	521.51	1464.02	-2970.69	0.003041	0.004103	2.81
4	5.04	-1014.72 (-1087.79)	521.51	1060.74	-2212.55	0.003041	0.003041	2.03
5	6.51	-1087.19 (-1087.79)	521.51	1060.74	-2212.55	0.003041	0.003041	2.03
6	8.09	-1046.39 (-1087.79)	521.51	1060.74	-2212.55	0.003041	0.003041	2.03
7	9.56	-911.02 (-1076.91)	521.51	1075.91	-2221.75	0.003041	0.003041	2.06
8	11.14	-611.09 (-941.04)	521.51	1734.60	-3130.03	0.003041	0.004103	3.33
9	12.62	-83.94 (-666.82)	521.51	3308.68	-4230.61	0.003041	0.004634	6.34
10	14.15	854.08 (975.30)	521.51	2213.20	4139.04	0.005696	0.003041	4.24

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-931.09	500.31	41956.04	5072.88	0.001593
2	1.98	-528.67	500.31	12783.48	5072.88	0.001062
3	3.46	-263.81	500.31	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-93.17	500.31	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-3.58	500.31	0.00	0.00	0.000000



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

6	8.09	61.53	500.31	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	135.53	500.31	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	269.57	500.31	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	476.21	500.31	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	761.83	500.31	41956.04	5072.88	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-1098.19 (-1098.19)	490.45	1267.06	-2837.14	0.004247	0.005039	2.58
2	1.90	-120.95 (-732.77)	490.45	2048.70	-3060.89	0.004474	0.004587	4.18
3	3.50	661.47 (1070.71)	490.45	1172.93	2560.63	0.004474	0.004361	2.39
4	4.98	1108.81 (1294.89)	490.45	941.73	2486.34	0.004587	0.004247	1.92
5	6.58	1293.54 (1294.89)	490.45	875.22	2310.74	0.004247	0.004247	1.78
6	8.02	1194.35 (1294.89)	490.45	875.22	2310.74	0.004247	0.004247	1.78
7	9.62	837.38 (1126.85)	490.45	1122.41	2578.83	0.004587	0.004247	2.29
8	11.06	367.90 (756.91)	490.45	1903.11	2937.05	0.004474	0.004361	3.88
9	12.57	-268.05 (-760.81)	490.45	1935.63	-3002.62	0.004474	0.004587	3.95
10	14.15	-1097.46 (-1098.19)	490.45	1267.06	-2837.14	0.004247	0.005039	2.58

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	761.89	507.49	3656.03	4335.99	0.000226
2	1.90	586.04	507.49	1143.46	4335.99	0.000226
3	3.50	391.99	507.49	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	212.48	507.49	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	18.44	507.49	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-156.20	507.49	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-277.27	507.49	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-372.62	507.49	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-471.99	507.49	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-589.32	507.49	3656.03	4335.99	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-975.30 (-1098.19)	946.39	1789.79	-2076.87	0.003041	0.004474	1.89
2	1.58	-553.58 (-879.31)	926.62	2295.15	-2177.95	0.003267	0.004247	2.48
3	2.55	-209.86 (-426.34)	904.66	5872.66	-2767.63	0.003041	0.004247	6.49
4	3.43	-18.23 (-137.21)	884.89	11690.11	-1812.69	0.003041	0.004247	13.21
5	4.31	65.12 (69.65)	865.12	13995.30	1126.75	0.003041	0.004247	16.18
6	5.29	36.14 (69.65)	843.16	13977.75	1154.65	0.003041	0.004247	16.58
7	6.17	-96.29 (-258.73)	823.39	8189.72	-2573.40	0.003041	0.004247	9.95
8	7.05	-327.35 (-575.19)	803.62	3457.51	-2474.71	0.003380	0.004247	4.30
9	8.02	-692.36 (-1023.50)	781.66	1447.86	-1895.83	0.003267	0.004247	1.85
10	8.90	-1098.19 (-1098.19)	761.89	1557.55	-2245.06	0.003041	0.005378	2.04

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	536.07	510.03	3473.65	3334.72	0.000226
2	1.58	420.84	507.20	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	279.69	504.05	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	153.72	501.22	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	33.10	458.93	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-95.99	455.78	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-209.87	492.40	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-320.21	489.57	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-427.83	486.42	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-490.45	483.59	3473.65	3296.42	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-854.08 (-1097.46)	773.82	1353.81	-1920.03	0.003041	0.004474	1.75

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

2	1.58	-449.80 (-756.29)	754.05	2124.61	-2130.92	0.003267	0.004247	2.82
3	2.55	-132.02 (-327.30)	732.09	6208.83	-2775.83	0.003041	0.004247	8.48
4	3.43	36.49 (101.10)	712.32	12827.92	1820.60	0.003041	0.004247	18.01
5	4.31	100.21 (101.10)	692.55	12706.32	1854.82	0.003041	0.004247	18.35
6	5.29	55.03 (101.10)	670.59	12556.41	1892.97	0.003041	0.004247	18.72
7	6.17	-86.95 (-255.73)	650.82	7033.77	-2763.81	0.003041	0.004247	10.81
8	7.05	-323.50 (-574.58)	631.05	2443.23	-2224.60	0.003380	0.004247	3.87
9	8.02	-691.11 (-1023.25)	609.09	1038.85	-1745.24	0.003267	0.004247	1.71
10	8.90	-1097.46 (-1097.46)	589.32	1126.92	-2098.61	0.003041	0.005378	1.91

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-520.04	485.30	3473.65	3298.89	0.000226
2	1.58	-395.99	482.46	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-252.31	479.32	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-129.17	437.03	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-13.61	434.19	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	109.25	431.04	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	218.07	467.67	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	324.40	464.83	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	429.12	461.69	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	490.45	458.85	3473.65	3260.59	0.000226

## Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	673.70 (695.51)	368.28	2182.71	4122.10	0.005696	0.003041	5.93
2	1.98	-92.86 (-539.34)	374.81	2761.55	-3973.85	0.003041	0.004634	7.37
3	3.46	-504.42 (-737.25)	381.09	1566.88	-3031.27	0.003041	0.004103	4.11
4	5.04	-715.02 (-792.60)	387.79	1091.69	-2231.31	0.003041	0.003041	2.82
5	6.51	-786.39 (-792.60)	394.07	1117.01	-2246.66	0.003041	0.003041	2.83
6	8.09	-779.18 (-792.60)	400.77	1144.40	-2263.27	0.003041	0.003041	2.86
7	9.56	-695.27 (-792.60)	407.06	1170.45	-2279.06	0.003041	0.003041	2.88
8	11.14	-474.88 (-728.18)	413.76	1800.60	-3168.90	0.003041	0.004103	4.35
9	12.62	-61.03 (-526.65)	420.04	3410.36	-4275.93	0.003041	0.004634	8.12
10	14.15	695.51 (695.51)	426.56	2706.73	4413.36	0.005696	0.003041	6.35

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-630.11	477.99	41956.04	5040.55	0.001593
2	1.98	-364.77	478.94	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-190.22	479.85	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-77.53	480.83	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-16.71	481.75	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	32.23	482.72	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	93.69	483.64	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	206.94	484.61	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	380.40	485.53	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	618.36	486.48	41956.04	5052.85	0.001593

## Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-720.15 (-768.93)	323.71	1174.85	-2790.67	0.004247	0.005039	3.63
2	1.90	-117.53 (-498.36)	329.00	2006.26	-3039.01	0.004474	0.004587	6.10
3	3.50	376.56 (640.52)	334.83	1399.68	2677.52	0.004474	0.004361	4.18
4	4.98	674.15 (829.99)	340.23	1039.78	2536.54	0.004587	0.004247	3.06
5	6.58	821.75 (831.19)	346.06	985.91	2367.99	0.004247	0.004247	2.85
6	8.02	804.95 (831.19)	351.31	1005.06	2377.89	0.004247	0.004247	2.86
7	9.62	628.84 (797.84)	357.15	1163.91	2600.07	0.004587	0.004247	3.26
8	11.06	327.36 (594.03)	362.42	1740.83	2853.39	0.004474	0.004361	4.80
9	12.57	-130.72 (-499.20)	367.91	2382.75	-3233.04	0.004474	0.004587	6.48
10	14.15	-768.93 (-768.93)	373.66	1414.92	-2911.64	0.004247	0.005039	3.79

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	467.35	483.32	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	364.78	484.08	0.00	0.00	0.000226

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

3	3.50	252.83	484.93	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	149.27	485.71	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	34.96	486.56	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-58.29	487.32	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-161.88	488.16	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-255.44	488.93	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-352.95	489.72	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-455.22	490.56	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-673.70 (-720.15)	640.64	1874.75	-2107.43	0.003041	0.004474	2.93
2	1.58	-372.76 (-600.17)	622.07	2242.32	-2163.38	0.003267	0.004247	3.60
3	2.55	-136.55 (-284.37)	601.44	5849.30	-2765.67	0.003041	0.004247	9.73
4	3.43	-7.73 (-87.36)	582.88	11835.64	-1773.91	0.003041	0.004247	20.31
5	4.31	46.16 (48.45)	564.31	13950.58	1197.82	0.003041	0.004247	24.72
6	5.29	23.89 (48.45)	543.68	13923.49	1240.85	0.003041	0.004247	25.61
7	6.17	-66.18 (-174.22)	525.11	7910.85	-2624.67	0.003041	0.004247	15.07
8	7.05	-219.46 (-381.40)	506.55	3219.49	-2424.09	0.003380	0.004247	6.36
9	8.02	-456.86 (-669.46)	485.92	1349.87	-1859.75	0.003267	0.004247	2.78
10	8.90	-720.15 (-720.15)	467.35	1428.47	-2201.16	0.003041	0.005378	3.06

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	392.21	466.21	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	293.82	463.55	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	190.99	460.59	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	102.89	457.93	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	20.42	415.81	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-65.66	412.85	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-139.59	449.65	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-209.23	446.99	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-274.68	444.03	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-323.71	441.37	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-695.51 (-768.93)	628.51	1659.18	-2029.88	0.003041	0.004474	2.64
2	1.58	-373.09 (-617.81)	609.94	2095.98	-2123.03	0.003267	0.004247	3.44
3	2.55	-117.13 (-275.27)	589.31	5928.91	-2769.46	0.003041	0.004247	10.06
4	3.43	21.97 (83.07)	570.74	12720.10	1851.31	0.003041	0.004247	22.29
5	4.31	80.44 (83.07)	552.18	12566.37	1890.44	0.003041	0.004247	22.76
6	5.29	57.32 (83.07)	531.55	12387.75	1935.89	0.003041	0.004247	23.31
7	6.17	-39.48 (-158.06)	512.98	8291.20	-2554.74	0.003041	0.004247	16.16
8	7.05	-206.87 (-387.01)	494.41	3051.08	-2388.27	0.003380	0.004247	6.17
9	8.02	-471.72 (-713.69)	473.78	1197.30	-1803.58	0.003267	0.004247	2.53
10	8.90	-768.93 (-768.93)	455.22	1271.52	-2147.79	0.003041	0.005378	2.79

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-412.61	464.47	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-316.18	461.81	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-204.32	458.85	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-109.07	416.73	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-20.71	414.07	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	71.92	411.11	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	153.21	447.91	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	232.74	445.25	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	312.62	442.29	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	360.15	439.63	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	707.06 (726.26)	408.32	2378.80	4231.09	0.005696	0.003041	5.83
2	1.98	-63.03 (-514.13)	414.84	3472.44	-4303.60	0.003041	0.004634	8.37
3	3.46	-480.79 (-718.92)	421.12	1885.56	-3218.94	0.003041	0.004103	4.48
4	5.04	-697.52 (-778.99)	427.82	1292.20	-2352.87	0.003041	0.003041	3.02
5	6.51	-772.26 (-778.99)	434.10	1320.86	-2370.24	0.003041	0.003041	3.04
6	8.09	-765.23 (-778.99)	440.81	1351.90	-2389.06	0.003041	0.003041	3.07
7	9.56	-678.31 (-778.99)	447.09	1381.45	-2406.97	0.003041	0.003041	3.09
8	11.14	-452.33 (-710.46)	453.79	2158.77	-3379.83	0.003041	0.004103	4.76
9	12.62	-32.95 (-502.42)	460.07	4263.91	-4656.37	0.003041	0.004634	9.27
10	14.15	726.26 (726.26)	466.59	2906.89	4524.61	0.005696	0.003041	6.23

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-630.56	483.82	41956.04	5049.00	0.001593
2	1.98	-368.55	484.77	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-194.55	485.69	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-80.68	486.66	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-17.92	487.58	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	33.35	488.56	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	96.66	489.47	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	210.89	490.45	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	383.55	491.36	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	618.22	492.31	41956.04	5061.29	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-736.37 (-781.09)	339.72	1224.69	-2815.78	0.004247	0.005039	3.60
2	1.90	-133.32 (-514.46)	345.01	2054.84	-3064.05	0.004474	0.004587	5.96
3	3.50	361.25 (625.52)	350.84	1543.32	2751.57	0.004474	0.004361	4.40
4	4.98	659.27 (815.42)	356.24	1127.85	2581.62	0.004587	0.004247	3.17
5	6.58	807.35 (816.94)	362.07	1068.42	2410.66	0.004247	0.004247	2.95
6	8.02	790.98 (816.94)	367.32	1088.60	2421.10	0.004247	0.004247	2.96
7	9.62	615.33 (784.03)	373.16	1261.21	2649.88	0.004587	0.004247	3.38
8	11.06	314.29 (580.65)	378.43	1919.72	2945.61	0.004474	0.004361	5.07
9	12.57	-143.34 (-511.51)	383.92	2454.21	-3269.87	0.004474	0.004587	6.39
10	14.15	-781.09 (-781.09)	389.67	1465.22	-2936.99	0.004247	0.005039	3.76

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	467.65	485.64	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	365.08	486.40	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	253.13	487.25	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	149.57	488.03	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	35.25	488.88	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-57.99	489.64	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-161.58	490.49	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-255.14	491.25	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-352.65	492.05	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-454.92	492.88	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-707.06 (-736.37)	640.94	1815.87	-2086.25	0.003041	0.004474	2.83
2	1.58	-375.10 (-624.53)	622.37	2123.15	-2130.52	0.003267	0.004247	3.41
3	2.55	-118.07 (-277.34)	601.74	6012.94	-2771.37	0.003041	0.004247	9.99
4	3.43	19.46 (76.28)	583.17	13164.46	1721.85	0.003041	0.004247	22.57
5	4.31	74.59 (76.28)	564.61	13032.32	1760.62	0.003041	0.004247	23.08
6	5.29	46.80 (76.28)	543.98	12878.35	1805.80	0.003041	0.004247	23.67
7	6.17	-51.52 (-166.79)	525.41	8137.04	-2583.08	0.003041	0.004247	15.49
8	7.05	-213.28 (-382.47)	506.84	3209.52	-2421.97	0.003380	0.004247	6.33
9	8.02	-460.73 (-682.55)	486.21	1315.88	-1847.23	0.003267	0.004247	2.71
10	8.90	-736.37 (-736.37)	467.65	1389.47	-2187.90	0.003041	0.005378	2.97

Verifiche taglio

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	434.59	466.25	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	322.26	463.59	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	205.78	460.63	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	108.45	418.51	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	18.22	415.85	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-73.70	412.90	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-148.93	449.69	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-218.60	447.03	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-286.59	444.07	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-339.72	441.41	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-726.26 (-781.09)	628.21	1621.76	-2016.42	0.003041	0.004474	2.58
2	1.58	-376.38 (-639.91)	609.64	1996.45	-2095.58	0.003267	0.004247	3.27
3	2.55	-102.98 (-270.68)	589.01	6031.58	-2771.80	0.003041	0.004247	10.24
4	3.43	43.33 (106.08)	570.45	11534.64	2144.99	0.003041	0.004247	20.22
5	4.31	103.59 (106.08)	551.88	11359.36	2183.46	0.003041	0.004247	20.58
6	5.29	78.34 (106.08)	531.25	11157.09	2227.86	0.003041	0.004247	21.00
7	6.17	-22.94 (-146.18)	512.68	8697.66	-2480.01	0.003041	0.004247	16.96
8	7.05	-196.90 (-383.63)	494.12	3085.56	-2395.60	0.003380	0.004247	6.24
9	8.02	-471.78 (-722.97)	473.49	1176.09	-1795.76	0.003267	0.004247	2.48
10	8.90	-781.09 (-781.09)	454.92	1245.82	-2139.05	0.003041	0.005378	2.74

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-451.31	464.43	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-340.48	461.77	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-216.67	458.81	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-114.03	416.69	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-20.77	414.03	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	75.47	411.07	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	159.23	447.87	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	241.26	445.21	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	324.54	442.25	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	375.81	439.59	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	667.55 (702.43)	368.43	2153.55	4105.89	0.005696	0.003041	5.85
2	1.98	-90.78 (-533.45)	374.95	2814.73	-4004.61	0.003041	0.004634	7.51
3	3.46	-499.98 (-732.71)	381.23	1581.71	-3040.00	0.003041	0.004103	4.15
4	5.04	-712.11 (-795.29)	387.93	1087.02	-2228.48	0.003041	0.003041	2.80
5	6.51	-787.09 (-795.29)	394.21	1112.19	-2243.74	0.003041	0.003041	2.82
6	8.09	-784.47 (-795.29)	400.92	1139.41	-2260.24	0.003041	0.003041	2.84
7	9.56	-704.03 (-795.29)	407.20	1165.31	-2275.94	0.003041	0.003041	2.86
8	11.14	-484.50 (-739.03)	413.90	1762.04	-3146.19	0.003041	0.004103	4.26
9	12.62	-66.48 (-538.49)	420.18	3297.07	-4225.43	0.003041	0.004634	7.85
10	14.15	702.43 (702.43)	426.70	2667.83	4391.74	0.005696	0.003041	6.25

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-622.54	478.01	41956.04	5040.58	0.001593
2	1.98	-361.66	478.96	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-190.15	479.87	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-79.47	480.85	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-19.56	481.77	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	29.44	482.74	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	92.03	483.66	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	207.95	484.63	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	385.64	485.55	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	629.57	486.50	41956.04	5052.88	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-735.79 (-783.92)	328.85	1169.57	-2788.01	0.004247	0.005039	3.56
2	1.90	-137.31 (-519.28)	334.14	1930.34	-2999.89	0.004474	0.004587	5.78
3	3.50	365.33 (639.30)	339.98	1433.04	2694.72	0.004474	0.004361	4.22
4	4.98	679.14 (844.93)	345.37	1036.05	2534.62	0.004587	0.004247	3.00
5	6.58	843.66 (859.27)	351.21	963.02	2356.15	0.004247	0.004247	2.74
6	8.02	838.60 (859.27)	356.46	981.35	2365.63	0.004247	0.004247	2.75
7	9.62	662.84 (835.97)	362.29	1116.24	2575.67	0.004587	0.004247	3.08
8	11.06	348.10 (627.02)	367.56	1643.12	2803.02	0.004474	0.004361	4.47
9	12.57	-127.54 (-508.11)	373.05	2368.15	-3225.52	0.004474	0.004587	6.35
10	14.15	-783.92 (-783.92)	378.81	1404.39	-2906.34	0.004247	0.005039	3.71

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	459.62	484.06	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	365.87	484.83	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	262.42	485.67	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	158.80	486.46	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	46.86	487.30	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-53.89	488.06	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-165.83	488.91	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-267.17	489.67	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-364.53	490.47	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-466.65	491.30	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-667.55 (-735.79)	632.91	1784.99	-2075.14	0.003041	0.004474	2.82
2	1.58	-367.31 (-594.07)	614.35	2235.17	-2161.41	0.003267	0.004247	3.64
3	2.55	-132.01 (-278.95)	593.72	5892.81	-2768.64	0.003041	0.004247	9.93
4	3.43	-4.37 (-82.78)	575.15	12000.68	-1727.32	0.003041	0.004247	20.87
5	4.31	47.96 (49.85)	556.58	13919.78	1246.76	0.003041	0.004247	25.01
6	5.29	23.43 (49.85)	535.95	13891.25	1292.09	0.003041	0.004247	25.92
7	6.17	-69.32 (-180.06)	517.39	7659.82	-2665.83	0.003041	0.004247	14.80
8	7.05	-226.00 (-391.31)	498.82	3041.99	-2386.33	0.003380	0.004247	6.10
9	8.02	-468.03 (-684.53)	478.19	1281.59	-1834.61	0.003267	0.004247	2.68
10	8.90	-735.79 (-735.79)	459.62	1360.56	-2178.07	0.003041	0.005378	2.96

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	391.47	465.10	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	292.97	462.44	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	189.85	459.48	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	101.31	456.82	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	18.38	414.70	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-68.37	411.75	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-143.08	448.54	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-213.57	445.88	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-279.72	442.92	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-328.85	440.26	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-702.43 (-783.92)	639.94	1656.16	-2028.80	0.003041	0.004474	2.59
2	1.58	-378.80 (-624.80)	621.37	2117.18	-2128.87	0.003267	0.004247	3.41
3	2.55	-121.20 (-280.57)	600.74	5929.95	-2769.49	0.003041	0.004247	9.87
4	3.43	19.12 (80.82)	582.18	12919.71	1793.67	0.003041	0.004247	22.19
5	4.31	78.18 (80.82)	563.61	12784.44	1833.36	0.003041	0.004247	22.68
6	5.29	54.69 (80.82)	542.98	12615.66	1877.89	0.003041	0.004247	23.23
7	6.17	-43.55 (-163.94)	524.41	8216.21	-2568.53	0.003041	0.004247	15.67
8	7.05	-213.48 (-396.40)	505.85	3046.42	-2387.28	0.003380	0.004247	6.02
9	8.02	-482.36 (-727.98)	485.22	1203.70	-1805.93	0.003267	0.004247	2.48



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

10	8.90	-783.92 (-783.92)	466.65	1280.30	-2150.77	0.003041	0.005378	2.74
----	------	-------------------	--------	---------	----------	----------	----------	------

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-413.64	466.11	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-317.84	463.45	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-205.90	460.49	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-110.10	418.37	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-20.87	415.71	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	73.01	412.75	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	155.54	449.55	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	236.32	446.89	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	317.33	443.93	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	365.26	441.27	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>ti</sub>	M <sub>ti</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	699.67 (732.67)	407.71	2343.59	4211.52	0.005696	0.003041	5.75
2	1.98	-62.02 (-509.12)	414.23	3517.98	-4323.90	0.003041	0.004634	8.49
3	3.46	-477.17 (-715.00)	420.51	1897.18	-3225.78	0.003041	0.004103	4.51
4	5.04	-695.18 (-782.07)	427.21	1281.85	-2346.59	0.003041	0.003041	3.00
5	6.51	-773.38 (-782.07)	433.50	1310.24	-2363.80	0.003041	0.003041	3.02
6	8.09	-770.86 (-782.07)	440.20	1340.99	-2382.44	0.003041	0.003041	3.05
7	9.56	-687.44 (-782.07)	446.48	1370.26	-2400.19	0.003041	0.003041	3.07
8	11.14	-462.40 (-721.70)	453.18	2100.94	-3345.77	0.003041	0.004103	4.64
9	12.62	-38.91 (-514.74)	459.46	4085.27	-4576.74	0.003041	0.004634	8.89
10	14.15	732.67 (732.67)	465.98	2861.75	4499.52	0.005696	0.003041	6.14

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-622.93	483.73	41956.04	5048.87	0.001593
2	1.98	-365.28	484.68	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-194.30	485.60	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-82.49	486.57	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-20.69	487.49	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	30.57	488.47	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	94.97	489.38	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	211.85	490.36	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	388.75	491.27	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	629.48	492.22	41956.04	5061.17	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>ti</sub>	M <sub>ti</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-751.24 (-796.00)	344.41	1216.56	-2811.69	0.004247	0.005039	3.53
2	1.90	-152.40 (-534.63)	349.70	1978.42	-3024.67	0.004474	0.004587	5.66
3	3.50	350.63 (624.86)	355.53	1574.85	2767.82	0.004474	0.004361	4.43
4	4.98	664.81 (830.86)	360.93	1119.65	2577.42	0.004587	0.004247	3.10
5	6.58	829.72 (845.51)	366.76	1039.12	2395.51	0.004247	0.004247	2.83
6	8.02	825.02 (845.51)	372.01	1058.38	2405.47	0.004247	0.004247	2.85
7	9.62	649.65 (822.52)	377.85	1203.79	2620.49	0.004587	0.004247	3.19
8	11.06	335.26 (613.93)	383.11	1799.49	2883.63	0.004474	0.004361	4.70
9	12.57	-140.00 (-520.31)	388.60	2434.63	-3259.78	0.004474	0.004587	6.27
10	14.15	-796.00 (-796.00)	394.36	1451.71	-2930.18	0.004247	0.005039	3.68

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	459.87	486.32	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	366.12	487.08	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	262.67	487.93	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	159.05	488.71	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	47.11	489.56	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-53.64	490.32	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-165.58	491.17	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-266.92	491.93	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-364.28	492.73	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-466.40	493.56	0.00	0.00	0.000226

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-699.67 (-751.24)	633.16	1733.28	-2056.54	0.003041	0.004474	2.74
2	1.58	-369.24 (-617.28)	614.59	2120.53	-2129.80	0.003267	0.004247	3.45
3	2.55	-114.04 (-271.82)	593.96	6058.07	-2772.40	0.003041	0.004247	10.20
4	3.43	21.74 (76.31)	575.40	13108.30	1738.33	0.003041	0.004247	22.78
5	4.31	75.04 (76.31)	556.83	12973.64	1777.84	0.003041	0.004247	23.30
6	5.29	45.09 (76.31)	536.20	12816.66	1823.90	0.003041	0.004247	23.90
7	6.17	-55.28 (-172.58)	517.63	7886.10	-2629.22	0.003041	0.004247	15.23
8	7.05	-219.84 (-392.03)	499.07	3036.30	-2385.12	0.003380	0.004247	6.08
9	8.02	-471.53 (-696.89)	478.44	1252.04	-1823.73	0.003267	0.004247	2.62
10	8.90	-751.24 (-751.24)	459.87	1326.12	-2166.36	0.003041	0.005378	2.88

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	432.89	465.14	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	320.46	462.47	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	203.85	459.52	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	106.41	417.40	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	16.07	414.74	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-75.97	411.78	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-151.55	448.58	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-222.48	445.92	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-291.17	442.96	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-344.41	440.30	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-732.67 (-796.00)	639.69	1619.94	-2015.77	0.003041	0.004474	2.53
2	1.58	-382.00 (-646.53)	621.13	2019.30	-2101.88	0.003267	0.004247	3.25
3	2.55	-107.24 (-276.01)	600.50	6030.40	-2771.77	0.003041	0.004247	10.04
4	3.43	40.14 (103.42)	581.93	11773.15	2092.30	0.003041	0.004247	20.23
5	4.31	100.92 (103.42)	563.36	11602.90	2130.01	0.003041	0.004247	20.60
6	5.29	75.28 (103.42)	542.73	11405.46	2173.35	0.003041	0.004247	21.01
7	6.17	-27.41 (-152.42)	524.17	8594.25	-2499.02	0.003041	0.004247	16.40
8	7.05	-203.84 (-393.25)	505.60	3077.93	-2393.98	0.003380	0.004247	6.09
9	8.02	-482.58 (-737.24)	484.97	1182.94	-1798.29	0.003267	0.004247	2.44
10	8.90	-796.00 (-796.00)	466.40	1255.22	-2142.24	0.003041	0.005378	2.69

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-451.77	466.07	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-341.77	463.41	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-218.05	460.45	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-114.96	418.34	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-20.88	415.67	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	76.54	412.72	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	161.50	449.51	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	244.72	446.85	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	329.02	443.90	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	380.57	441.23	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	660.50 (708.54)	367.66	2121.17	4087.89	0.005696	0.003041	5.77
2	1.98	-85.43 (-522.08)	374.18	2902.24	-4049.46	0.003041	0.004634	7.76
3	3.46	-490.42 (-722.16)	380.46	1610.51	-3056.96	0.003041	0.004103	4.23
4	5.04	-703.39 (-792.32)	387.16	1089.74	-2230.13	0.003041	0.003041	2.81
5	6.51	-781.84 (-792.32)	393.44	1115.04	-2245.47	0.003041	0.003041	2.83
6	8.09	-783.81 (-792.32)	400.14	1142.41	-2262.06	0.003041	0.003041	2.85



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

7	9.56	-706.99 (-792.32)	406.43	1168.44	-2277.84	0.003041	0.003041	2.87
8	11.14	-489.00 (-743.83)	413.13	1740.32	-3133.41	0.003041	0.004103	4.21
9	12.62	-68.62 (-544.75)	419.41	3230.28	-4195.67	0.003041	0.004634	7.70
10	14.15	708.54 (708.54)	425.93	2626.10	4368.54	0.005696	0.003041	6.17

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-611.30	477.90	41956.04	5040.42	0.001593
2	1.98	-356.74	478.85	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-189.34	479.76	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-81.23	480.74	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-22.39	481.65	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	26.62	482.63	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	90.17	483.55	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	208.19	484.52	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	389.00	485.44	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	637.17	486.39	41956.04	5052.71	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-720.67 (-768.52)	324.13	1177.59	-2792.05	0.004247	0.005039	3.63
2	1.90	-138.91 (-508.77)	329.42	1948.43	-3009.21	0.004474	0.004587	5.91
3	3.50	345.05 (606.75)	335.25	1511.21	2735.02	0.004474	0.004361	4.51
4	4.98	645.14 (806.78)	340.65	1079.62	2556.93	0.004587	0.004247	3.17
5	6.58	809.98 (830.08)	346.48	989.12	2369.65	0.004247	0.004247	2.85
6	8.02	816.62 (830.08)	351.73	1008.31	2379.58	0.004247	0.004247	2.87
7	9.62	657.73 (820.94)	357.57	1123.48	2579.38	0.004587	0.004247	3.14
8	11.06	358.84 (627.58)	362.84	1610.99	2786.45	0.004474	0.004361	4.44
9	12.57	-108.14 (-486.88)	368.33	2486.13	-3286.32	0.004474	0.004587	6.75
10	14.15	-768.52 (-768.52)	374.08	1418.03	-2913.21	0.004247	0.005039	3.79

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	448.16	483.38	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	354.27	484.14	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	250.67	484.99	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	154.83	485.77	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	51.23	486.62	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-42.01	487.38	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-156.33	488.23	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-257.42	488.99	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-362.78	489.79	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-474.40	490.62	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-660.50 (-720.67)	621.45	1791.45	-2077.47	0.003041	0.004474	2.88
2	1.58	-361.72 (-587.17)	602.89	2212.97	-2155.29	0.003267	0.004247	3.67
3	2.55	-128.08 (-273.78)	582.26	5887.95	-2768.53	0.003041	0.004247	10.11
4	3.43	-1.65 (-79.27)	563.69	12094.71	-1700.78	0.003041	0.004247	21.46
5	4.31	50.09 (51.97)	545.12	13872.16	1322.42	0.003041	0.004247	25.45
6	5.29	25.96 (51.97)	524.49	13841.35	1371.38	0.003041	0.004247	26.39
7	6.17	-65.29 (-174.13)	505.93	7718.61	-2656.63	0.003041	0.004247	15.26
8	7.05	-219.30 (-381.68)	487.36	3048.95	-2387.81	0.003380	0.004247	6.26
9	8.02	-457.08 (-669.89)	466.73	1277.07	-1832.94	0.003267	0.004247	2.74
10	8.90	-720.67 (-720.67)	448.16	1352.84	-2175.44	0.003041	0.005378	3.02

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	389.83	463.46	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	291.28	460.80	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	188.25	457.84	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	100.28	455.18	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	18.24	413.06	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-67.23	410.10	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-140.63	446.90	0.00	0.00	0.000000

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

8	7.05	-209.80	444.24	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-274.95	441.28	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-324.13	438.62	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-708.54 (-768.52)	647.69	1733.18	-2056.51	0.003041	0.004474	2.68
2	1.58	-384.50 (-631.17)	629.13	2123.78	-2130.69	0.003267	0.004247	3.38
3	2.55	-125.81 (-286.24)	608.50	5885.22	-2768.47	0.003041	0.004247	9.67
4	3.43	15.85 (79.79)	589.93	13027.80	1761.95	0.003041	0.004247	22.08
5	4.31	76.57 (79.79)	571.36	12895.59	1800.74	0.003041	0.004247	22.57
6	5.29	55.40 (79.79)	550.73	12741.48	1845.87	0.003041	0.004247	23.14
7	6.17	-40.19 (-157.95)	532.17	8486.54	-2518.83	0.003041	0.004247	15.95
8	7.05	-206.83 (-386.52)	513.60	3221.71	-2424.56	0.003380	0.004247	6.27
9	8.02	-471.31 (-713.17)	492.97	1263.56	-1827.97	0.003267	0.004247	2.56
10	8.90	-768.52 (-768.52)	474.40	1340.25	-2171.16	0.003041	0.005378	2.83

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-413.72	467.22	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-318.70	464.56	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-207.28	461.60	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-111.82	419.48	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-22.99	416.82	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	70.30	413.86	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	152.14	450.66	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	232.15	448.00	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	312.48	445.04	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	360.29	442.38	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	695.67 (739.90)	408.64	2318.19	4197.40	0.005696	0.003041	5.67
2	1.98	-54.03 (-495.59)	415.16	3684.28	-4398.02	0.003041	0.004634	8.87
3	3.46	-465.59 (-702.94)	421.44	1954.10	-3259.30	0.003041	0.004103	4.64
4	5.04	-685.05 (-778.22)	428.14	1295.57	-2354.91	0.003041	0.003041	3.03
5	6.51	-767.12 (-778.22)	434.43	1324.31	-2372.33	0.003041	0.003041	3.05
6	8.09	-769.39 (-778.22)	441.13	1355.43	-2391.20	0.003041	0.003041	3.07
7	9.56	-689.57 (-778.22)	447.41	1385.06	-2409.16	0.003041	0.003041	3.10
8	11.14	-465.92 (-725.65)	454.11	2089.61	-3339.10	0.003041	0.004103	4.60
9	12.62	-39.92 (-519.95)	460.39	4031.19	-4552.64	0.003041	0.004634	8.76
10	14.15	739.90 (739.90)	466.92	2827.39	4480.43	0.005696	0.003041	6.06

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-611.82	483.87	41956.04	5049.06	0.001593
2	1.98	-360.75	484.82	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-193.91	485.73	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-84.59	486.71	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-23.71	487.63	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	27.70	488.60	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	93.17	489.52	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	212.20	490.49	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	392.18	491.41	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	636.97	492.36	41956.04	5061.36	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-738.02 (-780.89)	340.96	1230.78	-2818.86	0.004247	0.005039	3.61
2	1.90	-155.72 (-525.96)	346.24	1997.69	-3034.60	0.004474	0.004587	5.77
3	3.50	328.81 (590.89)	352.08	1682.15	2823.14	0.004474	0.004361	4.78

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

4	4.98	629.44 (791.46)	357.47	1177.50	2607.03	0.004587	0.004247	3.29
5	6.58	794.86 (815.22)	363.31	1076.09	2414.63	0.004247	0.004247	2.96
6	8.02	802.02 (815.22)	368.56	1096.39	2425.13	0.004247	0.004247	2.97
7	9.62	643.71 (806.54)	374.39	1220.35	2628.97	0.004587	0.004247	3.26
8	11.06	345.34 (613.71)	379.66	1776.61	2871.83	0.004474	0.004361	4.68
9	12.57	-121.08 (-499.44)	385.15	2566.02	-3327.49	0.004474	0.004587	6.66
10	14.15	-780.89 (-780.89)	390.91	1471.92	-2940.36	0.004247	0.005039	3.77

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	448.53	485.82	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	354.64	486.58	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	251.03	487.43	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	155.19	488.21	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	51.59	489.06	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-41.65	489.82	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-155.96	490.66	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-257.05	491.43	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-362.42	492.22	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-474.04	493.06	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-695.67 (-738.02)	621.82	1732.50	-2056.26	0.003041	0.004474	2.79
2	1.58	-364.81 (-613.20)	603.25	2085.81	-2120.22	0.003267	0.004247	3.46
3	2.55	-109.17 (-267.26)	582.62	6042.89	-2772.05	0.003041	0.004247	10.37
4	3.43	26.93 (81.81)	564.05	12736.34	1847.18	0.003041	0.004247	22.58
5	4.31	80.49 (81.81)	545.49	12580.89	1886.74	0.003041	0.004247	23.06
6	5.29	50.77 (81.81)	524.86	12400.17	1932.73	0.003041	0.004247	23.63
7	6.17	-49.44 (-166.45)	506.29	7957.41	-2616.11	0.003041	0.004247	15.72
8	7.05	-212.86 (-383.09)	487.72	3036.67	-2385.20	0.003380	0.004247	6.23
9	8.02	-461.37 (-684.01)	467.09	1243.15	-1820.46	0.003267	0.004247	2.66
10	8.90	-738.02 (-738.02)	448.53	1314.11	-2162.27	0.003041	0.005378	2.93

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	433.42	463.51	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	320.93	460.85	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	204.25	457.89	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	106.75	415.77	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	16.34	413.11	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-75.77	410.16	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-151.18	446.95	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-219.93	444.29	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-287.65	441.33	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-340.96	438.67	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-739.90 (-780.89)	647.33	1692.69	-2041.94	0.003041	0.004474	2.61
2	1.58	-387.87 (-653.72)	628.76	2022.46	-2102.75	0.003267	0.004247	3.22
3	2.55	-111.36 (-281.57)	608.13	5984.10	-2770.72	0.003041	0.004247	9.84
4	3.43	37.70 (103.28)	589.57	11842.72	2074.60	0.003041	0.004247	20.09
5	4.31	100.31 (103.28)	571.00	11681.16	2112.83	0.003041	0.004247	20.46
6	5.29	77.04 (103.28)	550.37	11486.65	2155.53	0.003041	0.004247	20.87
7	6.17	-23.06 (-145.54)	531.80	8912.15	-2439.01	0.003041	0.004247	16.76
8	7.05	-196.38 (-382.81)	513.24	3262.15	-2433.16	0.003380	0.004247	6.36
9	8.02	-471.15 (-722.53)	492.61	1240.48	-1819.47	0.003267	0.004247	2.52
10	8.90	-780.89 (-780.89)	474.04	1312.22	-2161.63	0.003041	0.005378	2.77

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-453.12	467.17	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-343.48	464.51	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-219.91	461.55	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-116.95	419.43	0.00	0.00	0.000000

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

5	4.31	-23.11	416.77	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	73.84	413.81	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	158.24	450.61	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	240.87	447.95	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	324.78	444.99	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	376.54	442.33	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	652.82 (706.09)	370.68	2156.25	4107.39	0.005696	0.003041	5.82
2	1.98	-72.37 (-498.18)	377.20	3149.46	-4159.64	0.003041	0.004634	8.35
3	3.46	-468.54 (-696.37)	383.48	1718.43	-3120.51	0.003041	0.004103	4.48
4	5.04	-679.12 (-770.02)	390.18	1147.92	-2265.40	0.003041	0.003041	2.94
5	6.51	-758.46 (-770.02)	396.46	1174.79	-2281.69	0.003041	0.003041	2.96
6	8.09	-762.49 (-770.02)	403.17	1203.88	-2299.32	0.003041	0.003041	2.99
7	9.56	-688.00 (-770.02)	409.45	1231.56	-2316.11	0.003041	0.003041	3.01
8	11.14	-473.57 (-724.70)	416.15	1829.46	-3185.90	0.003041	0.004103	4.40
9	12.62	-59.26 (-528.47)	422.43	3422.18	-4281.20	0.003041	0.004634	8.10
10	14.15	706.09 (706.09)	428.95	2668.07	4391.87	0.005696	0.003041	6.22

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-593.06	478.34	41956.04	5041.05	0.001593
2	1.98	-347.88	479.29	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-186.13	480.20	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-81.18	481.18	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-23.50	482.09	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	25.17	483.07	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	88.38	483.99	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	205.17	484.96	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	383.34	485.88	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	627.12	486.83	41956.04	5053.35	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-706.26 (-754.18)	323.53	1203.29	-2805.00	0.004247	0.005039	3.72
2	1.90	-149.22 (-504.67)	328.81	1966.78	-3018.67	0.004474	0.004587	5.98
3	3.50	318.71 (573.91)	334.65	1630.70	2796.62	0.004474	0.004361	4.87
4	4.98	614.77 (777.23)	340.04	1129.94	2582.68	0.004587	0.004247	3.32
5	6.58	786.58 (810.09)	345.88	1018.16	2384.67	0.004247	0.004247	2.94
6	8.02	797.42 (810.09)	351.13	1038.08	2394.97	0.004247	0.004247	2.96
7	9.62	642.01 (800.93)	356.96	1157.29	2596.68	0.004587	0.004247	3.24
8	11.06	350.20 (612.99)	362.23	1662.13	2812.82	0.004474	0.004361	4.59
9	12.57	-106.94 (-477.99)	367.72	2555.78	-3322.21	0.004474	0.004587	6.95
10	14.15	-754.18 (-754.18)	373.48	1450.84	-2929.74	0.004247	0.005039	3.88

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	429.59	483.29	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	340.47	484.06	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	244.44	484.90	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	155.61	485.68	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	57.11	486.53	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-42.05	487.29	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-152.22	488.14	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-251.72	488.90	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-355.42	489.70	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-464.18	490.53	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

1	0.70	-652.82 (-706.26)	602.88	1765.37	-2068.09	0.003041	0.004474	2.93
2	1.58	-351.97 (-578.42)	584.31	2163.46	-2141.64	0.003267	0.004247	3.70
3	2.55	-118.17 (-263.40)	563.68	5926.72	-2769.41	0.003041	0.004247	10.51
4	3.43	7.51 (59.96)	545.12	13752.37	1512.76	0.003041	0.004247	25.23
5	4.31	58.32 (59.96)	526.55	13711.24	1561.42	0.003041	0.004247	26.04
6	5.29	33.27 (59.96)	505.92	13556.68	1606.77	0.003041	0.004247	26.80
7	6.17	-57.41 (-164.91)	487.35	7809.13	-2642.46	0.003041	0.004247	16.02
8	7.05	-209.44 (-369.46)	468.79	3022.65	-2382.22	0.003380	0.004247	6.45
9	8.02	-444.14 (-654.82)	448.16	1246.86	-1821.82	0.003267	0.004247	2.78
10	8.90	-706.26 (-706.26)	429.59	1315.53	-2162.75	0.003041	0.005378	3.06

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	393.27	460.80	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	292.57	458.13	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	187.63	455.18	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	99.45	413.06	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	17.18	410.40	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-67.29	407.44	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-138.89	444.24	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-206.75	441.58	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-272.20	438.62	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-323.53	435.96	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-706.09 (-754.18)	637.47	1740.49	-2059.13	0.003041	0.004474	2.73
2	1.58	-380.43 (-628.00)	618.90	2090.86	-2121.61	0.003267	0.004247	3.38
3	2.55	-121.10 (-281.86)	598.27	5875.03	-2767.82	0.003041	0.004247	9.82
4	3.43	20.81 (85.42)	579.71	12662.74	1865.91	0.003041	0.004247	21.84
5	4.31	81.96 (85.42)	561.14	12510.95	1904.54	0.003041	0.004247	22.30
6	5.29	61.87 (85.42)	540.51	12334.74	1949.38	0.003041	0.004247	22.82
7	6.17	-32.08 (-148.03)	521.94	8725.80	-2474.84	0.003041	0.004247	16.72
8	7.05	-196.57 (-374.14)	503.38	3278.28	-2436.59	0.003380	0.004247	6.51
9	8.02	-458.52 (-698.52)	482.75	1263.22	-1827.85	0.003267	0.004247	2.62
10	8.90	-754.18 (-754.18)	464.18	1335.26	-2169.46	0.003041	0.005378	2.88

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-416.40	465.75	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-319.86	463.09	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-207.69	460.14	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-112.24	418.02	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-23.85	415.36	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	68.66	412.40	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	149.81	449.19	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	229.42	446.53	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	310.08	443.58	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	359.31	440.92	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	713.78 (734.78)	381.41	2122.29	4088.51	0.005696	0.003041	5.56
2	1.98	-108.62 (-586.80)	387.93	2543.88	-3847.94	0.003041	0.004634	6.56
3	3.46	-548.99 (-797.58)	394.22	1470.06	-2974.25	0.003041	0.004103	3.73
4	5.04	-773.71 (-856.61)	400.92	1025.55	-2191.22	0.003041	0.003041	2.56
5	6.51	-849.83 (-856.61)	407.20	1048.13	-2204.90	0.003041	0.003041	2.57
6	8.09	-842.72 (-856.61)	413.90	1072.52	-2219.69	0.003041	0.003041	2.59
7	9.56	-754.25 (-856.61)	420.18	1095.69	-2233.74	0.003041	0.003041	2.61
8	11.14	-519.96 (-790.20)	426.88	1670.53	-3092.30	0.003041	0.004103	3.91
9	12.62	-77.48 (-576.52)	433.17	3113.23	-4143.49	0.003041	0.004634	7.19
10	14.15	734.78 (734.78)	439.69	2608.15	4358.57	0.005696	0.003041	5.93

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-676.63	479.90	41956.04	5043.32	0.001593

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

2	1.98	-390.67	480.85	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-203.10	481.77	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-82.51	482.74	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-17.89	483.66	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	33.89	484.63	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	99.31	485.55	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	220.79	486.53	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	407.71	487.44	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	664.82	488.39	41956.04	5055.62	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-755.64 (-804.11)	335.95	1163.54	-2784.97	0.004247	0.005039	3.46
2	1.90	-120.60 (-522.01)	341.24	1976.59	-3023.73	0.004474	0.004587	5.79
3	3.50	400.36 (678.81)	347.07	1358.02	2656.04	0.004474	0.004361	3.91
4	4.98	714.49 (879.19)	352.47	1010.99	2521.80	0.004587	0.004247	2.87
5	6.58	871.00 (881.33)	358.30	956.51	2352.79	0.004247	0.004247	2.67
6	8.02	854.23 (881.33)	363.55	974.33	2362.00	0.004247	0.004247	2.68
7	9.62	669.29 (847.10)	369.38	1125.13	2580.22	0.004587	0.004247	3.05
8	11.06	351.81 (632.80)	374.65	1666.75	2815.20	0.004474	0.004361	4.45
9	12.57	-131.03 (-519.55)	380.14	2355.13	-3218.81	0.004474	0.004587	6.20
10	14.15	-804.11 (-804.11)	385.90	1391.72	-2899.95	0.004247	0.005039	3.61

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	492.35	485.09	3656.03	4303.55	0.000226
2	1.90	384.49	485.86	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	266.71	486.70	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	157.75	487.49	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	37.61	488.33	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-60.89	489.09	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-170.32	489.94	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-269.14	490.70	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-372.14	491.50	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-480.17	492.33	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-713.78 (-755.64)	688.06	1940.50	-2131.09	0.003041	0.004474	2.82
2	1.58	-401.40 (-638.90)	667.09	2265.54	-2169.79	0.003267	0.004247	3.40
3	2.55	-153.07 (-309.16)	643.79	5740.10	-2756.50	0.003041	0.004247	8.92
4	3.43	-16.38 (-101.23)	622.82	11478.95	-1865.67	0.003041	0.004247	18.43
5	4.31	41.80 (44.58)	601.85	14049.48	1040.67	0.003041	0.004247	23.34
6	5.29	20.01 (44.58)	578.56	14024.33	1080.64	0.003041	0.004247	24.24
7	6.17	-73.43 (-186.13)	557.59	7879.85	-2630.37	0.003041	0.004247	14.13
8	7.05	-233.43 (-402.79)	536.62	3233.48	-2427.06	0.003380	0.004247	6.03
9	8.02	-481.60 (-703.67)	513.32	1359.16	-1863.17	0.003267	0.004247	2.65
10	8.90	-755.64 (-755.64)	492.35	1435.84	-2203.67	0.003041	0.005378	2.92

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	405.24	473.01	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	306.84	470.00	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	201.67	466.66	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	109.62	463.65	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	22.99	421.19	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-67.70	417.85	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-145.61	454.30	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-218.81	451.30	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-286.92	447.96	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-335.95	444.95	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m



