

# Direzione Progettazione e Realizzazione Lavori

S.S. 284 "Occidentale Etnea"

Ammodernamento del Tratto Adrano – Catania

1º lotto Adrano - Paternò

# PROGETTO DEFINITIVO

COD. **PA712** 

PROGETTAZIONE: ANAS - DIREZIONE PROGETTAZIONE E REALIZZAZIONE LAVORI

#### PROGETTISTA:

Responsabile Integrazioni specialistiche Dott. Ing. Giovanni Piazza

Responsabile Tracciato stradale Dott. Ing. Massimo Capasso Responsabile Strutture Dott. Ing. Giovanni Piazza Responsabile Idraulica, Geotecnica e Impianti Dott. Ing. Sergio Di Maio Responsabile Ambiente e SIA Dott. Ing. Francesco Ventura

#### GEOLOGO:

Geol. Enrico Curcuruto

COORDINATORE SICUREZZA IN FASE DI PROGETTAZIONE:

Dott. ing. Sergio Di Maio

VISTO: IL RESPONSABILE DEL PROCEDIMENTO

Dott. Ing. Maria Coppola

GRUPPO DI PROGETTAZIONE









# PRESIDI IDRAULICI VASCHE DI PRIMA PIOGGIA

# Relazione tecnica e di calcolo

CODICE PROGETTO  NOME FILE POO_OIO1_STR_REO1_A			REVISIONE	SCALA:		
	0712 D 19	CODICE POOOIOISTRRE01		A	_	
D			-	-	-	-
С			-	-	-	-
В			-	-	-	-
А	EMISSIONE		NOV.2020	M.LATINI	G.SPECIALE	G.PIAZZA
REV.	DESCRIZIONE		DATA	REDATTO	VERIFICATO	APPROVATO

# S.S. 284 OCCIDENTALE ETNEA AMMODERNAMENTO I° LOTTO - TRATTO ADRANO PATERNO' PROGETTO DEFINITIVO

RELAZIONE DI CALCOLO VASCA DI PRIMA PIOGGIA

I٨	IDICE		
1	INTR	RODUZIONE	3
	1.1	DESCRIZIONE DELLA STRUTTURA	3
	1.2	QUADRO NORMATIVO	6
	1.3	PROGRAMMA PER L'ANALISI AUTOMATICA	6
	1.4	MATERIALI	6
2	CAL	COLO DELLA VASCA	7
	2.1	ANALISI DEI CARICHI	7
	2.1.1	Peso proprio	8
	2.1.2	Spinta statica del terreno	8
	2.1.3	Sovraccarichi d'esercizio	9
	2.1.4	Azioni sismiche	10
	2.2	DESCRIZIONE DEL MODELLO DI CALCOLO E STRATEGIA DI SOLUZIONE	10
	2.3	IMPOSTAZIONI DI PROGETTO	12
	2.4	TABULATO DI CALCOLO DELLA VASCA	14

# 1 INTRODUZIONE

#### 1.1 DESCRIZIONE DELLA STRUTTURA

Seguono le calcolazioni relative alla vasca di prima pioggia rientrante nelle opere da realizzare nell'ambito dei lavori per l'ammodernamento della S.S. 284 Occidentale Etnea, l° Lotto Tratto Adarno - Paternò.

L'opera, in calcestruzzo armato, presenta una pianta rettangolare di dimensioni 10.60m x 4.90m. La soletta di fondazione ha uno spessore minimo di 40cm, le pareti esterne della vasca hanno uno spessore di 30cm. Nelle figure seguenti si riportano lo sviluppo in pianta ed alcune delle sezioni caratteristiche della vasca.

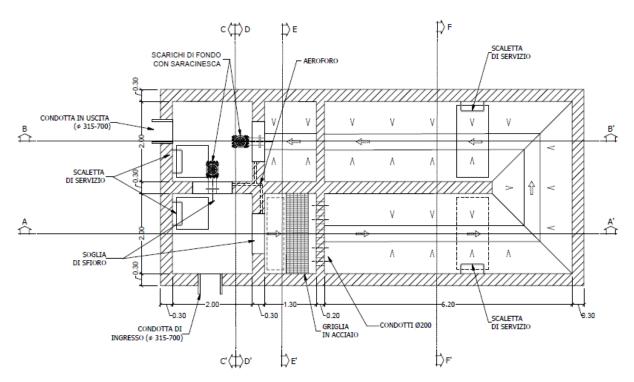


Figura 1-1: Pianta della vasca di prima pioggia

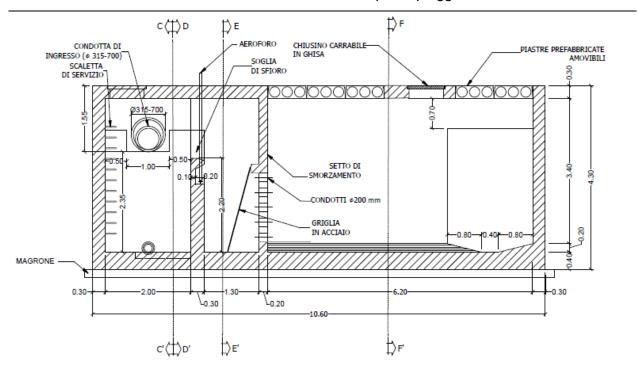


Figura 1-2: Vasca di prima pioggia - sezione AA'

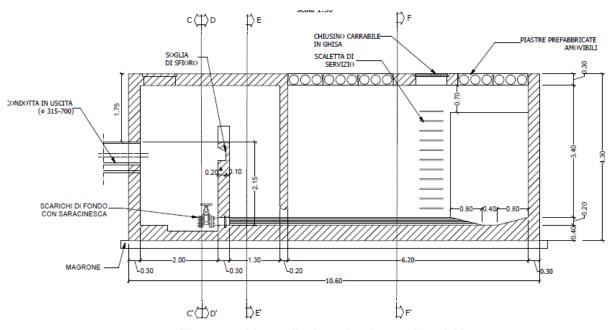


Figura 1-3: Vasca di prima pioggia - sezione BB'

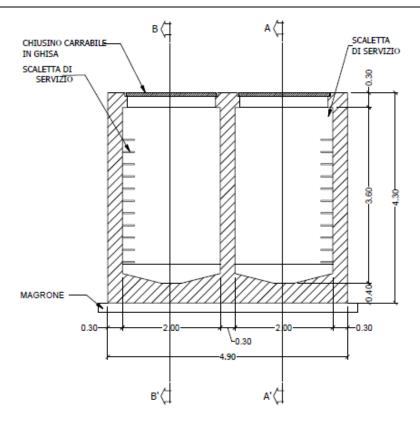


Figura 1-4: Vasca di prima pioggia - sezione FF'

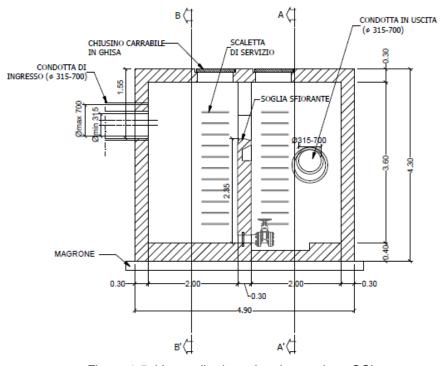


Figura 1-5: Vasca di prima pioggia - sezione CC'

Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

#### 1.2 QUADRO NORMATIVO

- Legge 5 novembre 1971, n° 1086: "Norme per la disciplina delle opere in conglomerato cementizio armato, normale e precompresso ed a struttura metallica";
- Legge 2 febbraio 1974 n.64: "Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche";
- D.M. del 17/01/2018 "Aggiornamento delle Norme tecniche per le costruzioni" Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti;
- Circolare Ministeriale 21/01/2019 n° 7 C.S.LL.PP. Istruzioni per l'applicazione dell'"Aggiornamento delle Norme tecniche per le costruzioni" di cui al D.M. 17 gennaio 2018.

#### 1.3 PROGRAMMA PER L'ANALISI AUTOMATICA

SCAT – Analisi Strutture Scatolari, Versione 14.0

#### 1.4 MATERIALI

#### Calcestruzzo magro per posa delle fondazioni

Classe di resistenza C12/15

Classe di esposizione X0

#### Calcestruzzo per le fondazioni e la struttura in elevazione

Classe di resistenza C45/55

Classe di esposizione XC4

Resistenza caratteristica cubica a compressione R<sub>ck</sub> = 55 MPa

Resistenza caratteristica cilindrica a compressione  $f_{ck} = 0.83 R_{ck} = 0.83 x 55 = 45.65 Mpa$ 

#### Acciaio ordinario per armatura lenta B450C

Tensione caratteristica di snervamento  $f_{yk} = 450.00 \text{ MPa}$ 

Tensione caratteristica di rottura f<sub>tk</sub> = 540 Mpa

# 2 CALCOLO DELLA VASCA

# 2.1 ANALISI DEI CARICHI

Le calcolazioni e quindi le analisi dei carichi si riferiscono ad una striscia di larghezza unitaria di vasca avente la seguente geometria e avente terreno di base e di rinfianco laterale caratterizzati dai seguenti parametri geotecnici.

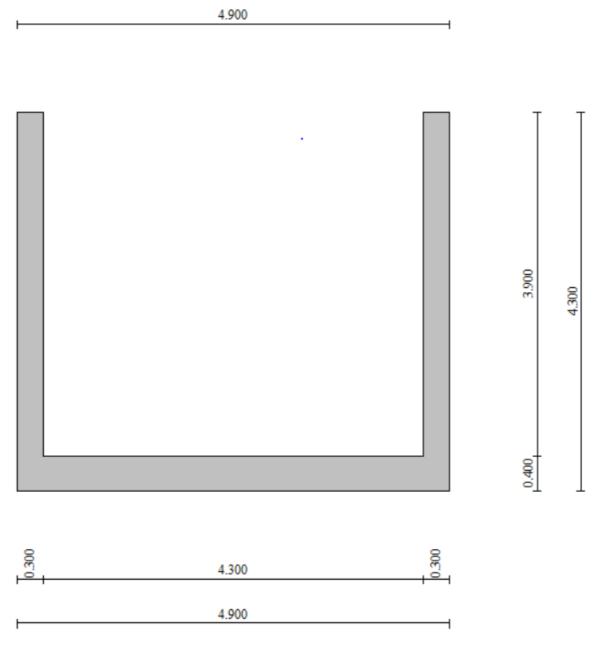


Figura 2-1: Geometria della vasca

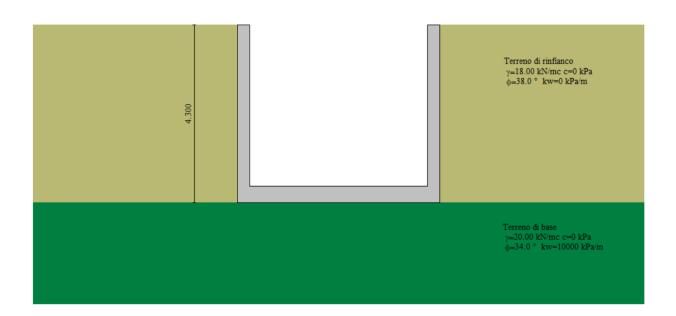


Figura 2-2: Strati di terreno e relativi parametri

# 2.1.1 Peso proprio

Si assume per il calcestruzzo un peso specifico  $\gamma_c = 25.00 \text{ kN/m}^3$  Tale azione è computata automaticamente dal programma di calcolo.

# 2.1.2 Spinta statica del terreno

Si assume che sui piedritti agisca la spinta calcolata in condizioni di riposo. Il coefficiente di spinta vale:

$$K_0 = 1$$
-sen  $\phi'$ 

dove  $\varphi$ ' è l'angolo d'attrito interno del terreno d rinfianco.

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

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

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

Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

dove p<sub>v</sub> è la pressione verticale agente in corrispondenza della calotta.

Tale forza è computata automaticamente nel modello.

#### 2.1.3 Sovraccarichi d'esercizio

Per quanto riguarda i sovraccarichi d'esercizio, lateralmente alla vasca si considera un sovraccarico d'esercizio pari a  $q_{lat} = 20.00 \text{ kN/m}^2$ .

L'effetto del sovraccarico laterale è una pressione uniforme agente sui piedritti, pari a

$$P_{lat} = K_0 * q_{lat}$$

essendo K<sub>0</sub> il coefficiente di spinta a riposo.

Si considerano due possibili scenari di carico:

 sovraccarico solo ad un lato della vasca (pressione uniforme agente su un solo piedritto);

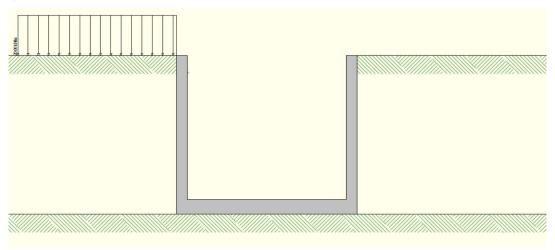


Figura 2-3: Sovraccarico asimmetrico

2. sovraccarico ad entrambi i lati della vasca (pressione uniforme agente su entrambi i piedritti).

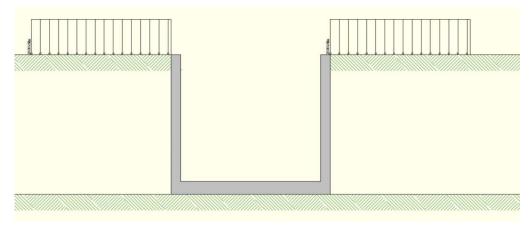


Figura 2-4: Sovraccarico simmetrico

Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

# 2.1.4 Azioni sismiche

Per le azioni sismiche sono stati considerati i seguenti parametri di progetto:

- Vn= 50 anni;
- cu = 2;
- Vr= 100 anni;
- suolo: tipo B;
- ag = 0.201 g.

Le azioni sismiche tenute in conto sono l'incremento di spinta sismica valutato con il metodo di Wood e l'inerzia della struttura. Entrambi questi effetti sono automaticamente valutati dal programma di calcolo.



Figura 2-5: Parametri dell'analisi sismica impostati in SCAT

#### 2.2 DESCRIZIONE DEL MODELLO DI CALCOLO E STRATEGIA DI SOLUZIONE

La struttura scatolare viene schematizzata come un telaio piano e viene risolta mediante il metodo degli elementi finiti (FEM). Più dettagliatamente il telaio viene discretizzato in una serie di elementi connessi fra di loro nei nodi.

Il terreno di rinfianco e di fondazione viene invece schematizzato con una serie di elementi molle non reagenti a trazione (modello di Winkler). L'area della singola molla è direttamente proporzionale alla costante di Winkler del terreno e all'area di influenza della molla stessa. Per la costante di sottofondo si è assunto il valore:

Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

 $Kw = 10000 \text{ kN/m}^3$ .

Per la definizione di tali valori si è fatto riferimento alle rigidezze presenti in letteratura valide per le tipologie di terreno presenti nel sito in oggetto.

A vantaggio di sicurezza si trascura il contributo alla stabilità del terreno di rinfianco.

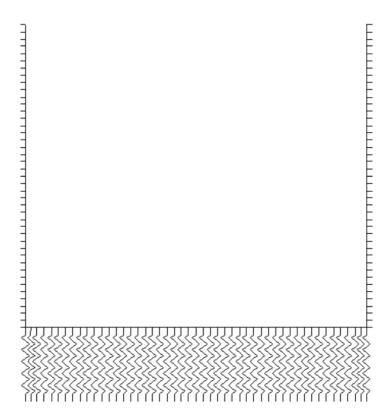


Figura 2-6: Modello di calcolo

A partire dalla matrice di rigidezza del singolo elemento,  $K_e$ , si assembla la matrice di rigidezza di tutta la struttura K. Tutti i carichi agenti sulla struttura vengono trasformati in carichi nodali (reazioni di incastro perfetto) ed inseriti nel vettore dei carichi nodali p.

Indicando con  ${\bf u}$  il vettore degli spostamenti nodali (incogniti), la relazione risolutiva può essere scritta nella forma

$$Ku = p$$

Da questa equazione matriciale si ricavano gli spostamenti incogniti u

$$u = K^{-1} p$$

Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

Noti gli spostamenti nodali è possibile risalire alle sollecitazioni nei vari elementi.

La soluzione del sistema viene fatta per ogni combinazione di carico agente sullo scatolare. Il successivo calcolo delle armature nei vari elementi viene condotto tenendo conto delle condizioni più gravose che si possono verificare nelle sezioni fra tutte le combinazioni di carico.