Relazione di calcolo monolite assi Nord e SudVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-734.78 (-804.11)	675.88	1726.57	-2054.13	0.003041	0.004474	2.55
2	1.58	-400.62 (-655.15)	654.91	2132.25	-2133.03	0.003267	0.004247	3.26
3	2.55	-133.47 (-299.14)	631.61	5837.32	-2764.66	0.003041	0.004247	9.24
4	3.43	12.85 (78.42)	610.64	13238.64	1700.09	0.003041	0.004247	21.68
5	4.31	75.29 (78.42)	589.68	13096.86	1741.69	0.003041	0.004247	22.21
6	5.29	52.58 (78.42)	566.38	12930.96	1790.37	0.003041	0.004247	22.83
7	6.17	-47.42 (-170.41)	545.41	8219.09	-2568.00	0.003041	0.004247	15.07
8	7.05	-221.16 (-408.30)	524.44	3073.85	-2393.11	0.003380	0.004247	5.86
9	8.02	-496.14 (-747.21)	501.14	1213.66	-1809.60	0.003267	0.004247	2.42
10	8.90	-804.11 (-804.11)	480.17	1285.35	-2152.49	0.003041	0.005378	2.68

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-426.17	471.26	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-328.85	468.25	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-214.04	464.91	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-115.28	422.45	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-23.09	419.45	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	73.88	416.11	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	158.90	452.56	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	241.78	449.55	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	324.37	446.21	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	372.64	443.21	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	739.45 (761.49)	415.73	2279.92	4176.13	0.005696	0.003041	5.48
2	1.98	-85.37 (-566.98)	422.25	3072.14	-4125.18	0.003041	0.004634	7.28
3	3.46	-530.42 (-783.04)	428.53	1702.66	-3111.22	0.003041	0.004103	3.97
4	5.04	-759.80 (-845.51)	435.23	1174.39	-2281.44	0.003041	0.003041	2.70
5	6.51	-838.42 (-845.51)	441.51	1199.19	-2296.48	0.003041	0.003041	2.72
6	8.09	-831.19 (-845.51)	448.22	1226.01	-2312.74	0.003041	0.003041	2.74
7	9.56	-740.00 (-845.51)	454.50	1251.50	-2328.19	0.003041	0.003041	2.75
8	11.14	-500.80 (-775.29)	461.20	1930.64	-3245.48	0.003041	0.004103	4.19
9	12.62	-53.40 (-555.94)	467.48	3706.60	-4407.97	0.003041	0.004634	7.93
10	14.15	761.49 (761.49)	474.00	2768.59	4447.74	0.005696	0.003041	5.84

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-676.70	484.90	41956.04	5050.56	0.001593
2	1.98	-393.47	485.85	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-206.39	486.77	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-84.89	487.74	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-18.70	488.66	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	34.97	489.63	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	101.93	490.55	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	224.26	491.53	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	410.57	492.44	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	665.00	493.39	41956.04	5062.86	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-767.33 (-816.48)	350.27	1203.35	-2805.04	0.004247	0.005039	3.44
2	1.90	-132.36 (-533.72)	355.55	2034.09	-3053.36	0.004474	0.004587	5.72
3	3.50	388.52 (666.91)	361.39	1470.75	2714.16	0.004474	0.004361	4.07
4	4.98	702.58 (867.22)	366.78	1081.94	2558.11	0.004587	0.004247	2.95
5	6.58	859.00 (869.31)	372.62	1023.29	2387.32	0.004247	0.004247	2.75
6	8.02	842.17 (869.31)	377.87	1041.89	2396.94	0.004247	0.004247	2.76
7	9.62	657.14 (835.00)	383.70	1204.29	2620.74	0.004587	0.004247	3.14
8	11.06	339.60 (620.63)	388.97	1810.97	2889.54	0.004474	0.004361	4.66
9	12.57	-143.33 (-531.89)	394.46	2406.91	-3245.50	0.004474	0.004587	6.10
10	14.15	-816.48 (-816.48)	400.22	1431.25	-2919.87	0.004247	0.005039	3.58

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	492.30	487.17	3656.03	4306.56	0.000226
2	1.90	384.44	487.93	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	266.66	488.78	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	157.71	489.56	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	37.56	490.41	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-60.94	491.17	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-170.37	492.01	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-269.19	492.78	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-372.19	493.57	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-480.22	494.41	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-739.45 (-767.33)	688.01	1896.66	-2115.32	0.003041	0.004474	2.76
2	1.58	-402.48 (-656.33)	667.04	2181.72	-2146.67	0.003267	0.004247	3.27
3	2.55	-139.88 (-303.48)	643.74	5870.31	-2767.43	0.003041	0.004247	9.12
4	3.43	2.23 (63.93)	622.77	13812.03	1417.96	0.003041	0.004247	22.18
5	4.31	61.40 (63.93)	601.81	13782.88	1464.27	0.003041	0.004247	22.90
6	5.29	37.37 (63.93)	578.51	13748.18	1519.41	0.003041	0.004247	23.76
7	6.17	-60.11 (-176.87)	557.54	8140.50	-2582.45	0.003041	0.004247	14.60
8	7.05	-225.79 (-400.74)	536.57	3256.18	-2431.89	0.003380	0.004247	6.07
9	8.02	-482.42 (-712.40)	513.27	1336.30	-1854.75	0.003267	0.004247	2.60
10	8.90	-767.33 (-767.33)	492.30	1407.68	-2194.09	0.003041	0.005378	2.86

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	440.30	473.00	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	327.97	469.99	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	211.37	466.65	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	113.24	424.19	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	22.60	421.18	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-70.98	417.85	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-150.85	454.30	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-226.03	451.29	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-297.13	447.95	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-350.27	444.95	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-761.49 (-816.48)	675.93	1689.49	-2040.79	0.003041	0.004474	2.50
2	1.58	-403.00 (-674.23)	654.96	2050.06	-2110.36	0.003267	0.004247	3.13
3	2.55	-120.48 (-294.58)	631.66	5938.91	-2769.69	0.003041	0.004247	9.40
4	3.43	32.09 (98.82)	610.69	12222.73	1977.89	0.003041	0.004247	20.01
5	4.31	95.94 (98.82)	589.73	12056.10	2020.29	0.003041	0.004247	20.44
6	5.29	71.09 (98.82)	566.43	11862.37	2069.60	0.003041	0.004247	20.94
7	6.17	-33.16 (-160.52)	545.46	8531.16	-2510.62	0.003041	0.004247	15.64
8	7.05	-213.06 (-406.34)	524.49	3094.60	-2397.52	0.003380	0.004247	5.90
9	8.02	-497.38 (-756.96)	501.19	1193.15	-1802.05	0.003267	0.004247	2.38
10	8.90	-816.48 (-816.48)	480.22	1261.17	-2144.27	0.003041	0.005378	2.63

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-460.60	471.27	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-350.42	468.26	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-224.94	464.92	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-119.57	422.46	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-22.97	419.45	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	77.26	416.11	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	164.55	452.57	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	249.72	449.56	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	335.38	446.22	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	387.00	443.21	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	702.57 (742.38)	419.15	2393.50	4239.26	0.005696	0.003041	5.71
2	1.98	-28.19 (-461.08)	425.67	4318.62	-4677.79	0.003041	0.004634	10.15
3	3.46	-433.83 (-669.74)	431.96	2192.80	-3399.87	0.003041	0.004103	5.08
4	5.04	-653.88 (-751.87)	438.66	1416.79	-2428.39	0.003041	0.003041	3.23
5	6.51	-738.89 (-751.87)	444.94	1448.43	-2447.58	0.003041	0.003041	3.26
6	8.09	-744.36 (-751.87)	451.64	1482.74	-2468.37	0.003041	0.003041	3.28
7	9.56	-666.99 (-751.87)	457.92	1515.44	-2488.20	0.003041	0.003041	3.31
8	11.14	-446.32 (-702.96)	464.62	2281.82	-3452.29	0.003041	0.004103	4.91
9	12.62	-25.71 (-499.24)	470.91	4458.25	-4726.49	0.003041	0.004634	9.47
10	14.15	742.38 (742.38)	477.43	2911.40	4527.12	0.005696	0.003041	6.10

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-594.01	485.40	41956.04	5051.28	0.001593
2	1.98	-353.66	486.35	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-192.74	487.27	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-86.20	488.24	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-25.88	489.16	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	25.90	490.13	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	91.57	491.05	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	209.67	492.03	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	386.87	492.94	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	626.58	493.89	41956.04	5063.58	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-732.79 (-770.68)	350.28	1296.15	-2851.80	0.004247	0.005039	3.70
2	1.90	-174.69 (-530.91)	355.57	2050.66	-3061.90	0.004474	0.004587	5.77
3	3.50	294.41 (550.37)	361.40	1941.64	2956.91	0.004474	0.004361	5.37
4	4.98	591.56 (754.78)	366.80	1296.54	2667.97	0.004587	0.004247	3.53
5	6.58	764.53 (788.70)	372.63	1161.75	2458.93	0.004247	0.004247	3.12
6	8.02	776.43 (788.70)	377.88	1183.51	2470.18	0.004247	0.004247	3.13
7	9.62	622.19 (780.35)	383.71	1317.06	2678.47	0.004587	0.004247	3.43
8	11.06	331.44 (593.47)	388.98	1936.26	2954.13	0.004474	0.004361	4.98
9	12.57	-124.60 (-494.89)	394.47	2695.00	-3381.06	0.004474	0.004587	6.83
10	14.15	-770.68 (-770.68)	400.23	1546.50	-2977.94	0.004247	0.005039	3.86

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	430.32	487.17	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	341.20	487.93	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	245.17	488.78	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	156.34	489.56	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	57.84	490.41	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-41.32	491.17	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-151.49	492.02	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-250.99	492.78	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-354.69	493.58	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-463.45	494.41	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-702.57 (-732.79)	603.61	1677.47	-2036.47	0.003041	0.004474	2.78
2	1.58	-361.70 (-617.98)	585.04	1979.47	-2090.89	0.003267	0.004247	3.38
3	2.55	-97.43 (-261.33)	564.41	5984.09	-2770.72	0.003041	0.004247	10.60
4	3.43	44.20 (102.96)	545.85	11459.50	2161.48	0.003041	0.004247	20.99
5	4.31	101.17 (102.96)	527.28	11275.99	2201.76	0.003041	0.004247	21.39
6	5.29	72.76 (102.96)	506.65	11063.91	2248.31	0.003041	0.004247	21.84
7	6.17	-28.52 (-147.40)	488.08	8395.69	-2535.53	0.003041	0.004247	17.20
8	7.05	-195.05 (-368.67)	469.52	3038.07	-2385.50	0.003380	0.004247	6.47

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

9	8.02	-449.01 (-677.00)	448.89	1195.42	-1802.88	0.003267	0.004247	2.66
10	8.90	-732.79 (-732.79)	430.32	1258.71	-2143.43	0.003041	0.005378	2.93

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	446.02	460.90	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	331.11	458.24	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	211.75	455.28	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	111.84	413.16	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	19.02	410.50	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-75.78	407.55	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-153.60	444.34	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-224.32	441.68	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-294.55	438.72	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-350.28	436.06	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-742.38 (-770.68)	636.74	1684.66	-2039.05	0.003041	0.004474	2.65
2	1.58	-384.23 (-654.20)	618.17	1974.41	-2089.50	0.003267	0.004247	3.19
3	2.55	-103.74 (-276.31)	597.54	5992.25	-2770.90	0.003041	0.004247	10.03
4	3.43	47.46 (115.08)	578.97	11181.37	2222.53	0.003041	0.004247	19.31
5	4.31	111.64 (115.08)	560.41	11008.06	2260.57	0.003041	0.004247	19.64
6	5.29	89.94 (115.08)	539.78	10808.39	2304.40	0.003041	0.004247	20.02
7	6.17	-8.85 (-130.25)	521.21	9381.70	-2344.47	0.003041	0.004247	18.00
8	7.05	-181.39 (-367.58)	502.64	3353.85	-2452.66	0.003380	0.004247	6.67
9	8.02	-457.04 (-710.35)	482.02	1232.68	-1816.60	0.003267	0.004247	2.56
10	8.90	-770.68 (-770.68)	463.45	1296.72	-2156.36	0.003041	0.005378	2.80

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-461.82	465.65	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-348.80	462.99	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-222.96	460.03	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-119.01	417.91	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-24.87	415.25	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	72.15	412.29	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	156.85	449.09	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	240.56	446.43	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	327.27	443.47	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	383.20	440.81	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	664.83 (698.47)	372.33	2203.55	4133.68	0.005696	0.003041	5.92
2	1.98	-74.78 (-507.66)	378.85	3081.74	-4129.46	0.003041	0.004634	8.13
3	3.46	-475.86 (-704.74)	385.14	1699.13	-3109.15	0.003041	0.004103	4.41
4	5.04	-685.12 (-767.86)	391.84	1159.65	-2272.51	0.003041	0.003041	2.96
5	6.51	-759.64 (-767.86)	398.12	1186.77	-2288.95	0.003041	0.003041	2.98
6	8.09	-757.15 (-767.86)	404.82	1216.13	-2306.75	0.003041	0.003041	3.00
7	9.56	-677.43 (-767.86)	411.10	1244.07	-2323.69	0.003041	0.003041	3.03
8	11.14	-461.07 (-711.21)	417.81	1893.84	-3223.81	0.003041	0.004103	4.53
9	12.62	-51.46 (-512.91)	424.09	3608.48	-4364.23	0.003041	0.004634	8.51
10	14.15	698.47 (698.47)	430.61	2728.23	4425.31	0.005696	0.003041	6.34

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-606.01	478.58	41956.04	5041.40	0.001593
2	1.98	-353.65	479.53	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-186.99	480.44	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-78.75	481.42	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-19.54	482.34	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	29.24	483.31	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	91.04	484.23	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	204.37	485.20	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	377.00	486.12	0.00	0.00	0.001062

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

10 14.15 612.90 487.07 41956.04 5053.70 0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-689.21 (-736.37)	318.36	1215.34	-2811.07	0.004247	0.005039	3.82
2	1.90	-119.38 (-477.67)	323.65	2087.46	-3080.86	0.004474	0.004587	6.45
3	3.50	341.81 (585.37)	329.48	1550.97	2755.51	0.004474	0.004361	4.71
4	4.98	612.88 (754.64)	334.88	1150.84	2593.39	0.004587	0.004247	3.44
5	6.58	753.31 (766.39)	340.71	1072.68	2412.87	0.004247	0.004247	3.15
6	8.02	748.36 (766.39)	345.96	1094.25	2424.02	0.004247	0.004247	3.16
7	9.62	596.91 (745.86)	351.80	1246.25	2642.22	0.004587	0.004247	3.54
8	11.06	324.09 (572.30)	357.06	1798.95	2883.35	0.004474	0.004361	5.04
9	12.57	-111.82 (-468.02)	362.55	2584.66	-3336.56	0.004474	0.004587	7.13
10	14.15	-736.37 (-736.37)	368.31	1470.28	-2939.53	0.004247	0.005039	3.99

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	442.79	482.54	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	343.19	483.31	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	233.29	484.15	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	135.79	484.94	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	39.77	485.78	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-46.65	486.54	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-142.67	487.39	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-237.75	488.15	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-341.19	488.95	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-449.67	489.78	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-664.83 (-689.21)	616.08	1888.09	-2112.23	0.003041	0.004474	3.06
2	1.58	-361.11 (-590.02)	597.51	2170.89	-2143.69	0.003267	0.004247	3.63
3	2.55	-124.30 (-271.84)	576.88	5873.43	-2767.69	0.003041	0.004247	10.18
4	3.43	3.94 (59.30)	558.31	13783.12	1463.90	0.003041	0.004247	24.69
5	4.31	57.14 (59.30)	539.75	13753.48	1511.00	0.003041	0.004247	25.48
6	5.29	34.59 (59.30)	519.12	13699.46	1564.88	0.003041	0.004247	26.39
7	6.17	-53.61 (-158.40)	500.55	8153.17	-2580.12	0.003041	0.004247	16.29
8	7.05	-202.08 (-358.42)	481.99	3275.95	-2436.09	0.003380	0.004247	6.80
9	8.02	-431.71 (-638.26)	461.36	1342.27	-1856.95	0.003267	0.004247	2.91
10	8.90	-689.21 (-689.21)	442.79	1410.14	-2194.93	0.003041	0.005378	3.18

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	396.62	462.69	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	295.76	460.03	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	190.63	457.07	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	102.27	414.95	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	19.82	412.29	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-64.82	409.33	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-135.40	446.13	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-201.99	443.47	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-266.86	440.51	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-318.36	437.85	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-698.47 (-736.37)	622.96	1742.67	-2059.92	0.003041	0.004474	2.80
2	1.58	-373.37 (-619.97)	604.40	2060.01	-2113.10	0.003267	0.004247	3.41
3	2.55	-115.47 (-275.02)	583.77	5875.09	-2767.83	0.003041	0.004247	10.06
4	3.43	25.21 (89.16)	565.20	12343.47	1947.16	0.003041	0.004247	21.84
5	4.31	85.72 (89.16)	546.63	12185.10	1987.47	0.003041	0.004247	22.29

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

6	5.29	66.02 (89.16)	526.00	12001.26	2034.25	0.003041	0.004247	22.82
7	6.17	-26.32 (-140.24)	507.44	8861.87	-2449.13	0.003041	0.004247	17.46
8	7.05	-187.94 (-362.40)	488.87	3290.32	-2439.15	0.003380	0.004247	6.73
9	8.02	-445.42 (-681.42)	468.24	1253.57	-1824.29	0.003267	0.004247	2.68
10	8.90	-736.37 (-736.37)	449.67	1322.07	-2164.98	0.003041	0.005378	2.94

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-416.40	463.67	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-318.61	461.01	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-206.14	458.06	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-111.13	415.94	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-23.65	413.28	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	67.46	410.32	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	147.18	447.12	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	225.41	444.45	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	304.91	441.50	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	353.89	438.84	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	707.66 (741.75)	381.63	2096.02	4073.91	0.005696	0.003041	5.49
2	1.98	-106.51 (-580.89)	388.15	2588.45	-3873.72	0.003041	0.004634	6.67
3	3.46	-544.53 (-793.03)	394.44	1483.16	-2981.96	0.003041	0.004103	3.76
4	5.04	-770.78 (-859.30)	401.14	1021.86	-2188.98	0.003041	0.003041	2.55
5	6.51	-850.51 (-859.30)	407.42	1044.32	-2202.59	0.003041	0.003041	2.56
6	8.09	-847.99 (-859.30)	414.12	1068.59	-2217.31	0.003041	0.003041	2.58
7	9.56	-762.98 (-859.30)	420.40	1091.63	-2231.28	0.003041	0.003041	2.60
8	11.14	-529.54 (-801.03)	427.10	1638.85	-3073.65	0.003041	0.004103	3.84
9	12.62	-82.87 (-588.32)	433.39	3022.55	-4103.07	0.003041	0.004634	6.97
10	14.15	741.75 (741.75)	439.91	2573.48	4339.29	0.005696	0.003041	5.85

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-669.05	479.93	41956.04	5043.37	0.001593
2	1.98	-387.56	480.88	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-203.02	481.80	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-84.46	482.77	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-20.74	483.69	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	31.10	484.67	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	97.66	485.58	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	221.80	486.56	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	412.95	487.47	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	676.04	488.42	41956.04	5055.66	0.001593

## Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-771.29 (-819.11)	341.12	1158.79	-2782.58	0.004247	0.005039	3.40
2	1.90	-140.39 (-542.94)	346.40	1905.94	-2987.32	0.004474	0.004587	5.50
3	3.50	389.11 (677.57)	352.24	1389.07	2672.05	0.004474	0.004361	3.94
4	4.98	719.48 (894.12)	357.63	1008.08	2520.31	0.004587	0.004247	2.82
5	6.58	892.90 (909.47)	363.47	936.06	2342.21	0.004247	0.004247	2.58
6	8.02	887.87 (909.47)	368.72	953.17	2351.06	0.004247	0.004247	2.59
7	9.62	703.28 (885.21)	374.55	1082.51	2558.41	0.004587	0.004247	2.89
8	11.06	372.54 (665.77)	379.82	1580.77	2770.87	0.004474	0.004361	4.16
9	12.57	-127.86 (-528.47)	385.31	2341.84	-3211.96	0.004474	0.004587	6.08
10	14.15	-819.11 (-819.11)	391.07	1382.23	-2895.17	0.004247	0.005039	3.53

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	484.62	485.84	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	385.58	486.61	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	276.30	487.45	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	167.28	488.23	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	49.51	489.08	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-56.49	489.84	0.00	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

7	9.62	-174.26	490.69	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-280.87	491.45	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-383.73	492.25	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-491.60	493.08	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-707.66 (-771.29)	680.33	1851.54	-2099.09	0.003041	0.004474	2.72
2	1.58	-395.89 (-632.81)	659.36	2258.93	-2167.97	0.003267	0.004247	3.43
3	2.55	-148.47 (-303.63)	636.07	5781.92	-2760.01	0.003041	0.004247	9.09
4	3.43	-13.00 (-96.61)	615.10	11632.85	-1827.05	0.003041	0.004247	18.91
5	4.31	43.59 (45.94)	594.13	14022.10	1084.18	0.003041	0.004247	23.60
6	5.29	19.52 (45.94)	570.83	13995.59	1126.29	0.003041	0.004247	24.52
7	6.17	-76.59 (-191.98)	549.86	7642.83	-2668.49	0.003041	0.004247	13.90
8	7.05	-239.98 (-412.68)	528.89	3064.40	-2391.10	0.003380	0.004247	5.79
9	8.02	-492.75 (-718.75)	505.59	1293.65	-1839.05	0.003267	0.004247	2.56
10	8.90	-771.29 (-771.29)	484.62	1370.70	-2181.52	0.003041	0.005378	2.83

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	404.59	471.90	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	306.09	468.89	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	200.46	465.55	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	108.01	462.55	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	20.93	420.08	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-70.41	416.74	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-149.08	453.20	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-223.13	450.19	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-291.98	446.85	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-341.12	443.85	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-741.75 (-819.11)	687.31	1722.33	-2052.60	0.003041	0.004474	2.51
2	1.58	-406.35 (-662.19)	666.35	2151.85	-2138.43	0.003267	0.004247	3.23
3	2.55	-137.52 (-304.44)	643.05	5840.09	-2764.89	0.003041	0.004247	9.08
4	3.43	10.02 (76.20)	622.08	13427.25	1644.75	0.003041	0.004247	21.58
5	4.31	73.05 (76.20)	601.11	13290.70	1684.81	0.003041	0.004247	22.11
6	5.29	49.98 (76.20)	577.81	13130.96	1731.68	0.003041	0.004247	22.73
7	6.17	-51.46 (-176.27)	556.84	8151.68	-2580.39	0.003041	0.004247	14.64
8	7.05	-227.75 (-417.68)	535.87	3068.99	-2392.08	0.003380	0.004247	5.73
9	8.02	-506.78 (-761.51)	512.57	1219.49	-1811.75	0.003267	0.004247	2.38
10	8.90	-819.11 (-819.11)	491.60	1293.51	-2155.27	0.003041	0.005378	2.63

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-427.26	472.90	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-330.55	469.89	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-215.65	466.55	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-116.33	424.09	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-23.25	421.08	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	74.96	417.75	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	161.25	454.20	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	245.38	451.19	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	329.10	447.85	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	377.77	444.85	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	733.31 (768.39)	415.86	2251.64	4160.41	0.005696	0.003041	5.41
2	1.98	-83.29 (-561.09)	422.38	3122.18	-4147.48	0.003041	0.004634	7.39

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

3	3.46	-525.98 (-778.51)	428.66	1718.12	-3120.33	0.003041	0.004103	4.01
4	5.04	-756.88 (-848.22)	435.37	1169.47	-2278.46	0.003041	0.003041	2.69
5	6.51	-839.11 (-848.22)	441.65	1194.13	-2293.41	0.003041	0.003041	2.70
6	8.09	-836.48 (-848.22)	448.35	1220.79	-2309.57	0.003041	0.003041	2.72
7	9.56	-748.77 (-848.22)	454.63	1246.13	-2324.94	0.003041	0.003041	2.74
8	11.14	-510.43 (-786.16)	461.33	1890.71	-3221.97	0.003041	0.004103	4.10
9	12.62	-58.86 (-567.80)	467.62	3585.94	-4354.19	0.003041	0.004634	7.67
10	14.15	768.39 (768.39)	474.14	2731.88	4427.34	0.005696	0.003041	5.76

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-669.13	484.92	41956.04	5050.59	0.001593
2	1.98	-390.36	485.87	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-206.31	486.79	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-86.84	487.76	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-21.56	488.68	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	32.18	489.65	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	100.27	490.57	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	225.27	491.55	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	415.80	492.46	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	676.22	493.41	41956.04	5062.89	0.001593

## Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-782.97 (-831.48)	355.42	1197.86	-2802.26	0.004247	0.005039	3.37
2	1.90	-152.14 (-554.64)	360.71	1961.40	-3015.90	0.004474	0.004587	5.44
3	3.50	377.28 (665.69)	366.55	1503.89	2731.24	0.004474	0.004361	4.10
4	4.98	707.57 (882.16)	371.94	1077.64	2555.91	0.004587	0.004247	2.90
5	6.58	880.91 (897.44)	377.78	999.83	2375.19	0.004247	0.004247	2.65
6	8.02	875.81 (897.44)	383.03	1017.66	2384.41	0.004247	0.004247	2.66
7	9.62	691.14 (873.13)	388.86	1156.23	2596.14	0.004587	0.004247	2.97
8	11.06	360.33 (653.61)	394.13	1711.46	2838.25	0.004474	0.004361	4.34
9	12.57	-140.15 (-540.81)	399.62	2392.79	-3238.22	0.004474	0.004587	5.99
10	14.15	-831.48 (-831.48)	405.38	1421.03	-2914.72	0.004247	0.005039	3.51

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	484.57	487.91	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	385.53	488.68	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	276.25	489.53	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	167.23	490.31	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	49.46	491.16	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-56.54	491.92	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-174.31	492.76	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-280.92	493.53	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-383.78	494.32	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-491.65	495.16	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-733.31 (-782.97)	680.28	1811.18	-2084.57	0.003041	0.004474	2.66
2	1.58	-397.04 (-650.22)	659.31	2174.72	-2144.74	0.003267	0.004247	3.30
3	2.55	-135.36 (-298.09)	636.01	5907.94	-2768.99	0.003041	0.004247	9.29
4	3.43	5.58 (65.34)	615.05	13782.91	1464.24	0.003041	0.004247	22.41
5	4.31	63.20 (65.34)	594.08	13752.49	1512.58	0.003041	0.004247	23.15
6	5.29	36.92 (65.34)	570.78	13691.19	1567.30	0.003041	0.004247	23.99
7	6.17	-63.25 (-182.70)	549.81	7902.96	-2626.12	0.003041	0.004247	14.37
8	7.05	-232.33 (-410.63)	528.84	3085.09	-2395.50	0.003380	0.004247	5.83
9	8.02	-493.58 (-727.47)	505.54	1272.64	-1831.31	0.003267	0.004247	2.52
10	8.90	-782.97 (-782.97)	484.57	1344.63	-2172.65	0.003041	0.005378	2.77

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	439.54	471.89	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	327.11	468.88	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	210.25	465.55	0.00	0.00	0.000000



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

4	3.43	111.68	423.08	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	20.57	420.08	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-73.69	416.74	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-154.33	453.19	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-230.37	450.18	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-302.18	446.84	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-355.42	443.84	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-768.39 (-831.48)	687.37	1686.05	-2039.55	0.003041	0.004474	2.45
2	1.58	-408.71 (-681.21)	666.40	2069.78	-2115.80	0.003267	0.004247	3.11
3	2.55	-124.54 (-299.88)	643.10	5939.76	-2769.71	0.003041	0.004247	9.24
4	3.43	29.23 (96.58)	622.13	12419.03	1927.93	0.003041	0.004247	19.96
5	4.31	93.68 (96.58)	601.16	12257.04	1969.16	0.003041	0.004247	20.39
6	5.29	68.46 (96.58)	577.86	12068.73	2017.08	0.003041	0.004247	20.89
7	6.17	-37.23 (-166.40)	556.89	8451.42	-2525.28	0.003041	0.004247	15.18
8	7.05	-219.67 (-415.74)	535.92	3089.13	-2396.36	0.003380	0.004247	5.76
9	8.02	-508.02 (-771.25)	512.62	1199.24	-1804.29	0.003267	0.004247	2.34
10	8.90	-831.48 (-831.48)	491.65	1269.60	-2147.13	0.003041	0.005378	2.58

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-461.62	472.91	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-352.07	469.90	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-226.53	466.56	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-120.61	424.10	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-23.13	421.09	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	78.34	417.75	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	166.89	454.20	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	253.31	451.20	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	340.09	447.86	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	392.11	444.85	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	717.15 (735.29)	421.79	2449.71	4270.50	0.005696	0.003041	5.81
2	1.98	-28.32 (-468.64)	428.31	4249.94	-4650.14	0.003041	0.004634	9.92
3	3.46	-439.37 (-676.79)	434.59	2177.36	-3390.77	0.003041	0.004103	5.01
4	5.04	-658.67 (-748.97)	441.30	1438.62	-2441.63	0.003041	0.003041	3.26
5	6.51	-739.27 (-748.97)	447.58	1470.73	-2461.09	0.003041	0.003041	3.29
6	8.09	-738.47 (-748.97)	454.28	1505.56	-2482.21	0.003041	0.003041	3.31
7	9.56	-655.97 (-748.97)	460.56	1538.75	-2502.33	0.003041	0.003041	3.34
8	11.14	-433.36 (-689.05)	467.26	2380.48	-3510.39	0.003041	0.004103	5.09
9	12.62	-17.38 (-483.20)	473.54	4722.31	-4818.58	0.003041	0.004634	9.97
10	14.15	735.29 (735.29)	480.07	2972.40	4552.67	0.005696	0.003041	6.19

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-607.02	485.78	41956.04	5051.84	0.001593
2	1.98	-359.74	486.73	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-193.97	487.65	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-84.09	488.63	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-22.14	489.54	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	29.86	490.52	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	94.21	491.43	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	208.90	492.41	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	380.57	493.33	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	612.33	494.28	41956.04	5064.14	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-717.40 (-754.02)	347.53	1319.93	-2863.77	0.004247	0.005039	3.80
2	1.90	-146.44 (-505.54)	352.82	2185.35	-3131.31	0.004474	0.004587	6.19
3	3.50	315.98 (560.34)	358.65	1868.46	2919.18	0.004474	0.004361	5.21
4	4.98	588.18 (730.74)	364.05	1340.31	2690.37	0.004587	0.004247	3.68
5	6.58	729.84 (743.48)	369.88	1244.66	2501.80	0.004247	0.004247	3.37
6	8.02	725.99 (743.48)	375.13	1268.56	2514.17	0.004247	0.004247	3.38
7	9.62	575.77 (723.92)	380.96	1443.65	2743.27	0.004587	0.004247	3.79
8	11.06	304.07 (551.48)	386.23	2143.94	3061.19	0.004474	0.004361	5.55
9	12.57	-130.69 (-486.08)	391.72	2739.02	-3398.81	0.004474	0.004587	6.99
10	14.15	-754.02 (-754.02)	397.48	1578.26	-2993.95	0.004247	0.005039	3.97

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	443.56	486.77	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	343.96	487.54	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	234.06	488.38	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	136.56	489.16	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	40.54	490.01	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-45.89	490.77	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-141.90	491.62	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-236.98	492.38	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-340.42	493.18	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-448.90	494.01	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezioneH = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-717.15 (-717.40)	616.85	1783.98	-2074.78	0.003041	0.004474	2.89
2	1.58	-372.36 (-632.01)	598.28	1979.22	-2090.83	0.003267	0.004247	3.31
3	2.55	-103.93 (-271.04)	577.65	5900.92	-2768.83	0.003041	0.004247	10.22
4	3.43	41.26 (104.14)	559.08	11525.74	2146.94	0.003041	0.004247	20.62
5	4.31	101.62 (104.14)	540.52	11346.82	2186.22	0.003041	0.004247	20.99
6	5.29	76.78 (104.14)	519.89	11140.17	2231.57	0.003041	0.004247	21.43
7	6.17	-21.47 (-137.75)	501.32	8891.38	-2443.19	0.003041	0.004247	17.74
8	7.05	-185.13 (-356.31)	482.75	3310.61	-2443.47	0.003380	0.004247	6.86
9	8.02	-436.12 (-661.82)	462.12	1280.84	-1834.33	0.003267	0.004247	2.77
10	8.90	-717.40 (-717.40)	443.56	1342.98	-2172.09	0.003041	0.005378	3.03

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	450.58	462.80	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	335.48	460.14	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	215.91	457.18	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	115.79	415.06	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	22.78	412.40	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-72.23	409.44	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-150.24	446.24	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-221.16	443.58	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-291.61	440.62	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-347.53	437.96	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezioneH = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-735.29 (-754.02)	622.19	1681.67	-2037.98	0.003041	0.004474	2.70
2	1.58	-377.09 (-646.55)	603.63	1938.66	-2076.52	0.003267	0.004247	3.21
3	2.55	-97.55 (-269.24)	583.00	6000.45	-2771.09	0.003041	0.004247	10.29
4	3.43	52.74 (119.99)	564.43	10823.79	2301.02	0.003041	0.004247	19.18
5	4.31	116.51 (119.99)	545.86	10635.40	2337.87	0.003041	0.004247	19.48
6	5.29	95.35 (119.99)	525.23	10415.48	2379.45	0.003041	0.004247	19.83
7	6.17	-1.87 (-121.39)	506.67	9601.20	-2300.27	0.003041	0.004247	18.95
8	7.05	-171.84 (-355.36)	488.10	3375.07	-2457.18	0.003380	0.004247	6.91
9	8.02	-443.79 (-693.99)	467.47	1220.68	-1812.18	0.003267	0.004247	2.61
10	8.90	-754.02 (-754.02)	448.90	1280.50	-2150.84	0.003041	0.005378	2.85

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
----	---	---	-----------------	------------------	------------------	-----------------

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

1	0.70	-462.59	463.56	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-348.14	460.90	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-221.82	457.95	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-118.21	415.83	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-24.87	413.17	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	70.90	410.21	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	154.41	447.01	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	237.10	444.34	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	323.26	441.39	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	379.57	438.73	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	671.85 (687.48)	371.96	2250.66	4159.86	0.005696	0.003041	6.05
2	1.98	-83.04 (-522.99)	378.48	2943.93	-4068.04	0.003041	0.004634	7.78
3	3.46	-488.66 (-718.05)	384.76	1650.73	-3080.65	0.003041	0.004103	4.29
4	5.04	-695.84 (-770.39)	391.46	1152.56	-2268.21	0.003041	0.003041	2.94
5	6.51	-764.98 (-770.39)	397.74	1179.48	-2284.53	0.003041	0.003041	2.97
6	8.09	-755.79 (-770.39)	404.44	1208.63	-2302.20	0.003041	0.003041	2.99
7	9.56	-671.05 (-770.39)	410.73	1236.37	-2319.02	0.003041	0.003041	3.01
8	11.14	-453.14 (-702.10)	417.43	1929.02	-3244.53	0.003041	0.004103	4.62
9	12.62	-48.21 (-502.29)	423.71	3725.42	-4416.35	0.003041	0.004634	8.79
10	14.15	687.48 (687.48)	430.23	2791.35	4460.39	0.005696	0.003041	6.49

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-620.14	478.52	41956.04	5041.32	0.001593
2	1.98	-359.44	479.47	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-187.41	480.39	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-75.85	481.36	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-15.33	482.28	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	33.26	483.26	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	93.46	484.17	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	203.39	485.15	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	370.98	486.06	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	600.04	487.01	41956.04	5053.62	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-706.39 (-753.99)	323.53	1203.70	-2805.21	0.004247	0.005039	3.72
2	1.90	-115.83 (-488.91)	328.82	2063.90	-3068.72	0.004474	0.004587	6.28
3	3.50	367.80 (625.85)	334.65	1443.93	2700.33	0.004474	0.004361	4.31
4	4.98	658.21 (809.86)	340.05	1071.99	2553.03	0.004587	0.004247	3.15
5	6.58	802.47 (811.37)	345.88	1016.14	2383.62	0.004247	0.004247	2.94
6	8.02	781.58 (811.37)	351.14	1036.01	2393.90	0.004247	0.004247	2.95
7	9.62	598.62 (768.36)	356.97	1221.70	2629.65	0.004587	0.004247	3.42
8	11.06	301.08 (561.34)	362.24	1891.39	2931.00	0.004474	0.004361	5.22
9	12.57	-142.39 (-497.01)	367.73	2397.82	-3240.81	0.004474	0.004587	6.52
10	14.15	-753.99 (-753.99)	373.49	1451.36	-2930.00	0.004247	0.005039	3.89

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	457.21	483.29	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	357.36	484.06	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	247.18	484.90	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	145.25	485.69	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	35.08	486.53	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-64.08	487.29	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-162.58	488.14	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-249.30	488.90	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-339.68	489.70	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-436.56	490.53	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-671.85 (-706.39)	630.50	1883.98	-2110.75	0.003041	0.004474	2.99
2	1.58	-367.53 (-596.93)	611.93	2208.04	-2153.93	0.003267	0.004247	3.61
3	2.55	-130.16 (-278.10)	591.30	5886.37	-2768.49	0.003041	0.004247	9.95
4	3.43	-1.52 (-80.99)	572.73	12072.17	-1707.14	0.003041	0.004247	21.08
5	4.31	52.00 (54.22)	554.17	13851.53	1355.19	0.003041	0.004247	25.00
6	5.29	29.68 (54.22)	533.54	13820.54	1404.44	0.003041	0.004247	25.90
7	6.17	-59.19 (-165.48)	514.97	8074.50	-2594.58	0.003041	0.004247	15.68
8	7.05	-210.17 (-369.57)	496.40	3270.59	-2434.96	0.003380	0.004247	6.59
9	8.02	-444.38 (-654.86)	475.77	1351.64	-1860.40	0.003267	0.004247	2.84
10	8.90	-706.39 (-706.39)	457.21	1423.63	-2199.52	0.003041	0.005378	3.11

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	397.36	464.75	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	296.39	462.09	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	191.14	459.14	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	102.68	456.47	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	20.13	414.36	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-64.79	411.40	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-137.32	448.20	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-205.95	445.53	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-271.93	442.58	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-323.53	439.92	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-687.48 (-753.99)	609.85	1634.71	-2021.08	0.003041	0.004474	2.68
2	1.58	-364.05 (-608.89)	591.28	2049.10	-2110.10	0.003267	0.004247	3.47
3	2.55	-108.55 (-266.08)	570.65	5940.15	-2769.72	0.003041	0.004247	10.41
4	3.43	29.79 (90.45)	552.09	12163.71	1992.91	0.003041	0.004247	22.03
5	4.31	87.83 (90.45)	533.52	12000.16	2034.53	0.003041	0.004247	22.49
6	5.29	65.11 (90.45)	512.89	11810.23	2082.87	0.003041	0.004247	23.03
7	6.17	-30.43 (-147.45)	494.33	8460.43	-2523.63	0.003041	0.004247	17.12
8	7.05	-195.85 (-373.98)	475.76	3033.48	-2384.52	0.003380	0.004247	6.38
9	8.02	-458.26 (-698.43)	455.13	1168.35	-1792.92	0.003267	0.004247	2.57
10	8.90	-753.99 (-753.99)	436.56	1236.72	-2135.95	0.003041	0.005378	2.83

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-414.90	461.79	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-316.32	459.13	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-203.53	456.18	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-108.39	414.06	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-20.72	411.40	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	70.84	408.44	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	151.19	445.24	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	230.14	442.58	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	310.30	439.62	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	359.29	436.96	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	700.60 (747.86)	380.86	2066.25	4057.36	0.005696	0.003041	5.43
2	1.98	-101.17 (-569.53)	387.38	2664.82	-3917.90	0.003041	0.004634	6.88
3	3.46	-534.98 (-782.49)	393.66	1507.34	-2996.20	0.003041	0.004103	3.83
4	5.04	-762.06 (-856.34)	400.36	1024.02	-2190.29	0.003041	0.003041	2.56
5	6.51	-845.27 (-856.34)	406.64	1046.58	-2203.97	0.003041	0.003041	2.57
6	8.09	-847.33 (-856.34)	413.34	1070.96	-2218.75	0.003041	0.003041	2.59
7	9.56	-765.94 (-856.34)	419.63	1094.12	-2232.78	0.003041	0.003041	2.61
8	11.14	-534.04 (-805.82)	426.33	1620.40	-3062.78	0.003041	0.004103	3.80
9	12.62	-85.01 (-594.57)	432.61	2967.55	-4078.56	0.003041	0.004634	6.86
10	14.15	747.86 (747.86)	439.13	2535.59	4318.24	0.005696	0.003041	5.77

Relazione di calcolo monolite assi Nord e SudVerifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-657.81	479.82	41956.04	5043.20	0.001593
2	1.98	-382.64	480.77	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-202.21	481.69	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-86.21	482.66	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-23.56	483.58	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	28.28	484.55	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	95.80	485.47	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	222.04	486.45	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	416.31	487.36	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	683.64	488.31	41956.04	5055.50	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-756.18 (-803.67)	336.34	1166.05	-2786.24	0.004247	0.005039	3.47
2	1.90	-142.00 (-532.44)	341.63	1922.06	-2995.62	0.004474	0.004587	5.63
3	3.50	368.84 (645.03)	347.46	1458.70	2707.95	0.004474	0.004361	4.20
4	4.98	685.48 (855.98)	352.86	1047.19	2540.33	0.004587	0.004247	2.97
5	6.58	859.22 (880.29)	358.69	959.26	2354.21	0.004247	0.004247	2.67
6	8.02	865.90 (880.29)	363.94	977.12	2363.45	0.004247	0.004247	2.68
7	9.62	698.19 (870.20)	369.77	1088.43	2561.44	0.004587	0.004247	2.94
8	11.06	383.31 (666.35)	375.04	1550.83	2755.44	0.004474	0.004361	4.14
9	12.57	-108.43 (-507.21)	380.53	2452.61	-3269.05	0.004474	0.004587	6.45
10	14.15	-803.67 (-803.67)	386.29	1394.57	-2901.39	0.004247	0.005039	3.61

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	473.17	485.15	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	373.99	485.91	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	264.55	486.76	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	163.31	487.54	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	53.88	488.39	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-44.61	489.15	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-164.76	489.99	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-271.12	490.76	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-381.97	491.55	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-499.35	492.39	3656.03	4314.12	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-700.60 (-756.18)	668.88	1859.16	-2101.83	0.003041	0.004474	2.78
2	1.58	-390.30 (-625.90)	647.91	2238.31	-2162.28	0.003267	0.004247	3.45
3	2.55	-144.53 (-298.45)	624.61	5774.97	-2759.43	0.003041	0.004247	9.25
4	3.43	-10.27 (-93.08)	603.64	11715.13	-1806.41	0.003041	0.004247	19.41
5	4.31	45.74 (48.07)	582.67	13978.65	1153.21	0.003041	0.004247	23.99
6	5.29	22.07 (48.07)	559.37	13949.97	1198.78	0.003041	0.004247	24.94
7	6.17	-72.56 (-186.07)	538.40	7696.96	-2660.02	0.003041	0.004247	14.30
8	7.05	-233.30 (-403.11)	517.43	3071.00	-2392.50	0.003380	0.004247	5.94
9	8.02	-481.87 (-704.12)	494.14	1289.54	-1837.54	0.003267	0.004247	2.61
10	8.90	-756.18 (-756.18)	473.17	1363.51	-2179.07	0.003041	0.005378	2.88

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	402.95	470.26	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	304.40	467.25	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	198.87	463.91	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	106.98	460.90	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	20.79	418.44	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-69.28	415.10	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-146.65	451.55	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-219.40	448.55	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-287.15	445.21	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-336.34	442.20	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-747.86 (-803.67)	695.07	1799.11	-2080.22	0.003041	0.004474	2.59
2	1.58	-412.05 (-668.56)	674.10	2157.79	-2140.07	0.003267	0.004247	3.20
3	2.55	-142.14 (-310.12)	650.80	5794.11	-2761.03	0.003041	0.004247	8.90
4	3.43	6.74 (75.21)	629.83	13527.37	1615.37	0.003041	0.004247	21.48
5	4.31	71.43 (75.21)	608.86	13393.93	1654.52	0.003041	0.004247	22.00
6	5.29	50.66 (75.21)	585.56	13237.88	1700.31	0.003041	0.004247	22.61
7	6.17	-48.12 (-170.29)	564.59	8402.39	-2534.30	0.003041	0.004247	14.88
8	7.05	-221.12 (-407.80)	543.62	3236.19	-2427.64	0.003380	0.004247	5.95
9	8.02	-495.72 (-746.67)	520.32	1277.39	-1833.06	0.003267	0.004247	2.45
10	8.90	-803.67 (-803.67)	499.35	1351.38	-2174.95	0.003041	0.005378	2.71

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-427.33	474.01	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-331.41	471.00	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-217.02	467.66	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-118.04	425.20	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-25.36	422.20	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	72.25	418.86	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	157.84	455.31	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	241.19	452.30	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	324.22	448.96	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	372.75	445.96	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 31 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	726.35 (774.54)	415.15	2220.78	4143.26	0.005696	0.003041	5.35
2	1.98	-77.85 (-549.65)	421.67	3212.78	-4187.86	0.003041	0.004634	7.62
3	3.46	-516.36 (-767.91)	427.96	1749.14	-3138.60	0.003041	0.004103	4.09
4	5.04	-748.12 (-845.23)	434.66	1172.71	-2280.43	0.003041	0.003041	2.70
5	6.51	-833.83 (-845.23)	440.94	1197.50	-2295.46	0.003041	0.003041	2.72
6	8.09	-835.79 (-845.23)	447.64	1224.31	-2311.71	0.003041	0.003041	2.74
7	9.56	-751.70 (-845.23)	453.92	1249.78	-2327.15	0.003041	0.003041	2.75
8	11.14	-514.90 (-790.92)	460.63	1869.00	-3209.18	0.003041	0.004103	4.06
9	12.62	-60.96 (-574.02)	466.91	3516.54	-4323.25	0.003041	0.004634	7.53
10	14.15	774.54 (774.54)	473.43	2692.92	4405.68	0.005696	0.003041	5.69

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-657.89	484.82	41956.04	5050.44	0.001593
2	1.98	-385.46	485.77	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-205.52	486.68	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-88.61	487.66	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-24.39	488.57	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	29.35	489.55	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	98.41	490.47	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	225.51	491.44	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	419.16	492.36	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	683.81	493.31	41956.04	5062.74	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 31 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-767.90 (-816.07)	350.72	1206.11	-2806.42	0.004247	0.005039	3.44
2	1.90	-153.78 (-544.18)	356.01	1978.94	-3024.94	0.004474	0.004587	5.56
3	3.50	356.97 (633.11)	361.84	1584.83	2772.97	0.004474	0.004361	4.38
4	4.98	673.54 (843.99)	367.24	1122.02	2578.63	0.004587	0.004247	3.06
5	6.58	847.20 (868.24)	373.07	1026.52	2388.99	0.004247	0.004247	2.75
6	8.02	853.81 (868.24)	378.32	1045.17	2398.64	0.004247	0.004247	2.76
7	9.62	686.02 (858.08)	384.15	1164.06	2600.15	0.004587	0.004247	3.03

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

8	11.06	371.06 (654.16)	389.42	1679.92	2821.99	0.004474	0.004361	4.31
9	12.57	-120.75 (-519.57)	394.91	2505.36	-3296.23	0.004474	0.004587	6.34
10	14.15	-816.07 (-816.07)	400.67	1434.36	-2921.44	0.004247	0.005039	3.58