#### 2.3 IMPOSTAZIONI DI PROGETTO

Verifica materiali:

#### **Stato Limite Ultimo**

Coefficiente di sicurezza calcestruzzo γ<sub>c</sub> 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

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

 $V_{Rd}=[0.18*k*(100.0*\rho_1*fck)^{1/3}/\gamma_c+0.15*\sigma_{cp}]*bw*d>(vmin+0.15*\sigma_{cp})*b_w*d$ 

 $V_{Rsd}=0.9*d*A_{sw}/s*fyd*(ctg\alpha+ctg\theta)*sin\alpha$ 

 $V_{Rcd}$ =0.9\*d\*b<sub>w</sub>\* $\alpha_c$ \*fcd'\*(ctg( $\theta$ )+ctg( $\alpha$ )/(1.0+ctg $\theta$ <sup>2</sup>)

con:

d altezza utile sezione [mm]

b<sub>w</sub> larghezza minima sezione [mm]

 $\sigma_{cp}$  tensione media di compressione [N/mmq]

ρι rapporto geometrico di armatura

A<sub>sw</sub> area armatuta trasversale [mmq]

s interasse tra due armature trasversali consecutive [mm]

 $\alpha_c$  coefficiente maggiorativo, funzione di fcd e  $\sigma_{cp}$ 

fcd'=0.5\*fcd

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

vmin=0.035\*k<sup>3/2</sup>\*fck<sup>1/2</sup>

Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

#### Stato Limite di Esercizio

Criteri di scelta per verifiche tensioni di esercizio:

Ambiente moderatamente aggressivo

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare) 0.60 fck

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. quasi perm.) 0.45 f<sub>ck</sub>

Limite tensioni di trazione nell'acciaio (comb. rare) 0.80 f<sub>vk</sub>

Criteri verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [m]

Apertura limite fessure w1=0.00020 w2=0.00030 w3=0.00040

Metodo di calcolo aperture delle fessure:

- NTC 2018 - C4.1.2.2.4.5

Resistenza a trazione per Trazione

Verifiche secondo:

Norme Tecniche 2018 - Approccio 1

Copriferro sezioni 0.0500 [m]

Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

# 2.4 TABULATO DI CALCOLO DELLA VASCA

#### 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

 $\begin{array}{ll} F_y & \text{componente Y del carico concentrato} \\ F_x & \text{componente X del carico concentrato} \end{array}$ 

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 <sub>te</sub>	variazione termica lembo esterno espressa in gradi centigradi
$D_{ti}$	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 nº 7 (sovraccarico\_eser\_asimmetrico)

Distr Terreno $X_i = -4.30$ $X_i = 0.00$ $V_{ni} = 20.00$ $V_{nf} = 20.00$	Distr	Terreno	$X_i = -4.30$	$X_f = 0.00$	$V_{ni} = 20.00$	$V_{nf} = 20.00$
--	-------	---------	---------------	--------------	------------------	------------------

#### Condizione di carico nº 8 (sovraccarico\_eser\_sym)

Distr	Terreno	$X_i = -4.30$	$X_f = 0.00$	$V_{ni} = 20.00$	$V_{nf} = 20.00$
Distr	Terreno	$X_i = 4.90$	$X_f = 9.20$	$V_{ni} = 20.00$	$V_{nf} = 20.00$

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

# 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 2018

#### Simbologia adottata

γG1sfav	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
γG1fav	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γG2sfav	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γG2fav	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γο	Coefficiente parziale sulle azioni variabili
γtan <sub>φ</sub> '	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato
γс'	Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata
γcu	Coefficiente parziale di riduzione della coesione non drenata
γqu	Coefficiente parziale di riduzione del carico ultimo

#### Coefficienti di partecipazione combinazioni statiche

Coefficienti di partecipazione combinazioni sismiche

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

Carichi

Coefficienti parziali per le azioni o pe	r l'effetto delle azioni:			
Carichi	Effetto		A1	A2
Permanenti	Favorevole	γG1fav	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γG1sfav	1.30	1.00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ <sub>G2fav</sub>	0.80	0.80
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γG2sfav	1.50	1.30
Variabili	Favorevole	γQifav	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γQisfav	1.50	1.30
Variabili da traffico	Favorevole	γQfav	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γQsfav	1.35	1.15
Termici	Favorevole	γεfav	0.00	0.00
Termici	Sfavorevole	γ̃εsfav	1.20	1.20
Coefficienti parziali per i parametri ge	eotecnici del terreno:			
Parametri			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 uniassial	e	$\gamma_{qu}$	1.00	1.60
Peso dell'unità di volume		$\gamma_{\gamma}$	1.00	1.00

Effetto

Α1

A2

Permanenti	Favorevole	γ̃G1fav	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γG1sfav	1.00	1.00
Permanenti	Favorevole	γG2fav	0.00	0.00
Permanenti	Sfavorevole	γG2sfav	1.00	1.00
Variabili	Favorevole	γQifav	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	$\gamma$ Qisfav	1.00	1.00
Variabili da traffico	Favorevole	γQfav	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	$\gamma$ Qsfav	1.00	1.00
Termici	Favorevole	$\gamma_{ m efav}$	0.00	0.00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{arepsilon}$ sfav	1.00	1.00
Coefficienti parziali per i parametri geo	tecnici del terreno:			1.40
Parametri			M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito		γtanφ'	1.00	1.00
Coesione efficace		γ <sub>c'</sub>	1.00	1.00
Resistenza non drenata		γcu	1.00	1.00
Resistenza a compressione uniassiale		$\gamma_{qu}$	1.00	1.00
Peso dell'unità di volume		$\gamma_{\gamma}$	1.00	1.00
Combinazione nº 1 SLU (Caso A1-M1)	1			
	Effetto	γ	Ψ	С
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)	!			
	Effetto	γ	Ψ	С
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
Combinazione nº 3 SLU (Caso A1-M1)	!			
	Effetto	γ	Ψ	С
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
sovraccarico_eser_asimmetrico	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)	1			
	Effetto	γ	Ψ	С
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	
sovraccarico_eser_asimmetrico	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30	
Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M					
	Effetto	γ	Ψ	С	
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30	
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30	
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30	
sovraccarico_eser_sym	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50	
Combinazione n° 6 SLU (Caso A2-M	2)				
	Effetto	γ	Ψ	С	
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	
sovraccarico_eser_sym	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30	
Combinazione n° 7 SLU (Caso A1-M	1) - Sisma Vert. negativo				
	Effetto	γ	Ψ	С	
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	
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00	
Combinazione n° 8 SLU (Caso A1-M	1) - Sisma Vert. positivo				
	Effetto	γ	Ψ	С	
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	
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00	
Combinazione n° 9 SLU (Caso A2-M	2) - Sisma Vert. positivo				
	Effetto	γ	Ψ	С	
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	
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00	
Combinations of 40 CLLL/Cook AC	M2) Sigma Vort pageting				
Combinazione nº 10 SLU (Caso A2-N	M2) - Sisma Vert. negativo  Effetto	v	Ψ	С	
Peso Proprio	Sfavorevole	γ 1.00	1.00	1.00	
Spinta terreno sinistra Spinta terreno destra Sisma da sinistra	Sfavorevole Sfavorevole Sfavorevole	1.00 1.00 1.00	1.00 1.00 1.00	1.00 1.00 1.00	

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

Combinazione nº 11 SLU (Caso A1-M	M1) - Sisma Vert. negativo			
	Effetto	γ	Ψ	С
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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 12 SLU (Caso A1-N	И1) - Sisma Vert. positivo			
	Effetto	γ	Ψ	С
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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione nº 13 SLU (Caso A2-N				
	Effetto	γ	Ψ	С
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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 14 SLU (Caso A2-N	//12) - Sisma Vert. negativo			
,	Effetto	γ	Ψ	С
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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 15 SLE (Quasi Per	manente)			
	Effetto	γ	Ψ	С
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
Combinazione n° 16 SLE (Frequente	1			
Combinazione il 10 OLL (i requente	⊥ Effetto	γ	Ψ	С
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
sovraccarico_eser_asimmetrico	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
			, <del>.</del>	•

Combinazione nº 17 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	С	
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	
sovraccarico_eser_asimmetrico	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00	
Combinazione n° 18 SLE (Frequente	<u>e)</u>				
	Effetto	γ	Ψ	С	
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	
sovraccarico_eser_sym	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75	
Combinazione n° 19 SLE (Rara)					
	Effetto	γ	Ψ	С	
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	
sovraccarico_eser_sym	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00	

#### Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

#### Analisi della spinta e verifiche

Simbologia adottata ed unità di misura

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura 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
 σ<sub>i</sub> pressione sul terreno espressa in kPa

#### Tipo di analisi

Pressione in calotta Pressione geostatica

I carichi applicati sul terreno sono stati diffusi secondo valore 30.00

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]

#### Sisma

#### Identificazione del sito

Latitudine37.662763Longitudine14.835742ComuneAdranoProvinciaCataniaRegioneSicilia

Punti di interpolazione del reticolo 47196 - 47418 - 47419 - 47197

#### Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

Ti	ро	di	0	рe	ra
	2	٠.	_	~~	

Tipo di costruzione Opera ordinaria

Vita nominale 50 anni

Classe d'uso IV - Opere strategiche ed industrie molto pericolose

Vita di riferimento 100 anni

#### Combinazioni SLU

 $\begin{tabular}{lll} Accelerazione al suolo $a_g =$ & 1.97 \ [m/s^2] \\ Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) & 1.00 \\ Coefficiente di amplificazione topografica (St) & 1.00 \\ Coefficiente riduzione ($\beta_m$) & 1.00 \\ Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale & 0.50 \\ \end{tabular}$ 

Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)  $k_h = (a_g/g^*\beta_m^*St^*Ss) = 20.12$  Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)  $k_v = 0.50 * k_h = 10.06$ 

#### Combinazioni SLE

 $\label{eq:coefficiente} \begin{tabular}{lll} Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento) & $k_h$=(a_g/g^*\beta_m^*St^*Ss) = 9.87$\\ Coefficiente di intensità sismica verticale (percento) & $k_v$=0.50 * $k_h$ = 4.93$\\ Forma diagramma incremento sismico & Rettangolare \\ \end{tabular}$ 

Spinta sismica Wood

Angolo diffusione sovraccarico 30.00 [°]

#### Coefficienti di spinta

<b>N°combinazione</b>	Statico	Sismico
1	0.384	0.000
2	0.470	0.000
3	0.384	0.000
4	0.470	0.000
5	0.384	0.000
6	0.470	0.000
7	0.384	0.640
8	0.384	0.640
9	0.384	0.640
10	0.384	0.640
11	0.384	0.640
12	0.384	0.640
13	0.384	0.640
14	0.384	0.640
15	0.384	0.000
16	0.384	0.000
17	0.384	0.000

18	0.384	0.000
19	0.384	0.000
Discretizzazione stru	tturale	
Numero elementi fon	dazione	48
Numero elementi pie	dritto sinistro	42
Numero elementi pie	dritto destro	42
Numero molle piedrit	to sinistro	43
Numero molle piedrit	to destro	43

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

# Analisi della combinazione nº 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-14.30	19.20	0.0000

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 38.6721 [kPa] Piedritto destro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 38.6721 [kPa]

# Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-14.30	19.20	0.0000

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 36.3767 [kPa] Piedritto destro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 36.3767 [kPa]

# Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

# Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-14.30	-4.30	0.0000
-4.30	0.00	30.0000
0.00	19.20	0.0000

#### Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 11.5302 [kPa] Pressione inf. 50.2023 [kPa] Piedritto destro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 38.6721 [kPa]

#### Analisi della combinazione nº 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-14.30	-4.30	0.0000
-4.30	0.00	26.0000
0.00	19.20	0.0000

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 12.2196 [kPa] Pressione inf. 48.5963 [kPa] Piedritto destro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 36.3767 [kPa]

#### Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-14.30	-4.30	0.0000
-4.30	0.00	30.0000
0.00	4.90	0.0000
4.90	9.20	30.0000
9.20	19.20	0.0000

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 11.5302 [kPa] Pressione inf. 50.2023 [kPa] Piedritto destro Pressione sup. 11.5302 [kPa] Pressione inf. 50.2023 [kPa]

#### Analisi della combinazione nº 6

#### Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-14.30	-4.30	0.0000
-4.30	0.00	26.0000
0.00	4.90	0.0000
4.90	9.20	26.0000
9.20	19.20	0.0000

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 12.2196 [kPa] Pressione inf. 48.5963 [kPa] Piedritto destro Pressione sup. 12.2196 [kPa] Pressione inf. 48.5963 [kPa]

#### Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-14.30	19.20	0.0000

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 29.7478 [kPa] Piedritto destro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 29.7478 [kPa]

#### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 15.5765 [kPa] Pressione inf. 15.5765 [kPa]

#### Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[kPa]

#### Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

-14.30 19.20 0.0000

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 29.7478 [kPa] Piedritto destro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 29.7478 [kPa]

#### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 15.5765 [kPa] Pressione inf. 15.5765 [kPa]

#### Analisi della combinazione nº 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[kPa] -14.30 19.20 0.0000

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 29.7478 [kPa] Piedritto destro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 29.7478 [kPa]

#### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 15.5765 [kPa] Pressione inf. 15.5765 [kPa]

# Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[kPa] -14.30 19.20 0.0000

#### Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 29.7478 [kPa] Piedritto destro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 29.7478 [kPa]

#### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 15.5765 [kPa] Pressione inf. 15.5765 [kPa]

#### Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[kPa] -14.30 19.20 0.0000

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 29.7478 [kPa] Piedritto destro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 29.7478 [kPa]

#### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 15.5765 [kPa] Pressione inf. 15.5765 [kPa]

#### Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[kPa] -14.30 19.20 0.0000

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 29.7478 [kPa] Piedritto destro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 29.7478 [kPa]

#### Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

#### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 15.5765 [kPa] Pressione inf. 15.5765 [kPa]

# Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-14.30	19.20	0.0000

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0.0000 [kPa]	Pressione inf. 29.7478 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0.0000 [kPa]	Pressione inf. 29.7478 [kPa]

#### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 15.5765 [kPa] Pressione inf. 15.5765 [kPa]

# Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-14.30	19.20	0.0000

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 29.7478 [kPa] Piedritto destro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 29.7478 [kPa]

#### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 15.5765 [kPa] Pressione inf. 15.5765 [kPa]

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

# Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-14.30	19.20	0.0000

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0.0000 [kPa]	Pressione inf. 29.7478 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0.0000 [kPa]	Pressione inf. 29.7478 [kPa]

# Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-14.30	-4.30	0.0000
-4.30	0.00	15.0000
0.00	19.20	0.0000

# Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 5.7651 [kPa]	Pressione inf. 35.5129 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0.0000 [kPa]	Pressione inf. 29.7478 [kPa]

# Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-14.30	-4.30	0.0000
-4.30	0.00	20.0000
0.00	19.20	0.0000

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 7.6868 [kPa] Pressione inf. 37.4346 [kPa] Piedritto destro Pressione sup. 0.0000 [kPa] Pressione inf. 29.7478 [kPa]

#### Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-14.30	-4.30	0.0000
-4.30	0.00	15.0000
0.00	4.90	0.0000
4.90	9.20	15.0000
9.20	19.20	0.0000

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 5.7651 [kPa] Pressione inf. 35.5129 [kPa] Piedritto destro Pressione sup. 5.7651 [kPa] Pressione inf. 35.5129 [kPa]

# Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0.0000 [kPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-14.30	-4.30	0.0000
-4.30	0.00	20.0000
0.00	4.90	0.0000
4.90	9.20	20.0000
9.20	19.20	0.0000

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 7.6868 [kPa] Pressione inf. 37.4346 [kPa] Piedritto destro Pressione sup. 7.6868 [kPa] Pressione inf. 37.4346 [kPa]

# S.S. 284 Occidentale Etnea - Ammodernamento I° Lotto - Tratto Adrano Paternò Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

# Spostamenti

Spostamenti fondazione	(Combinazione n° 1)

ս <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	X [m]
0.00222	0.00002	0.15
0.00307	0.00001	1.28
0.00333	0.00000	2.45
0.00307	-0.00001	3.62
0.00222	-0.00002	4.75

#### Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione nº 1)

u <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	Y [m]
0.00222	0.00002	0.20
0.00223	0.00438	2.25
0.00223	0.01003	4.30

#### Spostamenti piedritto destro (Combinazione nº 1)

u <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	Y [m]
0.00222	-0.00002	0.20
0.00223	-0.00438	2.25
0.00223	-0.01003	4.30

#### Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	ս <sub>ջ</sub> [m]
0.15	0.00001	0.00151
1.28	0.00001	0.00238
2.45	0.00000	0.00266
3.62	-0.00001	0.00238
4.75	-0.00001	0.00151

#### Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	ս <sub>y</sub> [m]
0.20	0.00001	0.00151
2.25	0.00427	0.00152
4.30	0.00975	0.00152

#### Spostamenti piedritto destro (Combinazione nº 2)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	ս <sub>ջ</sub> [m]
-------	--------------------	--------------------

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

0.20	-0.00001	0.00151
2.25	-0.00427	0.00152
4.30	-0.00975	0.00152

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

u <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	X [m]
-0.00153	0.00952	0.15
0.00161	0.00951	1.28
0.00353	0.00950	2.45
0.00450	0.00949	3.62
0.00470	0.00948	4.75

#### Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione nº 3)

u <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	Y [m]
-0.00153	0.00952	0.20
-0.00152	0.02108	2.25
-0.00152	0.03582	4.30

#### Spostamenti piedritto destro (Combinazione nº 3)

ս <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	Y [m]
0.00470	0.00948	0.20
0.00470	0.00700	2.25
0.00471	0.00323	4.30

#### Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

u <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	X [m]
-0.00359	0.01009	0.15
0.00014	0.01008	1.28
0.00259	0.01007	2.45
0.00398	0.01006	3.62
0.00455	0.01005	4.75

#### Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione nº 4)

ս <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	Y [m]
-0.00359	0.01009	0.20
-0.00359	0.02276	2.25
-0.00358	0.03865	4.30

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

		meere vacea ar prima preg	9.4
Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]	
0.20	0.01005	0.00455	
2.25	0.00840	0.00456	
4.30	0.00552	0.00456	
0	.hivi		
Spostamenti fondazione (Con	ibinazione n° 5)		
X [m]	u <sub>x</sub> [m]	ս <sub>y</sub> [m]	
0.15	0.00003	0.00113	
1.28	0.00001	0.00319	
2.45	0.00000	0.00387	
3.62	-0.00001	0.00319	
4.75	-0.00003	0.00113	
Spostamenti piedritto sinistro	(Combinazione n° 5)		
V [m]	[ma]	[]	
Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]	
0.20	0.00003	0.00113	
2.25	0.00963	0.00114	
4.30	0.02242	0.00114	
	<b></b>		
Spostamenti piedritto destro (	Combinazione n° 5)		
Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]	
0.20	-0.00003	0.00113	
2.25	-0.00963	0.00114	
4.30	-0.02242	0.00114	
Spostamenti fondazione (Com	<u>ıbinazione n° 6)</u>		
X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]	
0.15	0.00002	0.00036	
1.28	0.00001	0.00251	
2.45	0.00000	0.00323	
3.62	-0.00001	0.00251	
4.75	-0.00002	0.00036	
Spostamenti piedritto sinistro	(Combinazione n° 6)		
Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]	
0.20	0.00002	0.00036	
2.25	0.00984	0.00036	
4.30	0.02288	0.00036	