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	473.12	487.23	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	373.94	488.00	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	264.50	488.84	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	163.26	489.63	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	53.83	490.47	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-44.66	491.23	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-164.81	492.08	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-271.17	492.84	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-382.02	493.64	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-499.40	494.47	3656.03	4317.14	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-726.35 (-767.90)	668.83	1817.65	-2086.89	0.003041	0.004474	2.72
2	1.58	-391.47 (-643.41)	647.86	2153.75	-2138.96	0.003267	0.004247	3.32
3	2.55	-131.38 (-292.92)	624.56	5903.78	-2768.89	0.003041	0.004247	9.45
4	3.43	8.41 (67.58)	603.59	13736.45	1538.05	0.003041	0.004247	22.76
5	4.31	65.48 (67.58)	582.62	13640.25	1582.25	0.003041	0.004247	23.41
6	5.29	39.50 (67.58)	559.32	13481.14	1628.94	0.003041	0.004247	24.10
7	6.17	-59.21 (-176.80)	538.35	7962.89	-2615.10	0.003041	0.004247	14.79
8	7.05	-225.65 (-401.05)	517.38	3092.35	-2397.04	0.003380	0.004247	5.98
9	8.02	-482.68 (-712.87)	494.09	1268.12	-1829.65	0.003267	0.004247	2.57
10	8.90	-767.90 (-767.90)	473.12	1337.01	-2170.06	0.003041	0.005378	2.83

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	438.00	470.25	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	325.50	467.24	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	208.71	463.90	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	110.74	421.44	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	20.34	418.44	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-72.62	415.10	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-151.93	451.55	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-226.62	448.54	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-297.41	445.20	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-350.72	442.20	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-774.54 (-816.07)	695.11	1759.89	-2066.11	0.003041	0.004474	2.53
2	1.58	-414.42 (-687.61)	674.15	2076.07	-2117.54	0.003267	0.004247	3.08
3	2.55	-129.15 (-305.55)	650.85	5897.64	-2768.75	0.003041	0.004247	9.06
4	3.43	25.99 (95.57)	629.88	12526.29	1900.63	0.003041	0.004247	19.89
5	4.31	92.09 (95.57)	608.91	12367.21	1941.12	0.003041	0.004247	20.31
6	5.29	69.19 (95.57)	585.61	12182.32	1988.17	0.003041	0.004247	20.80
7	6.17	-33.85 (-160.39)	564.64	8717.72	-2476.32	0.003041	0.004247	15.44
8	7.05	-213.01 (-405.84)	543.67	3258.43	-2432.37	0.003380	0.004247	5.99
9	8.02	-496.96 (-756.43)	520.37	1255.46	-1824.99	0.003267	0.004247	2.41
10	8.90	-816.07 (-816.07)	499.40	1325.63	-2166.19	0.003041	0.005378	2.65

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-461.74	474.02	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-352.96	471.01	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-227.91	467.67	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-122.33	425.21	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-25.24	422.20	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	75.63	418.86	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	163.49	455.31	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	249.14	452.31	0.00	0.00	0.000000

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

9	8.02	335.24	448.97	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	387.14	445.96	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	720.66 (723.58)	420.11	2493.61	4294.90	0.005696	0.003041	5.94
2	1.98	-39.69 (-486.58)	426.63	3966.44	-4523.78	0.003041	0.004634	9.30
3	3.46	-454.59 (-691.90)	432.91	2089.02	-3338.75	0.003041	0.004103	4.83
4	5.04	-671.04 (-752.19)	439.62	1420.62	-2430.72	0.003041	0.003041	3.23
5	6.51	-745.71 (-752.19)	445.90	1452.31	-2449.93	0.003041	0.003041	3.26
6	8.09	-737.85 (-752.19)	452.60	1486.67	-2470.76	0.003041	0.003041	3.28
7	9.56	-650.21 (-752.19)	458.88	1519.42	-2490.61	0.003041	0.003041	3.31
8	11.14	-426.07 (-680.51)	465.58	2416.01	-3531.32	0.003041	0.004103	5.19
9	12.62	-14.85 (-473.25)	471.87	4848.36	-4862.55	0.003041	0.004634	10.27
10	14.15	723.58 (723.58)	478.39	3024.01	4573.97	0.005696	0.003041	6.32

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-621.07	485.54	41956.04	5051.49	0.001593
2	1.98	-365.11	486.49	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-193.88	487.41	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-80.75	488.38	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-17.63	489.30	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	34.03	490.27	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	96.66	491.19	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	207.88	492.17	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	374.50	493.08	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	599.51	494.03	41956.04	5063.78	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 32 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-732.28 (-770.11)	349.46	1293.48	-2850.45	0.004247	0.005039	3.70
2	1.90	-140.69 (-514.51)	354.75	2144.46	-3110.24	0.004474	0.004587	6.05
3	3.50	344.08 (602.87)	360.58	1691.38	2827.89	0.004474	0.004361	4.69
4	4.98	635.55 (787.94)	365.98	1221.32	2629.46	0.004587	0.004247	3.34
5	6.58	780.95 (790.23)	371.81	1155.41	2455.65	0.004247	0.004247	3.11
6	8.02	761.09 (790.23)	377.06	1177.07	2466.85	0.004247	0.004247	3.12
7	9.62	579.27 (748.27)	382.90	1389.60	2715.60	0.004587	0.004247	3.63
8	11.06	282.76 (542.28)	388.16	2218.85	3099.81	0.004474	0.004361	5.72
9	12.57	-159.63 (-513.51)	393.65	2540.95	-3314.58	0.004474	0.004587	6.45
10	14.15	-770.11 (-770.11)	399.41	1543.78	-2976.57	0.004247	0.005039	3.87

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	457.92	487.05	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	358.07	487.82	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	247.89	488.66	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	145.96	489.44	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	35.79	490.29	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-63.37	491.05	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-161.87	491.90	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-248.58	492.66	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-338.96	493.46	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-435.85	494.29	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-720.66 (-732.28)	631.21	1790.40	-2077.09	0.003041	0.004474	2.84
2	1.58	-376.66 (-635.58)	612.64	2028.47	-2104.41	0.003267	0.004247	3.31
3	2.55	-109.24 (-275.51)	592.01	5952.18	-2769.99	0.003041	0.004247	10.05
4	3.43	34.95 (96.46)	573.45	12038.05	2024.89	0.003041	0.004247	20.99



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

5	4.31	94.20 (96.46)	554.88	11879.86	2065.14	0.003041	0.004247	21.41
6	5.29	68.00 (96.46)	534.25	11690.70	2110.74	0.003041	0.004247	21.88
7	6.17	-31.57 (-149.07)	515.68	8625.18	-2493.34	0.003041	0.004247	16.73
8	7.05	-196.67 (-369.14)	497.12	3282.50	-2437.49	0.003380	0.004247	6.60
9	8.02	-449.36 (-676.47)	476.49	1295.98	-1839.91	0.003267	0.004247	2.72
10	8.90	-732.28 (-732.28)	457.92	1362.41	-2178.70	0.003041	0.005378	2.98

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	449.74	464.86	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	334.52	462.20	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	214.82	459.24	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	114.59	417.12	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	21.46	414.46	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-73.68	411.50	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-151.81	448.30	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-222.84	445.64	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-293.43	442.68	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-349.46	440.02	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-723.58 (-770.11)	609.14	1584.27	-2002.94	0.003041	0.004474	2.60
2	1.58	-367.87 (-634.95)	590.57	1927.61	-2072.46	0.003267	0.004247	3.26
3	2.55	-91.39 (-260.62)	569.94	6063.11	-2772.51	0.003041	0.004247	10.64
4	3.43	56.12 (119.75)	551.37	10704.17	2324.87	0.003041	0.004247	19.41
5	4.31	117.11 (119.75)	532.81	10508.40	2361.88	0.003041	0.004247	19.72
6	5.29	92.74 (119.75)	512.18	10283.44	2404.42	0.003041	0.004247	20.08
7	6.17	-7.63 (-130.05)	493.61	9107.79	-2399.62	0.003041	0.004247	18.45
8	7.05	-181.00 (-367.61)	475.05	3099.53	-2398.57	0.003380	0.004247	6.52
9	8.02	-456.84 (-710.01)	454.42	1141.07	-1782.87	0.003267	0.004247	2.51
10	8.90	-770.11 (-770.11)	435.85	1202.22	-2124.22	0.003041	0.005378	2.76

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-460.04	461.69	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-345.06	459.03	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-218.64	456.07	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-115.05	413.96	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-21.66	411.30	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	74.35	408.34	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	158.17	445.13	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	241.10	442.47	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	327.09	439.52	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	382.54	436.85	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	690.99 (744.16)	382.14	2090.46	4070.82	0.005696	0.003041	5.47
2	1.98	-89.78 (-546.99)	388.66	2865.77	-4033.20	0.003041	0.004634	7.37
3	3.46	-514.39 (-757.66)	394.95	1585.97	-3042.51	0.003041	0.004103	4.02
4	5.04	-738.72 (-834.71)	401.65	1066.25	-2215.89	0.003041	0.003041	2.65
5	6.51	-822.61 (-834.71)	407.93	1089.95	-2230.26	0.003041	0.003041	2.67
6	8.09	-826.69 (-834.71)	414.63	1115.57	-2245.79	0.003041	0.003041	2.69
7	9.56	-747.74 (-834.71)	420.91	1139.92	-2260.55	0.003041	0.003041	2.71
8	11.14	-519.62 (-787.51)	427.62	1683.14	-3099.73	0.003041	0.004103	3.94
9	12.62	-76.87 (-579.38)	433.90	3097.97	-4136.69	0.003041	0.004634	7.14
10	14.15	744.16 (744.16)	440.42	2565.52	4334.87	0.005696	0.003041	5.83

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-639.48	480.01	41956.04	5043.47	0.001593
2	1.98	-373.54	480.96	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-198.75	481.87	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-85.98	482.85	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-24.59	483.76	0.00	0.00	0.000000

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

6	8.09	26.79	484.74	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	93.89	485.66	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	218.87	486.63	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	410.55	487.55	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	673.66	488.50	41956.04	5055.77	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 33 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-740.70 (-789.39)	335.33	1188.34	-2797.47	0.004247	0.005039	3.54
2	1.90	-151.37 (-527.31)	340.61	1941.46	-3005.62	0.004474	0.004587	5.70
3	3.50	343.31 (612.91)	346.45	1560.24	2760.29	0.004474	0.004361	4.50
4	4.98	655.80 (827.03)	351.84	1090.07	2562.28	0.004587	0.004247	3.10
5	6.58	836.38 (860.73)	357.68	983.51	2366.75	0.004247	0.004247	2.75
6	8.02	847.15 (860.73)	362.93	1001.97	2376.30	0.004247	0.004247	2.76
7	9.62	682.78 (850.59)	368.76	1116.76	2575.94	0.004587	0.004247	3.03
8	11.06	374.86 (652.05)	374.03	1593.08	2777.22	0.004474	0.004361	4.26
9	12.57	-107.16 (-498.34)	379.52	2513.50	-3300.43	0.004474	0.004587	6.62
10	14.15	-789.39 (-789.39)	385.28	1423.09	-2915.76	0.004247	0.005039	3.69

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	454.51	485.00	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	360.10	485.77	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	258.24	486.61	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	164.01	487.40	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	59.68	488.24	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-44.73	489.00	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-160.74	489.85	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-265.50	490.61	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-374.69	491.41	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-489.21	492.24	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-690.99 (-740.70)	650.22	1838.58	-2094.42	0.003041	0.004474	2.83
2	1.58	-380.56 (-615.45)	629.25	2199.98	-2151.71	0.003267	0.004247	3.50
3	2.55	-136.36 (-289.02)	605.95	5787.66	-2760.49	0.003041	0.004247	9.55
4	3.43	-3.48 (-85.43)	584.98	11941.84	-1743.93	0.003041	0.004247	20.41
5	4.31	51.83 (54.13)	564.01	13866.83	1330.88	0.003041	0.004247	24.59
6	5.29	28.54 (54.13)	540.72	13832.88	1384.83	0.003041	0.004247	25.58
7	6.17	-64.60 (-176.21)	519.75	7798.74	-2644.09	0.003041	0.004247	15.00
8	7.05	-222.92 (-390.16)	498.78	3053.87	-2388.86	0.003380	0.004247	6.12
9	8.02	-468.21 (-688.03)	475.48	1263.16	-1827.82	0.003267	0.004247	2.66
10	8.90	-740.70 (-740.70)	454.51	1330.16	-2167.73	0.003041	0.005378	2.93

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	404.17	467.58	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	303.47	464.58	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	197.23	461.24	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	105.88	458.23	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	20.69	415.77	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-68.02	412.43	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-144.20	448.88	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-216.08	445.87	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-284.00	442.53	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-335.33	439.53	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-744.16 (-789.39)	684.92	1807.57	-2083.27	0.003041	0.004474	2.64



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

2	1.58	-407.68 (-664.45)	663.95	2131.15	-2132.72	0.003267	0.004247	3.21
3	2.55	-137.75 (-305.71)	640.66	5784.29	-2760.21	0.003041	0.004247	9.03
4	3.43	11.09 (80.14)	619.69	13210.54	1708.33	0.003041	0.004247	21.32
5	4.31	76.12 (80.14)	598.72	13070.50	1749.42	0.003041	0.004247	21.83
6	5.29	56.44 (80.14)	575.42	12906.79	1797.46	0.003041	0.004247	22.43
7	6.17	-40.63 (-160.90)	554.45	8604.64	-2497.11	0.003041	0.004247	15.52
8	7.05	-211.35 (-395.78)	533.48	3286.71	-2438.38	0.003380	0.004247	6.16
9	8.02	-483.24 (-732.14)	510.18	1277.33	-1833.04	0.003267	0.004247	2.50
10	8.90	-789.39 (-789.39)	489.21	1346.95	-2173.44	0.003041	0.005378	2.75

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-428.72	472.56	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-331.74	469.55	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-217.00	466.21	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-118.27	423.75	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-26.18	420.74	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	70.56	417.40	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	155.39	453.85	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	238.29	450.85	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	321.58	447.51	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	371.46	444.50	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	708.54 (708.54)	425.93	2626.10	4368.54	0.005696	0.003041	6.17
2	1.98	-68.62 (-523.09)	419.41	3438.50	-4288.47	0.003041	0.004634	8.20
3	3.46	-489.00 (-728.32)	413.13	1795.96	-3166.17	0.003041	0.004103	4.35
4	5.04	-706.99 (-792.32)	406.43	1168.44	-2277.84	0.003041	0.003041	2.87
5	6.51	-783.81 (-792.32)	400.14	1142.41	-2262.06	0.003041	0.003041	2.85
6	8.09	-781.84 (-792.32)	393.44	1115.04	-2245.47	0.003041	0.003041	2.83
7	9.56	-703.39 (-792.32)	387.16	1089.74	-2230.13	0.003041	0.003041	2.81
8	11.14	-490.42 (-737.09)	380.46	1563.64	-3029.36	0.003041	0.004103	4.11
9	12.62	-85.43 (-542.95)	374.18	2723.37	-3951.77	0.003041	0.004634	7.28
10	14.15	660.50 (708.54)	367.66	2121.17	4087.89	0.005696	0.003041	5.77

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-637.17	486.39	41956.04	5052.71	0.001593
2	1.98	-371.30	485.44	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-195.52	484.52	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-81.58	483.55	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-20.09	482.63	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	28.82	481.65	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	89.55	480.74	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	201.53	479.76	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	373.79	478.85	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	611.30	477.90	41956.04	5040.42	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 34 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-768.52 (-768.52)	374.08	1418.03	-2913.21	0.004247	0.005039	3.79
2	1.90	-155.67 (-543.86)	368.80	2090.07	-3082.21	0.004474	0.004587	5.67
3	3.50	349.71 (621.03)	362.96	1636.14	2799.42	0.004474	0.004361	4.51
4	4.98	657.73 (820.94)	357.57	1123.48	2579.38	0.004587	0.004247	3.14
5	6.58	816.62 (830.08)	351.73	1008.31	2379.58	0.004247	0.004247	2.87
6	8.02	809.98 (830.08)	346.48	989.12	2369.65	0.004247	0.004247	2.85
7	9.62	645.14 (806.78)	340.65	1079.62	2556.93	0.004587	0.004247	3.17
8	11.06	353.86 (613.17)	335.38	1489.97	2724.07	0.004474	0.004361	4.44
9	12.57	-93.60 (-454.71)	329.89	2323.35	-3202.43	0.004474	0.004587	7.04
10	14.15	-720.67 (-768.52)	324.13	1177.59	-2792.05	0.004247	0.005039	3.63

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	474.40	490.62	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	371.83	489.85	0.00	0.00	0.000226

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

3	3.50	259.89	489.01	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	156.33	488.23	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	42.01	487.38	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-51.23	486.62	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-154.83	485.77	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-248.38	485.01	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-345.89	484.21	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-448.16	483.38	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-708.54 (-768.52)	647.69	1733.18	-2056.51	0.003041	0.004474	2.68
2	1.58	-384.50 (-631.17)	629.13	2123.78	-2130.69	0.003267	0.004247	3.38
3	2.55	-125.81 (-286.24)	608.50	5885.22	-2768.47	0.003041	0.004247	9.67
4	3.43	15.85 (79.79)	589.93	13027.80	1761.95	0.003041	0.004247	22.08
5	4.31	76.57 (79.79)	571.36	12895.59	1800.74	0.003041	0.004247	22.57
6	5.29	55.40 (79.79)	550.73	12741.48	1845.87	0.003041	0.004247	23.14
7	6.17	-40.19 (-157.95)	532.17	8486.54	-2518.83	0.003041	0.004247	15.95
8	7.05	-206.83 (-386.52)	513.60	3221.71	-2424.56	0.003380	0.004247	6.27
9	8.02	-471.31 (-713.17)	492.97	1263.56	-1827.97	0.003267	0.004247	2.56
10	8.90	-768.52 (-768.52)	474.40	1340.25	-2171.16	0.003041	0.005378	2.83

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	413.72	467.22	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	318.70	464.56	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	207.28	461.60	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	111.82	419.48	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	22.99	416.82	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-70.30	413.86	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-152.14	450.66	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-232.15	448.00	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-312.48	445.04	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-360.29	442.38	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-660.50 (-720.67)	621.45	1791.45	-2077.47	0.003041	0.004474	2.88
2	1.58	-361.72 (-587.17)	602.89	2212.97	-2155.29	0.003267	0.004247	3.67
3	2.55	-128.08 (-273.78)	582.26	5887.95	-2768.53	0.003041	0.004247	10.11
4	3.43	-1.65 (-79.27)	563.69	12094.71	-1700.78	0.003041	0.004247	21.46
5	4.31	50.09 (51.97)	545.12	13872.16	1322.42	0.003041	0.004247	25.45
6	5.29	25.96 (51.97)	524.49	13841.35	1371.38	0.003041	0.004247	26.39
7	6.17	-65.29 (-174.13)	505.93	7718.61	-2656.63	0.003041	0.004247	15.26
8	7.05	-219.30 (-381.68)	487.36	3048.95	-2387.81	0.003380	0.004247	6.26
9	8.02	-457.08 (-669.89)	466.73	1277.07	-1832.94	0.003267	0.004247	2.74
10	8.90	-720.67 (-720.67)	448.16	1352.84	-2175.44	0.003041	0.005378	3.02

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-389.83	463.46	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-291.28	460.80	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-188.25	457.84	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-100.28	455.18	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-18.24	413.06	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	67.23	410.10	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	140.63	446.90	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	209.80	444.24	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	274.95	441.28	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	324.13	438.62	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Relazione di calcolo monolite assi Nord e SudVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	724.29 (775.01)	422.10	2272.14	4171.80	0.005696	0.003041	5.38
2	1.98	-59.95 (-521.76)	428.62	3571.71	-4347.84	0.003041	0.004634	8.33
3	3.46	-490.75 (-739.30)	434.91	1897.84	-3226.16	0.003041	0.004103	4.36
4	5.04	-721.19 (-821.12)	441.61	1252.43	-2328.76	0.003041	0.003041	2.84
5	6.51	-808.46 (-821.12)	447.89	1279.05	-2344.90	0.003041	0.003041	2.86
6	8.09	-812.73 (-821.12)	454.59	1307.86	-2362.36	0.003041	0.003041	2.88
7	9.56	-730.78 (-821.12)	460.87	1335.26	-2378.97	0.003041	0.003041	2.90
8	11.14	-497.06 (-769.80)	467.57	1993.93	-3282.75	0.003041	0.004103	4.26
9	12.62	-48.75 (-555.14)	473.86	3796.90	-4448.22	0.003041	0.004634	8.01
10	14.15	775.01 (775.01)	480.38	2750.71	4437.80	0.005696	0.003041	5.73

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-639.89	485.83	41956.04	5051.91	0.001593
2	1.98	-377.30	486.78	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-203.07	487.70	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-89.13	488.67	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-25.80	489.59	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	27.91	490.56	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	96.86	491.48	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	222.83	492.46	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	413.72	493.37	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	673.56	494.32	41956.04	5064.20	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 35 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-756.91 (-802.17)	352.08	1239.07	-2823.03	0.004247	0.005039	3.52
2	1.90	-167.21 (-543.42)	357.37	1994.60	-3033.00	0.004474	0.004587	5.58
3	3.50	327.86 (597.73)	363.20	1730.65	2848.14	0.004474	0.004361	4.76
4	4.98	640.73 (812.22)	368.60	1184.83	2610.78	0.004587	0.004247	3.21
5	6.58	821.70 (846.28)	374.43	1066.05	2409.44	0.004247	0.004247	2.85
6	8.02	832.83 (846.28)	379.68	1085.52	2419.51	0.004247	0.004247	2.86
7	9.62	668.87 (836.42)	385.52	1209.08	2623.19	0.004587	0.004247	3.14
8	11.06	361.31 (638.23)	390.79	1750.02	2858.12	0.004474	0.004361	4.48
9	12.57	-120.34 (-511.25)	396.28	2586.88	-3337.45	0.004474	0.004587	6.53
10	14.15	-802.17 (-802.17)	402.04	1474.25	-2941.54	0.004247	0.005039	3.67

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	454.76	487.43	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	360.35	488.20	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	258.49	489.04	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	164.26	489.83	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	59.93	490.67	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-44.48	491.43	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-160.49	492.28	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-265.25	493.04	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-374.44	493.84	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-488.96	494.67	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-724.29 (-756.91)	650.47	1782.58	-2074.28	0.003041	0.004474	2.74
2	1.58	-383.25 (-639.68)	629.50	2086.75	-2120.48	0.003267	0.004247	3.31
3	2.55	-118.79 (-282.84)	606.20	5936.07	-2769.63	0.003041	0.004247	9.79
4	3.43	23.02 (81.99)	585.23	12881.88	1804.77	0.003041	0.004247	22.01
5	4.31	80.16 (81.99)	564.27	12727.56	1849.41	0.003041	0.004247	22.56
6	5.29	51.95 (81.99)	540.97	12531.40	1899.33	0.003041	0.004247	23.16
7	6.17	-49.15 (-167.88)	520.00	8050.19	-2599.05	0.003041	0.004247	15.48
8	7.05	-215.94 (-390.52)	499.03	3052.11	-2388.49	0.003380	0.004247	6.12
9	8.02	-471.55 (-700.93)	475.73	1233.03	-1816.73	0.003267	0.004247	2.59
10	8.90	-756.91 (-756.91)	454.76	1295.26	-2155.86	0.003041	0.005378	2.85

Verifiche taglio

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	446.22	467.62	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	331.31	464.61	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	211.95	461.27	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	112.04	418.81	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	19.22	415.80	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-75.58	412.46	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-153.40	448.92	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-225.56	445.91	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-296.36	442.57	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-352.08	439.57	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]**

Base sezione B = 100 cm  
 Altezza sezioneH = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-775.01 (-802.17)	684.67	1765.07	-2067.98	0.003041	0.004474	2.58
2	1.58	-410.94 (-686.64)	663.70	2036.16	-2106.53	0.003267	0.004247	3.07
3	2.55	-123.44 (-301.07)	640.40	5888.96	-2768.55	0.003041	0.004247	9.20
4	3.43	32.71 (103.38)	619.44	12075.67	2015.31	0.003041	0.004247	19.49
5	4.31	99.60 (103.38)	598.47	11910.39	2057.38	0.003041	0.004247	19.90
6	5.29	77.84 (103.38)	575.17	11714.51	2105.51	0.003041	0.004247	20.37
7	6.17	-23.74 (-148.72)	554.20	9013.07	-2418.69	0.003041	0.004247	16.26
8	7.05	-201.14 (-392.35)	533.23	3325.05	-2446.54	0.003380	0.004247	6.24
9	8.02	-483.39 (-741.87)	509.93	1254.07	-1824.48	0.003267	0.004247	2.46
10	8.90	-802.17 (-802.17)	488.96	1319.02	-2163.94	0.003041	0.005378	2.70

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-467.59	472.52	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-356.20	469.51	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-229.50	466.17	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-123.35	423.71	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-26.32	420.71	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	74.07	417.37	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	161.48	453.82	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	247.03	450.81	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	333.95	447.47	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	387.86	444.47	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 36 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
 Altezza sezioneH = 1.4000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	739.90 (739.90)	466.92	2827.39	4480.43	0.005696	0.003041	6.06
2	1.98	-39.92 (-498.44)	460.39	4321.79	-4678.89	0.003041	0.004634	9.39
3	3.46	-465.92 (-710.12)	454.11	2162.89	-3382.25	0.003041	0.004103	4.76
4	5.04	-689.57 (-778.22)	447.41	1385.06	-2409.16	0.003041	0.003041	3.10
5	6.51	-769.39 (-778.22)	441.13	1355.43	-2391.20	0.003041	0.003041	3.07
6	8.09	-767.12 (-778.22)	434.43	1324.31	-2372.33	0.003041	0.003041	3.05
7	9.56	-685.05 (-778.22)	428.14	1295.57	-2354.91	0.003041	0.003041	3.03
8	11.14	-465.59 (-717.90)	421.44	1891.87	-3222.65	0.003041	0.004103	4.49
9	12.62	-54.03 (-516.31)	415.16	3453.84	-4295.31	0.003041	0.004634	8.32
10	14.15	695.67 (739.90)	408.64	2318.19	4197.40	0.005696	0.003041	5.67

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-636.97	492.36	41956.04	5061.36	0.001593
2	1.98	-374.61	491.41	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-199.52	490.49	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-84.48	489.52	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-21.03	488.60	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	30.30	487.63	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	93.02	486.71	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	206.13	485.73	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	377.68	484.82	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	611.82	483.87	41956.04	5049.06	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 36 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-780.89 (-780.89)	390.91	1471.92	-2940.36	0.004247	0.005039	3.77
2	1.90	-168.57 (-556.38)	385.62	2161.88	-3119.22	0.004474	0.004587	5.61
3	3.50	336.23 (607.17)	379.79	1805.75	2886.85	0.004474	0.004361	4.75
4	4.98	643.71 (806.54)	374.39	1220.35	2628.97	0.004587	0.004247	3.26
5	6.58	802.02 (815.22)	368.56	1096.39	2425.13	0.004247	0.004247	2.97
6	8.02	794.86 (815.22)	363.31	1076.09	2414.63	0.004247	0.004247	2.96
7	9.62	629.44 (791.46)	357.47	1177.50	2607.03	0.004587	0.004247	3.29
8	11.06	337.63 (597.32)	352.21	1656.99	2810.17	0.004474	0.004361	4.70
9	12.57	-110.37 (-471.86)	346.72	2371.21	-3227.10	0.004474	0.004587	6.84
10	14.15	-738.02 (-780.89)	340.96	1230.78	-2818.86	0.004247	0.005039	3.61

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	474.04	493.06	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	371.47	492.29	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	259.52	491.45	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	155.96	490.66	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	41.65	489.82	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-51.59	489.06	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-155.19	488.21	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-248.75	487.45	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-346.26	486.65	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-448.53	485.82	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 36 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-739.90 (-780.89)	647.33	1692.69	-2041.94	0.003041	0.004474	2.61
2	1.58	-387.87 (-653.72)	628.76	2022.46	-2102.75	0.003267	0.004247	3.22
3	2.55	-111.36 (-281.57)	608.13	5984.10	-2770.72	0.003041	0.004247	9.84
4	3.43	37.70 (103.28)	589.57	11842.72	2074.60	0.003041	0.004247	20.09
5	4.31	100.31 (103.28)	571.00	11681.16	2112.83	0.003041	0.004247	20.46
6	5.29	77.04 (103.28)	550.37	11486.65	2155.53	0.003041	0.004247	20.87
7	6.17	-23.06 (-145.54)	531.80	8912.15	-2439.01	0.003041	0.004247	16.76
8	7.05	-196.38 (-382.81)	513.24	3262.15	-2433.16	0.003380	0.004247	6.36
9	8.02	-471.15 (-722.53)	492.61	1240.48	-1819.47	0.003267	0.004247	2.52
10	8.90	-780.89 (-780.89)	474.04	1312.22	-2161.63	0.003041	0.005378	2.77

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	453.12	467.17	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	343.48	464.51	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	219.91	461.55	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	116.95	419.43	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	23.11	416.77	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-73.84	413.81	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-158.24	450.61	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-240.87	447.95	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-324.78	444.99	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-376.54	442.33	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 36 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-695.67 (-738.02)	621.82	1732.50	-2056.26	0.003041	0.004474	2.79
2	1.58	-364.81 (-613.20)	603.25	2085.81	-2120.22	0.003267	0.004247	3.46
3	2.55	-109.17 (-267.26)	582.62	6042.89	-2772.05	0.003041	0.004247	10.37
4	3.43	26.93 (81.81)	564.05	12736.34	1847.18	0.003041	0.004247	22.58
5	4.31	80.49 (81.81)	545.49	12580.89	1886.74	0.003041	0.004247	23.06
6	5.29	50.77 (81.81)	524.86	12400.17	1932.73	0.003041	0.004247	23.63
7	6.17	-49.44 (-166.45)	506.29	7957.41	-2616.11	0.003041	0.004247	15.72
8	7.05	-212.86 (-383.09)	487.72	3036.67	-2385.20	0.003380	0.004247	6.23
9	8.02	-461.37 (-684.01)	467.09	1243.15	-1820.46	0.003267	0.004247	2.66

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

10	8.90	-738.02 (-738.02)	448.53	1314.11	-2162.27	0.003041	0.005378	2.93
----	------	-------------------	--------	---------	----------	----------	----------	------

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-433.42	463.51	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-320.93	460.85	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-204.25	457.89	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-106.75	415.77	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-16.34	413.11	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	75.77	410.16	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	151.18	446.95	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	219.93	444.29	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	287.65	441.33	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	340.96	438.67	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 37 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.4000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	701.66 (735.85)	382.82	2128.95	4092.22	0.005696	0.003041	5.56
2	1.98	-93.35 (-557.42)	389.34	2785.19	-3987.53	0.003041	0.004634	7.15
3	3.46	-522.60 (-766.70)	395.63	1562.97	-3028.96	0.003041	0.004103	3.95
4	5.04	-745.35 (-832.98)	402.33	1071.93	-2219.33	0.003041	0.003041	2.66
5	6.51	-824.26 (-832.98)	408.61	1095.75	-2233.77	0.003041	0.003041	2.68
6	8.09	-821.77 (-832.98)	415.31	1121.50	-2249.39	0.003041	0.003041	2.70
7	9.56	-737.63 (-832.98)	421.59	1145.98	-2264.22	0.003041	0.003041	2.72
8	11.14	-507.69 (-774.50)	428.29	1729.09	-3126.79	0.003041	0.004103	4.04
9	12.62	-69.74 (-564.44)	434.58	3230.41	-4195.72	0.003041	0.004634	7.43
10	14.15	735.85 (735.85)	441.10	2614.97	4362.36	0.005696	0.003041	5.93

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-652.38	480.11	41956.04	5043.62	0.001593
2	1.98	-379.14	481.06	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-199.43	481.97	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-83.41	482.95	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-20.56	483.86	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	30.86	484.84	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	96.49	485.76	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	217.98	486.73	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	404.16	487.65	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	659.49	488.60	41956.04	5055.91	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 37 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-722.88 (-771.56)	329.78	1197.72	-2802.19	0.004247	0.005039	3.63
2	1.90	-120.83 (-499.56)	335.07	2055.32	-3064.30	0.004474	0.004587	6.13
3	3.50	367.02 (624.93)	340.90	1484.44	2721.22	0.004474	0.004361	4.35
4	4.98	654.43 (804.91)	346.30	1105.85	2570.36	0.004587	0.004247	3.19
5	6.58	803.56 (817.50)	352.13	1029.76	2390.67	0.004247	0.004247	2.92
6	8.02	798.44 (817.50)	357.38	1049.60	2400.93	0.004247	0.004247	2.94
7	9.62	637.95 (795.84)	363.22	1193.58	2615.26	0.004587	0.004247	3.29
8	11.06	348.94 (611.60)	368.48	1709.37	2837.17	0.004474	0.004361	4.64
9	12.57	-111.94 (-488.32)	373.97	2536.79	-3312.43	0.004474	0.004587	6.78
10	14.15	-771.56 (-771.56)	379.73	1438.96	-2923.75	0.004247	0.005039	3.79

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	467.65	484.20	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	362.77	484.96	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	247.04	485.81	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	144.14	486.59	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	42.28	487.44	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-49.39	488.20	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-151.24	489.04	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-251.59	489.81	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-360.52	490.60	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-474.76	491.44	0.00	0.00	0.000226



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 37 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-701.66 (-722.88)	663.36	1963.08	-2139.21	0.003041	0.004474	2.96
2	1.58	-389.45 (-625.84)	642.40	2212.05	-2155.04	0.003267	0.004247	3.44
3	2.55	-143.35 (-297.68)	619.10	5731.22	-2755.75	0.003041	0.004247	9.26
4	3.43	-8.45 (-92.32)	598.13	11710.78	-1807.50	0.003041	0.004247	19.58
5	4.31	49.15 (52.11)	577.16	13913.84	1256.19	0.003041	0.004247	24.11
6	5.29	28.83 (52.11)	553.86	13882.45	1306.07	0.003041	0.004247	25.06
7	6.17	-61.05 (-169.44)	532.89	8128.65	-2584.62	0.003041	0.004247	15.25
8	7.05	-215.37 (-378.70)	511.92	3299.95	-2441.20	0.003380	0.004247	6.45
9	8.02	-455.34 (-670.73)	488.62	1356.62	-1862.23	0.003267	0.004247	2.78
10	8.90	-722.88 (-722.88)	467.65	1422.73	-2199.21	0.003041	0.005378	3.04

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	406.27	469.47	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	305.41	466.46	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	199.39	463.12	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	108.35	460.11	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	23.51	417.65	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-64.62	414.31	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-140.04	450.76	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-211.02	447.76	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-278.28	444.42	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-329.78	441.41	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 37 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-735.85 (-771.56)	670.47	1811.56	-2084.70	0.003041	0.004474	2.70
2	1.58	-400.47 (-655.90)	649.50	2104.70	-2125.43	0.003267	0.004247	3.24
3	2.55	-132.33 (-298.89)	626.20	5782.56	-2760.06	0.003041	0.004247	9.23
4	3.43	15.11 (83.41)	605.23	12950.25	1784.71	0.003041	0.004247	21.40
5	4.31	79.42 (83.41)	584.27	12803.40	1827.79	0.003041	0.004247	21.91
6	5.29	60.14 (83.41)	560.97	12620.86	1876.57	0.003041	0.004247	22.50
7	6.17	-35.29 (-153.48)	540.00	8714.75	-2476.87	0.003041	0.004247	16.14
8	7.05	-203.06 (-384.30)	519.03	3295.84	-2440.32	0.003380	0.004247	6.35
9	8.02	-470.33 (-715.08)	495.73	1268.51	-1829.79	0.003267	0.004247	2.56
10	8.90	-771.56 (-771.56)	474.76	1334.83	-2169.32	0.003041	0.005378	2.81

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-427.99	470.48	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-330.01	467.48	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-215.19	464.14	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-117.03	421.68	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-25.95	418.67	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	69.33	415.33	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	152.69	451.78	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	234.16	448.78	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	316.22	445.44	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	365.74	442.43	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 38 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	702.43 (702.43)	426.70	2667.83	4391.74	0.005696	0.003041	6.25
2	1.98	-66.48 (-517.13)	420.18	3510.64	-4320.62	0.003041	0.004634	8.36
3	3.46	-484.50 (-723.73)	413.90	1818.21	-3179.27	0.003041	0.004103	4.39
4	5.04	-704.03 (-795.29)	407.20	1165.31	-2275.94	0.003041	0.003041	2.86
5	6.51	-784.47 (-795.29)	400.92	1139.41	-2260.24	0.003041	0.003041	2.84
6	8.09	-787.09 (-795.29)	394.21	1112.19	-2243.74	0.003041	0.003041	2.82

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

7	9.56	-712.11 (-795.29)	387.93	1087.02	-2228.48	0.003041	0.003041	2.80
8	11.14	-499.98 (-747.91)	381.23	1535.79	-3012.96	0.003041	0.004103	4.03
9	12.62	-90.78 (-554.74)	374.95	2637.40	-3902.03	0.003041	0.004634	7.03
10	14.15	667.55 (702.43)	368.43	2153.55	4105.89	0.005696	0.003041	5.85

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-629.57	486.50	41956.04	5052.88	0.001593
2	1.98	-368.18	485.55	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-195.45	484.63	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-83.54	483.66	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-22.95	482.74	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	26.03	481.77	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	87.91	480.85	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	202.56	479.87	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	379.05	478.96	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	622.54	478.01	41956.04	5040.58	0.001593

## Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 38 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.2000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-783.92 (-783.92)	378.81	1404.39	-2906.34	0.004247	0.005039	3.71
2	1.90	-175.25 (-564.56)	373.52	2012.93	-3042.45	0.004474	0.004587	5.39
3	3.50	338.63 (619.93)	367.69	1671.02	2817.40	0.004474	0.004361	4.54
4	4.98	662.84 (835.97)	362.29	1116.24	2575.67	0.004587	0.004247	3.08
5	6.58	838.60 (859.27)	356.46	981.35	2365.63	0.004247	0.004247	2.75
6	8.02	843.66 (859.27)	351.21	963.02	2356.15	0.004247	0.004247	2.74
7	9.62	679.14 (844.93)	345.37	1036.05	2534.62	0.004587	0.004247	3.00
8	11.06	374.55 (646.14)	340.10	1412.96	2684.37	0.004474	0.004361	4.15
9	12.57	-90.50 (-463.74)	334.61	2303.27	-3192.08	0.004474	0.004587	6.88
10	14.15	-735.79 (-783.92)	328.85	1169.57	-2788.01	0.004247	0.005039	3.56

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	466.65	491.30	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	372.90	490.54	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	269.45	489.69	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	165.83	488.91	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	53.89	488.06	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-46.86	487.30	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-158.80	486.46	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-260.14	485.69	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-357.51	484.90	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-459.62	484.06	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 38 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-702.43 (-783.92)	639.94	1656.16	-2028.80	0.003041	0.004474	2.59
2	1.58	-378.80 (-624.80)	621.37	2117.18	-2128.87	0.003267	0.004247	3.41
3	2.55	-121.20 (-280.57)	600.74	5929.95	-2769.49	0.003041	0.004247	9.87
4	3.43	19.12 (80.82)	582.18	12919.71	1793.67	0.003041	0.004247	22.19
5	4.31	78.18 (80.82)	563.61	12784.44	1833.36	0.003041	0.004247	22.68
6	5.29	54.69 (80.82)	542.98	12615.66	1877.89	0.003041	0.004247	23.23
7	6.17	-43.55 (-163.94)	524.41	8216.21	-2568.53	0.003041	0.004247	15.67
8	7.05	-213.48 (-396.40)	505.85	3046.42	-2387.28	0.003380	0.004247	6.02
9	8.02	-482.36 (-727.98)	485.22	1203.70	-1805.93	0.003267	0.004247	2.48
10	8.90	-783.92 (-783.92)	466.65	1280.30	-2150.77	0.003041	0.005378	2.74

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	413.64	466.11	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	317.84	463.45	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	205.90	460.49	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	110.10	418.37	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	20.87	415.71	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-73.01	412.75	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-155.54	449.55	0.00	0.00	0.000000



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

8	7.05	-236.32	446.89	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-317.33	443.93	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-365.26	441.27	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 38 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-667.55 (-735.79)	632.91	1784.99	-2075.14	0.003041	0.004474	2.82
2	1.58	-367.31 (-594.07)	614.35	2235.17	-2161.41	0.003267	0.004247	3.64
3	2.55	-132.01 (-278.95)	593.72	5892.81	-2768.64	0.003041	0.004247	9.93
4	3.43	-4.37 (-82.78)	575.15	12000.68	-1727.32	0.003041	0.004247	20.87
5	4.31	47.96 (49.85)	556.58	13919.78	1246.76	0.003041	0.004247	25.01
6	5.29	23.43 (49.85)	535.95	13891.25	1292.09	0.003041	0.004247	25.92
7	6.17	-69.32 (-180.06)	517.39	7659.82	-2665.83	0.003041	0.004247	14.80
8	7.05	-226.00 (-391.31)	498.82	3041.99	-2386.33	0.003380	0.004247	6.10
9	8.02	-468.03 (-684.53)	478.19	1281.59	-1834.61	0.003267	0.004247	2.68
10	8.90	-735.79 (-735.79)	459.62	1360.56	-2178.07	0.003041	0.005378	2.96

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-391.47	465.10	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-292.97	462.44	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-189.85	459.48	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-101.31	456.82	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-18.38	414.70	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	68.37	411.75	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	143.08	448.54	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	213.57	445.88	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	279.72	442.92	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	328.85	440.26	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 39 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	737.56 (767.68)	424.28	2320.53	4198.70	0.005696	0.003041	5.47
2	1.98	-61.26 (-530.32)	430.80	3509.33	-4320.04	0.003041	0.004634	8.15
3	3.46	-497.22 (-747.05)	437.08	1882.18	-3216.95	0.003041	0.004103	4.31
4	5.04	-726.61 (-818.63)	443.79	1267.34	-2337.79	0.003041	0.003041	2.86
5	6.51	-809.25 (-818.63)	450.07	1294.24	-2354.11	0.003041	0.003041	2.88
6	8.09	-807.11 (-818.63)	456.77	1323.37	-2371.76	0.003041	0.003041	2.90
7	9.56	-719.96 (-818.63)	463.05	1351.07	-2388.55	0.003041	0.003041	2.92
8	11.14	-484.29 (-756.08)	469.75	2065.92	-3325.15	0.003041	0.004103	4.40
9	12.62	-40.64 (-539.30)	476.04	4010.39	-4543.37	0.003041	0.004634	8.42
10	14.15	767.68 (767.68)	482.56	2810.42	4470.99	0.005696	0.003041	5.82

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-652.88	486.15	41956.04	5052.37	0.001593
2	1.98	-383.22	487.10	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-204.11	488.01	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-86.85	488.99	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-21.94	489.90	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	31.93	490.88	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	99.52	491.80	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	222.05	492.77	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	407.40	493.69	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	659.32	494.64	41956.04	5064.66	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 39 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-740.70 (-784.77)	347.88	1254.98	-2831.05	0.004247	0.005039	3.61
2	1.90	-138.15 (-517.24)	353.17	2112.40	-3093.71	0.004474	0.004587	5.98
3	3.50	350.23 (608.49)	359.00	1658.41	2810.90	0.004474	0.004361	4.62

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

4	4.98	638.14 (788.97)	364.40	1212.35	2624.87	0.004587	0.004247	3.33
5	6.58	787.80 (801.99)	370.23	1126.81	2440.86	0.004247	0.004247	3.04
6	8.02	783.17 (801.99)	375.48	1147.90	2451.77	0.004247	0.004247	3.06
7	9.62	623.21 (780.76)	381.32	1305.17	2672.39	0.004587	0.004247	3.42
8	11.06	334.69 (597.00)	386.59	1901.24	2936.08	0.004474	0.004361	4.92
9	12.57	-125.68 (-501.71)	392.08	2617.93	-3349.98	0.004474	0.004587	6.68
10	14.15	-784.77 (-784.77)	397.83	1497.00	-2953.00	0.004247	0.005039	3.76

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	467.99	486.82	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	363.11	487.59	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	247.37	488.43	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	144.47	489.22	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	42.62	490.06	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-49.05	490.82	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-150.91	491.67	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-251.26	492.43	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-360.18	493.23	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-474.42	494.06	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 39 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-737.56 (-740.70)	663.70	1894.84	-2114.66	0.003041	0.004474	2.85
2	1.58	-393.07 (-652.46)	642.73	2089.65	-2121.28	0.003267	0.004247	3.25
3	2.55	-125.00 (-291.84)	619.43	5874.79	-2767.80	0.003041	0.004247	9.48
4	3.43	19.89 (82.39)	598.46	12954.54	1783.45	0.003041	0.004247	21.65
5	4.31	79.94 (82.39)	577.49	12806.04	1827.02	0.003041	0.004247	22.18
6	5.29	54.75 (82.39)	554.20	12621.53	1876.40	0.003041	0.004247	22.77
7	6.17	-43.80 (-160.36)	533.23	8417.51	-2531.52	0.003041	0.004247	15.79
8	7.05	-207.78 (-379.23)	512.26	3296.58	-2440.48	0.003380	0.004247	6.44
9	8.02	-459.11 (-685.09)	488.96	1319.29	-1848.49	0.003267	0.004247	2.70
10	8.90	-740.70 (-740.70)	467.99	1380.42	-2184.82	0.003041	0.005378	2.95

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	450.23	469.51	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	335.12	466.51	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	215.55	463.17	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	115.44	420.71	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	22.43	417.70	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-72.59	414.36	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-150.60	450.81	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-221.51	447.81	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-291.97	444.47	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-347.88	441.46	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 39 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-767.68 (-784.77)	670.14	1766.25	-2068.40	0.003041	0.004474	2.64
2	1.58	-403.87 (-678.82)	649.17	2006.74	-2098.41	0.003267	0.004247	3.09
3	2.55	-117.56 (-294.14)	625.87	5891.04	-2768.60	0.003041	0.004247	9.41
4	3.43	37.50 (107.63)	604.90	11767.47	2093.75	0.003041	0.004247	19.45
5	4.31	103.85 (107.63)	583.93	11581.62	2134.68	0.003041	0.004247	19.83
6	5.29	82.54 (107.63)	560.63	11366.01	2182.00	0.003041	0.004247	20.27
7	6.17	-17.45 (-140.46)	539.66	9170.83	-2386.92	0.003041	0.004247	16.99
8	7.05	-192.11 (-380.37)	518.69	3340.74	-2449.88	0.003380	0.004247	6.44
9	8.02	-470.19 (-725.02)	495.39	1244.13	-1820.82	0.003267	0.004247	2.51
10	8.90	-784.77 (-784.77)	474.42	1305.37	-2159.30	0.003041	0.005378	2.75

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-467.99	470.44	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-355.23	467.43	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-228.14	464.09	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-122.37	421.63	0.00	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

5	4.31	-26.21	418.62	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	72.86	415.28	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	158.93	451.73	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	243.24	448.73	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	329.24	445.39	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	383.14	442.38	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 40 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	732.67 (732.67)	465.98	2861.75	4499.52	0.005696	0.003041	6.14
2	1.98	-38.91 (-493.52)	459.46	4372.47	-4696.57	0.003041	0.004634	9.52
3	3.46	-462.40 (-706.38)	453.18	2174.18	-3388.90	0.003041	0.004103	4.80
4	5.04	-687.44 (-782.07)	446.48	1370.26	-2400.19	0.003041	0.003041	3.07
5	6.51	-770.86 (-782.07)	440.20	1340.99	-2382.44	0.003041	0.003041	3.05
6	8.09	-773.38 (-782.07)	433.50	1310.24	-2363.80	0.003041	0.003041	3.02
7	9.56	-695.18 (-782.07)	427.21	1281.85	-2346.59	0.003041	0.003041	3.00
8	11.14	-477.17 (-730.22)	420.51	1837.33	-3190.53	0.003041	0.004103	4.37
9	12.62	-62.02 (-530.27)	414.23	3302.75	-4227.96	0.003041	0.004634	7.97
10	14.15	699.67 (732.67)	407.71	2343.59	4211.52	0.005696	0.003041	5.75

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-629.48	492.22	41956.04	5061.17	0.001593
2	1.98	-371.41	491.27	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-199.33	490.36	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-86.37	489.38	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-23.94	488.47	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	27.30	487.49	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	91.03	486.57	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	206.74	485.60	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	382.56	484.68	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	622.93	483.73	41956.04	5048.87	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 40 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-796.00 (-796.00)	394.36	1451.71	-2930.18	0.004247	0.005039	3.68
2	1.90	-187.68 (-576.73)	389.08	2073.61	-3073.72	0.004474	0.004587	5.33
3	3.50	325.80 (606.85)	383.24	1831.52	2900.14	0.004474	0.004361	4.78
4	4.98	649.65 (822.52)	377.85	1203.79	2620.49	0.004587	0.004247	3.19
5	6.58	825.02 (845.51)	372.01	1058.38	2405.47	0.004247	0.004247	2.85
6	8.02	829.72 (845.51)	366.76	1039.12	2395.51	0.004247	0.004247	2.83
7	9.62	664.81 (830.86)	360.93	1119.65	2577.42	0.004587	0.004247	3.10
8	11.06	359.86 (631.70)	355.66	1551.59	2755.83	0.004474	0.004361	4.36
9	12.57	-105.56 (-479.06)	350.17	2351.43	-3216.90	0.004474	0.004587	6.72
10	14.15	-751.24 (-796.00)	344.41	1216.56	-2811.69	0.004247	0.005039	3.53

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	466.40	493.56	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	372.65	492.79	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	269.20	491.95	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	165.58	491.17	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	53.64	490.32	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-47.11	489.56	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-159.05	488.71	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-260.39	487.95	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-357.75	487.15	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-459.87	486.32	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 40 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
PV_D_SR_AP_MS_3_C_011-_001_0_001_R_A_0								

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

1	0.70	-732.67 (-796.00)	639.69	1619.94	-2015.77	0.003041	0.004474	2.53
2	1.58	-382.00 (-646.53)	621.13	2019.30	-2101.88	0.003267	0.004247	3.25
3	2.55	-107.24 (-276.01)	600.50	6030.40	-2771.77	0.003041	0.004247	10.04
4	3.43	40.14 (103.42)	581.93	11773.15	2092.30	0.003041	0.004247	20.23
5	4.31	100.92 (103.42)	563.36	11602.90	2130.01	0.003041	0.004247	20.60
6	5.29	75.28 (103.42)	542.73	11405.46	2173.35	0.003041	0.004247	21.01
7	6.17	-27.41 (-152.42)	524.17	8594.25	-2499.02	0.003041	0.004247	16.40
8	7.05	-203.84 (-393.25)	505.60	3077.93	-2393.98	0.003380	0.004247	6.09
9	8.02	-482.58 (-737.24)	484.97	1182.94	-1798.29	0.003267	0.004247	2.44
10	8.90	-796.00 (-796.00)	466.40	1255.22	-2142.24	0.003041	0.005378	2.69

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	451.77	466.07	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	341.77	463.41	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	218.05	460.45	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	114.96	418.34	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	20.88	415.67	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-76.54	412.72	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-161.50	449.51	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-244.72	446.85	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-329.02	443.90	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-380.57	441.23	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 40 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-699.67 (-751.24)	633.16	1733.28	-2056.54	0.003041	0.004474	2.74
2	1.58	-369.24 (-617.28)	614.59	2120.53	-2129.80	0.003267	0.004247	3.45
3	2.55	-114.04 (-271.82)	593.96	6058.07	-2772.40	0.003041	0.004247	10.20
4	3.43	21.74 (76.31)	575.40	13108.30	1738.33	0.003041	0.004247	22.78
5	4.31	75.04 (76.31)	556.83	12973.64	1777.84	0.003041	0.004247	23.30
6	5.29	45.09 (76.31)	536.20	12816.66	1823.90	0.003041	0.004247	23.90
7	6.17	-55.28 (-172.58)	517.63	7886.10	-2629.22	0.003041	0.004247	15.23
8	7.05	-219.84 (-392.03)	499.07	3036.30	-2385.12	0.003380	0.004247	6.08
9	8.02	-471.53 (-696.89)	478.44	1252.04	-1823.73	0.003267	0.004247	2.62
10	8.90	-751.24 (-751.24)	459.87	1326.12	-2166.36	0.003041	0.005378	2.88

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-432.89	465.14	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-320.46	462.47	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-203.85	459.52	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-106.41	417.40	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-16.07	414.74	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	75.97	411.78	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	151.55	448.58	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	222.48	445.92	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	291.17	442.96	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	344.41	440.30	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 41 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	710.39 (725.58)	383.49	2176.94	4118.89	0.005696	0.003041	5.68
2	1.98	-100.13 (-571.55)	390.01	2679.08	-3926.15	0.003041	0.004634	6.87
3	3.46	-534.27 (-779.17)	396.29	1530.96	-3010.11	0.003041	0.004103	3.86
4	5.04	-755.27 (-834.96)	402.99	1070.84	-2218.67	0.003041	0.003041	2.66
5	6.51	-829.02 (-834.96)	409.27	1094.59	-2233.07	0.003041	0.003041	2.67
6	8.09	-819.92 (-834.96)	415.98	1120.27	-2248.64	0.003041	0.003041	2.69
7	9.56	-730.74 (-834.96)	422.26	1144.67	-2263.43	0.003041	0.003041	2.71
8	11.14	-499.15 (-764.87)	428.96	1765.68	-3148.34	0.003041	0.004103	4.12
9	12.62	-65.78 (-553.16)	435.24	3339.57	-4244.37	0.003041	0.004634	7.67
10	14.15	725.58 (725.58)	441.76	2676.98	4396.82	0.005696	0.003041	6.06

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-666.58	480.20	41956.04	5043.76	0.001593

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

2	1.98	-385.14	481.15	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-200.08	482.07	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-80.69	483.05	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-16.45	483.96	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	34.87	484.94	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	98.96	485.85	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	217.09	486.83	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	398.19	487.74	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	646.56	488.69	41956.04	5056.05	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 41 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-741.05 (-789.23)	335.46	1189.24	-2797.92	0.004247	0.005039	3.55
2	1.90	-118.17 (-511.77)	340.74	2032.40	-3052.49	0.004474	0.004587	5.96
3	3.50	392.22 (664.69)	346.58	1394.76	2674.98	0.004474	0.004361	4.02
4	4.98	699.09 (859.52)	351.97	1038.43	2535.84	0.004587	0.004247	2.95
5	6.58	852.14 (861.91)	357.81	982.25	2366.10	0.004247	0.004247	2.75
6	8.02	831.20 (861.91)	363.06	1000.67	2375.63	0.004247	0.004247	2.76
7	9.62	639.31 (817.92)	368.89	1175.29	2605.90	0.004587	0.004247	3.19
8	11.06	325.67 (600.31)	374.16	1796.25	2881.95	0.004474	0.004361	4.80
9	12.57	-142.66 (-517.39)	379.65	2366.03	-3224.43	0.004474	0.004587	6.23
10	14.15	-789.23 (-789.23)	385.41	1424.11	-2916.27	0.004247	0.005039	3.70

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	482.14	485.02	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	377.00	485.79	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	260.99	486.63	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	153.67	487.41	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	37.66	488.26	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-66.75	489.02	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-171.08	489.87	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-263.07	490.63	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-358.93	491.43	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-461.58	492.26	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 41 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-710.39 (-741.05)	677.85	1953.67	-2135.83	0.003041	0.004474	2.88
2	1.58	-396.41 (-634.32)	656.88	2239.56	-2162.62	0.003267	0.004247	3.41
3	2.55	-148.45 (-304.20)	633.58	5741.54	-2756.62	0.003041	0.004247	9.06
4	3.43	-12.14 (-96.97)	612.62	11598.08	-1835.78	0.003041	0.004247	18.93
5	4.31	46.17 (49.15)	591.65	13973.89	1160.78	0.003041	0.004247	23.62
6	5.29	25.41 (49.15)	568.35	13945.49	1205.91	0.003041	0.004247	24.54
7	6.17	-66.21 (-176.80)	547.38	8047.94	-2599.46	0.003041	0.004247	14.70
8	7.05	-223.65 (-390.39)	526.41	3288.47	-2438.76	0.003380	0.004247	6.25
9	8.02	-468.57 (-688.27)	503.11	1362.94	-1864.56	0.003267	0.004247	2.71
10	8.90	-741.05 (-741.05)	482.14	1433.15	-2202.75	0.003041	0.005378	2.97

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	408.34	471.54	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	307.37	468.54	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	201.22	465.20	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	109.59	462.19	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	23.72	419.73	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-65.91	416.39	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-142.88	452.84	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-215.42	449.84	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-283.85	446.50	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-335.46	443.49	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 41 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-725.58 (-789.23)	657.29	1703.96	-2045.99	0.003041	0.004474	2.59
2	1.58	-391.29 (-645.34)	636.32	2092.37	-2122.03	0.003267	0.004247	3.29
3	2.55	-125.16 (-289.92)	613.02	5847.63	-2765.52	0.003041	0.004247	9.54
4	3.43	20.13 (85.19)	592.05	12770.28	1837.51	0.003041	0.004247	21.57
5	4.31	82.06 (85.19)	571.09	12605.69	1880.43	0.003041	0.004247	22.07
6	5.29	59.76 (85.19)	547.79	12410.62	1930.07	0.003041	0.004247	22.66
7	6.17	-38.90 (-160.24)	526.82	8358.40	-2542.38	0.003041	0.004247	15.87
8	7.05	-210.56 (-395.57)	505.85	3055.15	-2389.13	0.003380	0.004247	6.04
9	8.02	-482.94 (-732.05)	482.55	1186.17	-1799.48	0.003267	0.004247	2.46
10	8.90	-789.23 (-789.23)	461.58	1252.31	-2141.25	0.003041	0.005378	2.71

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-427.27	468.59	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-328.23	465.59	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-212.86	462.25	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-114.43	419.79	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-23.07	416.78	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	72.73	413.44	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	156.77	449.89	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	239.04	446.89	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	321.85	443.55	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	371.52	440.54	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 42 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
 Altezza sezione H = 1.4000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	695.51 (695.51)	426.56	2706.73	4413.36	0.005696	0.003041	6.35
2	1.98	-61.03 (-505.70)	420.04	3634.70	-4375.92	0.003041	0.004634	8.65
3	3.46	-474.88 (-713.14)	413.76	1858.26	-3202.86	0.003041	0.004103	4.49
4	5.04	-695.27 (-792.60)	407.06	1170.45	-2279.06	0.003041	0.003041	2.88
5	6.51	-779.18 (-792.60)	400.77	1144.40	-2263.27	0.003041	0.003041	2.86
6	8.09	-786.39 (-792.60)	394.07	1117.01	-2246.66	0.003041	0.003041	2.83
7	9.56	-715.02 (-792.60)	387.79	1091.69	-2231.31	0.003041	0.003041	2.82
8	11.14	-504.42 (-752.65)	381.09	1521.20	-3004.36	0.003041	0.004103	3.99
9	12.62	-92.86 (-560.93)	374.81	2588.33	-3873.65	0.003041	0.004634	6.91
10	14.15	673.70 (695.51)	368.28	2182.71	4122.10	0.005696	0.003041	5.93

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-618.36	486.48	41956.04	5052.85	0.001593
2	1.98	-363.29	485.53	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-194.66	484.61	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-85.30	483.64	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-25.77	482.72	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	23.22	481.75	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	86.05	480.83	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	202.80	479.85	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	382.41	478.94	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	630.11	477.99	41956.04	5040.55	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 42 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
 Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-768.93 (-768.93)	373.66	1414.92	-2911.64	0.004247	0.005039	3.79
2	1.90	-176.94 (-554.16)	368.38	2027.44	-3049.93	0.004474	0.004587	5.50
3	3.50	318.30 (587.36)	362.54	1770.74	2868.80	0.004474	0.004361	4.88
4	4.98	628.84 (797.84)	357.15	1163.91	2600.07	0.004587	0.004247	3.26
5	6.58	804.95 (831.19)	351.31	1005.06	2377.89	0.004247	0.004247	2.86
6	8.02	821.75 (831.19)	346.06	985.91	2367.99	0.004247	0.004247	2.85
7	9.62	674.15 (829.99)	340.23	1039.78	2536.54	0.004587	0.004247	3.06
8	11.06	385.44 (646.82)	334.96	1381.81	2668.31	0.004474	0.004361	4.13
9	12.57	-70.91 (-442.29)	329.47	2424.38	-3254.50	0.004474	0.004587	7.36
10	14.15	-720.15 (-768.93)	323.71	1174.85	-2790.67	0.004247	0.005039	3.63



Relazione di calcolo monolite assi Nord e SudVerifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	455.22	490.56	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	361.33	489.79	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	257.72	488.95	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	161.88	488.16	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	58.29	487.32	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-34.96	486.56	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-149.27	485.71	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-250.36	484.95	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-355.73	484.15	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-467.35	483.32	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 42 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-695.51 (-768.93)	628.51	1659.18	-2029.88	0.003041	0.004474	2.64
2	1.58	-373.09 (-617.81)	609.94	2095.98	-2123.03	0.003267	0.004247	3.44
3	2.55	-117.13 (-275.27)	589.31	5928.91	-2769.46	0.003041	0.004247	10.06
4	3.43	21.97 (83.07)	570.74	12720.10	1851.31	0.003041	0.004247	22.29
5	4.31	80.44 (83.07)	552.18	12566.37	1890.44	0.003041	0.004247	22.76
6	5.29	57.32 (83.07)	531.55	12387.75	1935.89	0.003041	0.004247	23.31
7	6.17	-39.48 (-158.06)	512.98	8291.20	-2554.74	0.003041	0.004247	16.16
8	7.05	-206.87 (-387.01)	494.41	3051.08	-2388.27	0.003380	0.004247	6.17
9	8.02	-471.72 (-713.69)	473.78	1197.30	-1803.58	0.003267	0.004247	2.53
10	8.90	-768.93 (-768.93)	455.22	1271.52	-2147.79	0.003041	0.005378	2.79

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	412.61	464.47	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	316.18	461.81	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	204.32	458.85	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	109.07	416.73	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	20.71	414.07	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-71.92	411.11	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-153.21	447.91	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-232.74	445.25	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-312.62	442.29	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-360.15	439.63	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 42 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-673.70 (-720.15)	640.64	1874.75	-2107.43	0.003041	0.004474	2.93
2	1.58	-372.76 (-600.17)	622.07	2242.32	-2163.38	0.003267	0.004247	3.60
3	2.55	-136.55 (-284.37)	601.44	5849.30	-2765.67	0.003041	0.004247	9.73
4	3.43	-7.73 (-87.36)	582.88	11835.64	-1773.91	0.003041	0.004247	20.31
5	4.31	46.16 (48.45)	564.31	13950.58	1197.82	0.003041	0.004247	24.72
6	5.29	23.89 (48.45)	543.68	13923.49	1240.85	0.003041	0.004247	25.61
7	6.17	-66.18 (-174.22)	525.11	7910.85	-2624.67	0.003041	0.004247	15.07
8	7.05	-219.46 (-381.40)	506.55	3219.49	-2424.09	0.003380	0.004247	6.36
9	8.02	-456.86 (-669.46)	485.92	1349.87	-1859.75	0.003267	0.004247	2.78
10	8.90	-720.15 (-720.15)	467.35	1428.47	-2201.16	0.003041	0.005378	3.06

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-392.21	466.21	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-293.82	463.55	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-190.99	460.59	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-102.89	457.93	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-20.42	415.81	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	65.66	412.85	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	139.59	449.65	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	209.23	446.99	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	274.68	444.03	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	323.71	441.37	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 43 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]**

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	743.02 (756.33)	423.28	2363.07	4222.35	0.005696	0.003041	5.58
2	1.98	-70.88 (-546.79)	429.81	3334.50	-4242.12	0.003041	0.004634	7.76
3	3.46	-511.07 (-761.14)	436.09	1823.23	-3182.23	0.003041	0.004103	4.18
4	5.04	-738.05 (-821.49)	442.79	1256.58	-2331.27	0.003041	0.003041	2.84
5	6.51	-815.08 (-821.49)	449.07	1283.25	-2347.44	0.003041	0.003041	2.86
6	8.09	-806.09 (-821.49)	455.77	1312.10	-2364.93	0.003041	0.003041	2.88
7	9.56	-713.90 (-821.49)	462.06	1339.55	-2381.57	0.003041	0.003041	2.90
8	11.14	-476.71 (-747.26)	468.76	2097.54	-3343.77	0.003041	0.004103	4.47
9	12.62	-37.77 (-529.04)	475.04	4125.75	-4594.79	0.003041	0.004634	8.69
10	14.15	756.33 (756.33)	481.56	2866.61	4502.23	0.005696	0.003041	5.95

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-666.96	486.00	41956.04	5052.16	0.001593
2	1.98	-388.82	486.95	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-204.30	487.87	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-83.76	488.84	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-17.60	489.76	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	36.01	490.74	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	101.94	491.65	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	221.04	492.63	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	401.37	493.54	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	646.49	494.49	41956.04	5064.45	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 43 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-756.81 (-801.92)	351.93	1238.84	-2822.92	0.004247	0.005039	3.52
2	1.90	-133.61 (-527.43)	357.21	2086.10	-3080.16	0.004474	0.004587	5.84
3	3.50	377.15 (649.85)	363.05	1534.71	2747.13	0.004474	0.004361	4.23
4	4.98	684.35 (845.01)	368.44	1125.01	2580.16	0.004587	0.004247	3.05
5	6.58	837.76 (847.64)	374.28	1063.24	2407.99	0.004247	0.004247	2.84
6	8.02	817.13 (847.64)	379.53	1082.65	2418.02	0.004247	0.004247	2.85
7	9.62	625.60 (803.98)	385.36	1273.03	2655.93	0.004587	0.004247	3.30
8	11.06	312.29 (586.69)	390.63	1982.90	2978.18	0.004474	0.004361	5.08
9	12.57	-155.70 (-530.20)	396.12	2435.92	-3260.44	0.004474	0.004587	6.15
10	14.15	-801.92 (-801.92)	401.88	1474.08	-2941.45	0.004247	0.005039	3.67

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	482.36	487.41	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	377.23	488.17	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	261.21	489.02	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	153.89	489.80	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	37.88	490.65	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-66.53	491.41	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-170.86	492.25	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-262.84	493.02	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-358.71	493.81	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-461.36	494.65	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 43 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-743.02 (-756.81)	678.08	1894.59	-2114.57	0.003041	0.004474	2.79
2	1.58	-398.60 (-657.88)	657.11	2129.85	-2132.37	0.003267	0.004247	3.24
3	2.55	-130.72 (-297.35)	633.81	5901.80	-2768.85	0.003041	0.004247	9.31
4	3.43	13.88 (75.90)	612.84	13383.83	1657.49	0.003041	0.004247	21.84
5	4.31	73.54 (75.90)	591.87	13244.57	1698.35	0.003041	0.004247	22.38
6	5.29	47.81 (75.90)	568.57	13081.54	1746.18	0.003041	0.004247	23.01
7	6.17	-51.35 (-168.57)	547.60	8296.30	-2553.80	0.003041	0.004247	15.15
8	7.05	-216.80 (-390.58)	526.63	3288.22	-2438.71	0.003380	0.004247	6.24



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

9	8.02	-471.72 (-700.74)	503.33	1330.79	-1852.72	0.003267	0.004247	2.64
10	8.90	-756.81 (-756.81)	482.36	1395.88	-2190.08	0.003041	0.005378	2.89

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	450.21	471.57	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	334.99	468.57	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	215.29	465.23	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	115.06	422.77	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	21.93	419.76	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-73.21	416.42	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-151.44	452.87	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-224.52	449.87	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-295.89	446.53	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-351.93	443.52	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 43 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-756.33 (-801.92)	657.07	1664.90	-2031.94	0.003041	0.004474	2.53
2	1.58	-394.56 (-667.47)	636.10	1997.32	-2095.82	0.003267	0.004247	3.14
3	2.55	-110.95 (-285.32)	612.80	5949.24	-2769.92	0.003041	0.004247	9.71
4	3.43	41.60 (108.27)	591.83	11621.00	2126.04	0.003041	0.004247	19.64
5	4.31	105.36 (108.27)	570.86	11430.14	2167.93	0.003041	0.004247	20.02
6	5.29	80.96 (108.27)	547.56	11209.05	2216.46	0.003041	0.004247	20.47
7	6.17	-22.20 (-148.24)	526.59	8765.31	-2467.57	0.003041	0.004247	16.65
8	7.05	-200.52 (-392.25)	505.62	3088.91	-2396.31	0.003380	0.004247	6.11
9	8.02	-483.17 (-741.75)	482.33	1165.07	-1791.71	0.003267	0.004247	2.42
10	8.90	-801.92 (-801.92)	461.36	1226.92	-2132.62	0.003041	0.005378	2.66

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-465.99	468.56	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-352.59	465.56	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-225.28	462.22	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-119.47	419.76	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-23.17	416.75	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	76.26	413.41	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	162.84	449.86	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	247.71	446.86	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	334.08	443.52	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	387.69	440.51	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 44 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	726.26 (726.26)	466.59	2906.89	4524.61	0.005696	0.003041	6.23
2	1.98	-32.95 (-481.62)	460.07	4543.41	-4756.19	0.003041	0.004634	9.88
3	3.46	-452.33 (-695.41)	453.79	2234.67	-3424.52	0.003041	0.004103	4.92
4	5.04	-678.31 (-778.99)	447.09	1381.45	-2406.97	0.003041	0.003041	3.09
5	6.51	-765.23 (-778.99)	440.81	1351.90	-2389.06	0.003041	0.003041	3.07
6	8.09	-772.26 (-778.99)	434.10	1320.86	-2370.24	0.003041	0.003041	3.04
7	9.56	-697.52 (-778.99)	427.82	1292.20	-2352.87	0.003041	0.003041	3.02
8	11.14	-480.79 (-734.34)	421.12	1825.75	-3183.71	0.003041	0.004103	4.34
9	12.62	-63.03 (-535.58)	414.84	3260.11	-4208.96	0.003041	0.004634	7.86
10	14.15	707.06 (726.26)	408.32	2378.80	4231.09	0.005696	0.003041	5.83

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-618.22	492.31	41956.04	5061.29	0.001593
2	1.98	-366.56	491.36	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-198.59	490.45	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-88.17	489.47	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-26.75	488.56	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	24.56	487.58	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	89.31	486.66	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	207.15	485.69	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	386.07	484.77	0.00	0.00	0.001062

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

10 14.15 630.56 483.82 41956.04 5049.00 0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 44 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-781.09 (-781.09)	389.67	1465.22	-2936.99	0.004247	0.005039	3.76
2	1.90	-189.52 (-566.44)	384.39	2092.42	-3083.42	0.004474	0.004587	5.44
3	3.50	305.24 (573.99)	378.55	1954.47	2963.52	0.004474	0.004361	5.16
4	4.98	615.33 (784.03)	373.16	1261.21	2649.88	0.004587	0.004247	3.38
5	6.58	790.98 (816.94)	367.32	1088.60	2421.10	0.004247	0.004247	2.96
6	8.02	807.35 (816.94)	362.07	1068.42	2410.66	0.004247	0.004247	2.95
7	9.62	659.27 (815.42)	356.24	1127.85	2581.62	0.004587	0.004247	3.17
8	11.06	370.14 (631.83)	350.97	1522.50	2740.84	0.004474	0.004361	4.34
9	12.57	-86.66 (-458.35)	345.48	2471.35	-3278.71	0.004474	0.004587	7.15
10	14.15	-736.37 (-781.09)	339.72	1224.69	-2815.78	0.004247	0.005039	3.60

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	454.92	492.88	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	361.03	492.11	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	257.43	491.27	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	161.58	490.49	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	57.99	489.64	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-35.25	488.88	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-149.57	488.03	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-250.66	487.27	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-356.02	486.47	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-467.65	485.64	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 44 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-726.26 (-781.09)	628.21	1621.76	-2016.42	0.003041	0.004474	2.58
2	1.58	-376.38 (-639.91)	609.64	1996.45	-2095.58	0.003267	0.004247	3.27
3	2.55	-102.98 (-270.68)	589.01	6031.58	-2771.80	0.003041	0.004247	10.24
4	3.43	43.33 (106.08)	570.45	11534.64	2144.99	0.003041	0.004247	20.22
5	4.31	103.59 (106.08)	551.88	11359.36	2183.46	0.003041	0.004247	20.58
6	5.29	78.34 (106.08)	531.25	11157.09	2227.86	0.003041	0.004247	21.00
7	6.17	-22.94 (-146.18)	512.68	8697.66	-2480.01	0.003041	0.004247	16.96
8	7.05	-196.90 (-383.63)	494.12	3085.56	-2395.60	0.003380	0.004247	6.24
9	8.02	-471.78 (-722.97)	473.49	1176.09	-1795.76	0.003267	0.004247	2.48
10	8.90	-781.09 (-781.09)	454.92	1245.82	-2139.05	0.003041	0.005378	2.74

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	451.31	464.43	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	340.48	461.77	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	216.67	458.81	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	114.03	416.69	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	20.77	414.03	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-75.47	411.07	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-159.23	447.87	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-241.26	445.21	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-324.54	442.25	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-375.81	439.59	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 44 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-707.06 (-736.37)	640.94	1815.87	-2086.25	0.003041	0.004474	2.83
2	1.58	-375.10 (-624.53)	622.37	2123.15	-2130.52	0.003267	0.004247	3.41
3	2.55	-118.07 (-277.34)	601.74	6012.94	-2771.37	0.003041	0.004247	9.99
4	3.43	19.46 (76.28)	583.17	13164.46	1721.85	0.003041	0.004247	22.57
5	4.31	74.59 (76.28)	564.61	13032.32	1760.62	0.003041	0.004247	23.08

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

6	5.29	46.80 (76.28)	543.98	12878.35	1805.80	0.003041	0.004247	23.67
7	6.17	-51.52 (-166.79)	525.41	8137.04	-2583.08	0.003041	0.004247	15.49
8	7.05	-213.28 (-382.47)	506.84	3209.52	-2421.97	0.003380	0.004247	6.33
9	8.02	-460.73 (-682.55)	486.21	1315.88	-1847.23	0.003267	0.004247	2.71
10	8.90	-736.37 (-736.37)	467.65	1389.47	-2187.90	0.003041	0.005378	2.97

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-434.59	466.25	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-322.26	463.59	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-205.78	460.63	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-108.45	418.51	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-18.22	415.85	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	73.70	412.90	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	148.93	449.69	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	218.60	447.03	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	286.59	444.07	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	339.72	441.41	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 45 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	687.48 (687.48)	430.23	2791.35	4460.39	0.005696	0.003041	6.49
2	1.98	-48.21 (-481.94)	423.71	3984.09	-4531.65	0.003041	0.004634	9.40
3	3.46	-453.14 (-687.41)	417.43	1993.16	-3282.30	0.003041	0.004103	4.77
4	5.04	-671.05 (-770.39)	410.73	1236.37	-2319.02	0.003041	0.003041	3.01
5	6.51	-755.79 (-770.39)	404.44	1208.63	-2302.20	0.003041	0.003041	2.99
6	8.09	-764.98 (-770.39)	397.74	1179.48	-2284.53	0.003041	0.003041	2.97
7	9.56	-695.84 (-770.39)	391.46	1152.56	-2268.21	0.003041	0.003041	2.94
8	11.14	-488.66 (-733.31)	384.76	1601.03	-3051.38	0.003041	0.004103	4.16
9	12.62	-83.04 (-544.30)	378.48	2764.35	-3975.47	0.003041	0.004634	7.30
10	14.15	671.85 (687.48)	371.96	2250.66	4159.86	0.005696	0.003041	6.05

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-600.04	487.01	41956.04	5053.62	0.001593
2	1.98	-354.36	486.06	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-191.40	485.15	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-85.20	484.17	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-26.84	483.26	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	21.82	482.28	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	84.33	481.36	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	199.87	480.39	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	376.84	479.47	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	620.14	478.52	41956.04	5041.32	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 45 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-753.99 (-753.99)	373.49	1451.36	-2930.00	0.004247	0.005039	3.89
2	1.90	-186.85 (-549.58)	368.20	2051.75	-3062.46	0.004474	0.004587	5.57
3	3.50	292.24 (554.72)	362.36	1926.47	2949.09	0.004474	0.004361	5.32
4	4.98	598.62 (768.36)	356.97	1221.70	2629.65	0.004587	0.004247	3.42
5	6.58	781.58 (811.37)	351.14	1036.01	2393.90	0.004247	0.004247	2.95
6	8.02	802.47 (811.37)	345.88	1016.14	2383.62	0.004247	0.004247	2.94
7	9.62	658.21 (809.86)	340.05	1071.99	2553.03	0.004587	0.004247	3.15
8	11.06	376.48 (631.99)	334.78	1425.38	2690.77	0.004474	0.004361	4.26
9	12.57	-70.16 (-433.94)	329.29	2498.77	-3292.84	0.004474	0.004587	7.59
10	14.15	-706.39 (-753.99)	323.53	1203.70	-2805.21	0.004247	0.005039	3.72

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	436.56	490.53	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	347.44	489.77	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	251.42	488.92	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	162.58	488.14	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	64.08	487.29	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-35.08	486.53	0.00	0.00	0.000000

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

7	9.62	-145.25	485.69	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-244.75	484.92	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-348.44	484.13	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-457.21	483.29	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 45 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-687.48 (-753.99)	609.85	1634.71	-2021.08	0.003041	0.004474	2.68
2	1.58	-364.05 (-608.89)	591.28	2049.10	-2110.10	0.003267	0.004247	3.47
3	2.55	-108.55 (-266.08)	570.65	5940.15	-2769.72	0.003041	0.004247	10.41
4	3.43	29.79 (90.45)	552.09	12163.71	1992.91	0.003041	0.004247	22.03
5	4.31	87.83 (90.45)	533.52	12000.16	2034.53	0.003041	0.004247	22.49
6	5.29	65.11 (90.45)	512.89	11810.23	2082.87	0.003041	0.004247	23.03
7	6.17	-30.43 (-147.45)	494.33	8460.43	-2523.63	0.003041	0.004247	17.12
8	7.05	-195.85 (-373.98)	475.76	3033.48	-2384.52	0.003380	0.004247	6.38
9	8.02	-458.26 (-698.43)	455.13	1168.35	-1792.92	0.003267	0.004247	2.57
10	8.90	-753.99 (-753.99)	436.56	1236.72	-2135.95	0.003041	0.005378	2.83

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	414.90	461.79	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	316.32	459.13	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	203.53	456.18	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	108.39	414.06	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	20.72	411.40	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-70.84	408.44	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-151.19	445.24	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-230.14	442.58	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-310.30	439.62	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-359.29	436.96	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 45 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-671.85 (-706.39)	630.50	1883.98	-2110.75	0.003041	0.004474	2.99
2	1.58	-367.53 (-596.93)	611.93	2208.04	-2153.93	0.003267	0.004247	3.61
3	2.55	-130.16 (-278.10)	591.30	5886.37	-2768.49	0.003041	0.004247	9.95
4	3.43	-1.52 (-80.99)	572.73	12072.17	-1707.14	0.003041	0.004247	21.08
5	4.31	52.00 (54.22)	554.17	13851.53	1355.19	0.003041	0.004247	25.00
6	5.29	29.68 (54.22)	533.54	13820.54	1404.44	0.003041	0.004247	25.90
7	6.17	-59.19 (-165.48)	514.97	8074.50	-2594.58	0.003041	0.004247	15.68
8	7.05	-210.17 (-369.57)	496.40	3270.59	-2434.96	0.003380	0.004247	6.59
9	8.02	-444.38 (-654.86)	475.77	1351.64	-1860.40	0.003267	0.004247	2.84
10	8.90	-706.39 (-706.39)	457.21	1423.63	-2199.52	0.003041	0.005378	3.11

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-397.36	464.75	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-296.39	462.09	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-191.14	459.14	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-102.68	456.47	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-20.13	414.36	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	64.79	411.40	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	137.32	448.20	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	205.95	445.53	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	271.93	442.58	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	323.53	439.92	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 46 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	723.58 (723.58)	478.39	3024.01	4573.97	0.005696	0.003041	6.32
2	1.98	-14.85 (-453.08)	471.87	5187.24	-4980.74	0.003041	0.004634	10.99

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

3	3.46	-426.07 (-665.80)	465.58	2506.76	-3584.76	0.003041	0.004103	5.38
4	5.04	-650.21 (-752.19)	458.88	1519.42	-2490.61	0.003041	0.003041	3.31
5	6.51	-737.85 (-752.19)	452.60	1486.67	-2470.76	0.003041	0.003041	3.28
6	8.09	-745.71 (-752.19)	445.90	1452.31	-2449.93	0.003041	0.003041	3.26
7	9.56	-671.04 (-752.19)	439.62	1420.62	-2430.72	0.003041	0.003041	3.23
8	11.14	-454.59 (-707.19)	432.91	2018.39	-3297.16	0.003041	0.004103	4.66
9	12.62	-39.69 (-507.68)	426.63	3702.88	-4406.31	0.003041	0.004634	8.68
10	14.15	720.66 (723.58)	420.11	2493.61	4294.90	0.005696	0.003041	5.94

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-599.51	494.03	41956.04	5063.78	0.001593
2	1.98	-358.03	493.08	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-195.86	492.17	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-88.27	491.19	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-27.43	490.27	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	24.31	489.30	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	89.39	488.38	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	206.37	487.41	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	382.34	486.49	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	621.07	485.54	41956.04	5051.49	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 46 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-770.11 (-770.11)	399.41	1543.78	-2976.57	0.004247	0.005039	3.87
2	1.90	-204.00 (-565.98)	394.13	2177.80	-3127.42	0.004474	0.004587	5.53
3	3.50	273.95 (535.68)	388.29	2263.69	3122.92	0.004474	0.004361	5.83
4	4.98	579.27 (748.27)	382.90	1389.60	2715.60	0.004587	0.004247	3.63
5	6.58	761.09 (790.23)	377.06	1177.07	2466.85	0.004247	0.004247	3.12
6	8.02	780.95 (790.23)	371.81	1155.41	2455.65	0.004247	0.004247	3.11
7	9.62	635.55 (787.94)	365.98	1221.32	2629.46	0.004587	0.004247	3.34
8	11.06	352.78 (609.04)	360.71	1667.58	2815.62	0.004474	0.004361	4.62
9	12.57	-94.93 (-459.45)	355.22	2577.02	-3333.16	0.004474	0.004587	7.25
10	14.15	-732.28 (-770.11)	349.46	1293.48	-2850.45	0.004247	0.005039	3.70

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	435.85	494.29	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	346.73	493.53	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	250.70	492.68	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	161.87	491.90	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	63.37	491.05	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-35.79	490.29	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-145.96	489.44	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-245.46	488.68	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-349.16	487.88	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-457.92	487.05	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 46 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-723.58 (-770.11)	609.14	1584.27	-2002.94	0.003041	0.004474	2.60
2	1.58	-367.87 (-634.95)	590.57	1927.61	-2072.46	0.003267	0.004247	3.26
3	2.55	-91.39 (-260.62)	569.94	6063.11	-2772.51	0.003041	0.004247	10.64
4	3.43	56.12 (119.75)	551.37	10704.17	2324.87	0.003041	0.004247	19.41
5	4.31	117.11 (119.75)	532.81	10508.40	2361.88	0.003041	0.004247	19.72
6	5.29	92.74 (119.75)	512.18	10283.44	2404.42	0.003041	0.004247	20.08
7	6.17	-7.63 (-130.05)	493.61	9107.79	-2399.62	0.003041	0.004247	18.45
8	7.05	-181.00 (-367.61)	475.05	3099.53	-2398.57	0.003380	0.004247	6.52
9	8.02	-456.84 (-710.01)	454.42	1141.07	-1782.87	0.003267	0.004247	2.51
10	8.90	-770.11 (-770.11)	435.85	1202.22	-2124.22	0.003041	0.005378	2.76

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	460.04	461.69	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	345.06	459.03	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	218.64	456.07	0.00	0.00	0.000000

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

4	3.43	115.05	413.96	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	21.66	411.30	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-74.35	408.34	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-158.17	445.13	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-241.10	442.47	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-327.09	439.52	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-382.54	436.85	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 46 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-720.66 (-732.28)	631.21	1790.40	-2077.09	0.003041	0.004474	2.84
2	1.58	-376.66 (-635.58)	612.64	2028.47	-2104.41	0.003267	0.004247	3.31
3	2.55	-109.24 (-275.51)	592.01	5952.18	-2769.99	0.003041	0.004247	10.05
4	3.43	34.95 (96.46)	573.45	12038.05	2024.89	0.003041	0.004247	20.99
5	4.31	94.20 (96.46)	554.88	11879.86	2065.14	0.003041	0.004247	21.41
6	5.29	68.00 (96.46)	534.25	11690.70	2110.74	0.003041	0.004247	21.88
7	6.17	-31.57 (-149.07)	515.68	8625.18	-2493.34	0.003041	0.004247	16.73
8	7.05	-196.67 (-369.14)	497.12	3282.50	-2437.49	0.003380	0.004247	6.60
9	8.02	-449.36 (-676.47)	476.49	1295.98	-1839.91	0.003267	0.004247	2.72
10	8.90	-732.28 (-732.28)	457.92	1362.41	-2178.70	0.003041	0.005378	2.98

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-449.74	464.86	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-334.52	462.20	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-214.82	459.24	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-114.59	417.12	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-21.46	414.46	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	73.68	411.50	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	151.81	448.30	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	222.84	445.64	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	293.43	442.68	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	349.46	440.02	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 47 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	698.47 (698.47)	430.61	2728.23	4425.31	0.005696	0.003041	6.34
2	1.98	-51.46 (-492.07)	424.09	3856.59	-4474.82	0.003041	0.004634	9.09
3	3.46	-461.07 (-696.20)	417.81	1956.99	-3261.00	0.003041	0.004103	4.68
4	5.04	-677.43 (-767.86)	411.10	1244.07	-2323.69	0.003041	0.003041	3.03
5	6.51	-757.15 (-767.86)	404.82	1216.13	-2306.75	0.003041	0.003041	3.00
6	8.09	-759.64 (-767.86)	398.12	1186.77	-2288.95	0.003041	0.003041	2.98
7	9.56	-685.12 (-767.86)	391.84	1159.65	-2272.51	0.003041	0.003041	2.96
8	11.14	-475.86 (-719.65)	385.14	1647.74	-3078.88	0.003041	0.004103	4.28
9	12.62	-74.78 (-528.41)	378.85	2903.85	-4050.17	0.003041	0.004634	7.66
10	14.15	664.83 (698.47)	372.33	2203.55	4133.68	0.005696	0.003041	5.92

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-612.90	487.07	41956.04	5053.70	0.001593
2	1.98	-359.98	486.12	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-192.10	485.20	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-82.63	484.23	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-22.76	483.31	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	25.99	482.34	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	87.09	481.42	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	199.17	480.44	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	370.61	479.53	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	606.01	478.58	41956.04	5041.40	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 47 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione



## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-736.37 (-736.37)	368.31	1470.28	-2939.53	0.004247	0.005039	3.99
2	1.90	-156.55 (-522.03)	363.03	2173.18	-3125.04	0.004474	0.004587	5.99
3	3.50	315.65 (566.40)	357.19	1827.70	2898.17	0.004474	0.004361	5.12
4	4.98	596.91 (745.86)	351.80	1246.25	2642.22	0.004587	0.004247	3.54
5	6.58	748.36 (766.39)	345.96	1094.25	2424.02	0.004247	0.004247	3.16
6	8.02	753.31 (766.39)	340.71	1072.68	2412.87	0.004247	0.004247	3.15
7	9.62	612.88 (754.64)	334.88	1150.84	2593.39	0.004587	0.004247	3.44
8	11.06	350.00 (591.03)	329.61	1530.96	2745.20	0.004474	0.004361	4.64
9	12.57	-75.54 (-424.55)	324.12	2523.69	-3305.68	0.004474	0.004587	7.79
10	14.15	-689.21 (-736.37)	318.36	1215.34	-2811.07	0.004247	0.005039	3.82

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	449.67	489.78	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	350.08	489.02	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	240.18	488.17	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	142.67	487.39	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	46.65	486.54	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-39.77	485.78	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-135.79	484.94	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-230.87	484.17	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-334.30	483.38	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-442.79	482.54	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 47 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-698.47 (-736.37)	622.96	1742.67	-2059.92	0.003041	0.004474	2.80
2	1.58	-373.37 (-619.97)	604.40	2060.01	-2113.10	0.003267	0.004247	3.41
3	2.55	-115.47 (-275.02)	583.77	5875.09	-2767.83	0.003041	0.004247	10.06
4	3.43	25.21 (89.16)	565.20	12343.47	1947.16	0.003041	0.004247	21.84
5	4.31	85.72 (89.16)	546.63	12185.10	1987.47	0.003041	0.004247	22.29
6	5.29	66.02 (89.16)	526.00	12001.26	2034.25	0.003041	0.004247	22.82
7	6.17	-26.32 (-140.24)	507.44	8861.87	-2449.13	0.003041	0.004247	17.46
8	7.05	-187.94 (-362.40)	488.87	3290.32	-2439.15	0.003380	0.004247	6.73
9	8.02	-445.42 (-681.42)	468.24	1253.57	-1824.29	0.003267	0.004247	2.68
10	8.90	-736.37 (-736.37)	449.67	1322.07	-2164.98	0.003041	0.005378	2.94

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	416.40	463.67	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	318.61	461.01	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	206.14	458.06	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	111.13	415.94	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	23.65	413.28	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-67.46	410.32	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-147.18	447.12	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-225.41	444.45	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-304.91	441.50	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-353.89	438.84	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 47 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-664.83 (-689.21)	616.08	1888.09	-2112.23	0.003041	0.004474	3.06
2	1.58	-361.11 (-590.02)	597.51	2170.89	-2143.69	0.003267	0.004247	3.63
3	2.55	-124.30 (-271.84)	576.88	5873.43	-2767.69	0.003041	0.004247	10.18
4	3.43	3.94 (59.30)	558.31	13783.12	1463.90	0.003041	0.004247	24.69
5	4.31	57.14 (59.30)	539.75	13753.48	1511.00	0.003041	0.004247	25.48
6	5.29	34.59 (59.30)	519.12	13699.46	1564.88	0.003041	0.004247	26.39
7	6.17	-53.61 (-158.40)	500.55	8153.17	-2580.12	0.003041	0.004247	16.29
8	7.05	-202.08 (-358.42)	481.99	3275.95	-2436.09	0.003380	0.004247	6.80
9	8.02	-431.71 (-638.26)	461.36	1342.27	-1856.95	0.003267	0.004247	2.91
10	8.90	-689.21 (-689.21)	442.79	1410.14	-2194.93	0.003041	0.005378	3.18

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
----	---	---	-----------------	------------------	------------------	-----------------

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011\_001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

1	0.70	-396.62	462.69	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-295.76	460.03	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-190.63	457.07	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-102.27	414.95	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-19.82	412.29	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	64.82	409.33	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	135.40	446.13	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	201.99	443.47	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	266.86	440.51	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	318.36	437.85	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 48 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	735.29 (735.29)	480.07	2972.40	4552.67	0.005696	0.003041	6.19
2	1.98	-17.38 (-462.55)	473.54	5050.19	-4932.94	0.003041	0.004634	10.66
3	3.46	-433.36 (-674.01)	467.26	2470.26	-3563.27	0.003041	0.004103	5.29
4	5.04	-655.97 (-748.97)	460.56	1538.75	-2502.33	0.003041	0.003041	3.34
5	6.51	-738.47 (-748.97)	454.28	1505.56	-2482.21	0.003041	0.003041	3.31
6	8.09	-739.27 (-748.97)	447.58	1470.73	-2461.09	0.003041	0.003041	3.29
7	9.56	-658.67 (-748.97)	441.30	1438.62	-2441.63	0.003041	0.003041	3.26
8	11.14	-439.37 (-691.73)	434.59	2102.70	-3346.81	0.003041	0.004103	4.84
9	12.62	-28.32 (-489.18)	428.31	3957.34	-4519.72	0.003041	0.004634	9.24
10	14.15	717.15 (735.29)	421.79	2449.71	4270.50	0.005696	0.003041	5.81

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-612.33	494.28	41956.04	5064.14	0.001593
2	1.98	-363.70	493.33	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-196.61	492.41	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-85.67	491.43	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-23.19	490.52	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	28.79	489.54	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	92.58	488.63	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	206.17	487.65	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	376.52	486.73	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	607.02	485.78	41956.04	5051.84	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 48 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-754.02 (-754.02)	397.48	1578.26	-2993.95	0.004247	0.005039	3.97
2	1.90	-175.32 (-539.99)	392.20	2327.45	-3204.54	0.004474	0.004587	5.93
3	3.50	295.66 (545.60)	386.36	2181.44	3080.53	0.004474	0.004361	5.65
4	4.98	575.77 (723.92)	380.96	1443.65	2743.27	0.004587	0.004247	3.79
5	6.58	725.99 (743.48)	375.13	1268.56	2514.17	0.004247	0.004247	3.38
6	8.02	729.84 (743.48)	369.88	1244.66	2501.80	0.004247	0.004247	3.37
7	9.62	588.18 (730.74)	364.05	1340.31	2690.37	0.004587	0.004247	3.68
8	11.06	324.19 (566.02)	358.78	1841.56	2905.32	0.004474	0.004361	5.13
9	12.57	-102.51 (-452.32)	353.29	2615.87	-3349.14	0.004474	0.004587	7.40
10	14.15	-717.40 (-754.02)	347.53	1319.93	-2863.77	0.004247	0.005039	3.80

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	448.90	494.01	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	349.31	493.25	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	239.41	492.40	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	141.90	491.62	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	45.89	490.77	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-40.54	490.01	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-136.56	489.16	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-231.64	488.40	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-335.07	487.60	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-443.56	486.77	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 48 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-735.29 (-754.02)	622.19	1681.67	-2037.98	0.003041	0.004474	2.70
2	1.58	-377.09 (-646.55)	603.63	1938.66	-2076.52	0.003267	0.004247	3.21
3	2.55	-97.55 (-269.24)	583.00	6000.45	-2771.09	0.003041	0.004247	10.29
4	3.43	52.74 (119.99)	564.43	10823.79	2301.02	0.003041	0.004247	19.18
5	4.31	116.51 (119.99)	545.86	10635.40	2337.87	0.003041	0.004247	19.48
6	5.29	95.35 (119.99)	525.23	10415.48	2379.45	0.003041	0.004247	19.83
7	6.17	-1.87 (-121.39)	506.67	9601.20	-2300.27	0.003041	0.004247	18.95
8	7.05	-171.84 (-355.36)	488.10	3375.07	-2457.18	0.003380	0.004247	6.91
9	8.02	-443.79 (-693.99)	467.47	1220.68	-1812.18	0.003267	0.004247	2.61
10	8.90	-754.02 (-754.02)	448.90	1280.50	-2150.84	0.003041	0.005378	2.85

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	462.59	463.56	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	348.14	460.90	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	221.82	457.95	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	118.21	415.83	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	24.87	413.17	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-70.90	410.21	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-154.41	447.01	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-237.10	444.34	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-323.26	441.39	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-379.57	438.73	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 48 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 mVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-717.15 (-717.40)	616.85	1783.98	-2074.78	0.003041	0.004474	2.89
2	1.58	-372.36 (-632.01)	598.28	1979.22	-2090.83	0.003267	0.004247	3.31
3	2.55	-103.93 (-271.04)	577.65	5900.92	-2768.83	0.003041	0.004247	10.22
4	3.43	41.26 (104.14)	559.08	11525.74	2146.94	0.003041	0.004247	20.62
5	4.31	101.62 (104.14)	540.52	11346.82	2186.22	0.003041	0.004247	20.99
6	5.29	76.78 (104.14)	519.89	11140.17	2231.57	0.003041	0.004247	21.43
7	6.17	-21.47 (-137.75)	501.32	8891.38	-2443.19	0.003041	0.004247	17.74
8	7.05	-185.13 (-356.31)	482.75	3310.61	-2443.47	0.003380	0.004247	6.86
9	8.02	-436.12 (-661.82)	462.12	1280.84	-1834.33	0.003267	0.004247	2.77
10	8.90	-717.40 (-717.40)	443.56	1342.98	-2172.09	0.003041	0.005378	3.03