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

Spostamenti	piedritto	destro	(Combinazione	n°	6)

ս <sub>չ</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	Y [m]
0.00036	-0.00002	0.20
0.00036	-0.00984	2.25
0.00036	-0.02288	4.30

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

u <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	X [m]
-0.01834	0.01712	0.15
-0.00952	0.01711	1.28
-0.00203	0.01710	2.45
0.00420	0.01709	3.62
0.00945	0.01708	4.75

#### Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione nº 7)

u <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	Y [m]
-0.01834	0.01712	0.20
-0.01833	0.03981	2.25
-0.01833	0.06631	4.30

# Spostamenti piedritto destro (Combinazione nº 7)

u <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	Y [m]
0.00945	0.01708	0.20
0.00946	0.02480	2.25
0.00946	0.03176	4.30

#### Spostamenti fondazione (Combinazione nº 8)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.15	0.01712	-0.00890
1.28	0.01711	-0.00297
2.45	0.01710	0.00159
3.62	0.01709	0.00505
4.75	0.01708	0.00775

#### Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione nº 8)

ս <sub>չ</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	Y [m]
-0.00890	0.01712	0.20

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

	Relazione di c	alcolo Vasca di prim	na pioggia	
2.25	0.03454	-0.00889		
4.30	0.05576	-0.00889		
Spostamenti piedritto destro (	Combinazione n° 8)			
Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	ս <sub>չ</sub> [m]		
0.20	0.01708	0.00775		
2.25	0.02019	0.00776		
4.30	0.02254	0.00776		
Spostamenti fondazione (Com	nbinazione n° 9)			
X [m]	u <sub>x</sub> [m]	ս <sub>ջ</sub> [m]		
0.15	0.01712	-0.00890		
1.28	0.01711	-0.00297		
2.45	0.01710	0.00159		
3.62	0.01709	0.00505		
4.75	0.01708	0.00775		
Spostamenti piedritto sinistro	(Combinazione n° 9)			
Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	ս <sub>ջ</sub> [m]		
0.20	0.01712	-0.00890		
2.25	0.03454	-0.00889		
4.30	0.05576	-0.00889		
Spostamenti piedritto destro (	Combinazione n° 9)			
Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	ս <sub>ջ</sub> [m]		
0.20	0.01708	0.00775		
2.25	0.02019	0.00776		
4.30	0.02254	0.00776		
Spostamenti fondazione (Com	nbinazione n° 10 <u>)</u>			
	·			
X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]		
0.15	0.01712	-0.01834		
1.28	0.01711	-0.00952		
2.45	0.01710	-0.00203		
3.62	0.01709	0.00420		
4.75	0.01708	0.00945		

# Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione nº 10)

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

	Relazione di c		
Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]	
0.20	0.01712	-0.01834	
2.25	0.03981	-0.01833	
4.30	0.06631	-0.01833	
Spostamenti piedritto destro	(Combinazione n° 10)		
Y [m]	ս <sub>×</sub> [m]	ս <sub>ջ</sub> [m]	
0.20	0.01708	0.00945	
2.25	0.02480	0.00946	
4.30	0.03176	0.00946	
Out and a second of the second			
Spostamenti fondazione (Con	nbinazione n° 11)		
X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]	
0.15	-0.01708	0.00945	
1.28	-0.01709	0.00420	
2.45	-0.01710	-0.00203	
3.62	-0.01711	-0.00952	
	0.04740	0.04004	
4.75	-0.01712	-0.01834	
		-0.01834	
Spostamenti piedritto sinistro	o (Combinazione n° 11)		
Spostamenti piedritto sinistro Y [m]	o (Combinazione n° 11) u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]	
Spostamenti piedritto sinistro Y [m] 0.20	u <sub>x</sub> [m] -0.01708	u <sub>y</sub> [m] 0.00945	
Spostamenti piedritto sinistro Y [m] 0.20 2.25	u <sub>x</sub> [m] -0.01708 -0.02480	<b>u<sub>y</sub> [m]</b> 0.00945 0.00946	
Spostamenti piedritto sinistro Y [m] 0.20	u <sub>x</sub> [m] -0.01708	u <sub>y</sub> [m] 0.00945	
Spostamenti piedritto sinistro Y [m] 0.20 2.25	u <sub>x</sub> [m] -0.01708 -0.02480 -0.03176	<b>u<sub>y</sub> [m]</b> 0.00945 0.00946	
Spostamenti piedritto sinistro  Y [m]  0.20  2.25  4.30	u <sub>x</sub> [m] -0.01708 -0.02480 -0.03176	<b>u<sub>y</sub> [m]</b> 0.00945 0.00946	
Spostamenti piedritto sinistro Y [m] 0.20 2.25 4.30  Spostamenti piedritto destro	u <sub>x</sub> [m] -0.01708 -0.02480 -0.03176  (Combinazione n° 11)	u <sub>y</sub> [m] 0.00945 0.00946 0.00946	
Spostamenti piedritto sinistro Y [m] 0.20 2.25 4.30  Spostamenti piedritto destro Y [m]	u <sub>x</sub> [m] -0.01708 -0.02480 -0.03176  (Combinazione n° 11)  u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m] 0.00945 0.00946 0.00946 u <sub>y</sub> [m]	
Spostamenti piedritto sinistro  Y [m]  0.20  2.25  4.30  Spostamenti piedritto destro  Y [m]  0.20	u <sub>x</sub> [m] -0.01708 -0.02480 -0.03176  (Combinazione n° 11)  u <sub>x</sub> [m] -0.01712	u <sub>y</sub> [m] 0.00945 0.00946 0.00946  u <sub>y</sub> [m] -0.01834	
Y [m] 0.20 2.25 4.30  Spostamenti piedritto destro  Y [m] 0.20 2.25 4.30	u <sub>x</sub> [m] -0.01708 -0.02480 -0.03176  (Combinazione n° 11)  u <sub>x</sub> [m] -0.01712 -0.03981 -0.06631	u <sub>y</sub> [m] 0.00945 0.00946 0.00946  u <sub>y</sub> [m] -0.01834 -0.01833	
Y [m] 0.20 2.25 4.30  Spostamenti piedritto destro  Y [m] 0.20 2.25	u <sub>x</sub> [m] -0.01708 -0.02480 -0.03176  (Combinazione n° 11)  u <sub>x</sub> [m] -0.01712 -0.03981 -0.06631	u <sub>y</sub> [m] 0.00945 0.00946 0.00946  u <sub>y</sub> [m] -0.01834 -0.01833	
Y [m] 0.20 2.25 4.30  Spostamenti piedritto destro  Y [m] 0.20 2.25 4.30  Spostamenti piedritto destro  2.25 4.30  X [m]	u <sub>x</sub> [m] -0.01708 -0.02480 -0.03176  (Combinazione n° 11)  u <sub>x</sub> [m] -0.01712 -0.03981 -0.06631  nbinazione n° 12)  u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m] 0.00945 0.00946 0.00946  u <sub>y</sub> [m] -0.01834 -0.01833 -0.01833	
Y [m] 0.20 2.25 4.30  Spostamenti piedritto destro  Y [m] 0.20 2.25 4.30  Spostamenti piedritto destro  X [m] 0.15	u <sub>x</sub> [m] -0.01708 -0.02480 -0.03176  (Combinazione n° 11)  u <sub>x</sub> [m] -0.01712 -0.03981 -0.06631  nbinazione n° 12)  u <sub>x</sub> [m] -0.01708	u <sub>y</sub> [m] 0.00945 0.00946 0.00946  u <sub>y</sub> [m] -0.01834 -0.01833 -0.01833	
Y [m] 0.20 2.25 4.30  Spostamenti piedritto destro  Y [m] 0.20 2.25 4.30  Spostamenti piedritto destro  X [m] 0.15 1.28	u <sub>x</sub> [m] -0.01708 -0.02480 -0.03176  (Combinazione n° 11)  u <sub>x</sub> [m] -0.01712 -0.03981 -0.06631  u <sub>x</sub> [m] -0.01708 -0.01708 -0.01709	u <sub>y</sub> [m] 0.00945 0.00946 0.00946  u <sub>y</sub> [m] -0.01834 -0.01833 -0.01833  u <sub>y</sub> [m] 0.00775 0.00505	
Y [m] 0.20 2.25 4.30  Spostamenti piedritto destro  Y [m] 0.20 2.25 4.30  Spostamenti piedritto destro  X [m] 0.15 1.28 2.45	u <sub>x</sub> [m] -0.01708 -0.02480 -0.03176  (Combinazione n° 11)  u <sub>x</sub> [m] -0.01712 -0.03981 -0.06631  u <sub>x</sub> [m] -0.01708 -0.01709 -0.01710	u <sub>y</sub> [m] 0.00945 0.00946 0.00946  u <sub>y</sub> [m] -0.01834 -0.01833 -0.01833  0.00775 0.00505 0.00159	
Y [m] 0.20 2.25 4.30  Spostamenti piedritto destro  Y [m] 0.20 2.25 4.30  Spostamenti piedritto destro  X [m] 0.15 1.28	u <sub>x</sub> [m] -0.01708 -0.02480 -0.03176  (Combinazione n° 11)  u <sub>x</sub> [m] -0.01712 -0.03981 -0.06631  u <sub>x</sub> [m] -0.01708 -0.01708 -0.01709	u <sub>y</sub> [m] 0.00945 0.00946 0.00946  u <sub>y</sub> [m] -0.01834 -0.01833 -0.01833  u <sub>y</sub> [m] 0.00775 0.00505	

Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

	Relazione di c	alcolo Vasca di prim	na pioggia	
Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)				
V [m]	u [m]	u [m]		
<b>Y [m]</b> 0.20	u <sub>x</sub> [m] -0.01708	u <sub>y</sub> [m]		
		0.00775		
2.25	-0.02019	0.00776		
4.30	-0.02254	0.00776		
Spostamenti piedritto destro	(Combinazione n° 12)			
Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	ս <sub>ջ</sub> [m]		
0.20	-0.01712	-0.00890		
2.25	-0.03454	-0.00889		
4.30	-0.05576	-0.00889		
Spostamenti fondazione (Con	nhinazione nº 13)			
opostamenti iondazione (oon	15111421011611 13j			
X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]		
0.15	-0.01708	0.00775		
1.28	-0.01709	0.00505		
2.45	-0.01710	0.00159		
3.62 4.75	-0.01711 -0.01712	-0.00297 -0.00890		
Spostamenti piedritto sinistro	(Combinazione n° 13)			
Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	ս <sub>ջ</sub> [m]		
0.20	-0.01708	0.00775		
2.25	-0.02019	0.00776		
4.30	-0.02254	0.00776		
Spostamenti piedritto destro	(Combinazione n° 13)			
Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	ս <sub>ջ</sub> [m]		
0.20	-0.01712	-0.00890		
2.25	-0.03454	-0.00889		
4.30	-0.05576	-0.00889		
Spostamenti fondazione (Con	nbinazione n° 14)			
		[m]		
X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]		
0.15	-0.01708	0.00945		
1.28	-0.01709 0.01710	0.00420		
2.45	-0.01710	-0.00203		
3.62	-0.01711	-0.00952		

-0.01834

4.75

-0.01712

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

ս <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	Y [m]
0.00945	-0.01708	0.20
0.00946	-0.02480	2.25
0.00946	-0.03176	4.30

### Spostamenti piedritto destro (Combinazione nº 14)

u <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	Y [m]
-0.01834	-0.01712	0.20
-0.01833	-0.03981	2.25
-0.01833	-0.06631	4.30

#### Spostamenti fondazione (Combinazione nº 15)

ս <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	X [m]
0.00171	0.00001	0.15
0.00236	0.00001	1.28
0.00256	0.00000	2.45
0.00236	-0.00001	3.62
0.00171	-0.00001	4.75

### Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione nº 15)

ս <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	Y [m]
0.00171	0.00001	0.20
0.00171	0.00337	2.25
0.00172	0.00772	4.30

### Spostamenti piedritto destro (Combinazione nº 15)

Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	ս <sub>ջ</sub> [m]
0.20	-0.00001	0.00171
2.25	-0.00337	0.00171
4.30	-0.00772	0.00172

# Spostamenti fondazione (Combinazione nº 16)

X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]
0.15	0.00476	-0.00001
1.28	0.00476	0.00173
2.45	0.00475	0.00269
3.62	0.00474	0.00306

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

	Relazione di c	alcolo Vasca di pri	ima pioggia
4.75	0.00474	0.00288	
Spostamenti piedritto sinistr	o (Combinazione n° 16)		
Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	ս <sub>y</sub> [m]	
0.20	0.00476	-0.00001	
2.25	0.01160	0.00000	
4.30	0.02038	0.00000	
Spostamenti piedritto destro	(Combinazione n° 16)		
Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	ս <sub>ջ</sub> [m]	
0.20	0.00474	0.00288	
2.25	0.00224	0.00289	
4.30	-0.00126	0.00289	
Spostamenti fondazione (Co	mbinazione n° 17)		
X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]	
0.15	0.00635	-0.00067	
1.28	0.00634	0.00146	
2.45	0.00633	0.00272	
3.62	0.00633	0.00330	
4.75	0.00632	0.00331	
Spostamenti piedritto sinistr	o (Combinazione n° 17)		
Y [m]	u <sub>x</sub> [m]	ս <sub>y</sub> [m]	
0.20	0.00635	-0.00067	
2.25	0.01441	-0.00067	
4.30	0.02473	-0.00067	
Spostamenti piedritto destro	(Combinazione n° 17)		
Y [m]	ս <sub>»</sub> [m]	ս <sub>ջ</sub> [m]	
0.20	0.00632	0.00331	
2.25	0.00416	0.00332	
4.30	0.00100	0.00332	
Spostamenti fondazione (Co	mbinazione n° 18)		
X [m]	u <sub>x</sub> [m]	u <sub>y</sub> [m]	
0.15	0.00002	0.00116	
1.28	0.00001	0.00242	

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

### Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione nº 18)

u <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	Y [m]
0.00116	0.00002	0.20
0.00117	0.00599	2.25
0.00117	0.01391	4.30

### Spostamenti piedritto destro (Combinazione nº 18)

ս <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	Y [m]
0.00116	-0.00002	0.20
0.00117	-0.00599	2.25
0.00117	-0.01391	4.30

# Spostamenti fondazione (Combinazione nº 19)

u <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	X [m]
0.00098	0.00002	0.15
0.00244	0.00001	1.28
0.00292	0.00000	2.45
0.00244	-0.00001	3.62
0.00098	-0.00002	4.75

### Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione nº 19)

ս <sub>ջ</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	Y [m]
0.00098	0.00002	0.20
0.00099	0.00687	2.25
0.00099	0.01598	4.30

# Spostamenti piedritto destro (Combinazione nº 19)

ս <sub>y</sub> [m]	u <sub>x</sub> [m]	Y [m]
0.00098	-0.00002	0.20
0.00099	-0.00687	2.25
0.00099	-0.01598	4.30

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

# Sollecitazioni

Sollecitazio	ni fondazione (Comb	oinazione n° 1)	
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-103.3564	-38.3697	75.5518
1.28	-67.3430	-21.5843	75.5518
2.45	-53.5096	1.6263	75.5518
3.62	-67.3430	24.5847	75.5518
4.75	-103.3564	38.3697	75.5518
Sollecitazio	ni piedritto sinistro (	Combinazione n° 1)	
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-103.3564	75.5905	39.2027
2.25	-12.9380	18.8976	19.6014
4.30	0.0000	0.0000	0.0000
Sollecitazio	ni piedritto destro (C	Combinazione n° 1)	
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-103.3564	-75.5905	39.2027
2.25	-12.9380	-18.8976	19.6014
4.30	0.0000	0.0000	0.0000
Sollecitazio	ni fondazione (Comb	oinazione n° 2)	
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-97.2216	-29.5898	71.0674
1.28	-68.7980	-17.4501	71.0674
2.45	-57.5655	1.2992	71.0674
3.62	-68.7980	19.7798	71.0674
4.75	-97.2216	29.5898	71.0674

### Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-97.2216	71.1038	30.1559
2.25	-12.1701	17.7760	15.0780
4.30	0.0000	0.0000	0.0000

#### Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m] M [kNm] V [k	N] N [kN]
--------------------	-----------

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

0.20	-97.2216	-71.1038	30.1559
2.25	-12.1701	-17.7760	15.0780
4.30	0.0000	0.0000	0.0000

### Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-200.2673	-39.2027	99.1765
1.28	-149.1619	-47.3282	99.1765
2.45	-100.0592	-30.1148	99.1765
3.62	-80.8830	3.2503	99.1765
4.75	-103.3564	37.4418	99.1765

### Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-200.2673	122.8642	39.2027
2.25	-37.1658	42.5345	19.6014
4.30	0.0000	0.0000	0.0000

#### Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione nº 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-103.3564	-75.5905	39.2027
2.25	-12.9380	-18.8976	19.6014
4.30	0.0000	0.0000	0.0000

#### Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-199.9271	-30.1560	96.1047
1.28	-159.7015	-41.0752	96.1047
2.45	-111.9574	-34.1826	96.1047
3.62	-85.1116	-5.6344	96.1047
4.75	-97.2216	28.4489	96.1047

#### Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-199.9271	121.2041	30.1559
2.25	-37.8465	42.8261	15.0780
4.30	0.0000	0.0000	0.0000

### Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

		Relazione di c	alcolo Vasca di prin	na pioggia	
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]		
0.20	-97.2216	-71.1038	30.1559		
2.25	-12.1701	-17.7760	15.0780		
4.30	0.0000	0.0000	0.0000		
Sollecitazio	oni fondazione (Com	binazione n° 5)			
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]		
0.15	-200.2673	-38.7782	122.8012		
1.28	-160.3102	-26.2159	122.8012		
2.45	-143.2417	1.8898	122.8012		
3.62	-160.3102	29.3355	122.8012		
4.75	-200.2673	38.7782	122.8012		
Sollecitazio	oni piedritto sinistro	(Combinazione n° 5)			
	-				
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]		
0.20	-200.2673	122.8642	39.2027		
2.25	-37.1658	42.5345	19.6014		
4.30	0.0000	0.0000	0.0000		
Sollecitazio	oni piedritto destro (	Combinazione n° 5)			
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]		
0.20	-200.2673	-122.8642	39.2027		
2.25	-37.1658	-42.5345	19.6014		
4.30	0.0000	0.0000	0.0000		
Sollecitazio	oni fondazione (Com	binazione n° 6)			
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]		
0.15	-199.9271	-30.0227	121.1420		
1.28	-167.3240	-22.3586	121.1420		
2.45	-152.6630	1.5784	121.1420		
3.62	-167.3240	24.8147	121.1420		
4.75	-199.9271	30.0227	121.1420		
O-H- W		(O-milional			
Sollecitazio	oni piedritto sinistro	(Combinazione n° 6)			
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]		
0.20	-100 0271	121 2041	30 1550		

30.1559

15.0780

0.0000

0.20

2.25

4.30

-199.9271

-37.8465

0.0000

121.2041

42.8261

0.0000

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

Sollecitazioni	piedritto	destro	(Combinazione	n°	6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-199.9271	-121.2041	30.1559
2.25	-37.8465	-42.8261	15.0780
4.30	0.0000	0.0000	0.0000

#### Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-222.8661	-27.1215	85.4929
1.28	-186.6887	-37.0643	87.7177
2.45	-137.1565	-47.4093	90.0322
3.62	-80.1875	-38.3443	92.3467
4.75	-67.0639	23.5769	94.5714

#### Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione nº 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-222.8661	128.0789	27.1215
2.25	-45.7926	49.5028	13.5608
4.30	0.0000	0.0000	0.0000

# Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione nº 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-67.0639	-52.0778	27.1215
2.25	-6.8421	-11.5023	13.5608
4.30	0.0000	0.0000	0.0000

### Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

M [kNm]	V [kN]	N [kN]
-222.8661	-33.1903	85.4929
-178.5936	-45.3579	87.7177
-118.5207	-53.5678	90.0322
-66.6425	-24.8194	92.3467
-67.0639	30.2823	94.5714
	-222.8661 -178.5936 -118.5207 -66.6425	-222.8661 -33.1903 -178.5936 -45.3579 -118.5207 -53.5678 -66.6425 -24.8194

#### Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-222.8661	128.0789	33.1903

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

2.25	-45.7926	49.5028	16.5952	
4.30	0.0000	0.0000	0.0000	
Sollecitazio	oni piedritto destro (C	Combinazione n° 8)		
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]	
- L3	IAI [KIAIII]	4 [m4]	[]	

16.5952

0.0000

# Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 9)

-6.8421

0.0000

2.25

4.30

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-222.8661	-33.1903	85.4929
1.28	-178.5936	-45.3579	87.7177
2.45	-118.5207	-53.5678	90.0322
3.62	-66.6425	-24.8194	92.3467
4.75	-67.0639	30.2823	94.5714

-11.5023

0.0000

#### Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione nº 9)

N [kN]	V [kN]	M [kNm]	Y [m]
33.1903	128.0789	-222.8661	0.20
16.5952	49.5028	-45.7926	2.25
0.0000	0.0000	0.0000	4.30

### Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione nº 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-67.0639	-52.0778	33.1903
2.25	-6.8421	-11.5023	16.5952
4.30	0.0000	0.0000	0.0000

# Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-222.8661	-27.1215	85.4929
1.28	-186.6887	-37.0643	87.7177
2.45	-137.1565	-47.4093	90.0322
3.62	-80.1875	-38.3443	92.3467
4.75	-67.0639	23.5769	94.5714

#### Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione nº 10)

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-222.8661	128.0789	27.1215
2.25	-45.7926	49.5028	13.5608
4.30	0.0000	0.0000	0.0000
	0.000	0.0000	0.0000
<u>Sollecitazio</u>	oni piedritto destro (	Combinazione n° 10)	
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-67.0639	-52.0778	27.1215
2.25	-6.8421	-11.5023	13.5608
4.30	0.0000	0.0000	0.0000
<u>Sollecitazio</u>	oni fondazione (Com	binazione n° 11 <u>)</u>	
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-67.0639	-23.5769	94.5714
1.28	-80.1875	42.4461	92.3467
2.45	-137.1565	47.4092	90.0322
3.62	-186.6887	37.0641	87.7177
4.75	-222.8661	27.1215	85.4929
		(Combinazione n° 11)	
<u>Sollecitazio</u>			N [kN]
<u>Sollecitazio</u> Y [m]	oni piedritto sinistro	(Combinazione n° 11)	
	oni piedritto sinistro M [kNm]	<u>(Combinazione n° 11)</u> V [kN]	N [kN]
Sollecitazio Y [m] 0.20	oni piedritto sinistro M [kNm] -67.0639	(Combinazione n° 11) V [kN] 52.0778	<b>N [kN]</b> 27.1215
Sollecitazio  Y [m]  0.20  2.25  4.30	M [kNm] -67.0639 -6.8421 0.0000	(Combinazione n° 11)  V [kN]  52.0778  11.5023	<b>N [kN]</b> 27.1215 13.5608
Sollecitazio Y [m] 0.20 2.25 4.30 Sollecitazio	M [kNm] -67.0639 -6.8421 0.0000	(Combinazione n° 11)  V [kN]  52.0778  11.5023  0.0000	<b>N [kN]</b> 27.1215 13.5608
Sollecitazio Y [m] 0.20 2.25 4.30 Sollecitazio Y [m]	M [kNm] -67.0639 -6.8421 0.0000 oni piedritto destro ( M [kNm] -222.8661	(Combinazione n° 11)  V [kN]  52.0778  11.5023  0.0000  Combinazione n° 11)	<b>N [kN]</b> 27.1215 13.5608 0.0000
Sollecitazio  Y [m] 0.20 2.25 4.30	M [kNm] -67.0639 -6.8421 0.0000 oni piedritto destro (	(Combinazione n° 11)  V [kN]  52.0778  11.5023  0.0000  Combinazione n° 11)  V [kN]	N [kN] 27.1215 13.5608 0.0000
Sollecitazio  Y [m]  0.20  2.25  4.30  Sollecitazio  Y [m]  0.20	M [kNm] -67.0639 -6.8421 0.0000 oni piedritto destro ( M [kNm] -222.8661	(Combinazione n° 11)  V [kN]  52.0778  11.5023  0.0000  Combinazione n° 11)  V [kN]  -128.0789	N [kN] 27.1215 13.5608 0.0000  N [kN] 27.1215
Sollecitazio  Y [m] 0.20 2.25 4.30  Sollecitazio  Y [m] 0.20 2.25 4.30	M [kNm] -67.0639 -6.8421 0.0000  oni piedritto destro (  M [kNm] -222.8661 -45.7926	V [kN] 52.0778 11.5023 0.0000  Combinazione n° 11)  V [kN] -128.0789 -49.5028 0.0000	N [kN] 27.1215 13.5608 0.0000  N [kN] 27.1215 13.5608
Sollecitazio  Y [m]  0.20  2.25  4.30  Sollecitazio  Y [m]  0.20  2.25  4.30  Sollecitazio	M [kNm] -67.0639 -6.8421 0.0000  oni piedritto destro (  M [kNm] -222.8661 -45.7926 0.0000  oni fondazione (Com	(Combinazione n° 11)  V [kN]  52.0778  11.5023  0.0000  Combinazione n° 11)  V [kN]  -128.0789  -49.5028  0.0000  binazione n° 12)	N [kN] 27.1215 13.5608 0.0000  N [kN] 27.1215 13.5608 0.0000
Sollecitazio Y [m] 0.20 2.25 4.30 Sollecitazio Y [m] 0.20 2.25 4.30 Sollecitazio X [m]	M [kNm] -67.0639 -6.8421 0.0000  M [kNm] -222.8661 -45.7926 0.0000  M [kNm] M [kNm]	(Combinazione n° 11)  V [kN]  52.0778  11.5023  0.0000  Combinazione n° 11)  V [kN]  -128.0789  -49.5028  0.0000  binazione n° 12)  V [kN]	N [kN] 27.1215 13.5608 0.0000  N [kN] 27.1215 13.5608 0.0000
Sollecitazio  Y [m] 0.20 2.25 4.30  Sollecitazio  Y [m] 0.20 2.25 4.30  Sollecitazio  X [m] 0.15	M [kNm] -67.0639 -6.8421 0.0000  Doi piedritto destro (  M [kNm] -222.8661 -45.7926 0.0000  Doi fondazione (Com  M [kNm] -67.0639	V [kN] 52.0778 11.5023 0.0000  Combinazione n° 11)  V [kN] -128.0789 -49.5028 0.0000  binazione n° 12)  V [kN] -30.2823	N [kN] 27.1215 13.5608 0.0000  N [kN] 27.1215 13.5608 0.0000  N [kN] 94.5714
Sollecitazio  Y [m] 0.20 2.25 4.30  Sollecitazio  Y [m] 0.20 2.25 4.30  Sollecitazio  X [m] 0.15 1.28	M [kNm] -67.0639 -6.8421 0.0000  Doni piedritto destro (  M [kNm] -222.8661 -45.7926 0.0000  Doni fondazione (Com  M [kNm] -67.0639 -66.6425	(Combinazione n° 11)  V [kN]  52.0778  11.5023  0.0000  Combinazione n° 11)  V [kN]  -128.0789  -49.5028  0.0000  binazione n° 12)  V [kN]  -30.2823  29.7537	N [kN] 27.1215 13.5608 0.0000  N [kN] 27.1215 13.5608 0.0000  N [kN] 94.5714 92.3467
Sollecitazio  Y [m] 0.20 2.25 4.30  Sollecitazio  Y [m] 0.20 2.25 4.30  Sollecitazio  X [m] 0.15	M [kNm] -67.0639 -6.8421 0.0000  Doi piedritto destro (  M [kNm] -222.8661 -45.7926 0.0000  Doi fondazione (Com  M [kNm] -67.0639	V [kN] 52.0778 11.5023 0.0000  Combinazione n° 11)  V [kN] -128.0789 -49.5028 0.0000  binazione n° 12)  V [kN] -30.2823	N [kN] 27.1215 13.5608 0.0000  N [kN] 27.1215 13.5608 0.0000  N [kN] 94.5714

Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

	Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia				
Sollecitazio	oni piedritto sinistro	(Combinazione n° 12)			
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]		
0.20	-67.0639	52.0778	33.1903		
2.25	-6.8421	11.5023	16.5952		
4.30	0.0000	0.0000	0.0000		
<u>Sollecitazio</u>	oni piedritto destro (	Combinazione n° 12)			
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]		
0.20	-222.8661	-128.0789	33.1903		
2.25	-45.7926	-49.5028	16.5952		
4.30	0.0000	0.0000	0.0000		
Sollecitazio	oni fondazione (Com	ıbinazione n° 13)			
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]		
0.15	-67.0639	-30.2823	94.5714		
1.28	-66.6425	29.7537	92.3467		
2.45	-118.5207	55.1191	90.0322		
3.62	-178.5936	45.3578	87.7177		
4.75	-222.8661	33.1903	85.4929		
Sollecitazio Y [m]	oni piedritto sinistro M [kNm]	(Combinazione n° 13) V [kN]	N [kN]		
0.20	-67.0639	52.0778	33.1903		
2.25	-6.8421	11.5023	16.5952		
4.30	0.0000	0.0000	0.0000		
Sollecitazio	oni piedritto destro (	Combinazione n° 13)			
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]		
0.20	-222.8661	-128.0789	33.1903		
2.25	-45.7926	-49.5028	16.5952		
4.30	0.0000	0.0000	0.0000		
<u>Sollecitazio</u>	oni fondazione (Com	ibinazione n° 14)			
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]		
0.15	-67.0639	-23.5769	94.5714		
1.28	-80.1875	42.4461	92.3467		
2.45	-137.1565	47.4092	90.0322		
3.62	-186.6887	37.0641	87.7177		

4.75

-222.8661

27.1215

85.4929

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

### Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione nº 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-67.0639	52.0778	27.1215
2.25	-6.8421	11.5023	13.5608
4.30	0.0000	0.0000	0.0000

#### Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione nº 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-222.8661	-128.0789	27.1215
2.25	-45.7926	-49.5028	13.5608
4.30	0.0000	0.0000	0.0000

### Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-79.5049	-29.5152	58.1168
1.28	-51.8023	-16.6033	58.1168
2.45	-41.1612	1.2510	58.1168
3.62	-51.8023	18.9113	58.1168
4.75	-79.5049	29.5152	58.1168

### Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-79.5049	58.1466	30.1559
2.25	-9.9523	14.5366	15.0780
4.30	0.0000	0.0000	0.0000

# Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-79.5049	-58.1466	30.1559
2.25	-9.9523	-14.5366	15.0780
4.30	0.0000	0.0000	0.0000

### Sollecitazioni fondazione (Combinazione nº 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-127.9604	-30.1559	69.9291
1.28	-91.8250	-29.8204	69.9291
2.45	-63.5962	-14.2484	69.9291
3.62	-58.2663	8.6899	69.9291

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

		Relazione di ca	ilcolo Vasca di prima pioggia	
4.75	-79.5049	29.0750	69.9291	
Sollecitazio	oni piedritto sinistro	(Combinazione n° 16)		
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]	
0.20	-127.9604	81.7834	30.1559	
2.25	-22.0662	26.3551	15.0780	
4.30	0.0000	0.0000	0.0000	
Sollecitazio	oni piedritto destro (C	Combinazione n° 16)		
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]	
0.20	-79.5049	-58.1466	30.1559	
2.25	-9.9523	-14.5366	15.0780	
4.30	0.0000	0.0000	0.0000	
Sollecitazio	oni fondazione (Coml	binazione n° 17)		
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]	
0.15	-144.1122	-30.1560	73.8666	
1.28	-105.7111	-34.0498	73.8666	
2.45	-71.5717	-19.6415	73.8666	
3.62	-60.5999	5.0210	73.8666	
4.75	-79.5049	28.9144	73.8666	
Sollecitazio	oni piedritto sinistro	(Combinazione n° 17)		
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]	
0.20	-144.1122	89.6623	30.1559	
2.25	-26.1042	30.2945	15.0780	
4.30	0.0000	0.0000	0.0000	
<u>Sollecitazio</u>	oni piedritto destro (C	Combinazione n° 17)		
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]	
0.20	-79.5049	-58.1466	30.1559	
2.25	-9.9523	-14.5366	15.0780	
4.30	0.0000	0.0000	0.0000	
Sollecitazio	oni fondazione (Coml	binazione n° 18)		
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]	
0.15	-127.9604	-29.7194	81.7415	

81.7415

1.28

-98.2859

-18.9191

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

2.45	-86.0273	1.3827	81.7415
3.62	-98.2859	21.2867	81.7415
4.75	-127.9604	29.7194	81.7415

#### Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione nº 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-127.9604	81.7834	30.1559
2.25	-22.0662	26.3551	15.0780
4.30	0.0000	0.0000	0.0000

### Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione nº 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-127.9604	-81.7834	30.1559
2.25	-22.0662	-26.3551	15.0780
4.30	0.0000	0.0000	0.0000

#### Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.15	-144.1122	-29.7875	89.6164
1.28	-113.7804	-19.6911	89.6164
2.45	-100.9827	1.4267	89.6164
3.62	-113.7804	22.0785	89.6164
4.75	-144.1122	29.7875	89.6164

### Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione nº 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-144.1122	89.6623	30.1559
2.25	-26.1042	30.2945	15.0780
4.30	0.0000	0.0000	0.0000

# Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione nº 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.20	-144.1122	-89.6623	30.1559
2.25	-26.1042	-30.2945	15.0780
4.30	0.0000	0.0000	0.0000

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

### Pressioni terreno

#### Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	σ <sub>t</sub> [kPa]
0.15	22
1.28	31
2.45	33
3.62	31
4.75	22

### Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	$\sigma_t$ [kPa]
0.15	15
1.28	24
2.45	27
3.62	24
4.75	15

#### Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

σ <sub>t</sub> [kPa]	X [m]
0	0.15
16	1.28
35	2.45
45	3.62
47	4.75

# Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	$\sigma_t$ [kPa]
0.15	0
1.28	1
2.45	26
3.62	40
4.75	46

### Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

σ <sub>t</sub> [kPa]	X [m]
11	0.15
32	1.28
39	2.45
32	3.62
11	4.75

# Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σե [kPa]
A [111]	Ο τ [κι α]

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

0.15	4	
1.28	25	
2.45	32	
3.62	25	
4.75	4	

# Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

σ <sub>t</sub> [kPa]	X [m]
0	0.15
0	1.28
0	2.45
42	3.62
95	4.75

### Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

[m]	σ <sub>t</sub> [kPa]
0.15	0
1.28	0
2.45	16
3.62	50
4.75	78

### Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

σ <sub>t</sub> [kPa]	X [m]
0	0.15
0	1.28
16	2.45
50	3.62
78	4.75

### Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

σ <sub>t</sub> [kPa]	X [m]
0	0.15
0	1.28
0	2.45
42	3.62
95	4.75

# Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

σ <sub>t</sub> [kPa]	X [m]
95	0.15
42	1.28
0	2.45
0	3.62
0	4.75

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

### Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)

σ <sub>t</sub> [kPa]	X [m]
78	0.15
50	1.28
16	2.45
0	3.62
0	4.75

#### Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	σ <sub>t</sub> [kPa]
0.15	78
1.28	50
2.45	16
3.62	0
4.75	0

### Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

σ <sub>t</sub> [kPa]	X [m]
95	0.15
42	1.28
0	2.45
0	3.62
0	4.75

#### Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

σ <sub>t</sub> [kPa]	X [m]
17	0.15
24	1.28
26	2.45
24	3.62
17	4.75

#### Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)

σ <sub>t</sub> [kPa]	X [m]
0	0.15
17	1.28
27	2.45
31	3.62
29	4.75

### Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)

σ <sub>t</sub> [kPa]	X [m]
C	0.15

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

1.28	15		
2.45	27		
3.62	33		
4.75	33		

# Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	σ <sub>t</sub> [kPa]
0.15	12
1.28	24
2.45	28
3.62	24
4.75	12

# Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	σ <sub>t</sub> [kPa]
0.15	10
1.28	24
2.45	29
3.62	24
4.75	10

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

### Verifiche combinazioni SLU

#### Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

N

X Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m

M Momento flettente, espresso in kNm

V Taglio, espresso in kN

Sforzo normale, espresso in kN

Nu Sforzo normale ultimo, espressa in kN

Mu Momento ultimo, espressa in kNm

A<sub>fi</sub> Area armatura inferiore, espresse in mq
A<sub>fs</sub> Area armatura superiore, espresse 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

Asw Area armature trasversali nella sezione, espressa in mq

#### Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	М	N	$N_{u}$	$\mathbf{M}_{\mathrm{u}}$	$A_{fi}$	${\sf A}_{\sf fs}$	cs
1	0.15	103.36 (103.36)	75.55	211.93	289.92	0.002199	0.001257	2.81
2	1.28	67.34 (74.14)	75.55	308.99	303.22	0.002199	0.001257	4.09
3	2.45	53.51 (54.02)	75.55	451.34	322.72	0.002199	0.001257	5.97
4	3.62	67.34 (75.09)	75.55	304.47	302.60	0.002199	0.001257	4.03
5	4.75	103.36 (103.36)	75.55	211.93	289.92	0.002199	0.001257	2.81

#### Verifiche taglio

N°	X	$\mathbf{A}_{sw}$	V	$\mathbf{V}_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.15	0.000000	-38.37	183.61	0.00	0.00	4.785
2	1.28	0.000000	-21.58	183.61	0.00	0.00	8.507
3	2.45	0.000000	1.63	183.61	0.00	0.00	112.902
4	3.62	0.000000	24.58	183.61	0.00	0.00	7.469
5	4.75	0.000000	38.37	183.61	0.00	0.00	4.785

#### Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

N°	Х	M	N	$N_u$	Mu	$A_{fi}$	$A_{fs}$	cs
1	0.20	-103.36 (-103.36)	39.20	95.38	-251.46	0.003801	0.003041	2.43
2	2.25	-12.94 (-17.19)	19.60	310.62	-272.41	0.003801	0.003041	15.85
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

Verifich	ne taglio						
N°	X	$A_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.20	0.000000	75.59	171.73	0.00	0.00	2.272
2	2.25	0.000000	18.90	169.28	0.00	0.00	8.958
3	4.30	0.000000	0.00	179.71	0.00	0.00	100.000

#### Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

### Verifiche presso-flessione

N°	Х	М	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathrm{u}}$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.20	-103.36 (-103.36)	39.20	95.38	-251.46	0.003801	0.003041	2.43
2	2.25	-12.94 (-17.19)	19.60	310.62	-272.41	0.003801	0.003041	15.85
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

#### Verifiche taglio

FS	$V_{Rcd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rd}$	V	$A_{sw}$	Х	N°
2.272	0.00	0.00	171.73	-75.59	0.000000	0.20	1
8.958	0.00	0.00	169.28	-18.90	0.000000	2.25	2
100.000	0.00	0.00	179.71	0.00	0.000000	4.30	3

### Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

#### Verifiche presso-flessione

2.98
4.04
5.41
4.00
2.98

### Verifiche taglio

N°	Х	$A_{sw}$	V	$\mathbf{V}_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.15	0.000000	-29.59	183.02	0.00	0.00	6.185
2	1.28	0.000000	-17.45	183.02	0.00	0.00	10.488
3	2.45	0.000000	1.30	183.02	0.00	0.00	140.877
4	3.62	0.000000	19.78	183.02	0.00	0.00	9.253

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

5	4.75	0.000000	29.59	183.02	0.00	0.00	6.185
-	1	0.00000	_0.00	.00.02	0.00	0.00	0.1

### Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

#### Verifiche presso-flessione

CS	$A_{fs}$	$A_{fi}$	$M_{\rm u}$	$N_u$	N	М	Х	N°
2.57	0.003041	0.003801	-249.71	77.46	30.16	-97.22 (-97.22)	0.20	1
16.47	0.003041	0.003801	-266.35	248.36	15.08	-12.17 (-16.17)	2.25	2
1000.00	0.003041	0.003801	0.00	0.00	0.00	0.00 (0.00)	4.30	3

#### Verifiche taglio

FS	$V_{Rcd}$	$V_{Rsd}$	$\mathbf{V}_{Rd}$	V	$A_{sw}$	X	N°
2.399	0.00	0.00	170.60	71.10	0.000000	0.20	1
9.491	0.00	0.00	168.71	17.78	0.000000	2.25	2
100.000	0.00	0.00	166.83	0.00	0.000000	4.30	3

#### Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathrm{u}}$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	cs
1	0.20	-97.22 (-97.22)	30.16	77.46	-249.71	0.003801	0.003041	2.57
2	2.25	-12.17 (-16.17)	15.08	248.36	-266.35	0.003801	0.003041	16.47
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

#### Verifiche taglio

N°	Х	$\mathbf{A}_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{\sf Rcd}$	FS
1	0.20	0.000000	-71.10	170.60	0.00	0.00	2.399
2	2.25	0.000000	-17.78	168.71	0.00	0.00	9.491
3	4.30	0.000000	0.00	179.71	0.00	0.00	100.000

# Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

N°	Х	M	N	$N_{\rm u}$	$M_{\rm u}$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.15	200.27 (200.27)	99.18	138.60	279.88	0.002199	0.001257	1.40
2	1.28	149.16 (164.07)	99.18	171.94	284.45	0.002199	0.001257	1.73
3	2.45	100.06 (109.55)	99.18	269.64	297.83	0.002199	0.001257	2.72
4	3.62	80.88 (81.91)	99.18	378.72	312.77	0.002199	0.001257	3.82
5	4.75	103.36 (115.15)	99.18	254.76	295.79	0.002199	0.001257	2.57
Verific	ne taglio X	$A_sw$	V	$oldsymbol{V}_Rd$	$oldsymbol{V}_Rsd$	${\sf V}_{\sf Rcd}$		FS
1	0.15	0.000000	-39.20	186.71	0.00	0.00		4.763
2	1.28	0.000000	-47.33	186.71	0.00	0.00		3.945
3	2.45	0.000000	-30.11	186.71	0.00	0.00		6.200
_			0.05	100 71	0.00	0.00		57.445
4	3.62	0.000000	3.25	186.71	0.00	0.00		37.443

#### Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	X M	N	Nu	Mu	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.20 -200.27 (-200.27)	39.20	48.33	-246.88	0.003801	0.003041	1.23
2	2.25 -37.17 (-46.74)	19.60	105.89	-252.48	0.003801	0.003041	5.40
3	4.30 0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00
3	4.30 0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003601	0.003	0041

#### Verifiche taglio

N°	Х	$\mathbf{A}_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{\sf Rcd}$	FS
1	0.20	0.000000	122.86	171.73	0.00	0.00	1.398
2	2.25	0.000000	42.53	169.28	0.00	0.00	3.980
3	4.30	0.000000	0.00	166.83	0.00	0.00	100.000

# Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

$\mathbf{M}_{u}$ $\mathbf{A}_{fi}$	Mu	$N_u$	N	M	Х	N°
1.46 0.003801 0.003	-251.46	95.38	39.20	-103.36 (-103.36)	0.20	1
2.41 0.003801 0.003	-272.41	310.62	19.60	-12.94 (-17.19)	2.25	2
0.00 0.003801 0.003	0.00	0.00	0.00	0.00 (0.00)	4.30	3

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

Verifich	ne taglio						
N°	X	$\mathbf{A}_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.20	0.000000	-75.59	171.73	0.00	0.00	2.272
2	2.25	0.000000	-18.90	169.28	0.00	0.00	8.958
3	4.30	0.000000	0.00	179.71	0.00	0.00	100.000

### Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche pres	sso-flessione
----------------	---------------

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A}_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.15	199.93 (199.93)	96.10	134.25	279.28	0.002199	0.001257	1.40
2	1.28	159.70 (172.64)	96.10	157.22	282.43	0.002199	0.001257	1.64
3	2.45	111.96 (122.72)	96.10	228.85	292.24	0.002199	0.001257	2.38
4	3.62	85.11 (86.89)	96.10	340.11	307.48	0.002199	0.001257	3.54
5	4.75	97.22 (106.18)	96.10	269.55	297.82	0.002199	0.001257	2.80

			ta		

N°	X	$\mathbf{A}_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.15	0.000000	-30.16	186.31	0.00	0.00	6.178
2	1.28	0.000000	-41.08	186.31	0.00	0.00	4.536
3	2.45	0.000000	-34.18	186.31	0.00	0.00	5.450
4	3.62	0.000000	-5.63	186.31	0.00	0.00	33.066
5	4.75	0.000000	28.45	186.31	0.00	0.00	6.549

### Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

Verifiche	presso-flessione

N°	Х	M	N	$N_{u}$	Mu	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.20	-199.93 (-199.93)	30.16	37.07	-245.78	0.003801	0.003041	1.23
2	2.25	-37.85 (-47.48)	15.08	79.35	-249.90	0.003801	0.003041	5.26
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

# Verifiche taglio

FS	$V_{Rcd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rd}$	V	$A_{sw}$	X	N°
1.408	0.00	0.00	170.60	121.20	0.000000	0.20	1
3.939	0.00	0.00	168.71	42.83	0.000000	2.25	2
100.000	0.00	0.00	179.71	0.00	0.000000	4.30	3

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

# <u>Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

Verifiche	presso-flessione
v ettiliette	pressuriessione

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.20	-97.22 (-97.22)	30.16	77.46	-249.71	0.003801	0.003041	2.57
2	2.25	-12.17 (-16.17)	15.08	248.36	-266.35	0.003801	0.003041	16.47
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

#### Verifiche taglio

N°	X	$A_{sw}$	V	$\mathbf{V}_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$\mathbf{V}_{Rcd}$	FS
1	0.20	0.000000	-71.10	170.60	0.00	0.00	2.399
2	2.25	0.000000	-17.78	168.71	0.00	0.00	9.491
3	4.30	0.000000	0.00	179.71	0.00	0.00	100.000

#### Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$M_{\rm u}$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.15	200.27 (200.27)	122.80	174.65	284.82	0.002199	0.001257	1.42
2	1.28	160.31 (168.57)	122.80	211.13	289.81	0.002199	0.001257	1.72
3	2.45	143.24 (143.84)	122.80	252.24	295.45	0.002199	0.001257	2.05
4	3.62	160.31 (169.55)	122.80	209.77	289.63	0.002199	0.001257	1.71
5	4.75	200.27 (200.27)	122.80	174.65	284.82	0.002199	0.001257	1.42

#### Verifiche taglio

N°	Х	$A_sw$	V	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.15	0.000000	-38.78	189.81	0.00	0.00	4.895
2	1.28	0.000000	-26.22	189.81	0.00	0.00	7.240
3	2.45	0.000000	1.89	189.81	0.00	0.00	100.442
4	3.62	0.000000	29.34	189.81	0.00	0.00	6.470
5	4.75	0.000000	38.78	189.81	0.00	0.00	4.895

#### Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 5 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

Verifich	Verifiche presso-flessione										
N°	X	N	I N	$N_{u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$A_{fi}$	${f A}_{\sf fs}$	CS			
1	0.20	-200.27 (-200.27	) 39.20	48.33	-246.88	0.003801	0.003041	1.23			
2	2.25	-37.17 (-46.74	) 19.60	105.89	-252.48	0.003801	0.003041	5.40			
3	4.30	0.00 (0.00	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00			
Verifich	ne taglio										
N°	X	$A_{sw}$	V	$\mathbf{V}_{Rd}$	$\mathbf{V}_{Rsd}$	$V_{Rcd}$		FS			
1	0.20	0.000000	122.86	171.73	0.00	0.00		1.398			
2	2.25	0.000000	42.53	169.28	0.00	0.00		3.980			
3	4.30	0.000000	0.00	166.83	0.00	0.00		100.000			

### Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	Х	IVI	N	Nu	IVI <sub>u</sub>	Afi	Afs	CS
1	0.20	-200.27 (-200.27)	39.20	48.33	-246.88	0.003801	0.003041	1.23
2	2.25	-37.17 (-46.74)	19.60	105.89	-252.48	0.003801	0.003041	5.40
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

### Verifiche taglio

N°	X	$\mathbf{A}_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.20	0.000000	-122.86	171.73	0.00	0.00	1.398
2	2.25	0.000000	-42.53	169.28	0.00	0.00	3.980
3	4.30	0.000000	0.00	179.71	0.00	0.00	100.000

### Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

N°	X	М	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$A_{fi}$	$\mathbf{A}_{fs}$	cs
1	0.15	199.93 (199.93)	121.14	172.39	284.51	0.002199	0.001257	1.42
2	1.28	167.32 (174.37)	121.14	200.32	288.33	0.002199	0.001257	1.65
3	2.45	152.66 (153.16)	121.14	231.43	292.60	0.002199	0.001257	1.91
4	3.62	167.32 (175.14)	121.14	199.34	288.20	0.002199	0.001257	1.65
5	4.75	199.93 (199.93)	121.14	172.39	284.51	0.002199	0.001257	1.42

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

Verifiche taglio												
N°	X	$A_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS					
1	0.15	0.000000	-30.02	189.60	0.00	0.00	6.315					
2	1.28	0.000000	-22.36	189.60	0.00	0.00	8.480					
3	2.45	0.000000	1.58	189.60	0.00	0.00	120.118					
4	3.62	0.000000	24.81	189.60	0.00	0.00	7.640					
5	4.75	0.000000	30.02	189.60	0.00	0.00	6.315					

#### Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

### Verifiche presso-flessione

N°	Х	M	N	$N_u$	$M_u$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	cs
1	0.20	-199.93 (-199.93)	30.16	37.07	-245.78	0.003801	0.003041	1.23
2	2.25	-37.85 (-47.48)	15.08	79.35	-249.90	0.003801	0.003041	5.26
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

#### Verifiche taglio

FS	$V_{Rcd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rd}$	V	$A_{sw}$	Х	N°
1.408	0.00	0.00	170.60	121.20	0.000000	0.20	1
3.939	0.00	0.00	168.71	42.83	0.000000	2.25	2
100.000	0.00	0.00	179.71	0.00	0.000000	4.30	3

### Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 6 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$M_{\rm u}$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.20	-199.93 (-199.93)	30.16	37.07	-245.78	0.003801	0.003041	1.23
2	2.25	-37.85 (-47.48)	15.08	79.35	-249.90	0.003801	0.003041	5.26
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

#### Verifiche taglio

FS	$V_{Rcd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rd}$	V	$A_{sw}$	Х	N°
1.408	0.00	0.00	170.60	-121.20	0.000000	0.20	1
3.939	0.00	0.00	168.71	-42.83	0.000000	2.25	2
100.000	0.00	0.00	166.83	0.00	0.000000	4.30	3

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

### <u>Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{u}$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.15	222.87 (222.87)	85.49	105.63	275.36	0.002199	0.001257	1.24
2	1.28	186.69 (198.36)	87.72	122.81	277.72	0.002199	0.001257	1.40
3	2.45	137.16 (152.09)	90.03	168.07	283.92	0.002199	0.001257	1.87
4	3.62	80.19 (92.27)	92.35	302.61	302.35	0.002199	0.001257	3.28
5	4.75	67.06 (74.49)	94.57	400.96	315.82	0.002199	0.001257	4.24

#### Verifiche taglio

N°	X	$\mathbf{A}_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.15	0.000000	-27.12	184.92	0.00	0.00	6.818
2	1.28	0.000000	-37.06	185.21	0.00	0.00	4.997
3	2.45	0.000000	-47.41	185.51	0.00	0.00	3.913
4	3.62	0.000000	-38.34	185.82	0.00	0.00	4.846
5	4.75	0.000000	23.58	186.11	0.00	0.00	7.894

#### Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

### Verifiche presso-flessione

N°	Х	M	N	$N_u$	$M_{\rm u}$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.20	-222.87 (-222.87)	27.12	29.82	-245.08	0.003801	0.003041	1.10
2	2.25	-45.79 (-56.93)	13.56	59.05	-247.92	0.003801	0.003041	4.35
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

#### Verifiche taglio

N°	Х	$\mathbf{A}_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.20	0.000000	128.08	170.22	0.00	0.00	1.329
2	2.25	0.000000	49.50	168.52	0.00	0.00	3.404
3	4.30	0.000000	0.00	166.83	0.00	0.00	100.000

# <u>Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 7 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

N°	Х		M N	N N <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	$A_{fi}$	$A_{fs}$	cs
1	0.20	-67.06 (-67.0	6) 27.1	2 101.95	-252.10	0.003801	0.003041	3.76
2	2.25	-6.84 (-9.4	3) 13.50	6 404.93	-281.58	0.003801	0.003041	29.86
3	4.30	0.00 (0.0	0.0	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00
<u>Verifich</u>	ne taglio							
N°	X	$A_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$		FS
1	0.20	0.000000	-52.08	170.22	0.00	0.00		3.269
2	2.25	0.000000	-11.50	168.52	0.00	0.00		14.651
3	4.30	0.000000	0.00	166.83	0.00	0.00		100.000