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-450.58	462.80	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-335.48	460.14	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-215.91	457.18	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-115.79	415.06	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-22.78	412.40	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	72.23	409.44	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	150.24	446.24	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	221.16	443.58	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	291.61	440.62	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	347.53	437.96	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 49 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 mVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	706.09 (706.09)	428.95	2668.07	4391.87	0.005696	0.003041	6.22
2	1.98	-59.26 (-507.08)	422.43	3651.73	-4383.51	0.003041	0.004634	8.64
3	3.46	-473.57 (-709.34)	416.15	1889.99	-3221.54	0.003041	0.004103	4.54
4	5.04	-688.00 (-770.02)	409.45	1231.56	-2316.11	0.003041	0.003041	3.01
5	6.51	-762.49 (-770.02)	403.17	1203.88	-2299.32	0.003041	0.003041	2.99
6	8.09	-758.46 (-770.02)	396.46	1174.79	-2281.69	0.003041	0.003041	2.96
7	9.56	-679.12 (-770.02)	390.18	1147.92	-2265.40	0.003041	0.003041	2.94
8	11.14	-468.54 (-710.94)	383.48	1666.79	-3090.10	0.003041	0.004103	4.35
9	12.62	-72.37 (-518.45)	377.20	2967.23	-4078.42	0.003041	0.004634	7.87
10	14.15	652.82 (706.09)	370.68	2156.25	4107.39	0.005696	0.003041	5.82

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-627.12	486.83	41956.04	5053.35	0.001593
2	1.98	-365.87	485.88	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-192.62	484.96	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-79.83	483.99	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-18.65	483.07	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	29.90	482.09	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	89.37	481.18	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	198.04	480.20	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	364.44	479.29	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	593.06	478.34	41956.04	5041.05	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 49 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-754.18 (-754.18)	373.48	1450.84	-2929.74	0.004247	0.005039	3.88
2	1.90	-153.51 (-533.87)	368.19	2145.34	-3110.69	0.004474	0.004587	5.83
3	3.50	341.27 (606.61)	362.36	1688.29	2826.30	0.004474	0.004361	4.66
4	4.98	642.01 (800.93)	356.96	1157.29	2596.68	0.004587	0.004247	3.24
5	6.58	797.42 (810.09)	351.13	1038.08	2394.97	0.004247	0.004247	2.96
6	8.02	786.58 (810.09)	345.88	1018.16	2384.67	0.004247	0.004247	2.94
7	9.62	614.77 (777.23)	340.04	1129.94	2582.68	0.004587	0.004247	3.32
8	11.06	327.30 (580.29)	334.77	1606.07	2783.92	0.004474	0.004361	4.80
9	12.57	-105.66 (-453.00)	329.28	2330.49	-3206.11	0.004474	0.004587	7.08
10	14.15	-706.26 (-754.18)	323.53	1203.29	-2805.00	0.004247	0.005039	3.72

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	464.18	490.53	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	364.33	489.77	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	254.15	488.92	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	152.22	488.14	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	42.05	487.29	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-57.11	486.53	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-155.61	485.68	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-242.32	484.92	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-332.70	484.12	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-429.59	483.29	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 49 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-706.09 (-754.18)	637.47	1740.49	-2059.13	0.003041	0.004474	2.73
2	1.58	-380.43 (-628.00)	618.90	2090.86	-2121.61	0.003267	0.004247	3.38
3	2.55	-121.10 (-281.86)	598.27	5875.03	-2767.82	0.003041	0.004247	9.82
4	3.43	20.81 (85.42)	579.71	12662.74	1865.91	0.003041	0.004247	21.84
5	4.31	81.96 (85.42)	561.14	12510.95	1904.54	0.003041	0.004247	22.30
6	5.29	61.87 (85.42)	540.51	12334.74	1949.38	0.003041	0.004247	22.82
7	6.17	-32.08 (-148.03)	521.94	8725.80	-2474.84	0.003041	0.004247	16.72
8	7.05	-196.57 (-374.14)	503.38	3278.28	-2436.59	0.003380	0.004247	6.51
9	8.02	-458.52 (-698.52)	482.75	1263.22	-1827.85	0.003267	0.004247	2.62
10	8.90	-754.18 (-754.18)	464.18	1335.26	-2169.46	0.003041	0.005378	2.88

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	416.40	465.75	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	319.86	463.09	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	207.69	460.14	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	112.24	418.02	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	23.85	415.36	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-68.66	412.40	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-149.81	449.19	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-229.42	446.53	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-310.08	443.58	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-359.31	440.92	0.00	0.00	0.000226

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 49 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-652.82 (-706.26)	602.88	1765.37	-2068.09	0.003041	0.004474	2.93
2	1.58	-351.97 (-578.42)	584.31	2163.46	-2141.64	0.003267	0.004247	3.70
3	2.55	-118.17 (-263.40)	563.68	5926.72	-2769.41	0.003041	0.004247	10.51
4	3.43	7.51 (59.96)	545.12	13752.37	1512.76	0.003041	0.004247	25.23
5	4.31	58.32 (59.96)	526.55	13711.24	1561.42	0.003041	0.004247	26.04
6	5.29	33.27 (59.96)	505.92	13556.68	1606.77	0.003041	0.004247	26.80
7	6.17	-57.41 (-164.91)	487.35	7809.13	-2642.46	0.003041	0.004247	16.02
8	7.05	-209.44 (-369.46)	468.79	3022.65	-2382.22	0.003380	0.004247	6.45
9	8.02	-444.14 (-654.82)	448.16	1246.86	-1821.82	0.003267	0.004247	2.78
10	8.90	-706.26 (-706.26)	429.59	1315.53	-2162.75	0.003041	0.005378	3.06

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-393.27	460.80	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-292.57	458.13	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-187.63	455.18	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-99.45	413.06	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-17.18	410.40	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	67.29	407.44	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	138.89	444.24	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	206.75	441.58	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	272.20	438.62	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	323.53	435.96	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 50 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	742.38 (742.38)	477.43	2911.40	4527.12	0.005696	0.003041	6.10
2	1.98	-25.71 (-478.04)	470.91	4759.41	-4831.53	0.003041	0.004634	10.11
3	3.46	-446.32 (-687.57)	464.62	2366.65	-3502.25	0.003041	0.004103	5.09
4	5.04	-666.99 (-751.87)	457.92	1515.44	-2488.20	0.003041	0.003041	3.31
5	6.51	-744.36 (-751.87)	451.64	1482.74	-2468.37	0.003041	0.003041	3.28
6	8.09	-738.89 (-751.87)	444.94	1448.43	-2447.58	0.003041	0.003041	3.26
7	9.56	-653.88 (-751.87)	438.66	1416.79	-2428.39	0.003041	0.003041	3.23
8	11.14	-433.83 (-684.35)	431.96	2118.27	-3355.98	0.003041	0.004103	4.90
9	12.62	-28.19 (-481.14)	425.67	4025.62	-4550.16	0.003041	0.004634	9.46
10	14.15	702.57 (742.38)	419.15	2393.50	4239.26	0.005696	0.003041	5.71

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-626.58	493.89	41956.04	5063.58	0.001593
2	1.98	-369.55	492.94	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-197.09	492.03	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-82.89	491.05	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-19.20	490.13	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	32.47	489.16	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	94.54	488.24	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	204.68	487.27	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	370.05	486.35	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	594.01	485.40	41956.04	5051.28	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 50 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-770.68 (-770.68)	400.23	1546.50	-2977.94	0.004247	0.005039	3.86
2	1.90	-171.08 (-550.67)	394.94	2281.22	-3180.72	0.004474	0.004587	5.78
3	3.50	322.53 (587.10)	389.11	1969.12	2971.07	0.004474	0.004361	5.06
4	4.98	622.19 (780.35)	383.71	1317.06	2678.47	0.004587	0.004247	3.43
5	6.58	776.43 (788.70)	377.88	1183.51	2470.18	0.004247	0.004247	3.13
6	8.02	764.53 (788.70)	372.63	1161.75	2458.93	0.004247	0.004247	3.12
7	9.62	591.56 (754.78)	366.80	1296.54	2667.97	0.004587	0.004247	3.53

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

8	11.06	303.03 (556.78)	361.53	1909.10	2940.13	0.004474	0.004361	5.28
9	12.57	-131.04 (-479.14)	356.04	2414.56	-3249.44	0.004474	0.004587	6.78
10	14.15	-732.79 (-770.68)	350.28	1296.15	-2851.80	0.004247	0.005039	3.70

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	463.45	494.41	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	363.60	493.64	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	253.42	492.80	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	151.49	492.02	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	41.32	491.17	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-57.84	490.41	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-156.34	489.56	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-243.06	488.80	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-333.43	488.00	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-430.32	487.17	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 50 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-742.38 (-770.68)	636.74	1684.66	-2039.05	0.003041	0.004474	2.65
2	1.58	-384.23 (-654.20)	618.17	1974.41	-2089.50	0.003267	0.004247	3.19
3	2.55	-103.74 (-276.31)	597.54	5992.25	-2770.90	0.003041	0.004247	10.03
4	3.43	47.46 (115.08)	578.97	11181.37	2222.53	0.003041	0.004247	19.31
5	4.31	111.64 (115.08)	560.41	11008.06	2260.57	0.003041	0.004247	19.64
6	5.29	89.94 (115.08)	539.78	10808.39	2304.40	0.003041	0.004247	20.02
7	6.17	-8.85 (-130.25)	521.21	9381.70	-2344.47	0.003041	0.004247	18.00
8	7.05	-181.39 (-367.58)	502.64	3353.85	-2452.66	0.003380	0.004247	6.67
9	8.02	-457.04 (-710.35)	482.02	1232.68	-1816.60	0.003267	0.004247	2.56
10	8.90	-770.68 (-770.68)	463.45	1296.72	-2156.36	0.003041	0.005378	2.80

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	461.82	465.65	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	348.80	462.99	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	222.96	460.03	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	119.01	417.91	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	24.87	415.25	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-72.15	412.29	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-156.85	449.09	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-240.56	446.43	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-327.27	443.47	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-383.20	440.81	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 50 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-702.57 (-732.79)	603.61	1677.47	-2036.47	0.003041	0.004474	2.78
2	1.58	-361.70 (-617.98)	585.04	1979.47	-2090.89	0.003267	0.004247	3.38
3	2.55	-97.43 (-261.33)	564.41	5984.09	-2770.72	0.003041	0.004247	10.60
4	3.43	44.20 (102.96)	545.85	11459.50	2161.48	0.003041	0.004247	20.99
5	4.31	101.17 (102.96)	527.28	11275.99	2201.76	0.003041	0.004247	21.39
6	5.29	72.76 (102.96)	506.65	11063.91	2248.31	0.003041	0.004247	21.84
7	6.17	-28.52 (-147.40)	488.08	8395.69	-2535.53	0.003041	0.004247	17.20
8	7.05	-195.05 (-368.67)	469.52	3038.07	-2385.50	0.003380	0.004247	6.47
9	8.02	-449.01 (-677.00)	448.89	1195.42	-1802.88	0.003267	0.004247	2.66
10	8.90	-732.79 (-732.79)	430.32	1258.71	-2143.43	0.003041	0.005378	2.93

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-446.02	460.90	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-331.11	458.24	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-211.75	455.28	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-111.84	413.16	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-19.02	410.50	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	75.78	407.55	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	153.60	444.34	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	224.32	441.68	0.00	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

9	8.02	294.55	438.72	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	350.28	436.06	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 51 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	747.86 (747.86)	439.13	2535.59	4318.24	0.005696	0.003041	5.77
2	1.98	-85.01 (-571.05)	432.61	3152.14	-4160.83	0.003041	0.004634	7.29
3	3.46	-534.04 (-788.97)	426.33	1671.16	-3092.68	0.003041	0.004103	3.92
4	5.04	-765.94 (-856.34)	419.63	1094.12	-2232.78	0.003041	0.003041	2.61
5	6.51	-847.33 (-856.34)	413.34	1070.96	-2218.75	0.003041	0.003041	2.59
6	8.09	-845.27 (-856.34)	406.64	1046.58	-2203.97	0.003041	0.003041	2.57
7	9.56	-762.06 (-856.34)	400.36	1024.02	-2190.29	0.003041	0.003041	2.56
8	11.14	-534.98 (-798.76)	393.66	1464.08	-2970.72	0.003041	0.004103	3.72
9	12.62	-101.17 (-592.26)	387.38	2500.34	-3822.75	0.003041	0.004634	6.45
10	14.15	700.60 (747.86)	380.86	2066.25	4057.36	0.005696	0.003041	5.43

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-683.64	488.31	41956.04	5055.50	0.001593
2	1.98	-397.09	487.36	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-208.28	486.45	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-86.44	485.47	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-21.14	484.55	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	30.60	483.58	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	95.30	482.66	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	215.51	481.69	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	401.21	480.77	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	657.81	479.82	41956.04	5043.20	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 51 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-803.67 (-803.67)	386.29	1394.57	-2901.39	0.004247	0.005039	3.61
2	1.90	-158.48 (-567.20)	381.00	2060.00	-3066.71	0.004474	0.004587	5.41
3	3.50	373.69 (659.45)	375.17	1574.56	2767.67	0.004474	0.004361	4.20
4	4.98	698.19 (870.20)	369.77	1088.43	2561.44	0.004587	0.004247	2.94
5	6.58	865.90 (880.29)	363.94	977.12	2363.45	0.004247	0.004247	2.68
6	8.02	859.22 (880.29)	358.69	959.26	2354.21	0.004247	0.004247	2.67
7	9.62	685.48 (855.98)	352.86	1047.19	2540.33	0.004587	0.004247	2.97
8	11.06	378.13 (651.80)	347.59	1438.53	2697.55	0.004474	0.004361	4.14
9	12.57	-94.17 (-475.37)	342.10	2293.55	-3187.07	0.004474	0.004587	6.70
10	14.15	-756.18 (-803.67)	336.34	1166.05	-2786.24	0.004247	0.005039	3.47

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	499.35	492.39	3656.03	4314.12	0.000226
2	1.90	391.50	491.62	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	273.72	490.78	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	164.76	489.99	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	44.61	489.15	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-53.88	488.39	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-163.31	487.54	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-262.14	486.78	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-365.14	485.98	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-473.17	485.15	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 51 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-747.86 (-803.67)	695.07	1799.11	-2080.22	0.003041	0.004474	2.59
2	1.58	-412.05 (-668.56)	674.10	2157.79	-2140.07	0.003267	0.004247	3.20
3	2.55	-142.14 (-310.12)	650.80	5794.11	-2761.03	0.003041	0.004247	8.90
4	3.43	6.74 (75.21)	629.83	13527.37	1615.37	0.003041	0.004247	21.48

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

5	4.31	71.43 (75.21)	608.86	13393.93	1654.52	0.003041	0.004247	22.00
6	5.29	50.66 (75.21)	585.56	13237.88	1700.31	0.003041	0.004247	22.61
7	6.17	-48.12 (-170.29)	564.59	8402.39	-2534.30	0.003041	0.004247	14.88
8	7.05	-221.12 (-407.80)	543.62	3236.19	-2427.64	0.003380	0.004247	5.95
9	8.02	-495.72 (-746.67)	520.32	1277.39	-1833.06	0.003267	0.004247	2.45
10	8.90	-803.67 (-803.67)	499.35	1351.38	-2174.95	0.003041	0.005378	2.71

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	427.33	474.01	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	331.41	471.00	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	217.02	467.66	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	118.04	425.20	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	25.36	422.20	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-72.25	418.86	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-157.84	455.31	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-241.19	452.30	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-324.22	448.96	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-372.75	445.96	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 51 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-700.60 (-756.18)	668.88	1859.16	-2101.83	0.003041	0.004474	2.78
2	1.58	-390.30 (-625.90)	647.91	2238.31	-2162.28	0.003267	0.004247	3.45
3	2.55	-144.53 (-298.45)	624.61	5774.97	-2759.43	0.003041	0.004247	9.25
4	3.43	-10.27 (-93.08)	603.64	11715.13	-1806.41	0.003041	0.004247	19.41
5	4.31	45.74 (48.07)	582.67	13978.65	1153.21	0.003041	0.004247	23.99
6	5.29	22.07 (48.07)	559.37	13949.97	1198.78	0.003041	0.004247	24.94
7	6.17	-72.56 (-186.07)	538.40	7696.96	-2660.02	0.003041	0.004247	14.30
8	7.05	-233.30 (-403.11)	517.43	3071.00	-2392.50	0.003380	0.004247	5.94
9	8.02	-481.87 (-704.12)	494.14	1289.54	-1837.54	0.003267	0.004247	2.61
10	8.90	-756.18 (-756.18)	473.17	1363.51	-2179.07	0.003041	0.005378	2.88

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-402.95	470.26	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-304.40	467.25	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-198.87	463.91	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-106.98	460.90	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-20.79	418.44	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	69.28	415.10	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	146.65	451.55	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	219.40	448.55	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	287.15	445.21	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	336.34	442.20	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 52 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	774.54 (774.54)	473.43	2692.92	4405.68	0.005696	0.003041	5.69
2	1.98	-60.96 (-550.61)	466.91	3756.85	-4430.36	0.003041	0.004634	8.05
3	3.46	-514.90 (-774.05)	460.63	1931.71	-3246.11	0.003041	0.004103	4.19
4	5.04	-751.70 (-845.23)	453.92	1249.78	-2327.15	0.003041	0.003041	2.75
5	6.51	-835.79 (-845.23)	447.64	1224.31	-2311.71	0.003041	0.003041	2.74
6	8.09	-833.83 (-845.23)	440.94	1197.50	-2295.46	0.003041	0.003041	2.72
7	9.56	-748.12 (-845.23)	434.66	1172.71	-2280.43	0.003041	0.003041	2.70
8	11.14	-516.36 (-784.20)	427.96	1695.59	-3107.06	0.003041	0.004103	3.96
9	12.62	-77.85 (-572.26)	421.67	3023.80	-4103.63	0.003041	0.004634	7.17
10	14.15	726.35 (774.54)	415.15	2220.78	4143.26	0.005696	0.003041	5.35

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-683.81	493.31	41956.04	5062.74	0.001593
2	1.98	-400.04	492.36	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-211.73	491.44	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-88.97	490.47	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-22.10	489.55	0.00	0.00	0.000000



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

6	8.09	31.55	488.57	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	97.78	487.66	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	218.83	486.68	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	403.93	485.77	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	657.89	484.82	41956.04	5050.44	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 52 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-816.07 (-816.07)	400.67	1434.36	-2921.44	0.004247	0.005039	3.58
2	1.90	-170.80 (-579.57)	395.38	2109.51	-3092.22	0.004474	0.004587	5.34
3	3.50	361.45 (647.26)	389.55	1706.71	2835.80	0.004474	0.004361	4.38
4	4.98	686.02 (858.08)	384.15	1164.06	2600.15	0.004587	0.004247	3.03
5	6.58	853.81 (868.24)	378.32	1045.17	2398.64	0.004247	0.004247	2.76
6	8.02	847.20 (868.24)	373.07	1026.52	2388.99	0.004247	0.004247	2.75
7	9.62	673.54 (843.99)	367.24	1122.02	2578.63	0.004587	0.004247	3.06
8	11.06	366.26 (639.88)	361.97	1561.94	2761.17	0.004474	0.004361	4.32
9	12.57	-105.97 (-487.12)	356.48	2355.82	-3219.17	0.004474	0.004587	6.61
10	14.15	-767.90 (-816.07)	350.72	1206.11	-2806.42	0.004247	0.005039	3.44

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	499.40	494.47	3656.03	4317.14	0.000226
2	1.90	391.55	493.71	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	273.76	492.86	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	164.81	492.08	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	44.66	491.23	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-53.83	490.47	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-163.26	489.63	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-262.09	488.86	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-365.09	488.07	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-473.12	487.23	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 52 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-774.54 (-816.07)	695.11	1759.89	-2066.11	0.003041	0.004474	2.53
2	1.58	-414.42 (-687.61)	674.15	2076.07	-2117.54	0.003267	0.004247	3.08
3	2.55	-129.15 (-305.55)	650.85	5897.64	-2768.75	0.003041	0.004247	9.06
4	3.43	25.99 (95.57)	629.88	12526.29	1900.63	0.003041	0.004247	19.89
5	4.31	92.09 (95.57)	608.91	12367.21	1941.12	0.003041	0.004247	20.31
6	5.29	69.19 (95.57)	585.61	12182.32	1988.17	0.003041	0.004247	20.80
7	6.17	-33.85 (-160.39)	564.64	8717.72	-2476.32	0.003041	0.004247	15.44
8	7.05	-213.01 (-405.84)	543.67	3258.43	-2432.37	0.003380	0.004247	5.99
9	8.02	-496.96 (-756.43)	520.37	1255.46	-1824.99	0.003267	0.004247	2.41
10	8.90	-816.07 (-816.07)	499.40	1325.63	-2166.19	0.003041	0.005378	2.65

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	461.74	474.02	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	352.96	471.01	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	227.91	467.67	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	122.33	425.21	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	25.24	422.20	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-75.63	418.86	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-163.49	455.31	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-249.14	452.31	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-335.24	448.97	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-387.14	445.96	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 52 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-726.35 (-767.90)	668.83	1817.65	-2086.89	0.003041	0.004474	2.72

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

2	1.58	-391.47 (-643.41)	647.86	2153.75	-2138.96	0.003267	0.004247	3.32
3	2.55	-131.38 (-292.92)	624.56	5903.78	-2768.89	0.003041	0.004247	9.45
4	3.43	8.41 (67.58)	603.59	13736.45	1538.05	0.003041	0.004247	22.76
5	4.31	65.48 (67.58)	582.62	13640.25	1582.25	0.003041	0.004247	23.41
6	5.29	39.50 (67.58)	559.32	13481.14	1628.94	0.003041	0.004247	24.10
7	6.17	-59.21 (-176.80)	538.35	7962.89	-2615.10	0.003041	0.004247	14.79
8	7.05	-225.65 (-401.05)	517.38	3092.35	-2397.04	0.003380	0.004247	5.98
9	8.02	-482.68 (-712.87)	494.09	1268.12	-1829.65	0.003267	0.004247	2.57
10	8.90	-767.90 (-767.90)	473.12	1337.01	-2170.06	0.003041	0.005378	2.83

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-438.00	470.25	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-325.50	467.24	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-208.71	463.90	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-110.74	421.44	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-20.34	418.44	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	72.62	415.10	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	151.93	451.55	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	226.62	448.54	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	297.41	445.20	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	350.72	442.20	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 53 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	741.75 (741.75)	439.91	2573.48	4339.29	0.005696	0.003041	5.85
2	1.98	-82.87 (-565.09)	433.39	3211.29	-4187.20	0.003041	0.004634	7.41
3	3.46	-529.54 (-784.38)	427.10	1690.05	-3103.80	0.003041	0.004103	3.96
4	5.04	-762.98 (-859.30)	420.40	1091.63	-2231.28	0.003041	0.003041	2.60
5	6.51	-847.99 (-859.30)	414.12	1068.59	-2217.31	0.003041	0.003041	2.58
6	8.09	-850.51 (-859.30)	407.42	1044.32	-2202.59	0.003041	0.003041	2.56
7	9.56	-770.78 (-859.30)	401.14	1021.86	-2188.98	0.003041	0.003041	2.55
8	11.14	-544.53 (-809.57)	394.44	1440.66	-2956.93	0.003041	0.004103	3.65
9	12.62	-106.51 (-604.03)	388.15	2430.61	-3782.42	0.003041	0.004634	6.26
10	14.15	707.66 (741.75)	381.63	2096.02	4073.91	0.005696	0.003041	5.49

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-676.04	488.42	41956.04	5055.66	0.001593
2	1.98	-393.97	487.47	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-208.20	486.56	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-88.39	485.58	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-24.00	484.67	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	27.82	483.69	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	93.66	482.77	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	216.54	481.80	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	406.47	480.88	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	669.05	479.93	41956.04	5043.37	0.001593

## Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 53 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>ri</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-819.11 (-819.11)	391.07	1382.23	-2895.17	0.004247	0.005039	3.53
2	1.90	-178.09 (-587.93)	385.78	1987.89	-3029.55	0.004474	0.004587	5.15
3	3.50	362.59 (658.33)	379.95	1606.97	2784.38	0.004474	0.004361	4.23
4	4.98	703.28 (885.21)	374.55	1082.51	2558.41	0.004587	0.004247	2.89
5	6.58	887.87 (909.47)	368.72	953.17	2351.06	0.004247	0.004247	2.59
6	8.02	892.90 (909.47)	363.47	936.06	2342.21	0.004247	0.004247	2.58
7	9.62	719.48 (894.12)	357.63	1008.08	2520.31	0.004587	0.004247	2.82
8	11.06	398.82 (684.76)	352.37	1369.89	2662.16	0.004474	0.004361	3.89
9	12.57	-91.07 (-484.39)	346.88	2275.72	-3177.89	0.004474	0.004587	6.56
10	14.15	-771.29 (-819.11)	341.12	1158.79	-2782.58	0.004247	0.005039	3.40

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	491.60	493.08	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	392.56	492.32	0.00	0.00	0.000226



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

3	3.50	283.28	491.47	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	174.26	490.69	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	56.49	489.84	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-49.51	489.08	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-167.28	488.23	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-273.89	487.47	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-376.74	486.67	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-484.62	485.84	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 53 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
 Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-741.75 (-819.11)	687.31	1722.33	-2052.60	0.003041	0.004474	2.51
2	1.58	-406.35 (-662.19)	666.35	2151.85	-2138.43	0.003267	0.004247	3.23
3	2.55	-137.52 (-304.44)	643.05	5840.09	-2764.89	0.003041	0.004247	9.08
4	3.43	10.02 (76.20)	622.08	13427.25	1644.75	0.003041	0.004247	21.58
5	4.31	73.05 (76.20)	601.11	13290.70	1684.81	0.003041	0.004247	22.11
6	5.29	49.98 (76.20)	577.81	13130.96	1731.68	0.003041	0.004247	22.73
7	6.17	-51.46 (-176.27)	556.84	8151.68	-2580.39	0.003041	0.004247	14.64
8	7.05	-227.75 (-417.68)	535.87	3068.99	-2392.08	0.003380	0.004247	5.73
9	8.02	-506.78 (-761.51)	512.57	1219.49	-1811.75	0.003267	0.004247	2.38
10	8.90	-819.11 (-819.11)	491.60	1293.51	-2155.27	0.003041	0.005378	2.63

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	427.26	472.90	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	330.55	469.89	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	215.65	466.55	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	116.33	424.09	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	23.25	421.08	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-74.96	417.75	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-161.25	454.20	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-245.38	451.19	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-329.10	447.85	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-377.77	444.85	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 53 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
 Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-707.66 (-771.29)	680.33	1851.54	-2099.09	0.003041	0.004474	2.72
2	1.58	-395.89 (-632.81)	659.36	2258.93	-2167.97	0.003267	0.004247	3.43
3	2.55	-148.47 (-303.63)	636.07	5781.92	-2760.01	0.003041	0.004247	9.09
4	3.43	-13.00 (-96.61)	615.10	11632.85	-1827.05	0.003041	0.004247	18.91
5	4.31	43.59 (45.94)	594.13	14022.10	1084.18	0.003041	0.004247	23.60
6	5.29	19.52 (45.94)	570.83	13995.59	1126.29	0.003041	0.004247	24.52
7	6.17	-76.59 (-191.98)	549.86	7642.83	-2668.49	0.003041	0.004247	13.90
8	7.05	-239.98 (-412.68)	528.89	3064.40	-2391.10	0.003380	0.004247	5.79
9	8.02	-492.75 (-718.75)	505.59	1293.65	-1839.05	0.003267	0.004247	2.56
10	8.90	-771.29 (-771.29)	484.62	1370.70	-2181.52	0.003041	0.005378	2.83

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-404.59	471.90	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-306.09	468.89	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-200.46	465.55	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-108.01	462.55	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-20.93	420.08	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	70.41	416.74	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	149.08	453.20	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	223.13	450.19	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	291.98	446.85	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	341.12	443.85	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 54 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
 Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	768.39 (768.39)	474.14	2731.88	4427.34	0.005696	0.003041	5.76
2	1.98	-58.86 (-544.69)	467.62	3832.33	-4464.00	0.003041	0.004634	8.20
3	3.46	-510.43 (-769.49)	461.33	1954.01	-3259.24	0.003041	0.004103	4.24
4	5.04	-748.77 (-848.22)	454.63	1246.13	-2324.94	0.003041	0.003041	2.74
5	6.51	-836.48 (-848.22)	448.35	1220.79	-2309.57	0.003041	0.003041	2.72
6	8.09	-839.11 (-848.22)	441.65	1194.13	-2293.41	0.003041	0.003041	2.70
7	9.56	-756.88 (-848.22)	435.37	1169.47	-2278.46	0.003041	0.003041	2.69
8	11.14	-525.98 (-795.07)	428.66	1665.69	-3089.46	0.003041	0.004103	3.89
9	12.62	-83.29 (-584.11)	422.38	2940.60	-4066.55	0.003041	0.004634	6.96
10	14.15	733.31 (768.39)	415.86	2251.64	4160.41	0.005696	0.003041	5.41

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-676.22	493.41	41956.04	5062.89	0.001593
2	1.98	-396.92	492.46	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-211.65	491.55	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-90.92	490.57	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-24.95	489.65	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	28.75	488.68	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	96.13	487.76	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	219.84	486.79	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	409.17	485.87	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	669.13	484.92	41956.04	5050.59	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 54 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-831.48 (-831.48)	405.38	1421.03	-2914.72	0.004247	0.005039	3.51
2	1.90	-190.39 (-600.28)	400.09	2035.61	-3054.14	0.004474	0.004587	5.09
3	3.50	350.37 (646.17)	394.26	1741.03	2853.49	0.004474	0.004361	4.42
4	4.98	691.14 (873.13)	388.86	1156.23	2596.14	0.004587	0.004247	2.97
5	6.58	875.81 (897.44)	383.03	1017.66	2384.41	0.004247	0.004247	2.66
6	8.02	880.91 (897.44)	377.78	999.83	2375.19	0.004247	0.004247	2.65
7	9.62	707.57 (882.16)	371.94	1077.64	2555.91	0.004587	0.004247	2.90
8	11.06	386.99 (672.88)	366.67	1482.27	2720.09	0.004474	0.004361	4.04
9	12.57	-102.82 (-496.09)	361.18	2336.49	-3209.21	0.004474	0.004587	6.47
10	14.15	-782.97 (-831.48)	355.42	1197.86	-2802.26	0.004247	0.005039	3.37

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	491.65	495.16	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	392.62	494.39	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	283.33	493.54	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	174.31	492.76	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	56.54	491.92	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-49.46	491.16	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-167.23	490.31	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-273.84	489.55	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-376.69	488.75	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-484.57	487.91	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 54 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-768.39 (-831.48)	687.37	1686.05	-2039.55	0.003041	0.004474	2.45
2	1.58	-408.71 (-681.21)	666.40	2069.78	-2115.80	0.003267	0.004247	3.11
3	2.55	-124.54 (-299.88)	643.10	5939.76	-2769.71	0.003041	0.004247	9.24
4	3.43	29.23 (96.58)	622.13	12419.03	1927.93	0.003041	0.004247	19.96
5	4.31	93.68 (96.58)	601.16	12257.04	1969.16	0.003041	0.004247	20.39
6	5.29	68.46 (96.58)	577.86	12068.73	2017.08	0.003041	0.004247	20.89
7	6.17	-37.23 (-166.40)	556.89	8451.42	-2525.28	0.003041	0.004247	15.18
8	7.05	-219.67 (-415.74)	535.92	3089.13	-2396.36	0.003380	0.004247	5.76
9	8.02	-508.02 (-771.25)	512.62	1199.24	-1804.29	0.003267	0.004247	2.34
10	8.90	-831.48 (-831.48)	491.65	1269.60	-2147.13	0.003041	0.005378	2.58

Verifiche taglio

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	461.62	472.91	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	352.07	469.90	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	226.53	466.56	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	120.61	424.10	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	23.13	421.09	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-78.34	417.75	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-166.89	454.20	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-253.31	451.20	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-340.09	447.86	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-392.11	444.85	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 54 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
 Altezza sezioneH = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-733.31 (-782.97)	680.28	1811.18	-2084.57	0.003041	0.004474	2.66
2	1.58	-397.04 (-650.22)	659.31	2174.72	-2144.74	0.003267	0.004247	3.30
3	2.55	-135.36 (-298.09)	636.01	5907.94	-2768.99	0.003041	0.004247	9.29
4	3.43	5.58 (65.34)	615.05	13782.91	1464.24	0.003041	0.004247	22.41
5	4.31	63.20 (65.34)	594.08	13752.49	1512.58	0.003041	0.004247	23.15
6	5.29	36.92 (65.34)	570.78	13691.19	1567.30	0.003041	0.004247	23.99
7	6.17	-63.25 (-182.70)	549.81	7902.96	-2626.12	0.003041	0.004247	14.37
8	7.05	-232.33 (-410.63)	528.84	3085.09	-2395.50	0.003380	0.004247	5.83
9	8.02	-493.58 (-727.47)	505.54	1272.64	-1831.31	0.003267	0.004247	2.52
10	8.90	-782.97 (-782.97)	484.57	1344.63	-2172.65	0.003041	0.005378	2.77

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-439.54	471.89	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-327.11	468.88	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-210.25	465.55	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-111.68	423.08	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-20.57	420.08	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	73.69	416.74	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	154.33	453.19	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	230.37	450.18	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	302.18	446.84	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	355.42	443.84	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 55 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
 Altezza sezioneH = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	734.78 (734.78)	439.69	2608.15	4358.57	0.005696	0.003041	5.93
2	1.98	-77.48 (-553.71)	433.17	3310.13	-4231.25	0.003041	0.004634	7.64
3	3.46	-519.96 (-773.82)	426.88	1722.91	-3123.15	0.003041	0.004103	4.04
4	5.04	-754.25 (-856.61)	420.18	1095.69	-2233.74	0.003041	0.003041	2.61
5	6.51	-842.72 (-856.61)	413.90	1072.52	-2219.69	0.003041	0.003041	2.59
6	8.09	-849.83 (-856.61)	407.20	1048.13	-2204.90	0.003041	0.003041	2.57
7	9.56	-773.71 (-856.61)	400.92	1025.55	-2191.22	0.003041	0.003041	2.56
8	11.14	-548.99 (-814.32)	394.22	1427.78	-2949.35	0.003041	0.004103	3.62
9	12.62	-108.62 (-610.24)	387.93	2389.33	-3758.54	0.003041	0.004634	6.16
10	14.15	713.78 (734.78)	381.41	2122.29	4088.51	0.005696	0.003041	5.56

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-664.82	488.39	41956.04	5055.62	0.001593
2	1.98	-389.07	487.44	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-207.40	486.53	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-90.15	485.55	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-26.82	484.63	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	25.00	483.66	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	91.80	482.74	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	216.78	481.77	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	409.82	480.85	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	676.63	479.90	41956.04	5043.32	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 55 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-804.11 (-804.11)	385.90	1391.72	-2899.95	0.004247	0.005039	3.61
2	1.90	-179.77 (-577.52)	380.61	2001.10	-3036.35	0.004474	0.004587	5.26
3	3.50	342.27 (625.78)	374.78	1694.64	2829.58	0.004474	0.004361	4.52
4	4.98	669.29 (847.10)	369.38	1125.13	2580.22	0.004587	0.004247	3.05
5	6.58	854.23 (881.33)	363.55	974.33	2362.00	0.004247	0.004247	2.68
6	8.02	871.00 (881.33)	358.30	956.51	2352.79	0.004247	0.004247	2.67
7	9.62	714.49 (879.19)	352.47	1010.99	2521.80	0.004587	0.004247	2.87
8	11.06	409.73 (685.46)	347.20	1340.85	2647.19	0.004474	0.004361	3.86
9	12.57	-71.46 (-462.92)	341.71	2388.76	-3236.14	0.004474	0.004587	6.99
10	14.15	-755.64 (-804.11)	335.95	1163.54	-2784.97	0.004247	0.005039	3.46

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	480.17	492.33	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	380.99	491.57	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	271.55	490.72	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	170.32	489.94	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	60.89	489.09	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-37.61	488.33	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-157.75	487.49	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-264.11	486.72	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-374.97	485.93	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-492.35	485.09	3656.03	4303.55	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 55 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-734.78 (-804.11)	675.88	1726.57	-2054.13	0.003041	0.004474	2.55
2	1.58	-400.62 (-655.15)	654.91	2132.25	-2133.03	0.003267	0.004247	3.26
3	2.55	-133.47 (-299.14)	631.61	5837.32	-2764.66	0.003041	0.004247	9.24
4	3.43	12.85 (78.42)	610.64	13238.64	1700.09	0.003041	0.004247	21.68
5	4.31	75.29 (78.42)	589.68	13096.86	1741.69	0.003041	0.004247	22.21
6	5.29	52.58 (78.42)	566.38	12930.96	1790.37	0.003041	0.004247	22.83
7	6.17	-47.42 (-170.41)	545.41	8219.09	-2568.00	0.003041	0.004247	15.07
8	7.05	-221.16 (-408.30)	524.44	3073.85	-2393.11	0.003380	0.004247	5.86
9	8.02	-496.14 (-747.21)	501.14	1213.66	-1809.60	0.003267	0.004247	2.42
10	8.90	-804.11 (-804.11)	480.17	1285.35	-2152.49	0.003041	0.005378	2.68

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	426.17	471.26	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	328.85	468.25	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	214.04	464.91	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	115.28	422.45	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	23.09	419.45	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-73.88	416.11	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-158.90	452.56	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-241.78	449.55	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-324.37	446.21	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-372.64	443.21	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 55 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-713.78 (-755.64)	688.06	1940.50	-2131.09	0.003041	0.004474	2.82
2	1.58	-401.40 (-638.90)	667.09	2265.54	-2169.79	0.003267	0.004247	3.40
3	2.55	-153.07 (-309.16)	643.79	5740.10	-2756.50	0.003041	0.004247	8.92
4	3.43	-16.38 (-101.23)	622.82	11478.95	-1865.67	0.003041	0.004247	18.43
5	4.31	41.80 (44.58)	601.85	14049.48	1040.67	0.003041	0.004247	23.34
6	5.29	20.01 (44.58)	578.56	14024.33	1080.64	0.003041	0.004247	24.24
7	6.17	-73.43 (-186.13)	557.59	7879.85	-2630.37	0.003041	0.004247	14.13
8	7.05	-233.43 (-402.79)	536.62	3233.48	-2427.06	0.003380	0.004247	6.03
9	8.02	-481.60 (-703.67)	513.32	1359.16	-1863.17	0.003267	0.004247	2.65

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

10	8.90	-755.64 (-755.64)	492.35	1435.84	-2203.67	0.003041	0.005378	2.92
----	------	-------------------	--------	---------	----------	----------	----------	------

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-405.24	473.01	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-306.84	470.00	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-201.67	466.66	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-109.62	463.65	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-22.99	421.19	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	67.70	417.85	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	145.61	454.30	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	218.81	451.30	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	286.92	447.96	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	335.95	444.95	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 56 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	761.49 (761.49)	474.00	2768.59	4447.74	0.005696	0.003041	5.84
2	1.98	-53.40 (-533.25)	467.48	3965.45	-4523.34	0.003041	0.004634	8.48
3	3.46	-500.80 (-758.89)	461.20	1995.61	-3283.75	0.003041	0.004103	4.33
4	5.04	-740.00 (-845.51)	454.50	1251.50	-2328.19	0.003041	0.003041	2.75
5	6.51	-831.19 (-845.51)	448.22	1226.01	-2312.74	0.003041	0.003041	2.74
6	8.09	-838.42 (-845.51)	441.51	1199.19	-2296.48	0.003041	0.003041	2.72
7	9.56	-759.80 (-845.51)	435.23	1174.39	-2281.44	0.003041	0.003041	2.70
8	11.14	-530.42 (-799.81)	428.53	1650.52	-3080.52	0.003041	0.004103	3.85
9	12.62	-85.37 (-590.30)	422.25	2893.95	-4045.76	0.003041	0.004634	6.85
10	14.15	739.45 (761.49)	415.73	2279.92	4176.13	0.005696	0.003041	5.48

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-665.00	493.39	41956.04	5062.86	0.001593
2	1.98	-392.03	492.44	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-210.86	491.53	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-92.69	490.55	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-27.78	489.63	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	25.93	488.66	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	94.27	487.74	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	220.08	486.77	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	412.53	485.85	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	676.70	484.90	41956.04	5050.56	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 56 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-816.48 (-816.48)	400.22	1431.25	-2919.87	0.004247	0.005039	3.58
2	1.90	-192.06 (-589.87)	394.93	2049.66	-3061.38	0.004474	0.004587	5.19
3	3.50	330.05 (613.61)	389.10	1842.66	2905.88	0.004474	0.004361	4.74
4	4.98	657.14 (835.00)	383.70	1204.29	2620.74	0.004587	0.004247	3.14
5	6.58	842.17 (869.31)	377.87	1041.89	2396.94	0.004247	0.004247	2.76
6	8.02	859.00 (869.31)	372.62	1023.29	2387.32	0.004247	0.004247	2.75
7	9.62	702.58 (867.22)	366.78	1081.94	2558.11	0.004587	0.004247	2.95
8	11.06	397.89 (673.57)	361.52	1451.38	2704.17	0.004474	0.004361	4.01
9	12.57	-83.23 (-474.64)	356.03	2451.79	-3268.63	0.004474	0.004587	6.89
10	14.15	-767.33 (-816.48)	350.27	1203.35	-2805.04	0.004247	0.005039	3.44

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	480.22	494.41	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	381.04	493.64	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	271.60	492.80	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	170.37	492.01	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	60.94	491.17	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-37.56	490.41	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-157.71	489.56	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-264.06	488.80	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-374.92	488.00	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-492.30	487.17	3656.03	4306.56	0.000226

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 56 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-761.49 (-816.48)	675.93	1689.49	-2040.79	0.003041	0.004474	2.50
2	1.58	-403.00 (-674.23)	654.96	2050.06	-2110.36	0.003267	0.004247	3.13
3	2.55	-120.48 (-294.58)	631.66	5938.91	-2769.69	0.003041	0.004247	9.40
4	3.43	32.09 (98.82)	610.69	12222.73	1977.89	0.003041	0.004247	20.01
5	4.31	95.94 (98.82)	589.73	12056.10	2020.29	0.003041	0.004247	20.44
6	5.29	71.09 (98.82)	566.43	11862.37	2069.60	0.003041	0.004247	20.94
7	6.17	-33.16 (-160.52)	545.46	8531.16	-2510.62	0.003041	0.004247	15.64
8	7.05	-213.06 (-406.34)	524.49	3094.60	-2397.52	0.003380	0.004247	5.90
9	8.02	-497.38 (-756.96)	501.19	1193.15	-1802.05	0.003267	0.004247	2.38
10	8.90	-816.48 (-816.48)	480.22	1261.17	-2144.27	0.003041	0.005378	2.63

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	460.60	471.27	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	350.42	468.26	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	224.94	464.92	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	119.57	422.46	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	22.97	419.45	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-77.26	416.11	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-164.55	452.57	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-249.72	449.56	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-335.38	446.22	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-387.00	443.21	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 56 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-739.45 (-767.33)	688.01	1896.66	-2115.32	0.003041	0.004474	2.76
2	1.58	-402.48 (-656.33)	667.04	2181.72	-2146.67	0.003267	0.004247	3.27
3	2.55	-139.88 (-303.48)	643.74	5870.31	-2767.43	0.003041	0.004247	9.12
4	3.43	2.23 (63.93)	622.77	13812.03	1417.96	0.003041	0.004247	22.18
5	4.31	61.40 (63.93)	601.81	13782.88	1464.27	0.003041	0.004247	22.90
6	5.29	37.37 (63.93)	578.51	13748.18	1519.41	0.003041	0.004247	23.76
7	6.17	-60.11 (-176.87)	557.54	8140.50	-2582.45	0.003041	0.004247	14.60
8	7.05	-225.79 (-400.74)	536.57	3256.18	-2431.89	0.003380	0.004247	6.07
9	8.02	-482.42 (-712.40)	513.27	1336.30	-1854.75	0.003267	0.004247	2.60
10	8.90	-767.33 (-767.33)	492.30	1407.68	-2194.09	0.003041	0.005378	2.86

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-440.30	473.00	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-327.97	469.99	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-211.37	466.65	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-113.24	424.19	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-22.60	421.18	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	70.98	417.85	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	150.85	454.30	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	226.03	451.29	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	297.13	447.95	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	350.27	444.95	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 57 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	725.58 (725.58)	441.76	2676.98	4396.82	0.005696	0.003041	6.06
2	1.98	-65.78 (-530.95)	435.24	3559.77	-4342.52	0.003041	0.004634	8.18
3	3.46	-499.15 (-748.84)	428.96	1822.71	-3181.92	0.003041	0.004103	4.25
4	5.04	-730.74 (-834.96)	422.26	1144.67	-2263.43	0.003041	0.003041	2.71
5	6.51	-819.92 (-834.96)	415.98	1120.27	-2248.64	0.003041	0.003041	2.69
6	8.09	-829.02 (-834.96)	409.27	1094.59	-2233.07	0.003041	0.003041	2.67



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

7	9.56	-755.27 (-834.96)	402.99	1070.84	-2218.67	0.003041	0.003041	2.66
8	11.14	-534.27 (-795.77)	396.29	1485.78	-2983.50	0.003041	0.004103	3.75
9	12.62	-100.13 (-594.71)	390.01	2510.96	-3828.90	0.003041	0.004634	6.44
10	14.15	710.39 (725.58)	383.49	2176.94	4118.89	0.005696	0.003041	5.68

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-646.56	488.69	41956.04	5056.05	0.001593
2	1.98	-380.04	487.74	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-203.99	486.83	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-89.94	485.85	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-27.85	484.94	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	23.54	483.96	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	89.94	483.05	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	213.64	482.07	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	404.07	481.15	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	666.58	480.20	41956.04	5043.76	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 57 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-789.23 (-789.23)	385.41	1424.11	-2916.27	0.004247	0.005039	3.70
2	1.90	-189.64 (-572.97)	380.12	2021.28	-3046.76	0.004474	0.004587	5.32
3	3.50	316.35 (593.33)	374.29	1828.48	2898.57	0.004474	0.004361	4.89
4	4.98	639.31 (817.92)	368.89	1175.29	2605.90	0.004587	0.004247	3.19
5	6.58	831.20 (861.91)	363.06	1000.67	2375.63	0.004247	0.004247	2.76
6	8.02	852.14 (861.91)	357.81	982.25	2366.10	0.004247	0.004247	2.75
7	9.62	699.09 (859.52)	351.97	1038.43	2535.84	0.004587	0.004247	2.95
8	11.06	401.39 (671.19)	346.71	1377.07	2665.86	0.004474	0.004361	3.97
9	12.57	-69.99 (-453.79)	341.21	2461.54	-3273.65	0.004474	0.004587	7.21
10	14.15	-741.05 (-789.23)	335.46	1189.24	-2797.92	0.004247	0.005039	3.55

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	461.58	492.26	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	367.17	491.50	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	265.31	490.65	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	171.08	489.87	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	66.75	489.02	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-37.66	488.26	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-153.67	487.41	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-258.43	486.65	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-367.62	485.85	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-482.14	485.02	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 57 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-725.58 (-789.23)	657.29	1703.96	-2045.99	0.003041	0.004474	2.59
2	1.58	-391.29 (-645.34)	636.32	2092.37	-2122.03	0.003267	0.004247	3.29
3	2.55	-125.16 (-289.92)	613.02	5847.63	-2765.52	0.003041	0.004247	9.54
4	3.43	20.13 (85.19)	592.05	12770.28	1837.51	0.003041	0.004247	21.57
5	4.31	82.06 (85.19)	571.09	12605.69	1880.43	0.003041	0.004247	22.07
6	5.29	59.76 (85.19)	547.79	12410.62	1930.07	0.003041	0.004247	22.66
7	6.17	-38.90 (-160.24)	526.82	8358.40	-2542.38	0.003041	0.004247	15.87
8	7.05	-210.56 (-395.57)	505.85	3055.15	-2389.13	0.003380	0.004247	6.04
9	8.02	-482.94 (-732.05)	482.55	1186.17	-1799.48	0.003267	0.004247	2.46
10	8.90	-789.23 (-789.23)	461.58	1252.31	-2141.25	0.003041	0.005378	2.71

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	427.27	468.59	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	328.23	465.59	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	212.86	462.25	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	114.43	419.79	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	23.07	416.78	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-72.73	413.44	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-156.77	449.89	0.00	0.00	0.000000

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

8	7.05	-239.04	446.89	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-321.85	443.55	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-371.52	440.54	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 57 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-710.39 (-741.05)	677.85	1953.67	-2135.83	0.003041	0.004474	2.88
2	1.58	-396.41 (-634.32)	656.88	2239.56	-2162.62	0.003267	0.004247	3.41
3	2.55	-148.45 (-304.20)	633.58	5741.54	-2756.62	0.003041	0.004247	9.06
4	3.43	-12.14 (-96.97)	612.62	11598.08	-1835.78	0.003041	0.004247	18.93
5	4.31	46.17 (49.15)	591.65	13973.89	1160.78	0.003041	0.004247	23.62
6	5.29	25.41 (49.15)	568.35	13945.49	1205.91	0.003041	0.004247	24.54
7	6.17	-66.21 (-176.80)	547.38	8047.94	-2599.46	0.003041	0.004247	14.70
8	7.05	-223.65 (-390.39)	526.41	3288.47	-2438.76	0.003380	0.004247	6.25
9	8.02	-468.57 (-688.27)	503.11	1362.94	-1864.56	0.003267	0.004247	2.71
10	8.90	-741.05 (-741.05)	482.14	1433.15	-2202.75	0.003041	0.005378	2.97

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-408.34	471.54	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-307.37	468.54	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-201.22	465.20	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-109.59	462.19	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-23.72	419.73	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	65.91	416.39	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	142.88	452.84	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	215.42	449.84	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	283.85	446.50	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	335.46	443.49	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 58 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	756.33 (756.33)	481.56	2866.61	4502.23	0.005696	0.003041	5.95
2	1.98	-37.77 (-506.98)	475.04	4414.44	-4711.21	0.003041	0.004634	9.29
3	3.46	-476.71 (-731.22)	468.76	2171.49	-3387.32	0.003041	0.004103	4.63
4	5.04	-713.90 (-821.49)	462.06	1339.55	-2381.57	0.003041	0.003041	2.90
5	6.51	-806.09 (-821.49)	455.77	1312.10	-2364.93	0.003041	0.003041	2.88
6	8.09	-815.08 (-821.49)	449.07	1283.25	-2347.44	0.003041	0.003041	2.86
7	9.56	-738.05 (-821.49)	442.79	1256.58	-2331.27	0.003041	0.003041	2.84
8	11.14	-511.07 (-777.77)	436.09	1765.04	-3147.96	0.003041	0.004103	4.05
9	12.62	-70.88 (-569.82)	429.81	3131.55	-4151.66	0.003041	0.004634	7.29
10	14.15	743.02 (756.33)	423.28	2363.07	4222.35	0.005696	0.003041	5.58

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-646.49	494.49	41956.04	5064.45	0.001593
2	1.98	-383.33	493.54	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-207.93	492.63	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-92.82	491.65	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-28.85	490.74	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	24.84	489.76	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	93.12	488.84	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	217.89	487.87	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	407.62	486.95	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	666.96	486.00	41956.04	5052.16	0.001593

**Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 58 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-801.92 (-801.92)	401.88	1474.08	-2941.45	0.004247	0.005039	3.67
2	1.90	-202.66 (-585.75)	396.59	2085.10	-3079.65	0.004474	0.004587	5.26
3	3.50	302.97 (579.72)	390.76	2020.45	2997.53	0.004474	0.004361	5.17



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

4	4.98	625.60 (803.98)	385.36	1273.03	2655.93	0.004587	0.004247	3.30
5	6.58	817.13 (847.64)	379.53	1082.65	2418.02	0.004247	0.004247	2.85
6	8.02	837.76 (847.64)	374.28	1063.24	2407.99	0.004247	0.004247	2.84
7	9.62	684.35 (845.01)	368.44	1125.01	2580.16	0.004587	0.004247	3.05
8	11.06	386.32 (656.35)	363.17	1514.19	2736.55	0.004474	0.004361	4.17
9	12.57	-85.40 (-469.42)	357.68	2515.65	-3301.54	0.004474	0.004587	7.03
10	14.15	-756.81 (-801.92)	351.93	1238.84	-2822.92	0.004247	0.005039	3.52

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	461.36	494.65	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	366.95	493.88	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	265.09	493.04	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	170.86	492.25	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	66.53	491.41	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-37.88	490.65	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-153.89	489.80	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-258.65	489.04	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-367.84	488.24	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-482.36	487.41	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 58 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-756.33 (-801.92)	657.07	1664.90	-2031.94	0.003041	0.004474	2.53
2	1.58	-394.56 (-667.47)	636.10	1997.32	-2095.82	0.003267	0.004247	3.14
3	2.55	-110.95 (-285.32)	612.80	5949.24	-2769.92	0.003041	0.004247	9.71
4	3.43	41.60 (108.27)	591.83	11621.00	2126.04	0.003041	0.004247	19.64
5	4.31	105.36 (108.27)	570.86	11430.14	2167.93	0.003041	0.004247	20.02
6	5.29	80.96 (108.27)	547.56	11209.05	2216.46	0.003041	0.004247	20.47
7	6.17	-22.20 (-148.24)	526.59	8765.31	-2467.57	0.003041	0.004247	16.65
8	7.05	-200.52 (-392.25)	505.62	3088.91	-2396.31	0.003380	0.004247	6.11
9	8.02	-483.17 (-741.75)	482.33	1165.07	-1791.71	0.003267	0.004247	2.42
10	8.90	-801.92 (-801.92)	461.36	1226.92	-2132.62	0.003041	0.005378	2.66

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	465.99	468.56	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	352.59	465.56	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	225.28	462.22	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	119.47	419.76	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	23.17	416.75	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-76.26	413.41	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-162.84	449.86	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-247.71	446.86	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-334.08	443.52	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-387.69	440.51	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 58 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-743.02 (-756.81)	678.08	1894.59	-2114.57	0.003041	0.004474	2.79
2	1.58	-398.60 (-657.88)	657.11	2129.85	-2132.37	0.003267	0.004247	3.24
3	2.55	-130.72 (-297.35)	633.81	5901.80	-2768.85	0.003041	0.004247	9.31
4	3.43	13.88 (75.90)	612.84	13383.83	1657.49	0.003041	0.004247	21.84
5	4.31	73.54 (75.90)	591.87	13244.57	1698.35	0.003041	0.004247	22.38
6	5.29	47.81 (75.90)	568.57	13081.54	1746.18	0.003041	0.004247	23.01
7	6.17	-51.35 (-168.57)	547.60	8296.30	-2553.80	0.003041	0.004247	15.15
8	7.05	-216.80 (-390.58)	526.63	3288.22	-2438.71	0.003380	0.004247	6.24
9	8.02	-471.72 (-700.74)	503.33	1330.79	-1852.72	0.003267	0.004247	2.64
10	8.90	-756.81 (-756.81)	482.36	1395.88	-2190.08	0.003041	0.005378	2.89

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-450.21	471.57	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-334.99	468.57	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-215.29	465.23	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-115.06	422.77	0.00	0.00	0.000000

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

5	4.31	-21.93	419.76	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	73.21	416.42	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	151.44	452.87	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	224.52	449.87	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	295.89	446.53	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	351.93	443.52	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 59 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	735.85 (735.85)	441.10	2614.97	4362.36	0.005696	0.003041	5.93
2	1.98	-69.74 (-541.73)	434.58	3441.20	-4289.67	0.003041	0.004634	7.92
3	3.46	-507.69 (-758.15)	428.29	1784.99	-3159.71	0.003041	0.004103	4.17
4	5.04	-737.63 (-832.98)	421.59	1145.98	-2264.22	0.003041	0.003041	2.72
5	6.51	-821.77 (-832.98)	415.31	1121.50	-2249.39	0.003041	0.003041	2.70
6	8.09	-824.26 (-832.98)	408.61	1095.75	-2233.77	0.003041	0.003041	2.68
7	9.56	-745.35 (-832.98)	402.33	1071.93	-2219.33	0.003041	0.003041	2.66
8	11.14	-522.60 (-782.95)	395.63	1516.79	-3001.77	0.003041	0.004103	3.83
9	12.62	-93.35 (-580.04)	389.34	2607.62	-3884.81	0.003041	0.004634	6.70
10	14.15	701.66 (735.85)	382.82	2128.95	4092.22	0.005696	0.003041	5.56

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-659.49	488.60	41956.04	5055.91	0.001593
2	1.98	-385.61	487.65	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-204.62	486.73	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-87.32	485.76	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-23.79	484.84	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	27.61	483.86	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	92.51	482.95	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	212.71	481.97	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	397.62	481.06	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	652.38	480.11	41956.04	5043.62	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 59 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-771.56 (-771.56)	379.73	1438.96	-2923.75	0.004247	0.005039	3.79
2	1.90	-159.20 (-545.35)	374.45	2130.64	-3103.11	0.004474	0.004587	5.69
3	3.50	340.02 (605.34)	368.61	1736.01	2850.90	0.004474	0.004361	4.71
4	4.98	637.95 (795.84)	363.22	1193.58	2615.26	0.004587	0.004247	3.29
5	6.58	798.44 (817.50)	357.38	1049.60	2400.93	0.004247	0.004247	2.94
6	8.02	803.56 (817.50)	352.13	1029.76	2390.67	0.004247	0.004247	2.92
7	9.62	654.43 (804.91)	346.30	1105.85	2570.36	0.004587	0.004247	3.19
8	11.06	375.69 (630.94)	341.03	1465.62	2711.51	0.004474	0.004361	4.30
9	12.57	-74.49 (-443.45)	335.54	2486.99	-3286.77	0.004474	0.004587	7.41
10	14.15	-722.88 (-771.56)	329.78	1197.72	-2802.19	0.004247	0.005039	3.63

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	474.76	491.44	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	369.88	490.67	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	254.14	489.83	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	151.24	489.04	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	49.39	488.20	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-42.28	487.44	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-144.14	486.59	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-244.48	485.83	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-353.41	485.03	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-467.65	484.20	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 59 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

1	0.70	-735.85 (-771.56)	670.47	1811.56	-2084.70	0.003041	0.004474	2.70
2	1.58	-400.47 (-655.90)	649.50	2104.70	-2125.43	0.003267	0.004247	3.24
3	2.55	-132.33 (-298.89)	626.20	5782.56	-2760.06	0.003041	0.004247	9.23
4	3.43	15.11 (83.41)	605.23	12950.25	1784.71	0.003041	0.004247	21.40
5	4.31	79.42 (83.41)	584.27	12803.40	1827.79	0.003041	0.004247	21.91
6	5.29	60.14 (83.41)	560.97	12620.86	1876.57	0.003041	0.004247	22.50
7	6.17	-35.29 (-153.48)	540.00	8714.75	-2476.87	0.003041	0.004247	16.14
8	7.05	-203.06 (-384.30)	519.03	3295.84	-2440.32	0.003380	0.004247	6.35
9	8.02	-470.33 (-715.08)	495.73	1268.51	-1829.79	0.003267	0.004247	2.56
10	8.90	-771.56 (-771.56)	474.76	1334.83	-2169.32	0.003041	0.005378	2.81

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	427.99	470.48	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	330.01	467.48	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	215.19	464.14	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	117.03	421.68	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	25.95	418.67	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-69.33	415.33	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-152.69	451.78	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-234.16	448.78	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-316.22	445.44	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-365.74	442.43	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 59 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-701.66 (-722.88)	663.36	1963.08	-2139.21	0.003041	0.004474	2.96
2	1.58	-389.45 (-625.84)	642.40	2212.05	-2155.04	0.003267	0.004247	3.44
3	2.55	-143.35 (-297.68)	619.10	5731.22	-2755.75	0.003041	0.004247	9.26
4	3.43	-8.45 (-92.32)	598.13	11710.78	-1807.50	0.003041	0.004247	19.58
5	4.31	49.15 (52.11)	577.16	13913.84	1256.19	0.003041	0.004247	24.11
6	5.29	28.83 (52.11)	553.86	13882.45	1306.07	0.003041	0.004247	25.06
7	6.17	-61.05 (-169.44)	532.89	8128.65	-2584.62	0.003041	0.004247	15.25
8	7.05	-215.37 (-378.70)	511.92	3299.95	-2441.20	0.003380	0.004247	6.45
9	8.02	-455.34 (-670.73)	488.62	1356.62	-1862.23	0.003267	0.004247	2.78
10	8.90	-722.88 (-722.88)	467.65	1422.73	-2199.21	0.003041	0.005378	3.04

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-406.27	469.47	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-305.41	466.46	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-199.39	463.12	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-108.35	460.11	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-23.51	417.65	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	64.62	414.31	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	140.04	450.76	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	211.02	447.76	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	278.28	444.42	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	329.78	441.41	0.00	0.00	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 60 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	767.68 (767.68)	482.56	2810.42	4470.99	0.005696	0.003041	5.82
2	1.98	-40.64 (-516.75)	476.04	4304.82	-4672.97	0.003041	0.004634	9.04
3	3.46	-484.29 (-739.70)	469.75	2138.99	-3368.18	0.003041	0.004103	4.55
4	5.04	-719.96 (-818.63)	463.05	1351.07	-2388.55	0.003041	0.003041	2.92
5	6.51	-807.11 (-818.63)	456.77	1323.37	-2371.76	0.003041	0.003041	2.90
6	8.09	-809.25 (-818.63)	450.07	1294.24	-2354.11	0.003041	0.003041	2.88
7	9.56	-726.61 (-818.63)	443.79	1267.34	-2337.79	0.003041	0.003041	2.86
8	11.14	-497.22 (-763.32)	437.08	1821.63	-3181.28	0.003041	0.004103	4.17
9	12.62	-61.26 (-552.79)	430.80	3290.78	-4222.63	0.003041	0.004634	7.64
10	14.15	737.56 (767.68)	424.28	2320.53	4198.70	0.005696	0.003041	5.47

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-659.32	494.64	41956.04	5064.66	0.001593

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

2	1.98	-388.98	493.69	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-208.67	492.77	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-90.24	491.80	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-24.71	490.88	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	29.14	489.90	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	96.07	488.99	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	217.41	488.01	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	401.58	487.10	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	652.88	486.15	41956.04	5052.37	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 60 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-784.77 (-784.77)	397.83	1497.00	-2953.00	0.004247	0.005039	3.76
2	1.90	-172.90 (-558.70)	392.55	2208.45	-3143.22	0.004474	0.004587	5.63
3	3.50	325.78 (590.75)	386.71	1932.56	2952.22	0.004474	0.004361	5.00
4	4.98	623.21 (780.76)	381.32	1305.17	2672.39	0.004587	0.004247	3.42
5	6.58	783.17 (801.99)	375.48	1147.90	2451.77	0.004247	0.004247	3.06
6	8.02	787.80 (801.99)	370.23	1126.81	2440.86	0.004247	0.004247	3.04
7	9.62	638.14 (788.97)	364.40	1212.35	2624.87	0.004587	0.004247	3.33
8	11.06	358.92 (614.51)	359.13	1636.00	2799.35	0.004474	0.004361	4.56
9	12.57	-91.77 (-461.08)	353.64	2543.08	-3315.67	0.004474	0.004587	7.19
10	14.15	-740.70 (-784.77)	347.88	1254.98	-2831.05	0.004247	0.005039	3.61

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	474.42	494.06	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	369.54	493.30	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	253.81	492.45	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	150.91	491.67	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	49.05	490.82	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-42.62	490.06	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-144.47	489.22	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-244.82	488.45	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-353.75	487.66	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-467.99	486.82	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 60 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-767.68 (-784.77)	670.14	1766.25	-2068.40	0.003041	0.004474	2.64
2	1.58	-403.87 (-678.82)	649.17	2006.74	-2098.41	0.003267	0.004247	3.09
3	2.55	-117.56 (-294.14)	625.87	5891.04	-2768.60	0.003041	0.004247	9.41
4	3.43	37.50 (107.63)	604.90	11767.47	2093.75	0.003041	0.004247	19.45
5	4.31	103.85 (107.63)	583.93	11581.62	2134.68	0.003041	0.004247	19.83
6	5.29	82.54 (107.63)	560.63	11366.01	2182.00	0.003041	0.004247	20.27
7	6.17	-17.45 (-140.46)	539.66	9170.83	-2386.92	0.003041	0.004247	16.99
8	7.05	-192.11 (-380.37)	518.69	3340.74	-2449.88	0.003380	0.004247	6.44
9	8.02	-470.19 (-725.02)	495.39	1244.13	-1820.82	0.003267	0.004247	2.51
10	8.90	-784.77 (-784.77)	474.42	1305.37	-2159.30	0.003041	0.005378	2.75

**Verifiche taglio**

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	467.99	470.44	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	355.23	467.43	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	228.14	464.09	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	122.37	421.63	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	26.21	418.62	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-72.86	415.28	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-158.93	451.73	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-243.24	448.73	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-329.24	445.39	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-383.14	442.38	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 60 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-737.56 (-740.70)	663.70	1894.84	-2114.66	0.003041	0.004474	2.85
2	1.58	-393.07 (-652.46)	642.73	2089.65	-2121.28	0.003267	0.004247	3.25
3	2.55	-125.00 (-291.84)	619.43	5874.79	-2767.80	0.003041	0.004247	9.48
4	3.43	19.89 (82.39)	598.46	12954.54	1783.45	0.003041	0.004247	21.65
5	4.31	79.94 (82.39)	577.49	12806.04	1827.02	0.003041	0.004247	22.18
6	5.29	54.75 (82.39)	554.20	12621.53	1876.40	0.003041	0.004247	22.77
7	6.17	-43.80 (-160.36)	533.23	8417.51	-2531.52	0.003041	0.004247	15.79
8	7.05	-207.78 (-379.23)	512.26	3296.58	-2440.48	0.003380	0.004247	6.44
9	8.02	-459.11 (-685.09)	488.96	1319.29	-1848.49	0.003267	0.004247	2.70
10	8.90	-740.70 (-740.70)	467.99	1380.42	-2184.82	0.003041	0.005378	2.95

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-450.23	469.51	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-335.12	466.51	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-215.55	463.17	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-115.44	420.71	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-22.43	417.70	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	72.59	414.36	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	150.60	450.81	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	221.51	447.81	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	291.97	444.47	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	347.88	441.46	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 61 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	744.16 (744.16)	440.42	2565.52	4334.87	0.005696	0.003041	5.83
2	1.98	-76.87 (-556.13)	433.90	3296.55	-4225.20	0.003041	0.004634	7.60
3	3.46	-519.62 (-770.81)	427.62	1737.32	-3131.64	0.003041	0.004103	4.06
4	5.04	-747.74 (-834.71)	420.91	1139.92	-2260.55	0.003041	0.003041	2.71
5	6.51	-826.69 (-834.71)	414.63	1115.57	-2245.79	0.003041	0.003041	2.69
6	8.09	-822.61 (-834.71)	407.93	1089.95	-2230.26	0.003041	0.003041	2.67
7	9.56	-738.72 (-834.71)	401.65	1066.25	-2215.89	0.003041	0.003041	2.65
8	11.14	-514.39 (-773.58)	394.95	1539.30	-3015.03	0.003041	0.004103	3.90
9	12.62	-89.78 (-569.13)	388.66	2682.61	-3928.19	0.003041	0.004634	6.90
10	14.15	690.99 (744.16)	382.14	2090.46	4070.82	0.005696	0.003041	5.47

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-673.66	488.50	41956.04	5055.77	0.001593
2	1.98	-391.55	487.55	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-205.22	486.63	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-84.57	485.66	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-19.68	484.74	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	31.59	483.76	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	94.93	482.85	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	211.76	481.87	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	391.62	480.96	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	639.48	480.01	41956.04	5043.47	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 61 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-789.39 (-789.39)	385.28	1423.09	-2915.76	0.004247	0.005039	3.69
2	1.90	-156.26 (-557.23)	379.99	2108.22	-3091.56	0.004474	0.004587	5.55
3	3.50	365.45 (645.30)	374.16	1617.62	2789.87	0.004474	0.004361	4.32
4	4.98	682.78 (850.59)	368.76	1116.76	2575.94	0.004587	0.004247	3.03
5	6.58	847.15 (860.73)	362.93	1001.97	2376.30	0.004247	0.004247	2.76
6	8.02	836.38 (860.73)	357.68	983.51	2366.75	0.004247	0.004247	2.75
7	9.62	655.80 (827.03)	351.84	1090.07	2562.28	0.004587	0.004247	3.10
8	11.06	352.38 (619.64)	346.58	1537.24	2748.43	0.004474	0.004361	4.44
9	12.57	-105.30 (-472.64)	341.09	2303.77	-3192.34	0.004474	0.004587	6.75
10	14.15	-740.70 (-789.39)	335.33	1188.34	-2797.47	0.004247	0.005039	3.54

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	489.21	492.24	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	384.07	491.48	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	268.06	490.63	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	160.74	489.85	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	44.73	489.00	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-59.68	488.24	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-164.01	487.40	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-255.99	486.63	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-351.86	485.84	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-454.51	485.00	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 61 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-744.16 (-789.39)	684.92	1807.57	-2083.27	0.003041	0.004474	2.64
2	1.58	-407.68 (-664.45)	663.95	2131.15	-2132.72	0.003267	0.004247	3.21
3	2.55	-137.75 (-305.71)	640.66	5784.29	-2760.21	0.003041	0.004247	9.03
4	3.43	11.09 (80.14)	619.69	13210.54	1708.33	0.003041	0.004247	21.32
5	4.31	76.12 (80.14)	598.72	13070.50	1749.42	0.003041	0.004247	21.83
6	5.29	56.44 (80.14)	575.42	12906.79	1797.46	0.003041	0.004247	22.43
7	6.17	-40.63 (-160.90)	554.45	8604.64	-2497.11	0.003041	0.004247	15.52
8	7.05	-211.35 (-395.78)	533.48	3286.71	-2438.38	0.003380	0.004247	6.16
9	8.02	-483.24 (-732.14)	510.18	1277.33	-1833.04	0.003267	0.004247	2.50
10	8.90	-789.39 (-789.39)	489.21	1346.95	-2173.44	0.003041	0.005378	2.75

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	428.72	472.56	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	331.74	469.55	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	217.00	466.21	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	118.27	423.75	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	26.18	420.74	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-70.56	417.40	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-155.39	453.85	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-238.29	450.85	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-321.58	447.51	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-371.46	444.50	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 61 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-690.99 (-740.70)	650.22	1838.58	-2094.42	0.003041	0.004474	2.83
2	1.58	-380.56 (-615.45)	629.25	2199.98	-2151.71	0.003267	0.004247	3.50
3	2.55	-136.36 (-289.02)	605.95	5787.66	-2760.49	0.003041	0.004247	9.55
4	3.43	-3.48 (-85.43)	584.98	11941.84	-1743.93	0.003041	0.004247	20.41
5	4.31	51.83 (54.13)	564.01	13866.83	1330.88	0.003041	0.004247	24.59
6	5.29	28.54 (54.13)	540.72	13832.88	1384.83	0.003041	0.004247	25.58
7	6.17	-64.60 (-176.21)	519.75	7798.74	-2644.09	0.003041	0.004247	15.00
8	7.05	-222.92 (-390.16)	498.78	3053.87	-2388.86	0.003380	0.004247	6.12
9	8.02	-468.21 (-688.03)	475.48	1263.16	-1827.82	0.003267	0.004247	2.66
10	8.90	-740.70 (-740.70)	454.51	1330.16	-2167.73	0.003041	0.005378	2.93

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-404.17	467.58	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-303.47	464.58	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-197.23	461.24	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-105.88	458.23	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-20.69	415.77	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	68.02	412.43	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	144.20	448.88	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	216.08	445.87	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	284.00	442.53	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	335.33	439.53	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 62 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]**



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	775.01 (775.01)	480.38	2750.71	4437.80	0.005696	0.003041	5.73
2	1.98	-48.75 (-532.04)	473.86	4070.30	-4570.07	0.003041	0.004634	8.59
3	3.46	-497.06 (-753.08)	467.57	2063.74	-3323.87	0.003041	0.004103	4.41
4	5.04	-730.78 (-821.12)	460.87	1335.26	-2378.97	0.003041	0.003041	2.90
5	6.51	-812.73 (-821.12)	454.59	1307.86	-2362.36	0.003041	0.003041	2.88
6	8.09	-808.46 (-821.12)	447.89	1279.05	-2344.90	0.003041	0.003041	2.86
7	9.56	-721.19 (-821.12)	441.61	1252.43	-2328.76	0.003041	0.003041	2.84
8	11.14	-490.75 (-755.25)	434.91	1837.20	-3190.46	0.003041	0.004103	4.22
9	12.62	-59.95 (-543.75)	428.62	3349.04	-4248.60	0.003041	0.004634	7.81
10	14.15	724.29 (775.01)	422.10	2272.14	4171.80	0.005696	0.003041	5.38

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-673.56	494.32	41956.04	5064.20	0.001593
2	1.98	-394.85	493.37	0.00	0.00	0.001062
3	3.46	-209.16	492.46	0.00	0.00	0.000000
4	5.04	-87.44	491.48	0.00	0.00	0.000000
5	6.51	-20.65	490.56	0.00	0.00	0.000000
6	8.09	32.94	489.59	0.00	0.00	0.000000
7	9.56	98.20	488.67	0.00	0.00	0.000000
8	11.14	216.10	487.70	0.00	0.00	0.000000
9	12.62	395.26	486.78	0.00	0.00	0.001062
10	14.15	639.89	485.83	41956.04	5051.91	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 62 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.45	-802.17 (-802.17)	402.04	1474.25	-2941.54	0.004247	0.005039	3.67
2	1.90	-169.40 (-570.12)	396.75	2175.62	-3126.30	0.004474	0.004587	5.48
3	3.50	351.90 (631.49)	390.91	1778.29	2872.70	0.004474	0.004361	4.55
4	4.98	668.87 (836.42)	385.52	1209.08	2623.19	0.004587	0.004247	3.14
5	6.58	832.83 (846.28)	379.68	1085.52	2419.51	0.004247	0.004247	2.86
6	8.02	821.70 (846.28)	374.43	1066.05	2409.44	0.004247	0.004247	2.85
7	9.62	640.73 (812.22)	368.60	1184.83	2610.78	0.004587	0.004247	3.21
8	11.06	336.95 (604.47)	363.33	1703.58	2834.18	0.004474	0.004361	4.69
9	12.57	-121.11 (-488.72)	357.84	2357.85	-3220.21	0.004474	0.004587	6.59
10	14.15	-756.91 (-802.17)	352.08	1239.07	-2823.03	0.004247	0.005039	3.52

Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	488.96	494.67	0.00	0.00	0.000226
2	1.90	383.82	493.91	0.00	0.00	0.000226
3	3.50	267.81	493.06	0.00	0.00	0.000226
4	4.98	160.49	492.28	0.00	0.00	0.000000
5	6.58	44.48	491.43	0.00	0.00	0.000000
6	8.02	-59.93	490.67	0.00	0.00	0.000000
7	9.62	-164.26	489.83	0.00	0.00	0.000000
8	11.06	-256.25	489.06	0.00	0.00	0.000226
9	12.57	-352.11	488.27	0.00	0.00	0.000226
10	14.15	-454.76	487.43	0.00	0.00	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 62 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-775.01 (-802.17)	684.67	1765.07	-2067.98	0.003041	0.004474	2.58
2	1.58	-410.94 (-686.64)	663.70	2036.16	-2106.53	0.003267	0.004247	3.07
3	2.55	-123.44 (-301.07)	640.40	5888.96	-2768.55	0.003041	0.004247	9.20
4	3.43	32.71 (103.38)	619.44	12075.67	2015.31	0.003041	0.004247	19.49
5	4.31	99.60 (103.38)	598.47	11910.39	2057.38	0.003041	0.004247	19.90
6	5.29	77.84 (103.38)	575.17	11714.51	2105.51	0.003041	0.004247	20.37
7	6.17	-23.74 (-148.72)	554.20	9013.07	-2418.69	0.003041	0.004247	16.26
8	7.05	-201.14 (-392.35)	533.23	3325.05	-2446.54	0.003380	0.004247	6.24

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

9	8.02	-483.39 (-741.87)	509.93	1254.07	-1824.48	0.003267	0.004247	2.46
10	8.90	-802.17 (-802.17)	488.96	1319.02	-2163.94	0.003041	0.005378	2.70

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	467.59	472.52	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	356.20	469.51	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	229.50	466.17	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	123.35	423.71	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	26.32	420.71	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	-74.07	417.37	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	-161.48	453.82	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	-247.03	450.81	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	-333.95	447.47	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	-387.86	444.47	0.00	0.00	0.000226

## Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 62 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
1	0.70	-724.29 (-756.91)	650.47	1782.58	-2074.28	0.003041	0.004474	2.74
2	1.58	-383.25 (-639.68)	629.50	2086.75	-2120.48	0.003267	0.004247	3.31
3	2.55	-118.79 (-282.84)	606.20	5936.07	-2769.63	0.003041	0.004247	9.79
4	3.43	23.02 (81.99)	585.23	12881.88	1804.77	0.003041	0.004247	22.01
5	4.31	80.16 (81.99)	564.27	12727.56	1849.41	0.003041	0.004247	22.56
6	5.29	51.95 (81.99)	540.97	12531.40	1899.33	0.003041	0.004247	23.16
7	6.17	-49.15 (-167.88)	520.00	8050.19	-2599.05	0.003041	0.004247	15.48
8	7.05	-215.94 (-390.52)	499.03	3052.11	-2388.49	0.003380	0.004247	6.12
9	8.02	-471.55 (-700.93)	475.73	1233.03	-1816.73	0.003267	0.004247	2.59
10	8.90	-756.91 (-756.91)	454.76	1295.26	-2155.86	0.003041	0.005378	2.85

## Verifiche taglio

N°	X	V	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-446.22	467.62	0.00	0.00	0.000226
2	1.58	-331.31	464.61	0.00	0.00	0.000000
3	2.55	-211.95	461.27	0.00	0.00	0.000000
4	3.43	-112.04	418.81	0.00	0.00	0.000000
5	4.31	-19.22	415.80	0.00	0.00	0.000000
6	5.29	75.58	412.46	0.00	0.00	0.000000
7	6.17	153.40	448.92	0.00	0.00	0.000000
8	7.05	225.56	445.91	0.00	0.00	0.000000
9	8.02	296.36	442.57	0.00	0.00	0.000339
10	8.90	352.08	439.57	0.00	0.00	0.000226

## Verifiche combinazioni SLE

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

X Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m

M Momento flettente, espresso in kNm

V Taglio, espresso in kN

N Sforzo normale, espresso in kN

A<sub>fi</sub> Area armatura inferiore, espressa in mq

A<sub>fs</sub> Area armatura superiore, espressa in mq

σ<sub>fi</sub> Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore, espressa in MPa

σ<sub>fs</sub> Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espressa in MPa

σ<sub>c</sub> Tensione nel calcestruzzo, espressa in MPa

τ<sub>c</sub> Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espressa in MPa

A<sub>sw</sub> Area armature trasversali nella sezione, espressa in mq

## Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	626.44	342.92	0.005696	0.003041	33.43	63.26	2.42
2	1.98	-100.49	342.92	0.003041	0.004634	0.30	7.17	0.49
3	3.46	-490.55	342.92	0.003041	0.004103	59.61	29.03	2.11
4	5.04	-691.65	342.92	0.003041	0.003041	128.55	43.29	3.23
5	6.51	-763.11	342.92	0.003041	0.003041	146.71	47.46	3.56
6	8.09	-763.11	342.92	0.003041	0.003041	146.71	47.46	3.56
7	9.56	-691.65	342.92	0.003041	0.003041	128.55	43.29	3.23

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

8	11.14	-490.55	342.92	0.003041	0.004103	59.61	29.03	2.11
9	12.62	-100.49	342.92	0.003041	0.004634	0.30	7.17	0.49
10	14.15	626.44	342.92	0.005696	0.003041	33.43	63.26	2.42

Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.45	-597.90	-0.517	0.001593
2	1.98	-345.42	-0.299	0.001062
3	3.46	-180.43	-0.156	0.000000
4	5.04	-75.06	-0.065	0.000000
5	6.51	-19.18	-0.017	0.000000
6	8.09	25.60	0.022	0.000000
7	9.56	83.41	0.072	0.000000
8	11.14	192.67	0.167	0.000000
9	12.62	362.52	0.314	0.001062
10	14.15	597.90	0.517	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.45	-667.54	282.02	0.004247	0.005039	99.42	42.78	3.19
2	1.90	-118.32	282.02	0.004474	0.004587	4.03	9.08	0.64
3	3.50	336.82	282.02	0.004474	0.004361	23.52	43.49	1.73
4	4.98	616.90	282.02	0.004587	0.004247	40.71	98.35	3.05
5	6.58	767.27	282.02	0.004247	0.004247	50.76	138.20	3.83
6	8.02	767.27	282.02	0.004247	0.004247	50.76	138.20	3.83
7	9.62	616.90	282.02	0.004587	0.004247	40.71	98.35	3.05
8	11.06	345.07	282.02	0.004474	0.004361	24.04	45.15	1.77
9	12.57	-75.62	282.02	0.004474	0.004587	0.30	6.61	0.46
10	14.15	-667.54	282.02	0.004247	0.005039	99.42	42.78	3.19

Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.45	423.60	0.430	0.000226
2	1.90	333.94	0.339	0.000226
3	3.50	234.99	0.238	0.000226
4	4.98	143.46	0.145	0.000000
5	6.58	44.52	0.045	0.000000
6	8.02	-44.52	-0.045	0.000000
7	9.62	-143.46	-0.145	0.000000
8	11.06	-232.81	-0.236	0.000226
9	12.57	-325.93	-0.331	0.000226
10	14.15	-423.60	-0.430	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.70	-626.44	608.10	0.003041	0.004474	121.86	71.94	5.43
2	1.58	-353.80	588.34	0.003267	0.004247	51.13	43.29	3.19
3	2.55	-134.45	566.37	0.003041	0.004247	3.14	19.74	1.39
4	3.43	-14.40	546.60	0.003041	0.004247	6.72	9.58	0.65
5	4.31	35.85	526.84	0.003041	0.004247	10.27	5.30	0.70
6	5.29	15.04	504.87	0.003041	0.004247	8.37	6.61	0.56
7	6.17	-68.87	485.10	0.003041	0.004247	1.68	12.94	0.90
8	7.05	-211.18	465.34	0.003380	0.004247	22.32	26.63	1.93
9	8.02	-430.43	443.37	0.003267	0.004247	85.06	49.70	3.75
10	8.90	-667.54	423.60	0.003041	0.005378	126.32	70.39	5.33

Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.70	347.23	0.475	0.000226
2	1.58	270.19	0.370	0.000000
3	2.55	176.55	0.242	0.000000
4	3.43	94.58	0.129	0.000000
5	4.31	17.62	0.024	0.000000
6	5.29	-62.66	-0.086	0.000000
7	6.17	-131.26	-0.180	0.000000
8	7.05	-195.24	-0.267	0.000000

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

9	8.02	-253.81	-0.347	0.000339
10	8.90	-282.02	-0.386	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.70	-626.44	608.10	0.003041	0.004474	121.86	71.94	5.43
2	1.58	-353.80	588.34	0.003267	0.004247	51.13	43.29	3.19
3	2.55	-134.45	566.37	0.003041	0.004247	3.14	19.74	1.39
4	3.43	-14.40	546.60	0.003041	0.004247	6.72	9.58	0.65
5	4.31	35.85	526.84	0.003041	0.004247	10.27	5.30	0.70
6	5.29	15.04	504.87	0.003041	0.004247	8.37	6.61	0.56
7	6.17	-68.87	485.10	0.003041	0.004247	1.68	12.94	0.90
8	7.05	-211.18	465.34	0.003380	0.004247	22.32	26.63	1.93
9	8.02	-430.43	443.37	0.003267	0.004247	85.06	49.70	3.75
10	8.90	-667.54	423.60	0.003041	0.005378	126.32	70.39	5.33

**Verifiche taglio**

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-347.23	-0.475	0.000226
2	1.58	-270.19	-0.370	0.000000
3	2.55	-176.55	-0.242	0.000000
4	3.43	-94.58	-0.129	0.000000
5	4.31	-17.62	-0.024	0.000000
6	5.29	62.66	0.086	0.000000
7	6.17	131.26	0.180	0.000000
8	7.05	195.24	0.267	0.000000
9	8.02	253.81	0.347	0.000339
10	8.90	282.02	0.386	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 64 - SLE (Frequente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	829.28	421.40	0.005696	0.003041	43.97	85.95	3.19
2	1.98	-175.87	421.40	0.003041	0.004634	3.56	11.19	0.78
3	3.46	-702.24	421.40	0.003041	0.004103	91.90	41.09	3.01
4	5.04	-959.51	421.40	0.003041	0.003041	185.82	59.58	4.47
5	6.51	-1037.49	421.40	0.003041	0.003041	205.70	64.10	4.82
6	8.09	-1019.32	421.40	0.003041	0.003041	201.07	63.05	4.74
7	9.56	-913.34	421.40	0.003041	0.003041	174.08	56.90	4.26
8	11.14	-646.91	421.40	0.003041	0.004103	81.50	38.08	2.78
9	12.62	-146.99	421.40	0.003041	0.004634	1.56	9.81	0.68
10	14.15	775.55	421.40	0.005696	0.003041	41.36	78.53	3.00

**Verifiche taglio**

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-833.20	-0.721	0.001593
2	1.98	-472.70	-0.409	0.001062
3	3.46	-238.43	-0.206	0.000000
4	5.04	-90.21	-0.078	0.000000
5	6.51	-13.80	-0.012	0.000000
6	8.09	43.40	0.038	0.000000
7	9.56	114.28	0.099	0.000000
8	11.14	249.08	0.215	0.000000
9	12.62	461.05	0.399	0.001062
10	14.15	757.96	0.656	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 64 - SLE (Frequente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	-964.58	399.15	0.004247	0.005039	144.35	61.71	4.60
2	1.90	-116.53	399.15	0.004474	0.004587	1.01	9.84	0.68
3	3.50	570.62	399.15	0.004474	0.004361	39.16	80.49	2.90
4	4.98	974.61	399.15	0.004587	0.004247	63.77	159.59	4.78

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

5	6.58	1154.17	399.15	0.004247	0.004247	76.03	210.40	5.75
6	8.02	1107.28	399.15	0.004247	0.004247	73.15	200.23	5.53
7	9.62	858.75	399.15	0.004587	0.004247	56.75	136.32	4.24
8	11.06	456.62	399.15	0.004474	0.004361	32.02	57.54	2.35
9	12.57	-141.98	399.15	0.004474	0.004587	3.02	11.27	0.79
10	14.15	-966.64	399.15	0.004247	0.005039	144.72	61.83	4.61

Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.45	662.64	0.672	0.000226
2	1.90	510.79	0.518	0.000226
3	3.50	348.16	0.353	0.000226
4	4.98	197.72	0.201	0.000000
5	6.58	25.60	0.026	0.000000
6	8.02	-90.73	-0.092	0.000000
7	9.62	-219.97	-0.223	0.000000
8	11.06	-336.68	-0.341	0.000226
9	12.57	-458.33	-0.465	0.000226
10	14.15	-585.92	-0.594	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 64 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.70	-829.28	847.14	0.003041	0.004474	157.73	95.80	7.21
2	1.58	-487.26	827.37	0.003267	0.004247	69.11	59.78	4.40
3	2.55	-204.56	805.41	0.003041	0.004247	6.27	29.39	2.08
4	3.43	-46.09	785.64	0.003041	0.004247	7.71	15.78	1.08
5	4.31	21.72	765.87	0.003041	0.004247	12.61	10.11	0.85
6	5.29	-6.29	743.91	0.003041	0.004247	10.16	11.99	0.81
7	6.17	-122.09	724.14	0.003041	0.004247	1.03	20.85	1.45
8	7.05	-320.76	704.37	0.003380	0.004247	34.07	40.43	2.94
9	8.02	-629.32	682.41	0.003267	0.004247	121.31	73.10	5.51
10	8.90	-964.58	662.64	0.003041	0.005378	178.82	102.51	7.75

Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.70	429.90	0.588	0.000226
2	1.58	343.68	0.470	0.000000
3	2.55	230.38	0.315	0.000000
4	3.43	125.91	0.172	0.000000
5	4.31	23.90	0.033	0.000000
6	5.29	-86.22	-0.118	0.000000
7	6.17	-182.73	-0.250	0.000000
8	7.05	-274.09	-0.375	0.000000
9	8.02	-358.44	-0.490	0.000339
10	8.90	-399.14	-0.546	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 64 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.70	-775.55	770.42	0.003041	0.004474	149.36	89.30	6.73
2	1.58	-441.09	750.65	0.003267	0.004247	62.43	54.13	3.99
3	2.55	-169.97	728.69	0.003041	0.004247	3.66	25.11	1.77
4	3.43	-21.97	708.92	0.003041	0.004247	8.46	12.69	0.86
5	4.31	36.81	689.15	0.003041	0.004247	12.67	7.73	0.86
6	5.29	1.13	667.19	0.003041	0.004247	9.63	10.21	0.68
7	6.17	-119.40	647.42	0.003041	0.004247	0.09	19.47	1.36
8	7.05	-321.00	627.65	0.003380	0.004247	39.30	39.85	2.91
9	8.02	-631.11	605.69	0.003267	0.004247	128.75	72.29	5.47
10	8.90	-966.64	585.92	0.003041	0.005378	184.95	101.48	7.70

Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.70	-423.47	-0.579	0.000226
2	1.58	-332.72	-0.455	0.000000
3	2.55	-218.12	-0.298	0.000000
4	3.43	-114.76	-0.157	0.000000
5	4.31	-14.86	-0.020	0.000000

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

6	5.29	92.59	0.127	0.000000
7	6.17	186.89	0.256	0.000000
8	7.05	276.41	0.378	0.000000
9	8.02	359.19	0.491	0.000339
10	8.90	399.15	0.546	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 65 - SLE (Frequente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	804.29	423.45	0.005696	0.003041	42.77	82.35	3.10
2	1.98	-167.85	423.45	0.003041	0.004634	2.90	10.80	0.75
3	3.46	-684.70	423.45	0.003041	0.004103	88.40	40.15	2.94
4	5.04	-947.94	423.45	0.003041	0.003041	182.60	58.93	4.42
5	6.51	-1040.22	423.45	0.003041	0.003041	206.11	64.28	4.83
6	8.09	-1040.22	423.45	0.003041	0.003041	206.11	64.28	4.83
7	9.56	-947.94	423.45	0.003041	0.003041	182.60	58.93	4.42
8	11.14	-684.70	423.45	0.003041	0.004103	88.40	40.15	2.94
9	12.62	-167.85	423.45	0.003041	0.004634	2.90	10.80	0.75
10	14.15	804.29	423.45	0.005696	0.003041	42.77	82.35	3.10

**Verifiche taglio**

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-802.85	-0.695	0.001593
2	1.98	-460.19	-0.398	0.001062
3	3.46	-238.05	-0.206	0.000000
4	5.04	-97.91	-0.085	0.000000
5	6.51	-25.09	-0.022	0.000000
6	8.09	32.37	0.028	0.000000
7	9.56	107.82	0.093	0.000000
8	11.14	253.28	0.219	0.000000
9	12.62	482.10	0.417	0.001062
10	14.15	802.85	0.695	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 65 - SLE (Frequente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	-1026.91	419.86	0.004247	0.005039	154.09	65.64	4.90
2	1.90	-195.47	419.86	0.004474	0.004587	8.42	14.79	1.04
3	3.50	525.80	419.86	0.004474	0.004361	36.54	69.64	2.69
4	4.98	994.66	419.86	0.004587	0.004247	65.23	161.74	4.89
5	6.58	1241.82	419.86	0.004247	0.004247	81.68	227.34	6.18
6	8.02	1241.82	419.86	0.004247	0.004247	81.68	227.34	6.18
7	9.62	994.66	419.86	0.004587	0.004247	65.23	161.74	4.89
8	11.06	539.39	419.86	0.004474	0.004361	37.40	72.37	2.75
9	12.57	-129.49	419.86	0.004474	0.004587	1.54	10.72	0.74
10	14.15	-1026.91	419.86	0.004247	0.005039	154.09	65.64	4.90

**Verifiche taglio**

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	631.69	0.641	0.000226
2	1.90	515.11	0.522	0.000226
3	3.50	386.48	0.392	0.000226
4	4.98	235.79	0.239	0.000000
5	6.58	73.18	0.074	0.000000
6	8.02	-73.18	-0.074	0.000000
7	9.62	-235.79	-0.239	0.000000
8	11.06	-383.64	-0.389	0.000226
9	12.57	-504.71	-0.512	0.000226
10	14.15	-631.69	-0.641	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 65 - SLE (Frequente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.70	-804.29	816.19	0.003041	0.004474	153.43	92.84	6.99

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

2	1.58	-464.23	796.42	0.003267	0.004247	65.22	57.03	4.20
3	2.55	-186.03	774.46	0.003041	0.004247	4.58	27.20	1.92
4	3.43	-32.96	754.69	0.003041	0.004247	8.27	14.26	0.97
5	4.31	28.26	734.92	0.003041	0.004247	12.67	9.11	0.86
6	5.29	-8.93	712.96	0.003041	0.004247	9.51	11.72	0.79
7	6.17	-135.29	693.19	0.003041	0.004247	0.58	21.48	1.50
8	7.05	-347.23	673.42	0.003380	0.004247	42.90	43.06	3.15
9	8.02	-673.70	651.46	0.003267	0.004247	136.99	77.23	5.85
10	8.90	-1026.91	631.69	0.003041	0.005378	195.80	107.96	8.19

Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.70	428.77	0.587	0.000226
2	1.58	340.01	0.465	0.000000
3	2.55	224.83	0.308	0.000000
4	3.43	119.07	0.163	0.000000
5	4.31	15.52	0.021	0.000000
6	5.29	-97.00	-0.133	0.000000
7	6.17	-196.39	-0.269	0.000000
8	7.05	-290.97	-0.398	0.000000
9	8.02	-378.32	-0.518	0.000339
10	8.90	-419.86	-0.574	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 65 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.70	-804.29	816.19	0.003041	0.004474	153.43	92.84	6.99
2	1.58	-464.23	796.42	0.003267	0.004247	65.22	57.03	4.20
3	2.55	-186.03	774.46	0.003041	0.004247	4.58	27.20	1.92
4	3.43	-32.96	754.69	0.003041	0.004247	8.27	14.26	0.97
5	4.31	28.26	734.92	0.003041	0.004247	12.67	9.11	0.86
6	5.29	-8.93	712.96	0.003041	0.004247	9.51	11.72	0.79
7	6.17	-135.29	693.19	0.003041	0.004247	0.58	21.48	1.50
8	7.05	-347.23	673.42	0.003380	0.004247	42.90	43.06	3.15
9	8.02	-673.70	651.46	0.003267	0.004247	136.99	77.23	5.85
10	8.90	-1026.91	631.69	0.003041	0.005378	195.80	107.96	8.19

Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.70	-428.77	-0.587	0.000226
2	1.58	-340.01	-0.465	0.000000
3	2.55	-224.83	-0.308	0.000000
4	3.43	-119.07	-0.163	0.000000
5	4.31	-15.52	-0.021	0.000000
6	5.29	97.00	0.133	0.000000
7	6.17	196.39	0.269	0.000000
8	7.05	290.97	0.398	0.000000
9	8.02	378.32	0.518	0.000339
10	8.90	419.86	0.574	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 66 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.45	775.55	421.40	0.005696	0.003041	41.36	78.53	3.00
2	1.98	-146.99	421.40	0.003041	0.004634	1.56	9.81	0.68
3	3.46	-646.91	421.40	0.003041	0.004103	81.50	38.08	2.78
4	5.04	-913.34	421.40	0.003041	0.003041	174.08	56.90	4.26
5	6.51	-1019.32	421.40	0.003041	0.003041	201.07	63.05	4.74
6	8.09	-1037.49	421.40	0.003041	0.003041	205.70	64.10	4.82
7	9.56	-959.51	421.40	0.003041	0.003041	185.82	59.58	4.47
8	11.14	-702.24	421.40	0.003041	0.004103	91.90	41.09	3.01
9	12.62	-175.87	421.40	0.003041	0.004634	3.56	11.19	0.78
10	14.15	829.28	421.40	0.005696	0.003041	43.97	85.95	3.19

Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.45	-757.96	-0.656	0.001593
2	1.98	-440.49	-0.381	0.001062