# <u>Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{u}$	$M_{\rm u}$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.15	222.87 (222.87)	85.49	105.63	275.36	0.002199	0.001257	1.24
2	1.28	178.59 (192.88)	87.72	126.53	278.23	0.002199	0.001257	1.44
3	2.45	118.52 (135.39)	90.03	190.87	287.04	0.002199	0.001257	2.12
4	3.62	66.64 (74.46)	92.35	389.78	314.29	0.002199	0.001257	4.22
5	4.75	67.06 (76.60)	94.57	387.65	314.00	0.002199	0.001257	4.10

### Verifiche taglio

N°	X	$\mathbf{A}_{sw}$	V	$\mathbf{V}_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.15	0.000000	-33.19	184.92	0.00	0.00	5.571
2	1.28	0.000000	-45.36	185.21	0.00	0.00	4.083
3	2.45	0.000000	-53.57	185.51	0.00	0.00	3.463
4	3.62	0.000000	-24.82	185.82	0.00	0.00	7.487
5	4.75	0.000000	30.28	186.11	0.00	0.00	6.146

# <u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 8 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

N°	X	M	N	$N_u$	Mu	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.20	-222.87 (-222.87)	33.19	36.60	-245.74	0.003801	0.003041	1.10
2	2.25	-45.79 (-56.93)	16.60	72.65	-249.25	0.003801	0.003041	4.38
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

Verifich	ne taglio						
N°	х	$\mathbf{A}_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.20	0.000000	128.08	170.98	0.00	0.00	1.335
2	2.25	0.000000	49.50	168.90	0.00	0.00	3.412
3	4.30	0.000000	0.00	166.83	0.00	0.00	100.000

#### Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 8 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

Verifiche pre	sso-flessione
---------------	---------------

N°	Χ	М	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$A_{fi}$	${\sf A_{fs}}$	CS
1	0.20	-67.06 (-67.06)	33.19	125.92	-254.43	0.003801	0.003041	3.79
2	2.25	-6.84 (-9.43)	16.60	514.26	-292.23	0.003801	0.003041	30.99
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

#### Verifiche taglio

N°	Х	$A_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.20	0.000000	-52.08	170.98	0.00	0.00	3.283
2	2.25	0.000000	-11.50	168.90	0.00	0.00	14.684
3	4.30	0.000000	0.00	166.83	0.00	0.00	100.000

# <u>Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

N°	X	M	N	$N_{u}$	$M_{\rm u}$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.15	222.87 (222.87)	85.49	105.63	275.36	0.002199	0.001257	1.24
2	1.28	178.59 (192.88)	87.72	126.53	278.23	0.002199	0.001257	1.44
3	2.45	118.52 (135.39)	90.03	190.87	287.04	0.002199	0.001257	2.12
4	3.62	66.64 (74.46)	92.35	389.78	314.29	0.002199	0.001257	4.22
5	4.75	67.06 (76.60)	94.57	387.65	314.00	0.002199	0.001257	4.10

Verifiche	taglio
v emilione	lagilo

N°	X	$A_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.15	0.000000	-33.19	184.92	0.00	0.00	5.571
2	1.28	0.000000	-45.36	185.21	0.00	0.00	4.083
3	2.45	0.000000	-53.57	185.51	0.00	0.00	3.463
4	3.62	0.000000	-24.82	185.82	0.00	0.00	7.487
5	4.75	0.000000	30.28	186.11	0.00	0.00	6.146

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

### Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 9 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

Verifiche	presso-flessione

N°	X	M	N	$N_u$	$M_u$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.20	-222.87 (-222.87)	33.19	36.60	-245.74	0.003801	0.003041	1.10
2	2.25	-45.79 (-56.93)	16.60	72.65	-249.25	0.003801	0.003041	4.38
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

#### Verifiche taglio

N°	Х	$\mathbf{A}_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{\sf Rcd}$	FS
1	0.20	0.000000	128.08	170.98	0.00	0.00	1.335
2	2.25	0.000000	49.50	168.90	0.00	0.00	3.412
3	4.30	0.000000	0.00	166.83	0.00	0.00	100.000

#### Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 9 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

### Verifiche presso-flessione

Ν°	X	М	N	$N_u$	$M_u$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	cs
1	0.20	-67.06 (-67.06)	33.19	125.92	-254.43	0.003801	0.003041	3.79
2	2.25	-6.84 (-9.43)	16.60	514.26	-292.23	0.003801	0.003041	30.99
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

#### Verifiche taglio

N°	X	$A_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.20	0.000000	-52.08	170.98	0.00	0.00	3.283
2	2.25	0.000000	-11.50	168.90	0.00	0.00	14.684
3	4.30	0.000000	0.00	166.83	0.00	0.00	100.000

#### Verifica sezioni fondazione [Combinazione nº 10 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

N°	X	M	N	$N_u$	$M_{\rm u}$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	cs
1	0.15	222.87 (222.87)	85.49	105.63	275.36	0.002199	0.001257	1.24

_ , ,					
Relazione	di calcolo	1/2002	Aı.	nrıma	ninaais
INCIAZIONE	ui caicoio	vasca	uı	villia	DIOUUIA

2	1.28	186.69 (198.36)	87.72	122.81	277.72	0.002199	0.001257	1.40
3	2.45	137.16 (152.09)	90.03	168.07	283.92	0.002199	0.001257	1.87
4	3.62	80.19 (92.27)	92.35	302.61	302.35	0.002199	0.001257	3.28
5	4.75	67.06 (74.49)	94.57	400.96	315.82	0.002199	0.001257	4.24
<u>Verifich</u>	ne taglio							
N°	Х	$A_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$		FS
		Asw	•					
1	0.15	0.000000	-27.12	184.92	0.00	0.00		6.818
1 2			-					_
	0.15	0.000000	-27.12	184.92	0.00	0.00		6.818
2	0.15 1.28	0.000000 0.000000	-27.12 -37.06	184.92 185.21	0.00	0.00		6.818 4.997
2 3	0.15 1.28 2.45	0.000000 0.000000 0.000000	-27.12 -37.06 -47.41	184.92 185.21 185.51	0.00 0.00 0.00	0.00 0.00 0.00		6.818 4.997 3.913
2 3 4	0.15 1.28 2.45 3.62	0.000000 0.000000 0.000000 0.000000	-27.12 -37.06 -47.41 -38.34	184.92 185.21 185.51 185.82	0.00 0.00 0.00 0.00	0.00 0.00 0.00 0.00		6.818 4.997 3.913 4.846

### <u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 10 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

Verifiche presso-flessione
----------------------------

N°	Х	M	N	$N_{u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	cs
1	0.20	-222.87 (-222.87)	27.12	29.82	-245.08	0.003801	0.003041	1.10
2	2.25	-45.79 (-56.93)	13.56	59.05	-247.92	0.003801	0.003041	4.35
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

Verifich	e taglio

N°	X	$A_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.20	0.000000	128.08	170.22	0.00	0.00	1.329
2	2.25	0.000000	49.50	168.52	0.00	0.00	3.404
3	4.30	0.000000	0.00	166.83	0.00	0.00	100.000

### Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 10 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

N°	X	М	N	$N_u$	$\mathbf{M}_{\mathrm{u}}$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.20	-67.06 (-67.06)	27.12	101.95	-252.10	0.003801	0.003041	3.76
2	2.25	-6.84 (-9.43)	13.56	404.93	-281.58	0.003801	0.003041	29.86
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

Verifiche	taglio
A CHILICHIC	layiio

N°	X	$A_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
----	---	----------	---	----------	--------------------	-----------	----

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

1	0.20	0.000000	-52.08	170.22	0.00	0.00	3.269
2	2.25	0.000000	-11.50	168.52	0.00	0.00	14.651
3	4.30	0.000000	0.00	166.83	0.00	0.00	100.000

#### <u>Verifica sezioni fondazione [Combinazione nº 11 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathrm{u}}$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.15	67.06 (74.49)	94.57	400.96	315.82	0.002199	0.001257	4.24
2	1.28	80.19 (93.56)	92.35	297.78	301.69	0.002199	0.001257	3.22
3	2.45	137.16 (152.09)	90.03	168.07	283.92	0.002199	0.001257	1.87
4	3.62	186.69 (198.36)	87.72	122.81	277.72	0.002199	0.001257	1.40
5	4.75	222.87 (222.87)	85.49	105.63	275.36	0.002199	0.001257	1.24

#### Verifiche taglio

N°	X	${\sf A}_{\sf sw}$	V	$\mathbf{V}_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.15	0.000000	-23.58	186.11	0.00	0.00	7.894
2	1.28	0.000000	42.45	185.82	0.00	0.00	4.378
3	2.45	0.000000	47.41	185.51	0.00	0.00	3.913
4	3.62	0.000000	37.06	185.21	0.00	0.00	4.997
5	4.75	0.000000	27.12	184.92	0.00	0.00	6.818

### <u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 11 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

# Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$A_{fi}$	${\sf A}_{\sf fs}$	cs
1	0.20	-67.06 (-67.06)	27.12	101.95	-252.10	0.003801	0.003041	3.76
2	2.25	-6.84 (-9.43)	13.56	404.93	-281.58	0.003801	0.003041	29.86
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

#### Verifiche taglio

FS	$V_{Rcd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rd}$	V	$A_{sw}$	Х	N°
3.269	0.00	0.00	170.22	52.08	0.000000	0.20	1
14.651	0.00	0.00	168.52	11.50	0.000000	2.25	2
100.000	0.00	0.00	179.71	0.00	0.000000	4.30	3

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

### Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 11 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	Х	M	N	$N_{u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.20	-222.87 (-222.87)	27.12	29.82	-245.08	0.003801	0.003041	1.10
2	2.25	-45.79 (-56.93)	13.56	59.05	-247.92	0.003801	0.003041	4.35
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

#### Verifiche taglio

N°	Х	$A_{sw}$	V	$\mathbf{V}_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$\mathbf{V}_{Rcd}$	FS
1	0.20	0.000000	-128.08	170.22	0.00	0.00	1.329
2	2.25	0.000000	-49.50	168.52	0.00	0.00	3.404
3	4.30	0.000000	0.00	166.83	0.00	0.00	100.000

#### <u>Verifica sezioni fondazione [Combinazione nº 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A}_{fi}$	$A_fs$	CS
1	0.15	67.06 (76.60)	94.57	387.65	314.00	0.002199	0.001257	4.10
2	1.28	66.64 (76.01)	92.35	380.22	312.98	0.002199	0.001257	4.12
3	2.45	118.52 (135.88)	90.03	190.12	286.94	0.002199	0.001257	2.11
4	3.62	178.59 (192.88)	87.72	126.53	278.23	0.002199	0.001257	1.44
5	4.75	222.87 (222.87)	85.49	105.63	275.36	0.002199	0.001257	1.24

### Verifiche taglio

N°	X	$A_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.15	0.000000	-30.28	186.11	0.00	0.00	6.146
2	1.28	0.000000	29.75	185.82	0.00	0.00	6.245
3	2.45	0.000000	55.12	185.51	0.00	0.00	3.366
4	3.62	0.000000	45.36	185.21	0.00	0.00	4.083
5	4.75	0.000000	33.19	184.92	0.00	0.00	5.571

# <u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

<b>D</b> , ,					
Relazione	di calcolo	Vasca	Мı	nrıma	ninadia
I (CIUZIONC	ai caicoic	Vaoca	uı	priiria	pioggia

N°	X	М	N	$N_{\rm u}$	$M_{\rm u}$	$A_{fi}$	${\sf A}_{\sf fs}$	CS
1 0	.20	-67.06 (-67.06)	33.19	125.92	-254.43	0.003801	0.003041	3.79
2 2	.25	-6.84 (-9.43)	16.60	514.26	-292.23	0.003801	0.003041	30.99
3 4	.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00
Verifiche ta	alio							
N°	X	$A_{sw}$	V	$\mathbf{V}_{Rd}$	$\mathbf{V}_{Rsd}$	V <sub>Rcd</sub>		FS
		0.000000	52.08	170.98	0.00	0.00		3.283
2 2	.25 0	0.000000	11.50	168.90	0.00	0.00		14.684
3 4	.30 0	0.000000	0.00	166.83	0.00	0.00		100.000
<b>/erifica se</b> Base sezion		edritto destro [Co B = 100 cm	ombinazione r	° 12 - SLU (Caso /	<u> </u>	na Vert. posi	tivo ]	
Altezza sez		H = 0.3000 m						
Verifiche pr	esso-fle	ssione						
N°	X	М	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$A_{fi}$	$\mathbf{A}_{fs}$	CS
1 0	.20	-222.87 (-222.87)	33.19	36.60	-245.74	0.003801	0.003041	1.10
2 2	.25	-45.79 (-56.93)	16.60	72.65	-249.25	0.003801	0.003041	4.38
3 4	.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00
Verifiche ta	<u>glio</u>							
N°	X	$A_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{Rsd}$	$V_{Rcd}$		FS
1 0	.20 0	.000000 -	128.08	170.98	0.00	0.00		1.335
2 2	.25	0.000000	-49.50	168.90	0.00	0.00		3.412
3 4	.30 0	0.000000	0.00	166.83	0.00	0.00		100.000
Verifica se	zioni fo	ndazione [Combi	nazione n° 13	- SLU (Caso A2-N	12) - Sisma V	ert. positivo	1	
Base sezior	ne	B = 100 cm						
Altezza sez	ione	H = 0.4000 m						
Verifiche pr								
N°	X	M		<b>N</b> <sub>u</sub>	M <sub>u</sub>	<b>A</b> fi	A <sub>fs</sub>	CS
	.15	67.06 (76.60)		387.65	314.00	0.002199	0.001257	4.10
	.28	66.64 (76.01)		380.22	312.98	0.002199	0.001257	4.12
	.45	118.52 (135.88)		190.12	286.94	0.002199	0.001257	2.11
4 3	.62	178.59 (192.88)		126.53	278.23	0.002199	0.001257	1.44
		222 07 (222 07)	85.49	105.63	275.36	0.002199	0.001257	1.24
	.75	222.87 (222.87)	03.49	100.00	270.00	0.002100	0.001201	1.2
		222.01 (222.01)	65.49	100.00	270.00	0.002100	0.001201	

 $\boldsymbol{V}_{\text{Rd}}$ 

 $\textbf{V}_{\text{Rsd}}$ 

 $\textbf{V}_{\text{Rcd}}$ 

٧

N°

X

 $\boldsymbol{A}_{\text{sw}}$ 

FS

## Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

1	0.15	0.000000	-30.28	186.11	0.00	0.00	6.146
2	1.28	0.000000	29.75	185.82	0.00	0.00	6.245
3	2.45	0.000000	55.12	185.51	0.00	0.00	3.366
4	3.62	0.000000	45.36	185.21	0.00	0.00	4.083
5	4.75	0.000000	33.19	184.92	0.00	0.00	5.571

#### <u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	Х	М	N	$N_u$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.20	-67.06 (-67.06)	33.19	125.92	-254.43	0.003801	0.003041	3.79
2	2.25	-6.84 (-9.43)	16.60	514.26	-292.23	0.003801	0.003041	30.99
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

#### Verifiche taglio

N°	Х	$A_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.20	0.000000	52.08	170.98	0.00	0.00	3.283
2	2.25	0.000000	11.50	168.90	0.00	0.00	14.684
3	4.30	0.000000	0.00	166.83	0.00	0.00	100.000

## Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo ]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

#### Verifiche presso-flessione

CS	$A_{fs}$	$A_{fi}$	$M_{\rm u}$	$N_u$	N	M	Х	N°
1.10	0.003041	0.003801	-245.74	36.60	33.19	-222.87 (-222.87)	0.20	1
4.38	0.003041	0.003801	-249.25	72.65	16.60	-45.79 (-56.93)	2.25	2
1000.00	0.003041	0.003801	0.00	0.00	0.00	0.00 (0.00)	4.30	3

### Verifiche taglio

N°	Х	$A_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$\mathbf{V}_{Rcd}$	FS
1	0.20	0.000000	-128.08	170.98	0.00	0.00	1.335
2	2.25	0.000000	-49.50	168.90	0.00	0.00	3.412
3	4.30	0.000000	0.00	166.83	0.00	0.00	100.000

#### Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

		94.57 92.35	<b>N</b> <sub>u</sub> 400.96 297.78	<b>M</b> <sub>u</sub> 315.82 301.69	<b>A</b> <sub>fi</sub> 0.002199 0.002199	<b>A</b> <sub>fs</sub> 0.001257	
1 0.15 2 1.28 3 2.45 4 3.62	67.06 (74.49) 80.19 (93.56) 137.16 (152.09)	94.57 92.35	400.96 297.78	315.82	0.002199	0.001257	4.24
1 0.15 2 1.28 3 2.45 4 3.62	67.06 (74.49) 80.19 (93.56) 137.16 (152.09)	94.57 92.35	400.96 297.78	315.82	0.002199	0.001257	4.24
<ol> <li>1.28</li> <li>2.45</li> <li>3.62</li> </ol>	80.19 (93.56) 137.16 (152.09)	92.35	297.78				4.24
3 2.45 4 3.62	137.16 (152.09)			301.69	0.002100		
4 3.62	,	90.03	160.07		0.002133	0.001257	3.22
	186.69 (198.36)		168.07	283.92	0.002199	0.001257	1.87
5 4.75		87.72	122.81	277.72	0.002199	0.001257	1.40
	222.87 (222.87)	85.49	105.63	275.36	0.002199	0.001257	1.24
Verifiche taglio							
N° X	$A_{sw}$	V	$\mathbf{V}_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$		FS
1 0.15	0.000000	-23.58	186.11	0.00	0.00		7.894
2 1.28	0.000000	42.45	185.82	0.00	0.00		4.378
3 2.45	0.000000	47.41	185.51	0.00	0.00		3.913
4 3.62	0.000000	37.06	185.21	0.00	0.00		4.997
5 4.75	0.000000	27.12	184.92	0.00	0.00		6.818

N°	X	М	N	$N_{\rm u}$	Mu	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
1	0.20	-67.06 (-67.06)	27.12	101.95	-252.10	0.003801	0.003041	3.76
2	2.25	-6.84 (-9.43)	13.56	404.93	-281.58	0.003801	0.003041	29.86
3	4.30	0.00 (0.00)	0.00	0.00	0.00	0.003801	0.003041	1000.00