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

3	3.46	-234.72	-0.203	0.000000
4	5.04	-104.83	-0.091	0.000000
5	6.51	-36.26	-0.031	0.000000
6	8.09	21.21	0.018	0.000000
7	9.56	100.48	0.087	0.000000
8	11.14	254.32	0.220	0.000000
9	12.62	495.59	0.429	0.001062
10	14.15	833.20	0.721	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 66 - SLE (Frequente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	-966.64	399.15	0.004247	0.005039	144.72	61.83	4.61
2	1.90	-201.97	399.15	0.004474	0.004587	10.24	15.13	1.07
3	3.50	444.68	399.15	0.004474	0.004361	31.26	55.16	2.29
4	4.98	858.75	399.15	0.004587	0.004247	56.75	136.32	4.24
5	6.58	1107.28	399.15	0.004247	0.004247	73.15	200.23	5.53
6	8.02	1154.17	399.15	0.004247	0.004247	76.03	210.40	5.75
7	9.62	974.61	399.15	0.004587	0.004247	63.77	159.59	4.78
8	11.06	582.85	399.15	0.004474	0.004361	39.91	82.97	2.95
9	12.57	-51.28	399.15	0.004474	0.004587	2.16	6.81	0.46
10	14.15	-964.58	399.15	0.004247	0.005039	144.35	61.71	4.60

**Verifiche taglio**

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	585.92	0.594	0.000226
2	1.90	468.79	0.475	0.000226
3	3.50	339.53	0.344	0.000226
4	4.98	219.97	0.223	0.000000
5	6.58	90.73	0.092	0.000000
6	8.02	-25.60	-0.026	0.000000
7	9.62	-197.72	-0.201	0.000000
8	11.06	-344.57	-0.349	0.000226
9	12.57	-497.63	-0.505	0.000226
10	14.15	-662.64	-0.672	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 66 - SLE (Frequente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.70	-775.55	770.42	0.003041	0.004474	149.36	89.30	6.73
2	1.58	-441.09	750.65	0.003267	0.004247	62.43	54.13	3.99
3	2.55	-169.97	728.69	0.003041	0.004247	3.66	25.11	1.77
4	3.43	-21.97	708.92	0.003041	0.004247	8.46	12.69	0.86
5	4.31	36.81	689.15	0.003041	0.004247	12.67	7.73	0.86
6	5.29	1.13	667.19	0.003041	0.004247	9.63	10.21	0.68
7	6.17	-119.40	647.42	0.003041	0.004247	0.09	19.47	1.36
8	7.05	-321.00	627.65	0.003380	0.004247	39.30	39.85	2.91
9	8.02	-631.11	605.69	0.003267	0.004247	128.75	72.29	5.47
10	8.90	-966.64	585.92	0.003041	0.005378	184.95	101.48	7.70

**Verifiche taglio**

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	423.47	0.579	0.000226
2	1.58	332.72	0.455	0.000000
3	2.55	218.12	0.298	0.000000
4	3.43	114.76	0.157	0.000000
5	4.31	14.86	0.020	0.000000
6	5.29	-92.59	-0.127	0.000000
7	6.17	-186.89	-0.256	0.000000
8	7.05	-276.41	-0.378	0.000000
9	8.02	-359.19	-0.491	0.000339
10	8.90	-399.15	-0.546	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 66 - SLE (Frequente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Relazione di calcolo monolite assi Nord e SudVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.70	-829.28	847.14	0.003041	0.004474	157.73	95.80	7.21
2	1.58	-487.26	827.37	0.003267	0.004247	69.11	59.78	4.40
3	2.55	-204.56	805.41	0.003041	0.004247	6.27	29.39	2.08
4	3.43	-46.09	785.64	0.003041	0.004247	7.71	15.78	1.08
5	4.31	21.72	765.87	0.003041	0.004247	12.61	10.11	0.85
6	5.29	-6.29	743.91	0.003041	0.004247	10.16	11.99	0.81
7	6.17	-122.09	724.14	0.003041	0.004247	1.03	20.85	1.45
8	7.05	-320.76	704.37	0.003380	0.004247	34.07	40.43	2.94
9	8.02	-629.32	682.41	0.003267	0.004247	121.31	73.10	5.51
10	8.90	-964.58	662.64	0.003041	0.005378	178.82	102.51	7.75

Verifiche taglio

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-429.90	-0.588	0.000226
2	1.58	-343.68	-0.470	0.000000
3	2.55	-230.38	-0.315	0.000000
4	3.43	-125.91	-0.172	0.000000
5	4.31	-23.90	-0.033	0.000000
6	5.29	86.22	0.118	0.000000
7	6.17	182.73	0.250	0.000000
8	7.05	274.09	0.375	0.000000
9	8.02	358.44	0.490	0.000339
10	8.90	399.14	0.546	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 67 - SLE (Frequente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	732.32	420.84	0.005696	0.003041	39.25	72.61	2.84
2	1.98	-105.91	420.84	0.003041	0.004634	0.31	8.15	0.56
3	3.46	-568.17	420.84	0.003041	0.004103	66.86	33.76	2.45
4	5.04	-822.65	420.84	0.003041	0.003041	151.12	51.59	3.85
5	6.51	-930.77	420.84	0.003041	0.003041	178.59	57.91	4.34
6	8.09	-956.87	420.84	0.003041	0.003041	185.23	59.42	4.46
7	9.56	-888.97	420.84	0.003041	0.003041	167.96	55.47	4.15
8	11.14	-647.59	420.84	0.003041	0.004103	81.68	38.11	2.78
9	12.62	-147.16	420.84	0.003041	0.004634	1.58	9.81	0.68
10	14.15	810.02	420.84	0.005696	0.003041	43.03	83.32	3.12

Verifiche taglio

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-684.77	-0.592	0.001593
2	1.98	-403.59	-0.349	0.001062
3	3.46	-220.24	-0.191	0.000000
4	5.04	-103.37	-0.089	0.000000
5	6.51	-40.15	-0.035	0.000000
6	8.09	15.18	0.013	0.000000
7	9.56	92.48	0.080	0.000000
8	11.14	241.06	0.209	0.000000
9	12.62	472.02	0.408	0.001062
10	14.15	793.09	0.686	0.001593

**Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 67 - SLE (Frequente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	-903.09	388.69	0.004247	0.005039	133.92	57.96	4.32
2	1.90	-237.59	388.69	0.004474	0.004587	16.35	17.48	1.25
3	3.50	344.71	388.69	0.004474	0.004361	24.77	36.38	1.80
4	4.98	742.42	388.69	0.004587	0.004247	49.56	113.95	3.69
5	6.58	1018.55	388.69	0.004247	0.004247	67.57	182.04	5.10
6	8.02	1082.03	388.69	0.004247	0.004247	71.47	195.80	5.40
7	9.62	916.13	388.69	0.004587	0.004247	60.10	148.79	4.50
8	11.06	552.46	388.69	0.004474	0.004361	37.93	77.73	2.80
9	12.57	-42.58	388.69	0.004474	0.004587	2.44	6.30	0.43
10	14.15	-903.56	388.69	0.004247	0.005039	134.00	57.99	4.32

Verifiche taglio

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.45	511.46	0.519	0.000226
2	1.90	413.41	0.419	0.000226
3	3.50	314.46	0.319	0.000226
4	4.98	222.93	0.226	0.000000
5	6.58	114.08	0.116	0.000000
6	8.02	-25.92	-0.026	0.000000
7	9.62	-181.47	-0.184	0.000000
8	11.06	-321.94	-0.327	0.000226
9	12.57	-468.35	-0.475	0.000226
10	14.15	-621.91	-0.631	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 67 - SLE (Frequente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.70	-732.32	695.96	0.003041	0.004474	143.73	83.90	6.33
2	1.58	-402.42	676.19	0.003267	0.004247	57.62	49.30	3.63
3	2.55	-139.02	654.23	0.003041	0.004247	1.70	21.28	1.49
4	3.43	3.00	634.46	0.003041	0.004247	9.30	9.56	0.64
5	4.31	58.76	614.69	0.003041	0.004247	13.28	4.84	0.91
6	5.29	24.51	592.73	0.003041	0.004247	10.35	7.21	0.70
7	6.17	-90.09	572.96	0.003041	0.004247	1.31	15.98	1.11
8	7.05	-281.93	553.19	0.003380	0.004247	34.38	35.02	2.56
9	8.02	-578.65	531.23	0.003267	0.004247	120.25	65.95	5.00
10	8.90	-903.09	511.46	0.003041	0.005378	175.46	94.22	7.16

**Verifiche taglio**

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.70	421.08	0.576	0.000226
2	1.58	325.63	0.445	0.000000
3	2.55	210.65	0.288	0.000000
4	3.43	109.85	0.150	0.000000
5	4.31	14.18	0.019	0.000000
6	5.29	-87.74	-0.120	0.000000
7	6.17	-177.23	-0.242	0.000000
8	7.05	-263.15	-0.360	0.000000
9	8.02	-345.01	-0.472	0.000339
10	8.90	-388.69	-0.532	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 67 - SLE (Frequente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.70	-810.02	806.41	0.003041	0.004474	155.85	93.30	7.03
2	1.58	-468.91	786.64	0.003267	0.004247	67.24	57.44	4.23
3	2.55	-188.83	764.67	0.003041	0.004247	5.21	27.37	1.93
4	3.43	-31.98	744.91	0.003041	0.004247	8.21	14.04	0.95
5	4.31	36.36	725.14	0.003041	0.004247	13.15	8.32	0.89
6	5.29	12.48	703.17	0.003041	0.004247	11.01	9.87	0.74
7	6.17	-96.02	683.41	0.003041	0.004247	2.44	18.16	1.26
8	7.05	-284.37	663.64	0.003380	0.004247	27.75	36.14	2.62
9	8.02	-579.44	641.67	0.003267	0.004247	110.51	67.47	5.08
10	8.90	-903.56	621.91	0.003041	0.005378	167.42	96.04	7.26

**Verifiche taglio**

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.70	-431.17	-0.590	0.000226
2	1.58	-341.63	-0.467	0.000000
3	2.55	-228.22	-0.312	0.000000
4	3.43	-125.59	-0.172	0.000000
5	4.31	-26.65	-0.036	0.000000
6	5.29	79.27	0.108	0.000000
7	6.17	172.01	0.235	0.000000
8	7.05	260.50	0.356	0.000000
9	8.02	344.21	0.471	0.000339
10	8.90	388.69	0.532	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 68 - SLE (Frequente)]**



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	774.84	420.19	0.005696	0.003041	41.31	78.51	3.00
2	1.98	-120.35	420.19	0.003041	0.004634	0.24	8.68	0.60
3	3.46	-601.19	420.19	0.003041	0.004103	73.06	35.57	2.59
4	5.04	-849.42	420.19	0.003041	0.003041	158.00	53.15	3.97
5	6.51	-937.75	420.19	0.003041	0.003041	180.45	58.31	4.37
6	8.09	-937.75	420.19	0.003041	0.003041	180.45	58.31	4.37
7	9.56	-849.42	420.19	0.003041	0.003041	158.00	53.15	3.97
8	11.14	-601.19	420.19	0.003041	0.004103	73.06	35.57	2.59
9	12.62	-120.35	420.19	0.003041	0.004634	0.24	8.68	0.60
10	14.15	774.84	420.19	0.005696	0.003041	41.31	78.51	3.00

Verifiche taglio

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-736.38	-0.637	0.001593
2	1.98	-426.01	-0.369	0.001062
3	3.46	-222.98	-0.193	0.000000
4	5.04	-93.15	-0.081	0.000000
5	6.51	-24.13	-0.021	0.000000
6	8.09	31.26	0.027	0.000000
7	9.56	102.64	0.089	0.000000
8	11.14	237.25	0.205	0.000000
9	12.62	446.25	0.386	0.001062
10	14.15	736.38	0.637	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 68 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	-831.60	364.88	0.004247	0.005039	122.75	53.46	3.98
2	1.90	-115.17	364.88	0.004474	0.004587	1.54	9.46	0.66
3	3.50	439.86	364.88	0.004474	0.004361	30.68	57.09	2.25
4	4.98	737.29	364.88	0.004587	0.004247	48.98	115.05	3.66
5	6.58	887.66	364.88	0.004247	0.004247	59.21	156.05	4.46
6	8.02	887.66	364.88	0.004247	0.004247	59.21	156.05	4.46
7	9.62	737.29	364.88	0.004587	0.004247	48.98	115.05	3.66
8	11.06	449.32	364.88	0.004474	0.004361	31.28	58.99	2.30
9	12.57	-61.10	364.88	0.004474	0.004587	1.34	6.86	0.47
10	14.15	-831.60	364.88	0.004247	0.005039	122.75	53.46	3.98

Verifiche taglio

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	564.07	0.572	0.000226
2	1.90	424.11	0.430	0.000226
3	3.50	269.68	0.274	0.000226
4	4.98	143.46	0.145	0.000000
5	6.58	44.52	0.045	0.000000
6	8.02	-44.52	-0.045	0.000000
7	9.62	-143.46	-0.145	0.000000
8	11.06	-266.27	-0.270	0.000226
9	12.57	-411.62	-0.417	0.000226
10	14.15	-564.07	-0.572	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 68 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.70	-774.84	748.57	0.003041	0.004474	151.03	88.94	6.71
2	1.58	-439.62	728.80	0.003267	0.004247	63.71	53.77	3.97
3	2.55	-167.63	706.83	0.003041	0.004247	3.90	24.62	1.73
4	3.43	-16.82	687.07	0.003041	0.004247	8.54	11.94	0.81
5	4.31	48.47	667.30	0.003041	0.004247	13.24	6.47	0.90
6	5.29	26.19	645.33	0.003041	0.004247	11.23	7.89	0.76
7	6.17	-75.56	625.57	0.003041	0.004247	3.17	15.64	1.08
8	7.05	-251.84	605.80	0.003380	0.004247	23.49	32.14	2.32
9	8.02	-527.86	583.83	0.003267	0.004247	100.73	61.46	4.62

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

10	8.90	-831.60	564.07	0.003041	0.005378	154.69	88.26	6.67
----	------	---------	--------	----------	----------	--------	-------	------

**Verifiche taglio**

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.70	425.46	0.582	0.000226
2	1.58	333.52	0.456	0.000000
3	2.55	220.31	0.301	0.000000
4	3.43	120.32	0.165	0.000000
5	4.31	25.64	0.035	0.000000
6	5.29	-74.25	-0.102	0.000000
7	6.17	-160.96	-0.220	0.000000
8	7.05	-243.53	-0.333	0.000000
9	8.02	-322.07	-0.441	0.000339
10	8.90	-364.88	-0.499	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 68 - SLE (Frequente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.70	-774.84	748.57	0.003041	0.004474	151.03	88.94	6.71
2	1.58	-439.62	728.80	0.003267	0.004247	63.71	53.77	3.97
3	2.55	-167.63	706.83	0.003041	0.004247	3.90	24.62	1.73
4	3.43	-16.82	687.07	0.003041	0.004247	8.54	11.94	0.81
5	4.31	48.47	667.30	0.003041	0.004247	13.24	6.47	0.90
6	5.29	26.19	645.33	0.003041	0.004247	11.23	7.89	0.76
7	6.17	-75.56	625.57	0.003041	0.004247	3.17	15.64	1.08
8	7.05	-251.84	605.80	0.003380	0.004247	23.49	32.14	2.32
9	8.02	-527.86	583.83	0.003267	0.004247	100.73	61.46	4.62
10	8.90	-831.60	564.07	0.003041	0.005378	154.69	88.26	6.67

**Verifiche taglio**

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.70	-425.46	-0.582	0.000226
2	1.58	-333.52	-0.456	0.000000
3	2.55	-220.31	-0.301	0.000000
4	3.43	-120.32	-0.165	0.000000
5	4.31	-25.64	-0.035	0.000000
6	5.29	74.25	0.102	0.000000
7	6.17	160.96	0.220	0.000000
8	7.05	243.53	0.333	0.000000
9	8.02	322.07	0.441	0.000339
10	8.90	364.88	0.499	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 69 - SLE (Frequente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

**Verifiche presso-flessione**

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.45	810.02	420.84	0.005696	0.003041	43.03	83.32	3.12
2	1.98	-147.16	420.84	0.003041	0.004634	1.58	9.81	0.68
3	3.46	-647.59	420.84	0.003041	0.004103	81.68	38.11	2.78
4	5.04	-888.97	420.84	0.003041	0.003041	167.96	55.47	4.15
5	6.51	-956.87	420.84	0.003041	0.003041	185.23	59.42	4.46
6	8.09	-930.77	420.84	0.003041	0.003041	178.59	57.91	4.34
7	9.56	-822.65	420.84	0.003041	0.003041	151.12	51.59	3.85
8	11.14	-568.17	420.84	0.003041	0.004103	66.86	33.76	2.45
9	12.62	-105.91	420.84	0.003041	0.004634	0.31	8.15	0.56
10	14.15	732.32	420.84	0.005696	0.003041	39.25	72.61	2.84

**Verifiche taglio**

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.45	-793.09	-0.686	0.001593
2	1.98	-450.01	-0.389	0.001062
3	3.46	-225.64	-0.195	0.000000
4	5.04	-82.39	-0.071	0.000000
5	6.51	-7.87	-0.007	0.000000
6	8.09	47.06	0.041	0.000000
7	9.56	112.27	0.097	0.000000
8	11.14	233.44	0.202	0.000000
9	12.62	422.24	0.365	0.001062
10	14.15	684.77	0.592	0.001593

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 69 - SLE (Frequente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	-903.56	388.69	0.004247	0.005039	134.00	57.99	4.32
2	1.90	-104.01	388.69	0.004474	0.004587	0.40	9.10	0.63
3	3.50	541.04	388.69	0.004474	0.004361	37.22	75.42	2.75
4	4.98	916.13	388.69	0.004587	0.004247	60.10	148.79	4.50
5	6.58	1082.03	388.69	0.004247	0.004247	71.47	195.80	5.40
6	8.02	1018.55	388.69	0.004247	0.004247	67.57	182.04	5.10
7	9.62	742.42	388.69	0.004587	0.004247	49.56	113.95	3.69
8	11.06	355.77	388.69	0.004474	0.004361	25.49	38.52	1.85
9	12.57	-184.61	388.69	0.004474	0.004587	8.28	13.93	0.98
10	14.15	-903.09	388.69	0.004247	0.005039	133.92	57.96	4.32

Verifiche taglio

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	621.91	0.631	0.000226
2	1.90	480.93	0.488	0.000226
3	3.50	325.37	0.330	0.000226
4	4.98	181.47	0.184	0.000000
5	6.58	25.92	0.026	0.000000
6	8.02	-114.08	-0.116	0.000000
7	9.62	-222.93	-0.226	0.000000
8	11.06	-312.28	-0.317	0.000226
9	12.57	-405.40	-0.411	0.000226
10	14.15	-511.46	-0.519	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 69 - SLE (Frequente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.70	-810.02	806.41	0.003041	0.004474	155.85	93.30	7.03
2	1.58	-468.91	786.64	0.003267	0.004247	67.24	57.44	4.23
3	2.55	-188.83	764.67	0.003041	0.004247	5.21	27.37	1.93
4	3.43	-31.98	744.91	0.003041	0.004247	8.21	14.04	0.95
5	4.31	36.36	725.14	0.003041	0.004247	13.15	8.32	0.89
6	5.29	12.48	703.17	0.003041	0.004247	11.01	9.87	0.74
7	6.17	-96.02	683.41	0.003041	0.004247	2.44	18.16	1.26
8	7.05	-284.37	663.64	0.003380	0.004247	27.75	36.14	2.62
9	8.02	-579.44	641.67	0.003267	0.004247	110.51	67.47	5.08
10	8.90	-903.56	621.91	0.003041	0.005378	167.42	96.04	7.26

Verifiche taglio

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	431.17	0.590	0.000226
2	1.58	341.63	0.467	0.000000
3	2.55	228.22	0.312	0.000000
4	3.43	125.59	0.172	0.000000
5	4.31	26.65	0.036	0.000000
6	5.29	-79.27	-0.108	0.000000
7	6.17	-172.01	-0.235	0.000000
8	7.05	-260.50	-0.356	0.000000
9	8.02	-344.21	-0.471	0.000339
10	8.90	-388.69	-0.532	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 69 - SLE (Frequente)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.70	-732.32	695.96	0.003041	0.004474	143.73	83.90	6.33
2	1.58	-402.42	676.19	0.003267	0.004247	57.62	49.30	3.63
3	2.55	-139.02	654.23	0.003041	0.004247	1.70	21.28	1.49
4	3.43	3.00	634.46	0.003041	0.004247	9.30	9.56	0.64
5	4.31	58.76	614.69	0.003041	0.004247	13.28	4.84	0.91
6	5.29	24.51	592.73	0.003041	0.004247	10.35	7.21	0.70

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

7	6.17	-90.09	572.96	0.003041	0.004247	1.31	15.98	1.11
8	7.05	-281.93	553.19	0.003380	0.004247	34.38	35.02	2.56
9	8.02	-578.65	531.23	0.003267	0.004247	120.25	65.95	5.00
10	8.90	-903.09	511.46	0.003041	0.005378	175.46	94.22	7.16

## Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.70	-421.08	-0.576	0.000226
2	1.58	-325.63	-0.445	0.000000
3	2.55	-210.65	-0.288	0.000000
4	3.43	-109.85	-0.150	0.000000
5	4.31	-14.18	-0.019	0.000000
6	5.29	87.74	0.120	0.000000
7	6.17	177.23	0.242	0.000000
8	7.05	263.15	0.360	0.000000
9	8.02	345.01	0.472	0.000339
10	8.90	388.69	0.532	0.000226

## Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 70 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.45	879.99	441.05	0.005696	0.003041	46.60	91.62	3.39
2	1.98	-194.71	441.05	0.003041	0.004634	4.61	12.25	0.85
3	3.46	-755.16	441.05	0.003041	0.004103	99.99	44.10	3.23
4	5.04	-1026.47	441.05	0.003041	0.003041	200.15	63.65	4.78
5	6.51	-1106.08	441.05	0.003041	0.003041	220.45	68.26	5.13
6	8.09	-1083.38	441.05	0.003041	0.003041	214.65	66.95	5.03
7	9.56	-968.76	441.05	0.003041	0.003041	185.46	60.30	4.52
8	11.14	-686.00	441.05	0.003041	0.004103	86.97	40.34	2.95
9	12.62	-158.62	441.05	0.003041	0.004634	1.93	10.48	0.72
10	14.15	812.83	441.05	0.005696	0.003041	43.34	82.34	3.14

## Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.45	-892.02	-0.772	0.001593
2	1.98	-504.52	-0.436	0.001062
3	3.46	-252.93	-0.219	0.000000
4	5.04	-93.99	-0.081	0.000000
5	6.51	-12.46	-0.011	0.000000
6	8.09	47.85	0.041	0.000000
7	9.56	121.99	0.106	0.000000
8	11.14	263.18	0.228	0.000000
9	12.62	485.68	0.420	0.001062
10	14.15	797.97	0.690	0.001593

## Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 70 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.45	-1038.84	428.43	0.004247	0.005039	155.58	66.45	4.96
2	1.90	-116.09	428.43	0.004474	0.004587	0.53	10.10	0.70
3	3.50	629.08	428.43	0.004474	0.004361	43.06	89.76	3.19
4	4.98	1064.04	428.43	0.004587	0.004247	69.53	174.90	5.22
5	6.58	1250.89	428.43	0.004247	0.004247	82.35	228.45	6.23
6	8.02	1192.28	428.43	0.004247	0.004247	78.75	215.74	5.95
7	9.62	919.21	428.43	0.004587	0.004247	60.76	145.81	4.54
8	11.06	484.50	428.43	0.004474	0.004361	34.01	60.64	2.49
9	12.57	-158.57	428.43	0.004474	0.004587	3.83	12.47	0.87
10	14.15	-1041.41	428.43	0.004247	0.005039	156.05	66.60	4.97

## Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.45	722.40	0.733	0.000226
2	1.90	555.00	0.563	0.000226
3	3.50	376.45	0.382	0.000226
4	4.98	211.29	0.214	0.000000
5	6.58	20.87	0.021	0.000000
6	8.02	-102.28	-0.104	0.000000
7	9.62	-239.09	-0.242	0.000000

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

8	11.06	-362.65	-0.368	0.000226
9	12.57	-491.43	-0.498	0.000226
10	14.15	-626.50	-0.635	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 70 - SLE (Rara)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.70	-879.99	906.90	0.003041	0.004474	166.70	101.76	7.66
2	1.58	-520.62	887.13	0.003267	0.004247	73.60	63.90	4.71
3	2.55	-222.08	865.17	0.003041	0.004247	7.07	31.80	2.25
4	3.43	-54.01	845.40	0.003041	0.004247	7.96	17.33	1.19
5	4.31	18.18	825.63	0.003041	0.004247	13.20	11.31	0.89
6	5.29	-11.63	803.67	0.003041	0.004247	10.60	13.33	0.90
7	6.17	-135.40	783.90	0.003041	0.004247	0.87	22.83	1.59
8	7.05	-348.16	764.13	0.003380	0.004247	37.00	43.88	3.19
9	8.02	-679.04	742.17	0.003267	0.004247	130.37	78.95	5.94
10	8.90	-1038.84	722.40	0.003041	0.005378	191.94	110.54	8.35

Verifiche taglio

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	450.61	0.616	0.000226
2	1.58	362.06	0.495	0.000000
3	2.55	243.84	0.334	0.000000
4	3.43	133.75	0.183	0.000000
5	4.31	25.46	0.035	0.000000
6	5.29	-92.11	-0.126	0.000000
7	6.17	-195.60	-0.268	0.000000
8	7.05	-293.80	-0.402	0.000000
9	8.02	-384.60	-0.526	0.000339
10	8.90	-428.42	-0.586	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 70 - SLE (Rara)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.70	-812.83	811.00	0.003041	0.004474	156.24	93.64	7.06
2	1.58	-462.91	791.23	0.003267	0.004247	65.26	56.84	4.19
3	2.55	-178.85	769.27	0.003041	0.004247	3.79	26.45	1.86
4	3.43	-23.86	749.50	0.003041	0.004247	8.90	13.46	0.91
5	4.31	37.05	729.73	0.003041	0.004247	13.26	8.34	0.90
6	5.29	-2.35	707.77	0.003041	0.004247	9.94	11.12	0.74
7	6.17	-132.04	688.00	0.003041	0.004247	0.37	21.13	1.48
8	7.05	-348.46	668.23	0.003380	0.004247	43.59	43.15	3.16
9	8.02	-681.28	646.27	0.003267	0.004247	139.67	77.93	5.90
10	8.90	-1041.41	626.50	0.003041	0.005378	199.61	109.26	8.29

Verifiche taglio

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-442.57	-0.605	0.000226
2	1.58	-348.35	-0.477	0.000000
3	2.55	-228.51	-0.313	0.000000
4	3.43	-119.81	-0.164	0.000000
5	4.31	-14.17	-0.019	0.000000
6	5.29	100.07	0.137	0.000000
7	6.17	200.80	0.275	0.000000
8	7.05	296.70	0.406	0.000000
9	8.02	385.53	0.527	0.000339
10	8.90	428.43	0.586	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 71 - SLE (Rara)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	848.76	443.59	0.005696	0.003041	45.11	87.13	3.27
2	1.98	-184.69	443.59	0.003041	0.004634	3.71	11.76	0.81
3	3.46	-733.23	443.59	0.003041	0.004103	95.61	42.93	3.14

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

4	5.04	-1012.01	443.59	0.003041	0.003041	196.11	62.84	4.71
5	6.51	-1109.50	443.59	0.003041	0.003041	220.96	68.48	5.15
6	8.09	-1109.50	443.59	0.003041	0.003041	220.96	68.48	5.15
7	9.56	-1012.01	443.59	0.003041	0.003041	196.11	62.84	4.71
8	11.14	-733.23	443.59	0.003041	0.004103	95.61	42.93	3.14
9	12.62	-184.69	443.59	0.003041	0.004634	3.71	11.76	0.81
10	14.15	848.76	443.59	0.005696	0.003041	45.11	87.13	3.27

## Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.45	-854.09	-0.739	0.001593
2	1.98	-488.88	-0.423	0.001062
3	3.46	-252.46	-0.218	0.000000
4	5.04	-103.62	-0.090	0.000000
5	6.51	-26.57	-0.023	0.000000
6	8.09	34.06	0.029	0.000000
7	9.56	113.92	0.099	0.000000
8	11.14	268.44	0.232	0.000000
9	12.62	512.00	0.443	0.001062
10	14.15	854.09	0.739	0.001593

## Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 71 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.45	-1116.75	454.31	0.004247	0.005039	167.76	71.35	5.33
2	1.90	-214.76	454.31	0.004474	0.004587	9.54	16.21	1.14
3	3.50	573.04	454.31	0.004474	0.004361	39.80	76.18	2.93
4	4.98	1089.10	454.31	0.004587	0.004247	71.36	177.58	5.35
5	6.58	1360.45	454.31	0.004247	0.004247	89.41	249.63	6.77
6	8.02	1360.45	454.31	0.004247	0.004247	89.41	249.63	6.77
7	9.62	1089.10	454.31	0.004587	0.004247	71.36	177.58	5.35
8	11.06	587.97	454.31	0.004474	0.004361	40.73	79.18	3.00
9	12.57	-142.95	454.31	0.004474	0.004587	1.88	11.76	0.82
10	14.15	-1116.75	454.31	0.004247	0.005039	167.76	71.35	5.33

## Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.45	683.71	0.693	0.000226
2	1.90	560.41	0.568	0.000226
3	3.50	424.35	0.430	0.000226
4	4.98	258.87	0.263	0.000000
5	6.58	80.34	0.081	0.000000
6	8.02	-80.34	-0.081	0.000000
7	9.62	-258.87	-0.263	0.000000
8	11.06	-421.35	-0.427	0.000226
9	12.57	-549.40	-0.557	0.000226
10	14.15	-683.71	-0.693	0.000226

## Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 71 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.70	-848.76	868.21	0.003041	0.004474	161.33	98.06	7.38
2	1.58	-491.83	848.44	0.003267	0.004247	68.74	60.46	4.45
3	2.55	-198.92	826.48	0.003041	0.004247	4.93	29.07	2.05
4	3.43	-37.59	806.71	0.003041	0.004247	8.66	15.43	1.05
5	4.31	26.37	786.94	0.003041	0.004247	13.27	10.07	0.89
6	5.29	-14.92	764.98	0.003041	0.004247	9.80	12.99	0.88
7	6.17	-151.90	745.21	0.003041	0.004247	1.26	23.66	1.66
8	7.05	-381.24	725.44	0.003380	0.004247	48.10	47.17	3.45
9	8.02	-734.51	703.48	0.003267	0.004247	149.97	84.11	6.37
10	8.90	-1116.75	683.71	0.003041	0.005378	213.17	117.35	8.90

## Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.70	449.15	0.614	0.000226
2	1.58	357.47	0.489	0.000000
3	2.55	236.90	0.324	0.000000
4	3.43	125.19	0.171	0.000000

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

5	4.31	15.00	0.021	0.000000
6	5.29	-105.59	-0.144	0.000000
7	6.17	-212.67	-0.291	0.000000
8	7.05	-314.90	-0.431	0.000000
9	8.02	-409.44	-0.560	0.000339
10	8.90	-454.31	-0.621	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 71 - SLE (Rara)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.70	-848.76	868.21	0.003041	0.004474	161.33	98.06	7.38
2	1.58	-491.83	848.44	0.003267	0.004247	68.74	60.46	4.45
3	2.55	-198.92	826.48	0.003041	0.004247	4.93	29.07	2.05
4	3.43	-37.59	806.71	0.003041	0.004247	8.66	15.43	1.05
5	4.31	26.37	786.94	0.003041	0.004247	13.27	10.07	0.89
6	5.29	-14.92	764.98	0.003041	0.004247	9.80	12.99	0.88
7	6.17	-151.90	745.21	0.003041	0.004247	1.26	23.66	1.66
8	7.05	-381.24	725.44	0.003380	0.004247	48.10	47.17	3.45
9	8.02	-734.51	703.48	0.003267	0.004247	149.97	84.11	6.37
10	8.90	-1116.75	683.71	0.003041	0.005378	213.17	117.35	8.90

Verifiche taglio

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-449.15	-0.614	0.000226
2	1.58	-357.47	-0.489	0.000000
3	2.55	-236.90	-0.324	0.000000
4	3.43	-125.19	-0.171	0.000000
5	4.31	-15.00	-0.021	0.000000
6	5.29	105.59	0.144	0.000000
7	6.17	212.67	0.291	0.000000
8	7.05	314.90	0.431	0.000000
9	8.02	409.44	0.560	0.000339
10	8.90	454.31	0.621	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 72 - SLE (Rara)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	812.83	441.05	0.005696	0.003041	43.34	82.34	3.14
2	1.98	-158.62	441.05	0.003041	0.004634	1.93	10.48	0.72
3	3.46	-686.00	441.05	0.003041	0.004103	86.97	40.34	2.95
4	5.04	-968.76	441.05	0.003041	0.003041	185.46	60.30	4.52
5	6.51	-1083.38	441.05	0.003041	0.003041	214.65	66.95	5.03
6	8.09	-1106.08	441.05	0.003041	0.003041	220.45	68.26	5.13
7	9.56	-1026.47	441.05	0.003041	0.003041	200.15	63.65	4.78
8	11.14	-755.16	441.05	0.003041	0.004103	99.99	44.10	3.23
9	12.62	-194.71	441.05	0.003041	0.004634	4.61	12.25	0.85
10	14.15	879.99	441.05	0.005696	0.003041	46.60	91.62	3.39

Verifiche taglio

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-797.97	-0.690	0.001593
2	1.98	-464.25	-0.402	0.001062
3	3.46	-248.29	-0.215	0.000000
4	5.04	-112.27	-0.097	0.000000
5	6.51	-40.53	-0.035	0.000000
6	8.09	20.11	0.017	0.000000
7	9.56	104.75	0.091	0.000000
8	11.14	269.74	0.233	0.000000
9	12.62	528.86	0.457	0.001062
10	14.15	892.02	0.772	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 72 - SLE (Rara)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
PV_D_SR_AP_MS_3_C_011-_001_0_001_R_A_0								

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

1	0.45	-1041.41	428.43	0.004247	0.005039	156.05	66.60	4.97
2	1.90	-222.89	428.43	0.004474	0.004587	11.88	16.65	1.18
3	3.50	471.65	428.43	0.004474	0.004361	33.19	58.08	2.43
4	4.98	919.21	428.43	0.004587	0.004247	60.76	145.81	4.54
5	6.58	1192.28	428.43	0.004247	0.004247	78.75	215.74	5.95
6	8.02	1250.89	428.43	0.004247	0.004247	82.35	228.45	6.23
7	9.62	1064.04	428.43	0.004587	0.004247	69.53	174.90	5.22
8	11.06	642.29	428.43	0.004474	0.004361	43.88	92.45	3.25
9	12.57	-45.20	428.43	0.004474	0.004587	2.77	6.86	0.47
10	14.15	-1038.84	428.43	0.004247	0.005039	155.58	66.45	4.96

## Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.45	626.50	0.635	0.000226
2	1.90	502.50	0.510	0.000226
3	3.50	365.67	0.371	0.000226
4	4.98	239.09	0.242	0.000000
5	6.58	102.28	0.104	0.000000
6	8.02	-20.87	-0.021	0.000000
7	9.62	-211.29	-0.214	0.000000
8	11.06	-372.52	-0.378	0.000226
9	12.57	-540.56	-0.548	0.000226
10	14.15	-722.40	-0.733	0.000226

## Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 72 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.70	-812.83	811.00	0.003041	0.004474	156.24	93.64	7.06
2	1.58	-462.91	791.23	0.003267	0.004247	65.26	56.84	4.19
3	2.55	-178.85	769.27	0.003041	0.004247	3.79	26.45	1.86
4	3.43	-23.86	749.50	0.003041	0.004247	8.90	13.46	0.91
5	4.31	37.05	729.73	0.003041	0.004247	13.26	8.34	0.90
6	5.29	-2.35	707.77	0.003041	0.004247	9.94	11.12	0.74
7	6.17	-132.04	688.00	0.003041	0.004247	0.37	21.13	1.48
8	7.05	-348.46	668.23	0.003380	0.004247	43.59	43.15	3.16
9	8.02	-681.28	646.27	0.003267	0.004247	139.67	77.93	5.90
10	8.90	-1041.41	626.50	0.003041	0.005378	199.61	109.26	8.29

## Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.70	442.57	0.605	0.000226
2	1.58	348.35	0.477	0.000000
3	2.55	228.51	0.313	0.000000
4	3.43	119.81	0.164	0.000000
5	4.31	14.17	0.019	0.000000
6	5.29	-100.07	-0.137	0.000000
7	6.17	-200.80	-0.275	0.000000
8	7.05	-296.70	-0.406	0.000000
9	8.02	-385.53	-0.527	0.000339
10	8.90	-428.43	-0.586	0.000226

## Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 72 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.70	-879.99	906.90	0.003041	0.004474	166.70	101.76	7.66
2	1.58	-520.62	887.13	0.003267	0.004247	73.60	63.90	4.71
3	2.55	-222.08	865.17	0.003041	0.004247	7.07	31.80	2.25
4	3.43	-54.01	845.40	0.003041	0.004247	7.96	17.33	1.19
5	4.31	18.18	825.63	0.003041	0.004247	13.20	11.31	0.89
6	5.29	-11.63	803.67	0.003041	0.004247	10.60	13.33	0.90
7	6.17	-135.40	783.90	0.003041	0.004247	0.87	22.83	1.59
8	7.05	-348.16	764.13	0.003380	0.004247	37.00	43.88	3.19
9	8.02	-679.04	742.17	0.003267	0.004247	130.37	78.95	5.94
10	8.90	-1038.84	722.40	0.003041	0.005378	191.94	110.54	8.35

## Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.70	-450.61	-0.616	0.000226



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

2	1.58	-362.06	-0.495	0.000000
3	2.55	-243.84	-0.334	0.000000
4	3.43	-133.75	-0.183	0.000000
5	4.31	-25.46	-0.035	0.000000
6	5.29	92.11	0.126	0.000000
7	6.17	195.60	0.268	0.000000
8	7.05	293.80	0.402	0.000000
9	8.02	384.60	0.526	0.000339
10	8.90	428.42	0.586	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 73 - SLE (Rara)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	758.80	440.37	0.005696	0.003041	40.70	74.94	2.95
2	1.98	-107.26	440.37	0.003041	0.004634	0.45	8.40	0.58
3	3.46	-587.57	440.37	0.003041	0.004103	68.67	34.94	2.54
4	5.04	-855.40	440.37	0.003041	0.003041	156.76	53.67	4.00
5	6.51	-972.69	440.37	0.003041	0.003041	186.55	60.52	4.53
6	8.09	-1005.31	440.37	0.003041	0.003041	194.85	62.42	4.68
7	9.56	-938.30	440.37	0.003041	0.003041	177.80	58.52	4.38
8	11.14	-686.85	440.37	0.003041	0.004103	87.20	40.39	2.95
9	12.62	-158.82	440.37	0.003041	0.004634	1.95	10.49	0.72
10	14.15	855.92	440.37	0.005696	0.003041	45.43	88.34	3.30

Verifiche taglio

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-706.49	-0.611	0.001593
2	1.98	-418.14	-0.362	0.001062
3	3.46	-230.20	-0.199	0.000000
4	5.04	-110.45	-0.096	0.000000
5	6.51	-45.39	-0.039	0.000000
6	8.09	12.57	0.011	0.000000
7	9.56	94.74	0.082	0.000000
8	11.14	253.15	0.219	0.000000
9	12.62	499.39	0.432	0.001062
10	14.15	841.89	0.728	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 73 - SLE (Rara)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	-961.98	415.36	0.004247	0.005039	142.54	61.76	4.60
2	1.90	-267.41	415.36	0.004474	0.004587	19.74	19.59	1.40
3	3.50	346.68	415.36	0.004474	0.004361	25.05	34.72	1.81
4	4.98	773.80	415.36	0.004587	0.004247	51.77	117.85	3.86
5	6.58	1081.37	415.36	0.004247	0.004247	71.77	193.00	5.41
6	8.02	1160.71	415.36	0.004247	0.004247	76.64	210.20	5.79
7	9.62	990.94	415.36	0.004587	0.004247	64.95	161.40	4.87
8	11.06	604.30	415.36	0.004474	0.004361	41.40	85.89	3.06
9	12.57	-34.32	415.36	0.004474	0.004587	3.11	6.22	0.42
10	14.15	-962.57	415.36	0.004247	0.005039	142.65	61.79	4.61

Verifiche taglio

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	533.42	0.541	0.000226
2	1.90	433.28	0.439	0.000226
3	3.50	334.33	0.339	0.000226
4	4.98	242.80	0.246	0.000000
5	6.58	131.47	0.133	0.000000
6	8.02	-21.27	-0.022	0.000000
7	9.62	-190.97	-0.194	0.000000
8	11.06	-344.22	-0.349	0.000226
9	12.57	-503.95	-0.511	0.000226
10	14.15	-671.48	-0.681	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 73 - SLE (Rara)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.70	-758.80	717.92	0.003041	0.004474	149.20	86.89	6.56
2	1.58	-414.57	698.16	0.003267	0.004247	59.24	50.81	3.74
3	2.55	-140.16	676.19	0.003041	0.004247	1.38	21.67	1.52
4	3.43	7.35	656.42	0.003041	0.004247	9.95	9.56	0.66
5	4.31	64.48	636.66	0.003041	0.004247	14.03	4.73	0.97
6	5.29	26.88	614.69	0.003041	0.004247	10.84	7.36	0.73
7	6.17	-95.40	594.92	0.003041	0.004247	1.22	16.74	1.17
8	7.05	-299.62	575.16	0.003380	0.004247	37.44	37.11	2.72
9	8.02	-615.70	553.19	0.003267	0.004247	129.06	70.01	5.31
10	8.90	-961.98	533.42	0.003041	0.005378	187.75	100.18	7.61

Verifiche taglio

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	439.59	0.601	0.000226
2	1.58	339.49	0.464	0.000000
3	2.55	219.17	0.300	0.000000
4	3.43	113.67	0.156	0.000000
5	4.31	13.31	0.018	0.000000
6	5.29	-94.01	-0.129	0.000000
7	6.17	-188.72	-0.258	0.000000
8	7.05	-280.13	-0.383	0.000000
9	8.02	-367.81	-0.503	0.000339
10	8.90	-415.36	-0.568	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 73 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.70	-855.92	855.98	0.003041	0.004474	164.35	98.63	7.43
2	1.58	-497.69	836.21	0.003267	0.004247	71.27	60.98	4.50
3	2.55	-202.43	814.25	0.003041	0.004247	5.73	29.27	2.07
4	3.43	-36.37	794.48	0.003041	0.004247	8.58	15.15	1.03
5	4.31	36.48	774.71	0.003041	0.004247	13.86	9.08	0.94
6	5.29	11.84	752.75	0.003041	0.004247	11.67	10.69	0.78
7	6.17	-102.81	732.98	0.003041	0.004247	2.63	19.46	1.35
8	7.05	-302.67	713.21	0.003380	0.004247	29.12	38.52	2.79
9	8.02	-616.69	691.25	0.003267	0.004247	116.88	71.91	5.41
10	8.90	-962.57	671.48	0.003041	0.005378	177.70	102.46	7.74

Verifiche taglio

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-452.20	-0.619	0.000226
2	1.58	-359.48	-0.492	0.000000
3	2.55	-241.14	-0.330	0.000000
4	3.43	-133.34	-0.182	0.000000
5	4.31	-28.90	-0.040	0.000000
6	5.29	83.42	0.114	0.000000
7	6.17	182.19	0.249	0.000000
8	7.05	276.81	0.379	0.000000
9	8.02	366.81	0.502	0.000339
10	8.90	415.36	0.568	0.000226

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 74 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	811.94	439.50	0.005696	0.003041	43.28	82.32	3.14
2	1.98	-125.32	439.50	0.003041	0.004634	0.23	9.06	0.62
3	3.46	-628.85	439.50	0.003041	0.004103	76.43	37.21	2.71
4	5.04	-888.86	439.50	0.003041	0.003041	165.36	55.62	4.15
5	6.51	-981.41	439.50	0.003041	0.003041	188.89	61.02	4.57
6	8.09	-981.41	439.50	0.003041	0.003041	188.89	61.02	4.57
7	9.56	-888.86	439.50	0.003041	0.003041	165.36	55.62	4.15
8	11.14	-628.85	439.50	0.003041	0.004103	76.43	37.21	2.71
9	12.62	-125.32	439.50	0.003041	0.004634	0.23	9.06	0.62
10	14.15	811.94	439.50	0.005696	0.003041	43.28	82.32	3.14

Relazione di calcolo monolite assi Nord e SudVerifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.45	-771.01	-0.667	0.001593
2	1.98	-446.16	-0.386	0.001062
3	3.46	-233.62	-0.202	0.000000
4	5.04	-97.67	-0.084	0.000000
5	6.51	-25.37	-0.022	0.000000
6	8.09	32.68	0.028	0.000000
7	9.56	107.45	0.093	0.000000
8	11.14	248.40	0.215	0.000000
9	12.62	467.19	0.404	0.001062
10	14.15	771.01	0.667	0.001593

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 74 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.45	-872.62	385.60	0.004247	0.005039	128.58	56.12	4.18
2	1.90	-114.38	385.60	0.004474	0.004587	1.10	9.60	0.67
3	3.50	465.62	385.60	0.004474	0.004361	32.48	60.49	2.39
4	4.98	767.38	385.60	0.004587	0.004247	51.05	119.22	3.81
5	6.58	917.76	385.60	0.004247	0.004247	61.32	160.51	4.62
6	8.02	917.76	385.60	0.004247	0.004247	61.32	160.51	4.62
7	9.62	767.38	385.60	0.004587	0.004247	51.05	119.22	3.81
8	11.06	475.38	385.60	0.004474	0.004361	33.09	62.45	2.43
9	12.57	-57.46	385.60	0.004474	0.004587	1.73	6.93	0.47
10	14.15	-872.62	385.60	0.004247	0.005039	128.58	56.12	4.18

Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.45	599.18	0.608	0.000226
2	1.90	446.66	0.453	0.000226
3	3.50	278.35	0.282	0.000226
4	4.98	143.46	0.145	0.000000
5	6.58	44.52	0.045	0.000000
6	8.02	-44.52	-0.045	0.000000
7	9.62	-143.46	-0.145	0.000000
8	11.06	-274.64	-0.279	0.000226
9	12.57	-433.04	-0.439	0.000226
10	14.15	-599.18	-0.608	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 74 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.70	-811.94	783.68	0.003041	0.004474	158.33	93.19	7.03
2	1.58	-461.07	763.91	0.003267	0.004247	66.85	56.39	4.16
3	2.55	-175.92	741.95	0.003041	0.004247	4.09	25.84	1.82
4	3.43	-17.42	722.18	0.003041	0.004247	9.00	12.53	0.85
5	4.31	51.62	702.41	0.003041	0.004247	13.99	6.76	0.96
6	5.29	28.98	680.45	0.003041	0.004247	11.94	8.21	0.81
7	6.17	-77.24	660.68	0.003041	0.004247	3.55	16.32	1.13
8	7.05	-262.00	640.91	0.003380	0.004247	23.81	33.52	2.42
9	8.02	-552.22	618.95	0.003267	0.004247	104.66	64.39	4.84
10	8.90	-872.62	599.18	0.003041	0.005378	161.79	92.73	7.01

Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.70	445.02	0.609	0.000226
2	1.58	349.36	0.478	0.000000
3	2.55	231.25	0.316	0.000000
4	3.43	126.75	0.173	0.000000
5	4.31	27.65	0.038	0.000000
6	5.29	-77.15	-0.106	0.000000
7	6.17	-168.38	-0.230	0.000000
8	7.05	-255.60	-0.350	0.000000
9	8.02	-339.13	-0.464	0.000339
10	8.90	-385.60	-0.527	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 74 - SLE (Rara)]

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.70	-811.94	783.68	0.003041	0.004474	158.33	93.19	7.03
2	1.58	-461.07	763.91	0.003267	0.004247	66.85	56.39	4.16
3	2.55	-175.92	741.95	0.003041	0.004247	4.09	25.84	1.82
4	3.43	-17.42	722.18	0.003041	0.004247	9.00	12.53	0.85
5	4.31	51.62	702.41	0.003041	0.004247	13.99	6.76	0.96
6	5.29	28.98	680.45	0.003041	0.004247	11.94	8.21	0.81
7	6.17	-77.24	660.68	0.003041	0.004247	3.55	16.32	1.13
8	7.05	-262.00	640.91	0.003380	0.004247	23.81	33.52	2.42
9	8.02	-552.22	618.95	0.003267	0.004247	104.66	64.39	4.84
10	8.90	-872.62	599.18	0.003041	0.005378	161.79	92.73	7.01

Verifiche taglio

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.70	-445.02	-0.609	0.000226
2	1.58	-349.36	-0.478	0.000000
3	2.55	-231.25	-0.316	0.000000
4	3.43	-126.75	-0.173	0.000000
5	4.31	-27.65	-0.038	0.000000
6	5.29	77.15	0.106	0.000000
7	6.17	168.38	0.230	0.000000
8	7.05	255.60	0.350	0.000000
9	8.02	339.13	0.464	0.000339
10	8.90	385.60	0.527	0.000226

**Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 75 - SLE (Rara)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	855.92	440.37	0.005696	0.003041	45.43	88.34	3.30
2	1.98	-158.82	440.37	0.003041	0.004634	1.95	10.49	0.72
3	3.46	-686.85	440.37	0.003041	0.004103	87.20	40.39	2.95
4	5.04	-938.30	440.37	0.003041	0.003041	177.80	58.52	4.38
5	6.51	-1005.31	440.37	0.003041	0.003041	194.85	62.42	4.68
6	8.09	-972.69	440.37	0.003041	0.003041	186.55	60.52	4.53
7	9.56	-855.40	440.37	0.003041	0.003041	156.76	53.67	4.00
8	11.14	-587.57	440.37	0.003041	0.004103	68.67	34.94	2.54
9	12.62	-107.26	440.37	0.003041	0.004634	0.45	8.40	0.58
10	14.15	758.80	440.37	0.005696	0.003041	40.70	74.94	2.95

Verifiche taglio

N°	X	V	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
1	0.45	-841.89	-0.728	0.001593
2	1.98	-476.16	-0.412	0.001062
3	3.46	-236.95	-0.205	0.000000
4	5.04	-84.22	-0.073	0.000000
5	6.51	-5.04	-0.004	0.000000
6	8.09	52.43	0.045	0.000000
7	9.56	119.49	0.103	0.000000
8	11.14	243.64	0.211	0.000000
9	12.62	437.17	0.378	0.001062
10	14.15	706.49	0.611	0.001593

**Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 75 - SLE (Rara)]**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>fs</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>c</sub>
1	0.45	-962.57	415.36	0.004247	0.005039	142.65	61.79	4.61
2	1.90	-100.43	415.36	0.004474	0.004587	0.13	9.21	0.64
3	3.50	592.09	415.36	0.004474	0.004361	40.64	83.42	3.00
4	4.98	990.94	415.36	0.004587	0.004247	64.95	161.40	4.87
5	6.58	1160.71	415.36	0.004247	0.004247	76.64	210.20	5.79
6	8.02	1081.37	415.36	0.004247	0.004247	71.77	193.00	5.41
7	9.62	773.80	415.36	0.004587	0.004247	51.77	117.85	3.86
8	11.06	358.44	415.36	0.004474	0.004361	25.82	36.97	1.87

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

9	12.57	-211.85	415.36	0.004474	0.004587	10.90	15.86	1.12
10	14.15	-961.98	415.36	0.004247	0.005039	142.54	61.76	4.60

Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.45	671.48	0.681	0.000226
2	1.90	517.68	0.525	0.000226
3	3.50	347.97	0.353	0.000226
4	4.98	190.97	0.194	0.000000
5	6.58	21.27	0.022	0.000000
6	8.02	-131.47	-0.133	0.000000
7	9.62	-242.80	-0.246	0.000000
8	11.06	-332.15	-0.337	0.000226
9	12.57	-425.27	-0.431	0.000226
10	14.15	-533.42	-0.541	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 75 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.70	-855.92	855.98	0.003041	0.004474	164.35	98.63	7.43
2	1.58	-497.69	836.21	0.003267	0.004247	71.27	60.98	4.50
3	2.55	-202.43	814.25	0.003041	0.004247	5.73	29.27	2.07
4	3.43	-36.37	794.48	0.003041	0.004247	8.58	15.15	1.03
5	4.31	36.48	774.71	0.003041	0.004247	13.86	9.08	0.94
6	5.29	11.84	752.75	0.003041	0.004247	11.67	10.69	0.78
7	6.17	-102.81	732.98	0.003041	0.004247	2.63	19.46	1.35
8	7.05	-302.67	713.21	0.003380	0.004247	29.12	38.52	2.79
9	8.02	-616.69	691.25	0.003267	0.004247	116.88	71.91	5.41
10	8.90	-962.57	671.48	0.003041	0.005378	177.70	102.46	7.74

Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.70	452.20	0.619	0.000226
2	1.58	359.48	0.492	0.000000
3	2.55	241.14	0.330	0.000000
4	3.43	133.34	0.182	0.000000
5	4.31	28.90	0.040	0.000000
6	5.29	-83.42	-0.114	0.000000
7	6.17	-182.19	-0.249	0.000000
8	7.05	-276.81	-0.379	0.000000
9	8.02	-366.81	-0.502	0.000339
10	8.90	-415.36	-0.568	0.000226

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 75 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_c$
1	0.70	-758.80	717.92	0.003041	0.004474	149.20	86.89	6.56
2	1.58	-414.57	698.16	0.003267	0.004247	59.24	50.81	3.74
3	2.55	-140.16	676.19	0.003041	0.004247	1.38	21.67	1.52
4	3.43	7.35	656.42	0.003041	0.004247	9.95	9.56	0.66
5	4.31	64.48	636.66	0.003041	0.004247	14.03	4.73	0.97
6	5.29	26.88	614.69	0.003041	0.004247	10.84	7.36	0.73
7	6.17	-95.40	594.92	0.003041	0.004247	1.22	16.74	1.17
8	7.05	-299.62	575.16	0.003380	0.004247	37.44	37.11	2.72
9	8.02	-615.70	553.19	0.003267	0.004247	129.06	70.01	5.31
10	8.90	-961.98	533.42	0.003041	0.005378	187.75	100.18	7.61

Verifiche taglio

N°	X	V	$\tau_c$	$A_{sw}$
1	0.70	-439.59	-0.601	0.000226
2	1.58	-339.49	-0.464	0.000000
3	2.55	-219.17	-0.300	0.000000
4	3.43	-113.67	-0.156	0.000000
5	4.31	-13.31	-0.018	0.000000
6	5.29	94.01	0.129	0.000000
7	6.17	188.72	0.258	0.000000
8	7.05	280.13	0.383	0.000000
9	8.02	367.81	0.503	0.000339

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

10 8.90 415.36 0.568 0.000226

**Verifiche fessurazione**

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

X<sub>i</sub> Ascissa/Ordinata sezione, espresso in mM<sub>y</sub> Momento, espresse in kNmM<sub>x</sub> Momento, espresse in kNmw<sub>i</sub> Ampiezza fessure, espresse in mmw<sub>lim</sub> Apertura limite fessure, espresse in mm

s Distanza media tra le fessure, espresse in mm

ε<sub>sm</sub> Deformazione nelle fessure, espresse in [%]**Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	w <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	626.44	0.00	0.30	0.00	0.000000
2	1.98	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-100.49	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	3.46	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-490.55	0.00	0.30	0.00	0.000000
4	5.04	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-691.65	0.01	0.30	122.34	0.000006
5	6.51	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-763.11	0.05	0.30	122.34	0.000021
6	8.09	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-763.11	0.05	0.30	122.34	0.000021
7	9.56	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-691.65	0.01	0.30	122.34	0.000006
8	11.14	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-490.55	0.00	0.30	0.00	0.000000
9	12.62	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-100.49	0.00	0.30	0.00	0.000000
10	14.15	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	626.44	0.00	0.30	0.00	0.000000

**Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	w <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-667.54	0.04	0.30	88.63	0.000024
2	1.90	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-118.32	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	3.50	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	336.82	0.00	0.30	0.00	0.000000
4	4.98	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	616.90	0.03	0.30	98.36	0.000019
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	767.27	0.08	0.30	111.21	0.000043
6	8.02	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	767.27	0.08	0.30	111.21	0.000043
7	9.62	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	616.90	0.03	0.30	98.36	0.000019
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	345.07	0.00	0.30	0.00	0.000000
9	12.57	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-75.62	0.00	0.30	0.00	0.000000
10	14.15	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-667.54	0.04	0.30	88.63	0.000024

**Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	w <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-626.44	0.08	0.30	101.86	0.000043
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	0.00	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-134.45	0.00	0.30	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-14.40	0.00	0.30	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	35.85	0.00	0.30	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	15.04	0.00	0.30	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-68.87	0.00	0.30	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	-211.18	0.00	0.30	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-430.43	0.03	0.30	111.21	0.000018
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-667.54	0.07	0.30	83.88	0.000050

**Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 63 - SLE (Quasi Permanente)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	w <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-626.44	0.08	0.30	101.86	0.000043
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	0.00	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-134.45	0.00	0.30	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-14.40	0.00	0.30	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	35.85	0.00	0.30	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	15.04	0.00	0.30	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-68.87	0.00	0.30	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	-211.18	0.00	0.30	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-430.43	0.03	0.30	111.21	0.000018
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-667.54	0.07	0.30	83.88	0.000050

**Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 64 - SLE (Frequente)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	w <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	829.28	0.02	0.40	91.33	0.000013
2	1.98	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-175.87	0.00	0.40	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

3	3.46	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-702.24	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	5.04	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-959.51	0.11	0.40	122.34	0.000050
5	6.51	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1037.49	0.13	0.40	122.34	0.000063
6	8.09	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1019.32	0.13	0.40	122.34	0.000060
7	9.56	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-913.34	0.09	0.40	122.34	0.000042
8	11.14	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-646.91	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.62	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-146.99	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.15	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	775.55	0.01	0.40	91.33	0.000007

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 64 - SLE (Frequente)]

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-964.58	0.08	0.40	88.63	0.000053
2	1.90	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-116.53	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.50	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	570.62	0.01	0.40	101.86	0.000003
4	4.98	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	974.61	0.10	0.40	98.36	0.000059
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1154.17	0.16	0.40	111.21	0.000085
6	8.02	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1107.28	0.15	0.40	111.21	0.000080
7	9.62	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	858.75	0.08	0.40	98.36	0.000045
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	456.62	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.57	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-141.98	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.15	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-966.64	0.08	0.40	88.63	0.000053

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 64 - SLE (Frequente)]

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-829.28	0.11	0.40	101.86	0.000064
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-487.26	0.01	0.40	111.21	0.000005
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-204.56	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-46.09	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	21.72	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-6.29	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-122.09	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-629.32	0.08	0.40	111.21	0.000042
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-964.58	0.11	0.40	83.88	0.000078

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 64 - SLE (Frequente)]

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-775.55	0.10	0.40	101.86	0.000059
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-169.97	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-21.97	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	36.81	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	1.13	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-119.40	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-631.11	0.09	0.40	111.21	0.000046
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-966.64	0.12	0.40	83.88	0.000081

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 65 - SLE (Frequente)]

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	804.29	0.02	0.40	91.33	0.000010
2	1.98	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-167.85	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.46	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-684.70	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	5.04	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-947.94	0.10	0.40	122.34	0.000048
5	6.51	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1040.22	0.13	0.40	122.34	0.000064
6	8.09	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1040.22	0.13	0.40	122.34	0.000064
7	9.56	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-947.94	0.10	0.40	122.34	0.000048
8	11.14	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-684.70	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.62	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-167.85	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.15	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	804.29	0.02	0.40	91.33	0.000010

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 65 - SLE (Frequente)]

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-1026.91	0.09	0.40	88.63	0.000058
2	1.90	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-195.47	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.50	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	525.80	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	4.98	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	994.66	0.10	0.40	98.36	0.000060
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1241.82	0.18	0.40	111.21	0.000095
6	8.02	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1241.82	0.18	0.40	111.21	0.000095
7	9.62	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	994.66	0.10	0.40	98.36	0.000060
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0



## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

9	12.57	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-129.49	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.15	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-1026.91	0.09	0.40	88.63	0.000058

**Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 65 - SLE (Frequente)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>im</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-804.29	0.11	0.40	101.86	0.000061
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-464.23	0.00	0.40	111.21	0.000001
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-186.03	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-32.96	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	28.26	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-8.93	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-135.29	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-673.70	0.10	0.40	111.21	0.000051
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-1026.91	0.13	0.40	83.88	0.000086

**Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 65 - SLE (Frequente)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>im</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-804.29	0.11	0.40	101.86	0.000061
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-464.23	0.00	0.40	111.21	0.000001
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-186.03	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-32.96	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	28.26	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-8.93	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-135.29	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-673.70	0.10	0.40	111.21	0.000051
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-1026.91	0.13	0.40	83.88	0.000086

**Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 66 - SLE (Frequente)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>im</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	775.55	0.01	0.40	91.33	0.000007
2	1.98	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-146.99	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.46	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-646.91	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	5.04	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-913.34	0.09	0.40	122.34	0.000042
5	6.51	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1019.32	0.13	0.40	122.34	0.000060
6	8.09	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1037.49	0.13	0.40	122.34	0.000063
7	9.56	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-959.51	0.11	0.40	122.34	0.000050
8	11.14	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-702.24	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.62	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-175.87	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.15	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	829.28	0.02	0.40	91.33	0.000013

**Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 66 - SLE (Frequente)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>im</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-966.64	0.08	0.40	88.63	0.000053
2	1.90	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-201.97	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.50	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	444.68	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	4.98	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	858.75	0.08	0.40	98.36	0.000045
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1107.28	0.15	0.40	111.21	0.000080
6	8.02	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1154.17	0.16	0.40	111.21	0.000085
7	9.62	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	974.61	0.10	0.40	98.36	0.000059
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	582.85	0.01	0.40	101.86	0.000005
9	12.57	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-51.28	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.15	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-964.58	0.08	0.40	88.63	0.000053

**Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 66 - SLE (Frequente)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>im</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-775.55	0.10	0.40	101.86	0.000059
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-169.97	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-21.97	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	36.81	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	1.13	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-119.40	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-631.11	0.09	0.40	111.21	0.000046
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-966.64	0.12	0.40	83.88	0.000081

**Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 66 - SLE (Frequente)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>im</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
----	---	-----------------	-----------------	----	----	---	---	-----------------	----------------	-----------------

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-829.28	0.11	0.40	101.86	0.000064
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-487.26	0.01	0.40	111.21	0.000005
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-204.56	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-46.09	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	21.72	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-6.29	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-122.09	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-629.32	0.08	0.40	111.21	0.000042
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-964.58	0.11	0.40	83.88	0.000078

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 67 - SLE (Frequente)]

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	732.32	0.00	0.40	91.33	0.000001
2	1.98	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-105.91	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.46	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-568.17	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	5.04	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-822.65	0.05	0.40	122.34	0.000025
5	6.51	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-930.77	0.10	0.40	122.34	0.000045
6	8.09	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-956.87	0.11	0.40	122.34	0.000050
7	9.56	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-888.97	0.08	0.40	122.34	0.000038
8	11.14	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-647.59	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.62	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-147.16	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.15	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	810.02	0.02	0.40	91.33	0.000011

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 67 - SLE (Frequente)]

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-903.09	0.07	0.40	88.63	0.000046
2	1.90	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-237.59	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.50	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	344.71	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	4.98	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	742.42	0.05	0.40	98.36	0.000030
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1018.55	0.13	0.40	111.21	0.000070
6	8.02	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1082.03	0.15	0.40	111.21	0.000077
7	9.62	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	916.13	0.09	0.40	98.36	0.000052
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	552.46	0.00	0.40	101.86	0.000000
9	12.57	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-42.58	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.15	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-903.56	0.07	0.40	88.63	0.000046

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 67 - SLE (Frequente)]

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-732.32	0.10	0.40	101.86	0.000056
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-139.02	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	3.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	58.76	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	24.51	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-90.09	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	-281.93	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-578.65	0.08	0.40	111.21	0.000041
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-903.09	0.11	0.40	83.88	0.000076

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 67 - SLE (Frequente)]

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-810.02	0.11	0.40	101.86	0.000063
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-468.91	0.01	0.40	111.21	0.000003
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-188.83	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-31.98	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	36.36	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	12.48	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-96.02	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	-284.37	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-579.44	0.07	0.40	111.21	0.000035
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-903.56	0.10	0.40	83.88	0.000072

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 68 - SLE (Frequente)]

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	774.84	0.01	0.40	91.33	0.000007
2	1.98	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-120.35	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.46	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-601.19	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	5.04	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-849.42	0.06	0.40	122.34	0.000030
5	6.51	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-937.75	0.10	0.40	122.34	0.000046
6	8.09	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-937.75	0.10	0.40	122.34	0.000046

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

7	9.56	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-849.42	0.06	0.40	122.34	0.000030
8	11.14	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-601.19	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.62	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-120.35	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.15	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	774.84	0.01	0.40	91.33	0.000007

**Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 68 - SLE (Frequente)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-831.60	0.06	0.40	88.63	0.000039
2	1.90	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-115.17	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.50	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	439.86	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	4.98	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	737.29	0.05	0.40	98.36	0.000031
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	887.66	0.10	0.40	111.21	0.000054
6	8.02	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	887.66	0.10	0.40	111.21	0.000054
7	9.62	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	737.29	0.05	0.40	98.36	0.000031
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	449.32	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.57	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-61.10	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.15	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-831.60	0.06	0.40	88.63	0.000039

**Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 68 - SLE (Frequente)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-774.84	0.11	0.40	101.86	0.000060
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-167.63	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-16.82	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	48.47	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	26.19	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-75.56	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	-251.84	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-527.86	0.06	0.40	111.21	0.000029
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-831.60	0.09	0.40	83.88	0.000065

**Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 68 - SLE (Frequente)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-774.84	0.11	0.40	101.86	0.000060
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-167.63	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-16.82	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	48.47	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	26.19	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-75.56	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	-251.84	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-527.86	0.06	0.40	111.21	0.000029
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-831.60	0.09	0.40	83.88	0.000065

**Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 69 - SLE (Frequente)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	810.02	0.02	0.40	91.33	0.000011
2	1.98	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-147.16	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.46	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-647.59	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	5.04	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-888.97	0.08	0.40	122.34	0.000038
5	6.51	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-956.87	0.11	0.40	122.34	0.000050
6	8.09	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-930.77	0.10	0.40	122.34	0.000045
7	9.56	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-822.65	0.05	0.40	122.34	0.000025
8	11.14	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-568.17	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.62	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-105.91	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.15	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	732.32	0.00	0.40	91.33	0.000001

**Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 69 - SLE (Frequente)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-903.56	0.07	0.40	88.63	0.000046
2	1.90	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-104.01	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	3.50	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	4.98	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	916.13	0.09	0.40	98.36	0.000052
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1082.03	0.15	0.40	111.21	0.000077
6	8.02	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1018.55	0.13	0.40	111.21	0.000070
7	9.62	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	742.42	0.05	0.40	98.36	0.000030
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	355.77	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	12.57	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-184.61	0.00	0.40	0.00	0.000000
10	14.15	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-903.09	0.07	0.40	88.63	0.000046

**Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 69 - SLE (Frequente)]**

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-810.02	0.11	0.40	101.86	0.000063
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-468.91	0.01	0.40	111.21	0.000003
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-188.83	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-31.98	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	36.36	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	12.48	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-96.02	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	-284.37	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-579.44	0.07	0.40	111.21	0.000035
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-903.56	0.10	0.40	83.88	0.000072

**Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 69 - SLE (Frequente)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-732.32	0.10	0.40	101.86	0.000056
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	0.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-139.02	0.00	0.40	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	3.00	0.00	0.40	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	58.76	0.00	0.40	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	24.51	0.00	0.40	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-90.09	0.00	0.40	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	-281.93	0.00	0.40	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-578.65	0.08	0.40	111.21	0.000041
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-903.09	0.11	0.40	83.88	0.000076

**Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 70 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	879.99	0.03	100.00	91.33	0.000017
2	1.98	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-194.71	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.46	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-755.16	0.01	100.00	105.57	0.000006
4	5.04	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1026.47	0.13	100.00	122.34	0.000060
5	6.51	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1106.08	0.15	100.00	122.34	0.000073
6	8.09	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1083.38	0.15	100.00	122.34	0.000069
7	9.56	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-968.76	0.11	100.00	122.34	0.000050
8	11.14	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-686.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	12.62	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-158.62	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.15	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	812.83	0.02	100.00	91.33	0.000010

**Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 70 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-1038.84	0.09	100.00	88.63	0.000059
2	1.90	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-116.09	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.50	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	629.08	0.02	100.00	101.86	0.000011
4	4.98	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	1064.04	0.12	100.00	98.36	0.000068
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1250.89	0.18	100.00	111.21	0.000095
6	8.02	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1192.28	0.17	100.00	111.21	0.000088
7	9.62	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	919.21	0.09	100.00	98.36	0.000051
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	484.50	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	12.57	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-158.57	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.15	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-1041.41	0.09	100.00	88.63	0.000059

**Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 70 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-879.99	0.12	100.00	101.86	0.000069
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-520.62	0.02	100.00	111.21	0.000008
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-222.08	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-54.01	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	18.18	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-11.63	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-135.40	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-679.04	0.09	100.00	111.21	0.000047
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-1038.84	0.12	100.00	83.88	0.000084

**Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 70 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-812.83	0.11	100.00	101.86	0.000063
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-462.91	0.00	100.00	111.21	0.000001
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-178.85	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-23.86	0.00	100.00	0.00	0.000000

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	37.05	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-2.35	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-132.04	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-681.28	0.10	100.00	111.21	0.000052
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-1041.41	0.13	100.00	83.88	0.000088

**Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 71 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>im</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	848.76	0.02	100.00	91.33	0.000014
2	1.98	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-184.69	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.46	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-733.23	0.00	100.00	105.57	0.000002
4	5.04	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1012.01	0.12	100.00	122.34	0.000057
5	6.51	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1109.50	0.15	100.00	122.34	0.000073
6	8.09	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1109.50	0.15	100.00	122.34	0.000073
7	9.56	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1012.01	0.12	100.00	122.34	0.000057
8	11.14	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-733.23	0.00	100.00	105.57	0.000002
9	12.62	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-184.69	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.15	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	848.76	0.02	100.00	91.33	0.000014

**Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 71 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>im</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-1116.75	0.10	100.00	88.63	0.000066
2	1.90	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-214.76	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.50	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	4.98	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	1089.10	0.12	100.00	98.36	0.000069
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1360.45	0.21	100.00	111.21	0.000106
6	8.02	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1360.45	0.21	100.00	111.21	0.000106
7	9.62	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	1089.10	0.12	100.00	98.36	0.000069
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	587.97	0.00	100.00	101.86	0.000002
9	12.57	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-142.95	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.15	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-1116.75	0.10	100.00	88.63	0.000066

**Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 71 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>im</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-848.76	0.12	100.00	101.86	0.000066
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-491.83	0.01	100.00	111.21	0.000004
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-198.92	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-37.59	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	26.37	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-14.92	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-151.90	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-734.51	0.11	100.00	111.21	0.000058
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-1116.75	0.14	100.00	83.88	0.000095

**Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 71 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>im</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-848.76	0.12	100.00	101.86	0.000066
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-491.83	0.01	100.00	111.21	0.000004
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-198.92	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-37.59	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	26.37	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-14.92	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-151.90	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-734.51	0.11	100.00	111.21	0.000058
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-1116.75	0.14	100.00	83.88	0.000095

**Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 72 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>im</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	812.83	0.02	100.00	91.33	0.000010
2	1.98	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-158.62	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.46	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-686.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	5.04	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-968.76	0.11	100.00	122.34	0.000050
5	6.51	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1083.38	0.15	100.00	122.34	0.000069
6	8.09	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1106.08	0.15	100.00	122.34	0.000073
7	9.56	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1026.47	0.13	100.00	122.34	0.000060
8	11.14	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-755.16	0.01	100.00	105.57	0.000006
9	12.62	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-194.71	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.15	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	879.99	0.03	100.00	91.33	0.000017

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

**Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 72 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-1041.41	0.09	100.00	88.63	0.000059
2	1.90	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-222.89	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.50	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	471.65	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	4.98	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	919.21	0.09	100.00	98.36	0.000051
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1192.28	0.17	100.00	111.21	0.000088
6	8.02	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1250.89	0.18	100.00	111.21	0.000095
7	9.62	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	1064.04	0.12	100.00	98.36	0.000068
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	642.29	0.02	100.00	101.86	0.000013
9	12.57	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-45.20	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.15	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-1038.84	0.09	100.00	88.63	0.000059

**Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 72 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-812.83	0.11	100.00	101.86	0.000063
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-462.91	0.00	100.00	111.21	0.000001
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-178.85	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-23.86	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	37.05	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-2.35	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-132.04	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-681.28	0.10	100.00	111.21	0.000052
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-1041.41	0.13	100.00	83.88	0.000088

**Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 72 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-879.99	0.12	100.00	101.86	0.000069
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-520.62	0.02	100.00	111.21	0.000008
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-222.08	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-54.01	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	18.18	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-11.63	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-135.40	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-679.04	0.09	100.00	111.21	0.000047
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-1038.84	0.12	100.00	83.88	0.000084

**Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 73 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	758.80	0.01	100.00	91.33	0.000004
2	1.98	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-107.26	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.46	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-587.57	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	5.04	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-855.40	0.06	100.00	122.34	0.000029
5	6.51	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-972.69	0.11	100.00	122.34	0.000051
6	8.09	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1005.31	0.12	100.00	122.34	0.000056
7	9.56	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-938.30	0.09	100.00	122.34	0.000045
8	11.14	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-686.85	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	12.62	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-158.82	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.15	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	855.92	0.02	100.00	91.33	0.000015

**Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 73 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-961.98	0.08	100.00	88.63	0.000051
2	1.90	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-267.41	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.50	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	346.68	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	4.98	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	773.80	0.06	100.00	98.36	0.000033
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1081.37	0.15	100.00	111.21	0.000076
6	8.02	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1160.71	0.16	100.00	111.21	0.000085
7	9.62	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	990.94	0.10	100.00	98.36	0.000060
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	604.30	0.01	100.00	101.86	0.000008
9	12.57	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-34.32	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.15	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-962.57	0.08	100.00	88.63	0.000052

**Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 73 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-758.80	0.10	100.00	101.86	0.000059
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0



## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-140.16	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	7.35	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	64.48	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	26.88	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-95.40	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	-299.62	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-615.70	0.09	100.00	111.21	0.000046
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-961.98	0.12	100.00	83.88	0.000082

**Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 73 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>im</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-855.92	0.12	100.00	101.86	0.000067
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-497.69	0.01	100.00	111.21	0.000006
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-202.43	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-628.37	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	36.48	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	11.84	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-102.81	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	-302.67	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-616.69	0.08	100.00	111.21	0.000039
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-962.57	0.11	100.00	83.88	0.000077

**Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 74 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>im</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	811.94	0.02	100.00	91.33	0.000010
2	1.98	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-125.32	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.46	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-628.85	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	5.04	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-888.86	0.08	100.00	122.34	0.000036
5	6.51	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-981.41	0.11	100.00	122.34	0.000052
6	8.09	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-981.41	0.11	100.00	122.34	0.000052
7	9.56	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-888.86	0.08	100.00	122.34	0.000036
8	11.14	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-628.85	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	12.62	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-125.32	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.15	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	811.94	0.02	100.00	91.33	0.000010

**Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 74 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>im</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-872.62	0.07	100.00	88.63	0.000043
2	1.90	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-114.38	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.50	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	465.62	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	4.98	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	767.38	0.06	100.00	98.36	0.000034
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	917.76	0.11	100.00	111.21	0.000057
6	8.02	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	917.76	0.11	100.00	111.21	0.000057
7	9.62	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	767.38	0.06	100.00	98.36	0.000034
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	475.38	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	12.57	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-57.46	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.15	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-872.62	0.07	100.00	88.63	0.000043

**Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 74 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>im</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-811.94	0.11	100.00	101.86	0.000064
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-461.07	0.00	100.00	111.21	0.000003
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-175.92	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-17.42	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	51.62	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	28.98	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-77.24	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	-262.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-552.22	0.06	100.00	111.21	0.000031
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-872.62	0.10	100.00	83.88	0.000069

**Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 74 - SLE (Rara)]**

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	Mp	Mn	M	w	W <sub>im</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-811.94	0.11	100.00	101.86	0.000064
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-461.07	0.00	100.00	111.21	0.000003
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-175.92	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-17.42	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	51.62	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	28.98	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-77.24	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	-262.00	0.00	100.00	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-552.22	0.06	100.00	111.21	0.000031
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-872.62	0.10	100.00	83.88	0.000069

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 75 - SLE (Rara)]

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	855.92	0.02	100.00	91.33	0.000015
2	1.98	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-158.82	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.46	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-686.85	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	5.04	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-938.30	0.09	100.00	122.34	0.000045
5	6.51	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-1005.31	0.12	100.00	122.34	0.000056
6	8.09	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-972.69	0.11	100.00	122.34	0.000051
7	9.56	0.003041	0.003041	682.99	-682.99	-855.40	0.06	100.00	122.34	0.000029
8	11.14	0.003041	0.004103	687.67	-702.62	-587.57	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	12.62	0.003041	0.004634	689.97	-712.43	-107.26	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.15	0.005696	0.003041	732.03	-694.50	758.80	0.01	100.00	91.33	0.000004

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 75 - SLE (Rara)]

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.45	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-962.57	0.08	100.00	88.63	0.000052
2	1.90	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-100.43	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	3.50	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	592.09	0.01	100.00	101.86	0.000006
4	4.98	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	990.94	0.10	100.00	98.36	0.000060
5	6.58	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1160.71	0.16	100.00	111.21	0.000085
6	8.02	0.004247	0.004247	532.57	-532.57	1081.37	0.15	100.00	111.21	0.000076
7	9.62	0.004587	0.004247	537.89	-533.81	773.80	0.06	100.00	98.36	0.000033
8	11.06	0.004474	0.004361	536.53	-535.17	358.44	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	12.57	0.004474	0.004587	537.36	-538.72	-211.85	0.00	100.00	0.00	0.000000
10	14.15	0.004247	0.005039	535.45	-544.98	-961.98	0.08	100.00	88.63	0.000051

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 75 - SLE (Rara)]

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-855.92	0.12	100.00	101.86	0.000067
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-497.69	0.01	100.00	111.21	0.000006
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-202.43	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-36.37	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	36.48	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	11.84	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-102.81	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	-302.67	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-616.69	0.08	100.00	111.21	0.000039
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-962.57	0.11	100.00	83.88	0.000077

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 75 - SLE (Rara)]

N°	X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	M <sub>p</sub>	M <sub>n</sub>	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	ε <sub>sm</sub>
1	0.70	0.003041	0.004474	299.15	-311.75	-758.80	0.10	100.00	101.86	0.000059
2	1.58	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	0.00	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	2.55	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-140.16	0.00	100.00	0.00	0.000000
4	3.43	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	7.35	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	4.31	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	64.48	0.00	100.00	0.00	0.000000
6	5.29	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	26.88	0.00	100.00	0.00	0.000000
7	6.17	0.003041	0.004247	298.59	-309.20	-95.40	0.00	100.00	0.00	0.000000
8	7.05	0.003380	0.004247	302.46	-310.09	-299.62	0.00	100.00	0.00	0.000000
9	8.02	0.003267	0.004247	301.17	-309.79	-615.70	0.09	100.00	111.21	0.000046
10	8.90	0.003041	0.005378	301.33	-321.95	-961.98	0.12	100.00	83.88	0.000082

**Inviluppo spostamenti nodali**Inviluppo spostamenti fondazione

X [m]	u <sub>xmin</sub> [m]	u <sub>xmax</sub> [m]	u <sub>ymin</sub> [m]	u <sub>ymin</sub> [m]
0.45	-0.000223	0.000360	0.002539	0.005491
1.98	-0.000239	0.000345	0.001982	0.004100
3.46	-0.000254	0.000331	0.001440	0.002823
5.04	-0.000271	0.000316	0.000990	0.001799
6.51	-0.000286	0.000301	0.000773	0.001271
8.09	-0.000301	0.000286	0.000773	0.001271
9.56	-0.000316	0.000271	0.000990	0.001799
11.14	-0.000331	0.000254	0.001440	0.002823
12.62	-0.000345	0.000239	0.001982	0.004100
14.06	-0.000360	0.000223	0.002539	0.005491

**Inviluppo spostamenti trasverso**

X [m]	u <sub>Xmin</sub> [m]	u <sub>Xmax</sub> [m]	u <sub>Ymin</sub> [m]	u <sub>Ymax</sub> [m]
0.45	-0.000251	0.000383	0.002686	0.005816
1.90	-0.000266	0.000370	0.003392	0.007530
3.50	-0.000282	0.000355	0.004260	0.009581
4.98	-0.000297	0.000342	0.004893	0.011248
6.58	-0.000312	0.000326	0.005273	0.012239
8.02	-0.000326	0.000312	0.005273	0.012239
9.62	-0.000342	0.000297	0.004893	0.011248
11.06	-0.000355	0.000282	0.004277	0.009626
12.57	-0.000369	0.000267	0.003462	0.007694
14.15	-0.000383	0.000251	0.002686	0.005816

**Inviluppo spostamenti piedritto sinistro**

Y [m]	u <sub>Xmin</sub> [m]	u <sub>Xmax</sub> [m]	u <sub>Ymin</sub> [m]	u <sub>Ymax</sub> [m]
0.70	-0.000223	0.000360	0.002539	0.005491
1.58	-0.000416	0.000179	0.002557	0.005529
2.55	-0.000638	0.000162	0.002577	0.005571
3.43	-0.000724	0.000197	0.002594	0.005607
4.31	-0.000784	0.000218	0.002610	0.005643
5.29	-0.000861	0.000197	0.002628	0.005681
6.17	-0.000918	0.000148	0.002643	0.005715
7.05	-0.000884	0.000110	0.002657	0.005749
8.02	-0.000584	0.000159	0.002673	0.005784
8.90	-0.000251	0.000383	0.002686	0.005816

**Inviluppo spostamenti piedritto destro**

Y [m]	u <sub>Xmin</sub> [m]	u <sub>Xmax</sub> [m]	u <sub>Ymin</sub> [m]	u <sub>Ymax</sub> [m]
0.70	-0.000360	0.000223	0.002539	0.005491
1.58	-0.000179	0.000416	0.002557	0.005529
2.55	-0.000162	0.000638	0.002577	0.005571
3.43	-0.000197	0.000724	0.002594	0.005607
4.31	-0.000218	0.000784	0.002610	0.005643
5.29	-0.000197	0.000861	0.002628	0.005681
6.17	-0.000148	0.000918	0.002643	0.005715
7.05	-0.000110	0.000884	0.002657	0.005749
8.02	-0.000159	0.000584	0.002673	0.005784
8.90	-0.000383	0.000251	0.002686	0.005816

**Inviluppo sollecitazioni nodali****Inviluppo sollecitazioni fondazione**

X [m]	M <sub>min</sub> [kNm]	M <sub>max</sub> [kNm]	V <sub>min</sub> [kN]	V <sub>max</sub> [kN]	N <sub>min</sub> [kN]	N <sub>max</sub> [kN]
0.45	-1226.52	-626.44	-1247.66	-593.06	342.92	615.25
1.98	14.85	275.96	-704.96	-345.42	342.92	615.25
3.46	426.07	1058.47	-352.78	-180.43	342.92	615.25
5.04	650.21	1436.18	-156.93	-75.06	342.92	615.25
6.51	737.85	1550.96	-64.33	-3.58	342.92	615.25
8.09	737.85	1550.96	11.67	73.96	342.92	615.25
9.56	650.21	1436.18	83.41	170.31	342.92	615.25
11.14	426.07	1058.47	192.67	376.13	342.92	615.25
12.62	14.85	275.96	362.52	738.88	342.92	615.25
14.15	-1226.52	-626.44	593.06	1247.66	342.92	615.25

**Inviluppo sollecitazioni trasverso**

X [m]	M <sub>min</sub> [kNm]	M <sub>max</sub> [kNm]	V <sub>min</sub> [kN]	V <sub>max</sub> [kN]	N <sub>min</sub> [kN]	N <sub>max</sub> [kN]
0.45	-1574.50	-667.54	423.60	1019.34	282.02	639.69
1.90	-379.43	-100.43	333.94	790.41	282.02	639.69
3.50	273.95	890.23	233.29	599.70	282.02	639.69
4.98	575.77	1538.66	135.79	365.84	282.02	639.69
6.58	725.99	1922.13	17.95	187.68	282.02	639.69
8.02	725.99	1922.13	-187.68	-17.95	282.02	639.69
9.62	575.77	1538.66	-365.84	-135.79	282.02	639.69
11.06	282.76	908.85	-595.49	-230.87	282.02	639.69
12.57	-301.71	-34.32	-774.98	-325.93	282.02	639.69
14.15	-1574.50	-667.54	-1019.34	-423.60	282.02	639.69

**Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro**

Y [m]	M <sub>min</sub> [kNm]	M <sub>max</sub> [kNm]	V <sub>min</sub> [kN]	V <sub>max</sub> [kN]	N <sub>min</sub> [kN]	N <sub>max</sub> [kN]
-------	------------------------	------------------------	-----------------------	-----------------------	-----------------------	-----------------------

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-001\_0\_001\_R\_A\_0



Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

0.70	-1226.52	-626.44	347.23	627.42	602.88	1268.41
1.58	-727.45	-351.97	270.19	503.33	584.31	1241.73
2.55	-312.02	-91.39	176.55	339.61	563.68	1212.08
3.43	-77.76	56.12	94.58	186.47	545.12	1185.39
4.31	18.18	117.11	13.31	40.33	526.55	1158.70
5.29	-23.80	95.35	-148.80	-62.66	504.87	1129.05
6.17	-216.58	-1.87	-299.23	-131.26	485.10	1102.36
7.05	-539.23	-171.84	-443.09	-195.24	465.34	1075.68
8.02	-1036.38	-430.43	-576.33	-253.81	443.37	1046.03
8.90	-1574.50	-667.54	-639.69	-282.02	423.60	1019.34

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M <sub>min</sub> [kNm]	M <sub>max</sub> [kNm]	V <sub>min</sub> [kN]	V <sub>max</sub> [kN]	N <sub>min</sub> [kN]	N <sub>max</sub> [kN]
0.70	-1226.52	-626.44	-627.42	-347.23	602.88	1268.41
1.58	-727.45	-351.97	-503.33	-270.19	584.31	1241.73
2.55	-312.02	-91.39	-339.61	-176.55	563.68	1212.08
3.43	-77.76	56.12	-186.47	-94.58	545.12	1185.39
4.31	18.18	117.11	-40.33	-13.31	526.55	1158.70
5.29	-23.80	95.35	62.66	148.80	504.87	1129.05
6.17	-216.58	-1.87	131.26	299.23	485.10	1102.36
7.05	-539.23	-171.84	195.24	443.09	465.34	1075.68
8.02	-1036.38	-430.43	253.81	576.33	443.37	1046.03
8.90	-1574.50	-667.54	282.02	639.69	423.60	1019.34

**Inviluppo pressioni terreno**Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	$\sigma_{tmin}$ [MPa]	$\sigma_{tmax}$ [MPa]
0.45	0.213	0.461
1.98	0.166	0.344
3.46	0.121	0.237
5.04	0.083	0.151
6.51	0.065	0.107
8.09	0.065	0.107
9.56	0.083	0.151
11.14	0.121	0.237
12.62	0.166	0.344
14.15	0.213	0.461

**Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
0.45	0.005696	0.003041	3.28
1.98	0.003041	0.004634	3.03
3.46	0.003041	0.004103	1.87
5.04	0.003041	0.003041	1.31
6.51	0.003041	0.003041	1.31
8.09	0.003041	0.003041	1.31
9.56	0.003041	0.003041	1.31
11.14	0.003041	0.004103	1.82
12.62	0.003041	0.004634	2.88
14.15	0.005696	0.003041	3.28

X	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
0.45	492.70	41956.04	5061.86	0.001593
1.98	492.70	12783.48	5061.86	0.001062
3.46	492.70	0.00	0.00	0.000000
5.04	492.70	0.00	0.00	0.000000
6.51	492.70	0.00	0.00	0.000000
8.09	492.70	0.00	0.00	0.000000
9.56	492.70	0.00	0.00	0.000000
11.14	492.70	0.00	0.00	0.000000
12.62	492.70	12783.48	5061.86	0.001062
14.15	492.70	41956.04	5061.86	0.001593

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

PV\_D\_SR\_AP\_MS\_3\_C\_011-\_001\_0\_001\_R\_A\_0

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
0.45	0.004247	0.005039	1.76
1.90	0.004474	0.004587	2.51
3.50	0.004474	0.004361	1.73
4.98	0.004587	0.004247	1.26
6.58	0.004247	0.004247	1.14
8.02	0.004247	0.004247	1.14
9.62	0.004587	0.004247	1.26
11.06	0.004474	0.004361	1.71
12.57	0.004474	0.004587	2.94
14.15	0.004247	0.005039	1.76

X	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
0.45	492.91	3656.03	4314.87	0.000226
1.90	523.69	1143.46	4359.45	0.000226
3.50	523.69	1143.46	4359.45	0.000226
4.98	492.91	0.00	0.00	0.000000
6.58	492.91	0.00	0.00	0.000000
8.02	492.91	0.00	0.00	0.000000
9.62	492.91	0.00	0.00	0.000000
11.06	529.13	1214.93	4367.33	0.000226
12.57	523.69	1214.93	4359.45	0.000226
14.15	492.91	3656.03	4314.87	0.000226

**Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Y	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
0.70	0.003041	0.004474	1.26
1.58	0.003267	0.004247	1.99
2.55	0.003041	0.004247	4.81
3.43	0.003041	0.004247	9.14
4.31	0.003041	0.004247	12.50
5.29	0.003041	0.004247	11.58
6.17	0.003041	0.004247	6.21
7.05	0.003380	0.004247	2.58
8.02	0.003267	0.004247	1.22
8.90	0.003041	0.005378	1.38

Y	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
0.70	556.19	3473.65	3401.56	0.000226
1.58	490.26	0.00	0.00	0.000000
2.55	486.01	0.00	0.00	0.000000
3.43	482.19	0.00	0.00	0.000000
4.31	438.91	0.00	0.00	0.000000
5.29	434.66	0.00	0.00	0.000000
6.17	470.29	0.00	0.00	0.000000
7.05	466.46	0.00	0.00	0.000000
8.02	524.31	2605.24	3355.40	0.000339
8.90	520.49	3473.65	3349.86	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Y	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	CS
0.70	0.003041	0.004474	1.26
1.58	0.003267	0.004247	1.99
2.55	0.003041	0.004247	4.81
3.43	0.003041	0.004247	9.14
4.31	0.003041	0.004247	12.50
5.29	0.003041	0.004247	11.58
6.17	0.003041	0.004247	6.21
7.05	0.003380	0.004247	2.58
8.02	0.003267	0.004247	1.22
8.90	0.003041	0.005378	1.38

Y	V <sub>Rd</sub>	V <sub>Rsd</sub>	V <sub>Rcd</sub>	A <sub>sw</sub>
0.70	536.26	3473.65	3372.70	0.000226
1.58	490.26	0.00	0.00	0.000000

Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

2.55	486.01	0.00	0.00	0.000000
3.43	482.19	0.00	0.00	0.000000
4.31	438.91	0.00	0.00	0.000000
5.29	434.66	0.00	0.00	0.000000
6.17	470.29	0.00	0.00	0.000000
7.05	466.46	0.00	0.00	0.000000
8.02	504.38	2605.24	3326.53	0.000339
8.90	500.56	3473.65	3320.99	0.000226

**Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.4000 m

X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>c</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>fs</sub>
0.45	0.005696	0.003041	3.386	91.618	46.601
1.98	0.003041	0.004634	0.851	12.254	4.610
3.46	0.003041	0.004103	3.231	44.096	99.988
5.04	0.003041	0.003041	4.776	63.651	200.148
6.51	0.003041	0.003041	5.150	68.485	220.964
8.09	0.003041	0.003041	5.150	68.485	220.964
9.56	0.003041	0.003041	4.776	63.651	200.148
11.14	0.003041	0.004103	3.231	44.096	99.988
12.62	0.003041	0.004634	0.851	12.254	4.610
14.15	0.005696	0.003041	3.386	91.618	46.601

X	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
0.45	-0.77	0.001593
1.98	-0.44	0.001062
3.46	-0.22	0.000000
5.04	-0.10	0.000000
6.51	-0.04	0.000000
8.09	0.05	0.000000
9.56	0.11	0.000000
11.14	0.23	0.000000
12.62	0.46	0.001062
14.15	0.77	0.001593

Verifica sezioni trasverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 1.2000 m

X	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>c</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>fs</sub>
0.45	0.004247	0.005039	5.326	71.353	167.757
1.90	0.004474	0.004587	1.399	19.587	19.743
3.50	0.004474	0.004361	3.187	89.764	43.057
4.98	0.004587	0.004247	5.350	177.585	71.357
6.58	0.004247	0.004247	6.768	249.626	89.408
8.02	0.004247	0.004247	6.768	249.626	89.408
9.62	0.004587	0.004247	5.350	177.585	71.357
11.06	0.004474	0.004361	3.250	92.448	43.875
12.57	0.004474	0.004587	1.121	15.858	10.901
14.15	0.004247	0.005039	5.326	71.353	167.757

X	τ <sub>c</sub>	A <sub>sw</sub>
0.45	0.73	0.000226
1.90	0.57	0.000226
3.50	0.43	0.000226
4.98	0.26	0.000000
6.58	0.13	0.000000
8.02	-0.13	0.000000
9.62	-0.26	0.000000
11.06	-0.43	0.000226
12.57	-0.56	0.000226
14.15	-0.73	0.000226

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Y	A <sub>fi</sub>	A <sub>fs</sub>	σ <sub>c</sub>	σ <sub>fi</sub>	σ <sub>fs</sub>
PV_D_SR_AP_MS_3_C_011-001_0_001_R_A_0					

## Relazione di calcolo monolite assi Nord e Sud

0.70	0.003041	0.004474	7.657	101.762	166.699
1.58	0.003267	0.004247	4.707	63.898	73.601
2.55	0.003041	0.004247	2.247	31.802	7.070
3.43	0.003041	0.004247	1.186	17.332	9.948
4.31	0.003041	0.004247	0.966	11.311	14.030
5.29	0.003041	0.004247	0.898	13.332	11.944
6.17	0.003041	0.004247	1.658	23.655	3.548
7.05	0.003380	0.004247	3.454	47.166	48.096
8.02	0.003267	0.004247	6.369	84.113	149.972
8.90	0.003041	0.005378	8.898	117.353	213.166

Y	$\tau_c$	$A_{sw}$
0.70	0.62	0.000226
1.58	0.50	0.000000
2.55	0.33	0.000000
3.43	0.18	0.000000
4.31	0.04	0.000000
5.29	-0.14	0.000000
6.17	-0.29	0.000000
7.05	-0.43	0.000000
8.02	-0.56	0.000339
8.90	-0.62	0.000226

**Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm  
Altezza sezione H = 0.9000 m

Y	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_c$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_{fs}$
0.70	0.003041	0.004474	7.657	101.762	166.699
1.58	0.003267	0.004247	4.707	63.898	73.601
2.55	0.003041	0.004247	2.247	31.802	7.070
3.43	0.003041	0.004247	1.186	17.332	9.948
4.31	0.003041	0.004247	0.966	11.311	14.030
5.29	0.003041	0.004247	0.898	13.332	11.944
6.17	0.003041	0.004247	1.658	23.655	3.548
7.05	0.003380	0.004247	3.454	47.166	48.096
8.02	0.003267	0.004247	6.369	84.113	149.972
8.90	0.003041	0.005378	8.898	117.353	213.166

Y	$\tau_c$	$A_{sw}$
0.70	-0.62	0.000226
1.58	-0.50	0.000000
2.55	-0.33	0.000000
3.43	-0.18	0.000000
4.31	-0.04	0.000000
5.29	0.14	0.000000
6.17	0.29	0.000000
7.05	0.43	0.000000
8.02	0.56	0.000339
8.90	0.62	0.000226