Verifich	<u>e taglio</u>						
N°	X	$\mathbf{A}_{sw}$	V	$\mathbf{V}_{Rd}$	$\mathbf{V}_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.20	0.000000	52.08	170.22	0.00	0.00	3.269
2	2.25	0.000000	11.50	168.52	0.00	0.00	14.651
3	4.30	0.000000	0.00	179.71	0.00	0.00	100.000

### Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	Mu	$A_{fi}$	$A_fs$	CS
1	0.20	-222.87 (-222.87)	27.12	29.82	-245.08	0.003801	0.003041	1.10

2	2.25	-45.79 (-5	66.93) 13.	56 5	9.05 -247.92	0.003801	0.003041 4.35
3	4.30	0.00 (	(0.00) 0.	00	0.00 0.00	0.003801	0.003041 1000.00
\							
verifici	<u>ie taglio</u>						
N°	X	$A_{sw}$	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	FS
1	0.20	0.000000	-128.08	170.22	0.00	0.00	1.329
2	2.25	0.000000	-49.50	168.52	0.00	0.00	3.404
3	4.30	0.000000	0.00	166.83	0.00	0.00	100.000

## Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

### 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

 $\sigma_{\!\scriptscriptstyle fl}$  Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore, espresse in kPa

σ<sub>is</sub> Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espresse in kPa

 $\sigma_{c}$  Tensione nel calcestruzzo, espresse in kPa

 $au_{c}$  Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espresse in kPa

A<sub>sw</sub> Area armature trasversali nella sezione, espressa in mq

#### <u>Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 15 - SLE (Quasi Permanente)]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{\text{fi}}$	$\sigma_{c}$
1	0.15	79.50	58.12	0.002199	0.001257	35014	104273	3882
2	1.28	51.80	58.12	0.002199	0.001257	23802	63738	2559
3	2.45	41.16	58.12	0.002199	0.001257	19466	48209	2050
4	3.62	51.80	58.12	0.002199	0.001257	23802	63738	2559
5	4.75	79.50	58.12	0.002199	0.001257	35014	104273	3882

#### Verifiche taglio

N°	Х	$\mathbf{A}_{sw}$	V	$ au_{c}$
1	0.15	0.000000	-29.52	-99
2	1.28	0.000000	-16.60	-56
3	2.45	0.000000	1.25	4
4	3.62	0.000000	18.91	64
5	4 75	0.000000	29.52	99

#### Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	Х	М	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{\text{fs}}$	$\sigma_{\text{fi}}$	$\sigma_{c}$
1	0.20	-79.50	30.16	0.003801	0.003041	118646	37338	5089
2	2.25	-9.95	15.08	0.003801	0.003041	13062	5220	653
3	4.30	0.00	0.00	0.003801	0.003041	0	0	0

## Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

Verifiche taglio				
N°	X	$\mathbf{A}_{sw}$	V	$ au_{c}$
1	0.20	0.000000	58.15	274
2	2.25	0.000000	14.54	68
3	4.30	0.000000	0.00	0

## Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 15 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	${\sf A}_{\sf fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{\text{fi}}$	$\sigma_{c}$
1	0.20	-79.50	30.16	0.003801	0.003041	118646	37338	5089
2	2.25	-9.95	15.08	0.003801	0.003041	13062	5220	653
3	4.30	0.00	0.00	0.003801	0.003041	0	0	0

#### Verifiche taglio

$ au_{c}$	V	$A_{sw}$	Х	N°
-274	-58.15	0.000000	0.20	1
-68	-14.54	0.000000	2.25	2
0	0.00	0.000000	4.30	3

## <u>Verifica sezioni fondazione [Combinazione nº 16 - SLE (Frequente)]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

### Verifiche presso-flessione

N°	Х	M	N	$\mathbf{A}_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{\text{fs}}$	$\sigma_{\text{fi}}$	$\sigma_{c}$
1	0.15	127.96	69.93	0.002199	0.001257	55152	172787	6209
2	1.28	91.82	69.93	0.002199	0.001257	40581	119844	4488
3	2.45	63.60	69.93	0.002199	0.001257	29154	78542	3140
4	3.62	58.27	69.93	0.002199	0.001257	26987	70756	2885
5	4.75	79.50	69.93	0.002199	0.001257	35601	101808	3900

## Verifiche taglio

N°	Х	$A_{sw}$	V	τ <sub>c</sub>
1	0.15	0.000000	-30.16	-101
2	1.28	0.000000	-29.82	-100
3	2.45	0.000000	-14.25	-48
4	3.62	0.000000	8.69	29
5	4.75	0.000000	29.08	98

## Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

#### Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 16 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	Х	М	N	$A_{fi}$	$A_fs$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{c}$
1	0.20	-127.96	30.16	0.003801	0.003041	193907	59170	8163
2	2.25	-22.07	15.08	0.003801	0.003041	31858	10695	1422
3	4.30	0.00	0.00	0.003801	0.003041	0	0	0

#### Verifiche taglio

N°	X	$A_{sw}$	V	$ au_c$
1	0.20	0.000000	81.78	385
2	2.25	0.000000	26.36	124
3	4.30	0.000000	0.00	0

### Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 16 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

#### Verifiche presso-flessione

$\sigma_{c}$	$\sigma_{\text{fi}}$	$\sigma_{fs}$	$A_{fs}$	${f A}_{\sf fi}$	N	М	X	N°
5089	37338	118646	0.003041	0.003801	30.16	-79.50	0.20	1
653	5220	13062	0.003041	0.003801	15.08	-9.95	2.25	2
0	0	0	0.003041	0.003801	0.00	0.00	4.30	3

## Verifiche taglio

$ au_{c}$	V	$A_{sw}$	X	N°
-274	-58.15	0.000000	0.20	1
-68	-14.54	0.000000	2.25	2
0	0.00	0.000000	4.30	3

#### Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{c}$

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

1	0.15	144.11	73.87	0.002199	0.001257	61860	195629	6985	
2	1.28	105.71	73.87	0.002199	0.001257	46384	139357	5156	
3	2.45	71.57	73.87	0.002199	0.001257	32579	89387	3527	
4	3.62	60.60	73.87	0.002199	0.001257	28121	73357	3002	
5	4.75	79.50	73.87	0.002199	0.001257	35794	100990	3906	

#### Verifiche taglio

$ au_{c}$	V	$A_{sw}$	Х	N°
-101	-30.16	0.000000	0.15	1
-114	-34.05	0.000000	1.28	2
-66	-19.64	0.000000	2.45	3
17	5.02	0.000000	3.62	4
97	28.91	0.000000	4.75	5

### Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 17 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	Х	M	N	${\sf A}_{\sf fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{c}$
1	0.20	-144.11	30.16	0.003801	0.003041	218995	66447	9187
2	2.25	-26.10	15.08	0.003801	0.003041	38128	12517	1679
3	4.30	0.00	0.00	0.003801	0.003041	0	0	0

# Verifiche taglio

N°	Х	$A_{sw}$	V	$ au_{c}$
1	0.20	0.000000	89.66	422
2	2.25	0.000000	30.29	143
3	4.30	0.000000	0.00	0

# Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 17 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

#### Verifiche presso-flessione

$\sigma_{c}$	$\sigma_{\text{fi}}$	$\sigma_{fs}$	$A_{fs}$	${\sf A}_{\sf fi}$	N	M	Х	N°
5089	37338	118646	0.003041	0.003801	30.16	-79.50	0.20	1
653	5220	13062	0.003041	0.003801	15.08	-9.95	2.25	2
0	0	0	0.003041	0.003801	0.00	0.00	4.30	3

#### Verifiche taglio

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

$ au_c$	V	$A_{sw}$	X	N°
-274	-58.15	0.000000	0.20	1
-68	-14.54	0.000000	2.25	2
0	0.00	0.000000	4.30	3

### Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{\text{fs}}$	$\sigma_{\text{fi}}$	$\sigma_{c}$
1	0.15	127.96	81.74	0.002199	0.001257	55758	170298	6229
2	1.28	98.29	81.74	0.002199	0.001257	43779	126838	4814
3	2.45	86.03	81.74	0.002199	0.001257	38819	108899	4229
4	3.62	98.29	81.74	0.002199	0.001257	43779	126838	4814
5	4.75	127.96	81.74	0.002199	0.001257	55758	170298	6229

#### Verifiche taglio

$ au_c$	V	$A_{sw}$	Х	N°
-100	-29.72	0.000000	0.15	1
-64	-18.92	0.000000	1.28	2
5	1.38	0.000000	2.45	3
72	21.29	0.000000	3.62	4
100	29.72	0.000000	4.75	5

### Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 18 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A}_{fi}$	${\sf A_{fs}}$	$\sigma_{fs}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{c}$
1	0.20	-127.96	30.16	0.003801	0.003041	193907	59170	8163
2	2.25	-22.07	15.08	0.003801	0.003041	31858	10695	1422
3	4.30	0.00	0.00	0.003801	0.003041	0	0	0

## Verifiche taglio

N°	Х	$A_{sw}$	V	$ au_{c}$
1	0.20	0.000000	81.78	385
2	2.25	0.000000	26.36	124
3	4.30	0.000000	0.00	0

## Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

### Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 18 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{\text{fs}}$	$\sigma_{\text{fi}}$	$\sigma_{c}$
1	0.20	-127.96	30.16	0.003801	0.003041	193907	59170	8163
2	2.25	-22.07	15.08	0.003801	0.003041	31858	10695	1422
3	4 30	0.00	0.00	0.003801	0.003041	0	0	0

#### Verifiche taglio

$ au_{c}$	V	$A_{sw}$	Х	N°
-385	-81.78	0.000000	0.20	1
-124	-26.36	0.000000	2.25	2
0	0.00	0.000000	4.30	3

## Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$A_{fi}$	${\sf A}_{\sf fs}$	$\sigma_{\text{fs}}$	$\sigma_{\text{fi}}$	$\sigma_{c}$
1	0.15	144.11	89.62	0.002199	0.001257	62671	192308	7011
2	1.28	113.78	89.62	0.002199	0.001257	50432	147879	5566
3	2.45	100.98	89.62	0.002199	0.001257	45258	129145	4955
4	3.62	113.78	89.62	0.002199	0.001257	50432	147879	5566
5	4.75	144.11	89.62	0.002199	0.001257	62671	192308	7011

## Verifiche taglio

$ au_c$	V	$A_{sw}$	X	N°
-100	-29.79	0.000000	0.15	1
-66	-19.69	0.000000	1.28	2
5	1.43	0.000000	2.45	3
74	22.08	0.000000	3.62	4
100	29 79	0.000000	4 75	5

#### Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

Verific	Verifiche presso-flessione											
N°	X	М	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{\text{fs}}$	$\sigma_{\text{fi}}$	$\sigma_{c}$				
1	0.20	-144.11	30.16	0.003801	0.003041	218995	66447	9187				
2	2.25	-26.10	15.08	0.003801	0.003041	38128	12517	1679				
3	4.30	0.00	0.00	0.003801	0.003041	0	0	0				
<u>Verific</u>	che taglio											
N°	X	$\mathbf{A}_{sw}$		V	$ au_{c}$							
1	0.20	0.000000	89.6	66	422							
2	2.25	0.000000	30.2	29	143							
3	4.30	0.000000	0.0	00	0							

### Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

### Verifiche presso-flessione

N°	Х	M	N	$A_{fi}$	$A_{fs}$	$\sigma_{\text{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{c}$
1	0.20	-144.11	30.16	0.003801	0.003041	218995	66447	9187
2	2.25	-26.10	15.08	0.003801	0.003041	38128	12517	1679
3	4 30	0.00	0.00	0.003801	0.003041	0	0	0

# Verifiche taglio

N°	Х	$A_{sw}$	V	$ au_{ m c}$
1	0.20	0.000000	-89.66	-422
2	2.25	0.000000	-30.29	-143
3	4.30	0.000000	0.00	0

## Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

### Verifiche fessurazione

Simbologia ador	ttata ed unità	di misura
-----------------	----------------	-----------

N° Indice sezione

X<sub>i</sub> Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m

M<sub>p</sub> Momento, espresse in kNmM<sub>n</sub> Momento, espresse in kNm

w<sub>k</sub> Ampiezza fessure, espresse in m

w<sub>lim</sub> Apertura limite fessure, espresse in m

s Distanza media tra le fessure, espresse in m

 $\varepsilon_{sm}$  Deformazione nelle fessure, espresse in [%]

#### Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 15 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	$A_{fi}$	$A_{fs}$	Мр	Mn	M	w	$\mathbf{W}_{\text{lim}}$	Sm	€sm
1	0.15	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	79.50	0.00004	0.00020	0.07916	0.032
2	1.28	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	51.80	0.00002	0.00020	0.07916	0.018
3	2.45	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	41.16	0.00002	0.00020	0.07916	0.014
4	3.62	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	51.80	0.00002	0.00020	0.07916	0.018
5	4.75	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	79.50	0.00004	0.00020	0.07916	0.032

### Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione nº 15 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	Х	$A_{fi}$	$A_{fs}$	Мр	Mn	M	w	$\mathbf{w}_{lim}$	Sm	€sm
1	0.20	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-79.50	0.00006	0.00020	0.08787	0.039
2	2.25	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-9.95	0.00000	0.00020	0.00000	0.000
3	4.30	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	0.00	0.00000	0.00020	0.00000	0.000

#### Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione nº 15 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	Х	$A_{fi}$	$A_{fs}$	Мр	Mn	M	w	$\mathbf{W}_{lim}$	Sm	€sm
1	0.20	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-79.50	0.00006	0.00020	0.08787	0.039
2	2.25	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-9.95	0.00000	0.00020	0.00000	0.000
3	4.30	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	0.00	0.00000	0.00020	0.00000	0.000

### Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 16 - SLE (Frequente)]

N°	X	${f A}_{{\sf fi}}$	${\sf A}_{\sf fs}$	Мр	Mn	М	w	$\mathbf{W}_{lim}$	$\mathbf{s}_{m}$	$\epsilon_{\sf sm}$
1	0.15	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	127.96	0.00009	0.00030	0.07916	0.065
2	1.28	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	91.82	0.00005	0.00030	0.07916	0.039
3	2.45	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	63.60	0.00003	0.00030	0.07916	0.022
4	3.62	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	58.27	0.00003	0.00030	0.07916	0.020
5	4.75	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	79.50	0.00004	0.00030	0.07916	0.031

### Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

•••	.,	_	_							
N°	Х	$A_{fi}$	$A_{fs}$	Мр	Mn	M	w	$\mathbf{W}_{lim}$	S <sub>m</sub>	<b>€</b> sm
1	0.20	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-127.96	0.00011	0.00030	0.08787	0.074
2	2.25	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-22.07	0.00000	0.00030	0.00000	0.000

0.00 0.00000

0.00030

0.00000

0.000

-24.99

#### Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione nº 16 - SLE (Frequente)]

4.30 0.003801 0.003041

3

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione nº 16 - SLE (Frequente)]

26.20

N°	X	$A_{fi}$	$\mathbf{A}_{fs}$	Мр	Mn	М	w	$\mathbf{W}_{lim}$	$\mathbf{s}_{m}$	€ <sub>sm</sub>
1	0.20	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-79.50	0.00006	0.00030	0.08787	0.039
2	2.25	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-9.95	0.00000	0.00030	0.00000	0.000
3	4.30	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	0.00	0.00000	0.00030	0.00000	0.000

#### Verifica fessurazione fondazione [Combinazione nº 17 - SLE (Rara)]

N°	X	$A_{fi}$	$\mathbf{A}_{fs}$	Мр	Mn	M	w	$\mathbf{W}_{lim}$	Sm	€ <sub>sm</sub>
1	0.15	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	144.11	0.00010	0.10000	0.07916	0.076
2	1.28	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	105.71	0.00007	0.10000	0.07916	0.049
3	2.45	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	71.57	0.00004	0.10000	0.07916	0.026
4	3.62	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	60.60	0.00003	0.10000	0.07916	0.021
5	4.75	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	79.50	0.00004	0.10000	0.07916	0.030

### Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione nº 17 - SLE (Rara)]

N°	Х	$A_fi$	$A_{fs}$	Мр	Mn	М	W	$\mathbf{W}_{lim}$	$\mathbf{S}_{m}$	$\epsilon_{\sf sm}$
1	0.20	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-144.11	0.00013	0.10000	0.08787	0.086
2	2.25	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-26.10	0.00002	0.10000	0.08787	0.011
3	4.30	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	0.00	0.00000	0.10000	0.00000	0.000

### Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione nº 17 - SLE (Rara)]

N°	Х	$A_{fi}$	$A_{fs}$	Мр	Mn	M	W	$\mathbf{W}_{lim}$	$\mathbf{S}_{m}$	$\epsilon_{\sf sm}$
1	0.20	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-79.50	0.00006	0.10000	0.08787	0.039
2	2.25	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-9.95	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
3	4.30	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	0.00	0.00000	0.10000	0.00000	0.000

### Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

N°	X	$\mathbf{A}_{fi}$	${\sf A}_{\sf fs}$	Мр	Mn	M	w	$\mathbf{W}_{lim}$	$\mathbf{S}_{m}$	<b>€</b> sm
1	0.15	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	127.96	0.00009	0.00030	0.07916	0.063
2	1.28	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	98.29	0.00006	0.00030	0.07916	0.043
3	2.45	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	86.03	0.00005	0.00030	0.07916	0.034
4	3.62	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	98.29	0.00006	0.00030	0.07916	0.043
5	4.75	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	127.96	0.00009	0.00030	0.07916	0.063
<u>Verif</u>	ica fess	urazione pi	edritto sinis	tro [Combina	zione n° 18 - SL	_E (Freguente)	11			
N°	Х	$A_{fi}$	${\sf A}_{\sf fs}$	Мр	Mn	М	w	$\mathbf{w}_{lim}$	Sm	€ <sub>sm</sub>
1	0.20	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-127.96	0.00011	0.00030	0.08787	0.074
2	2.25	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-22.07	0.00000	0.00030	0.00000	0.000
3	4.30	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	0.00	0.00000	0.00030	0.00000	0.000
\/ - =:£	<b>.</b>			[C	:° 40 CLI	- /\1				
verii	ica iess	urazione pi	earitto destr	<u>o [Combinaz</u>	ione n° 18 - SLE	<u> </u>				
N°	Х	$A_{fi}$	$A_{fs}$	Мр	Mn	М	w	$\mathbf{W}_{lim}$	S <sub>m</sub>	$oldsymbol{arepsilon}_{\sf sm}$
1	0.20	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-127.96	0.00011	0.00030	0.08787	0.074
2	2.25	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-22.07	0.00000	0.00030	0.00000	0.000
3	4.30	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	0.00	0.00000	0.00030	0.00000	0.000
Verif	ica fess	<u>urazione fo</u>	ndazione [C	<u>ombinazione</u>	n° 19 - SLE (Ra	<u>ira)]</u>				
N°	Х	$A_{\rm fi}$	٨	Мр	Mn	М				
	0.15	0.002199	<b>A</b> <sub>fs</sub> 0.001257	39.93	-37.61	144.11	<b>w</b> 0.00010	<b>W</b> <sub>lim</sub> 0.10000	<b>s</b> <sub>m</sub> 0.07916	ε <sub>sm</sub> 0.074
1 2	1.28	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	113.78	0.00010	0.10000	0.07916	0.074
3	2.45	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	100.98	0.00007	0.10000	0.07916	0.033
4	3.62	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	113.78	0.00007	0.10000	0.07916	0.053
5	4.75	0.002199	0.001257	39.93	-37.61	144.11	0.00007	0.10000	0.07916	0.074
ŭ	0	0.002.00	0.00.20.	00.00	00.		0.000.0	0000	0.0.0.0	0.0.
Verif	ica fess	urazione pi	edritto sinis	tro [Combina	zione n° 19 - SL	_E (Rara)]				
N°	Х	$A_{fi}$	$A_{fs}$	Мр	Mn	M	w	W <sub>lim</sub>	S <sub>m</sub>	€sm
1	0.20	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-144.11	0.00013	0.10000	0.08787	0.086
2	2.25	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-26.10	0.00002	0.10000	0.08787	0.011
3	4.30	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	0.00	0.00000	0.10000	0.00000	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione nº 19 - SLE (Rara)]

N°	X	$A_{fi}$	$A_{fs}$	Мр	Mn	M	w	$\mathbf{w}_{lim}$	S <sub>m</sub>	€ <sub>sm</sub>
1	0.20	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-144.11	0.00013	0.10000	0.08787	0.086
2	2.25	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	-26.10	0.00002	0.10000	0.08787	0.011
3	4.30	0.003801	0.003041	26.20	-24.99	0.00	0.00000	0.10000	0.00000	0.000

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

# 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>Ymax</sub> [m]
0.15	-0.017079	0.017116	-0.018337	0.009452
1.28	-0.017088	0.017107	-0.009524	0.005049
2.45	-0.017098	0.017098	-0.002034	0.003867
3.62	-0.017107	0.017088	-0.009524	0.005049
4.67	-0.017116	0.017079	-0.018337	0.009452

#### 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]
0.20	-0.017079	0.017116	-0.018337	0.009452
2.25	-0.024796	0.039813	-0.018332	0.009457
4.30	-0.031758	0.066306	-0.018330	0 000450

### Inviluppo spostamenti piedritto destro

u <sub>Ymax</sub> [m]	u <sub>Ymin</sub> [m]	u <sub>Xmax</sub> [m]	u <sub>Xmin</sub> [m]	Y [m]
0.009452	-0.018337	0.017079	-0.017116	0.20
0.009457	-0.018332	0.024796	-0.039813	2.25
0.009459	-0.018330	0.031758	-0.066306	4.30

# 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]	$N_{max}$ [kN]
0.15	-222.87	-67.06	-39.20	-23.58	58.12	122.80
1.28	-186.69	-51.80	-47.33	42.45	58.12	122.80
2.45	-152.66	-41.16	-53.57	55.12	58.12	122.80
3.62	-186.69	-51.80	-38.34	45.36	58.12	122.80
4.75	-222.87	-67.06	23.58	38.78	58.12	122.80

#### 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]
0.20	-222.87	-67.06	52.08	128.08	27.12	39.20

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

2.25	-45.79	-6.84	11.50	49.50	13.56	19.60
4.30	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

### Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M <sub>min</sub> [kNm]	$M_{max}$ [kNm]	$V_{min}$ [kN]	V <sub>max</sub> [kN]	$N_{min}$ [kN]	$N_{max}$ [kN]
0.20	-222.87	-67.06	-128.08	-52.08	27.12	39.20
2.25	-45.79	-6.84	-49.50	-11.50	13.56	19.60
4.30	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

Si riportano di seguiti i diagrammi di inviluppo delle sollecitazioni allo SLU.

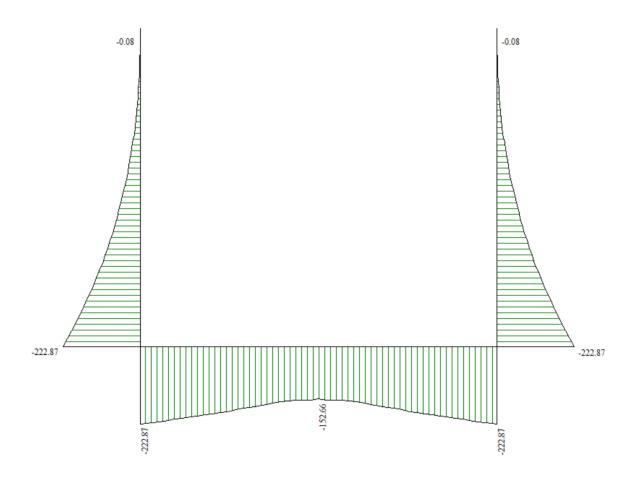


Figura 2-7: Inviluppo SLU del momento flettente [kNm]

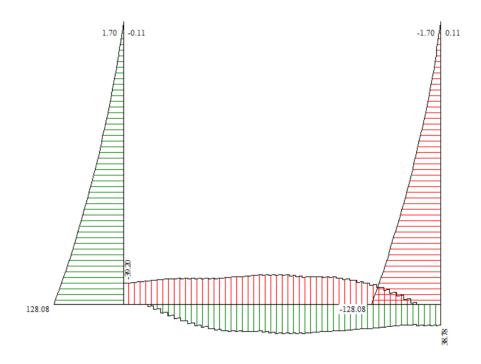


Figura 2-8: Inviluppo SLU del taglio [kN]

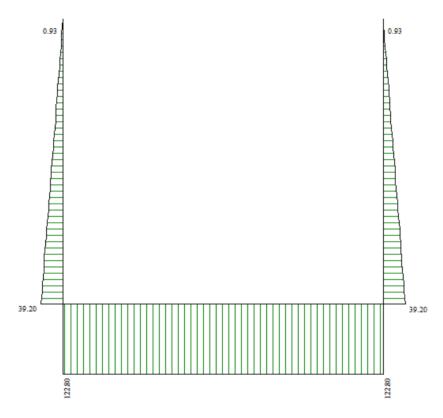


Figura 2-9: Inviluppo SLU dello sforzo normale [kN]

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

# Inviluppo pressioni terreno

#### Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

$\sigma_{tmax}$ [kPa]	σ <sub>tmin</sub> [kPa]	X [m]
95	0	0.15
50	0	1.28
39	0	2.45
50	0	3.62
95	0	4.75

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

## Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

CS	$A_{fs}$	$A_{fi}$	Х
1.24	0.001257	0.002199	0.15
1.40	0.001257	0.002199	1.28
1.87	0.001257	0.002199	2.45
1.40	0.001257	0.002199	3.62
1.24	0.001257	0.002199	4.75

X	$V_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	$A_{sw}$
0.15	183.61	0.00	0.00	0.000000
1.28	183.61	0.00	0.00	0.000000
2.45	183.61	0.00	0.00	0.000000
3.62	183.61	0.00	0.00	0.000000
4.75	183.61	0.00	0.00	0.000000

### Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

CS	$A_{fs}$	$A_{fi}$	Υ
1.10	0.003041	0.003801	0.20
4.35	0.003041	0.003801	2.25
1000.00	0.003041	0.003801	4.30

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

Y	$\mathbf{V}_{Rd}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{A}_{sw}$
0.20	171.73	0.00	0.00	0.000000
2.25	169.28	0.00	0.00	0.000000
4.30	179.71	0.00	0.00	0.000000

### Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

Υ	$A_{fi}$	$A_{fs}$	CS
0.20	0.003801	0.003041	1.10
2.25	0.003801	0.003041	4.35
4.30	0.003801	0.003041	1000.00

Υ	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{Rsd}$	$V_{Rcd}$	$A_{sw}$
0.20	171.73	0.00	0.00	0.000000
2.25	169.28	0.00	0.00	0.000000
4.30	179.71	0.00	0.00	0.000000

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)

## Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

$\sigma_{\rm f}$	$\sigma_{\text{fi}}$	$\sigma_{c}$	$A_{fs}$	$A_{fi}$	X
6267	195629	7011	0.001257	0.002199	0.15
50432	147879	5566	0.001257	0.002199	1.28
45258	129145	4955	0.001257	0.002199	2.45
50432	147879	5566	0.001257	0.002199	3.62
6267	192308	7011	0.001257	0.002199	4.75

$A_{sw}$	$ au_{c}$	X
0.000000	-101	0.15
0.000000	-114	1.28
0.000000	-66	2.45
0.000000	74	3.62
0.000000	100	4.75

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

## Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

$\sigma_{fs}$	$\sigma_{fi}$	$\sigma_{c}$	$A_{fs}$	$A_{fi}$	Υ
218995	66447	9187	0.003041	0.003801	0.20
38128	12517	1679	0.003041	0.003801	2.25
0	0	0	0.003041	0.003801	4.30

Asw	$ au_{c}$	Υ
0.000000	422	0.20
0.000000	143	2.25
0.000000	0	4.30

### Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.3000 m

$\sigma_{fs}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{c}$	$A_{fs}$	$A_{fi}$	Υ
218995	66447	9187	0.003041	0.003801	0.20
38128	12517	1679	0.003041	0.003801	2.25
0	0	0	0.003041	0.003801	4.30

Υ	$ au_{ extsf{c}}$	$A_{sw}$
0.20	-422	0.000000
2.25	-143	0.000000
4.30	0	0.000000

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

# Schema Strutturale

## Area ed Inerzia elementi

Destina	zione	Area [mq]		Inerzia [m'	^4]		
Fondazi	ione	0.400000		0.00533333	333		
Piedritto	sinistro	0.300000		0.00225000	000		
Piedritto	destro	0.300000		0.00225000	000		
Simbologis	a adottata ed unità di mis	nura					
N	indice elemento	sura					
Ni	indice nodo iniziale el						
N <sub>j</sub> (X <sub>i</sub> , Y <sub>i</sub> )	indice nodo finale eler coordinate nodo inizia						
$(X_i, Y_i)$	coordinate nodo finale						
Dest	appartenenza elemen	ito					
N	$N_{i}$	$N_{\rm j}$	$X_{i}$	$Y_{i}$	$X_{j}$	$Y_{i}$	Dest
1	1	2	0.1500	0.2000	0.2250	0.2000	Fond
2	2	3	0.1300	0.2000	0.3000	0.2000	Fond
3	3	4	0.3000	0.2000	0.3977	0.2000	Fond
3 4	3 4	5	0.3000	0.2000	0.3977	0.2000	Fond
5	5	6	0.4955	0.2000	0.4933	0.2000	Fond
6	6	7	0.5932	0.2000	0.6909	0.2000	Fond
7	7	8	0.6909	0.2000	0.7886	0.2000	Fond
8	8	9	0.7886	0.2000	0.78864	0.2000	Fond
9	9	10	0.8864	0.2000	0.9841	0.2000	Fond
10	10	11	0.9841	0.2000	1.0818	0.2000	Fond
11	11	12	1.0818	0.2000	1.1795	0.2000	Fond
12	12	13	1.1795	0.2000	1.1793	0.2000	Fond
13	13	14	1.1793	0.2000	1.3750	0.2000	Fond
14	14	15	1.3750	0.2000	1.4727	0.2000	Fond
15	15	16	1.4727	0.2000	1.5705	0.2000	Fond
16	16	17	1.5705	0.2000	1.6682	0.2000	Fond
17	17	18	1.6682	0.2000	1.7659	0.2000	Fond
18	18	19	1.7659	0.2000	1.8636	0.2000	Fond
19	19	20	1.8636	0.2000	1.9614	0.2000	Fond
20	20	21	1.9614	0.2000	2.0591	0.2000	Fond
21	21	22	2.0591	0.2000	2.1568	0.2000	Fond
22	22	23	2.1568	0.2000	2.2545	0.2000	Fond
23	23	24	2.2545	0.2000	2.3523	0.2000	Fond
24	24	25	2.3523	0.2000	2.4500	0.2000	Fond
25	25	26	2.4500	0.2000	2.5477	0.2000	Fond
26	26	20 27	2.5477	0.2000	2.6455	0.2000	Fond
27	27	28	2.6455	0.2000	2.7432	0.2000	Fond
28	28	26 29	2.7432	0.2000	2.8409	0.2000	Fond
29	29	30	2.7432	0.2000	2.9386	0.2000	Fond
30	30	31	2.9386	0.2000	3.0364	0.2000	Fond
31	31	32	3.0364	0.2000	3.1341	0.2000	Fond
<u>ی</u> ا	<u>ي</u> ا	J2	3.0304	0.2000	3.1341	0.2000	Folia

					, , ,		
32	32	33	3.1341	0.2000	3.2318	0.2000	Fond
33	33	34	3.2318	0.2000	3.3295	0.2000	Fond
34	34	35	3.3295	0.2000	3.4273	0.2000	Fond
35	35	36	3.4273	0.2000	3.5250	0.2000	Fond
36	36	37	3.5250	0.2000	3.6227	0.2000	Fond
37	37	38	3.6227	0.2000	3.7205	0.2000	Fond
38	38	39	3.7205	0.2000	3.8182	0.2000	Fond
39	39	40	3.8182	0.2000	3.9159	0.2000	Fond
40	40	41	3.9159	0.2000	4.0136	0.2000	Fond
41	41	42	4.0136	0.2000	4.1114	0.2000	Fond
42	42	43	4.1114	0.2000	4.2091	0.2000	Fond
43	43	44	4.2091	0.2000	4.3068	0.2000	Fond
44	44	45	4.3068	0.2000	4.4045	0.2000	Fond
45	45	46	4.4045	0.2000	4.5023	0.2000	Fond
46	46	47	4.5023	0.2000	4.6000	0.2000	Fond
47	47	48	4.6000	0.2000	4.6750	0.2000	Fond
48	48	49	4.6750	0.2000	4.7500	0.2000	Fond
49	1	101	0.1500	0.2000	0.1500	0.2976	PiedL
50	101	102	0.1500	0.2976	0.1500	0.3952	PiedL
51	102	102	0.1500	0.3952	0.1500	0.4929	PiedL
52	103	104	0.1500	0.4929	0.1500	0.5905	PiedL
53	104	105	0.1500	0.5905	0.1500	0.6881	PiedL
54	105	106	0.1500	0.6881	0.1500	0.7857	PiedL
	106	107		0.7857			PiedL
55			0.1500		0.1500	0.8833	
56	107	108	0.1500	0.8833	0.1500	0.9810	PiedL
57	108	109	0.1500	0.9810	0.1500	1.0786	PiedL
58	109	110	0.1500	1.0786	0.1500	1.1762	PiedL
59	110	111	0.1500	1.1762	0.1500	1.2738	PiedL
60	111	112	0.1500	1.2738	0.1500	1.3714	PiedL
61	112	113	0.1500	1.3714	0.1500	1.4690	PiedL
62	113	114	0.1500	1.4690	0.1500	1.5667	PiedL
63	114	115	0.1500	1.5667	0.1500	1.6643	PiedL
64	115	116	0.1500	1.6643	0.1500	1.7619	PiedL
65	116	117	0.1500	1.7619	0.1500	1.8595	PiedL
66	117	118	0.1500	1.8595	0.1500	1.9571	PiedL
67	118	119	0.1500	1.9571	0.1500	2.0548	PiedL
68	119	120	0.1500	2.0548	0.1500	2.1524	PiedL
69	120	121	0.1500	2.1524	0.1500	2.2500	PiedL
70	121	122	0.1500	2.2500	0.1500	2.3476	PiedL
71	122	123	0.1500	2.3476	0.1500	2.4452	PiedL
72	123	124	0.1500	2.4452	0.1500	2.5429	PiedL
73	124	125	0.1500	2.5429	0.1500	2.6405	PiedL
74	125	126	0.1500	2.6405	0.1500	2.7381	PiedL
75	126	127	0.1500	2.7381	0.1500	2.8357	PiedL
76	127	128	0.1500	2.8357	0.1500	2.9333	PiedL
77	128	129	0.1500	2.9333	0.1500	3.0310	PiedL
78	129	130	0.1500	3.0310	0.1500	3.1286	PiedL
79	130	131	0.1500	3.1286	0.1500	3.2262	PiedL
80	131	132	0.1500	3.2262	0.1500	3.3238	PiedL
81	132	133	0.1500	3.3238	0.1500	3.4214	PiedL

					, , ,			
82	133	134	0.1500	3.4214	0.1500	3.5190	PiedL	
83	134	135	0.1500	3.5190	0.1500	3.6167	PiedL	
84	135	136	0.1500	3.6167	0.1500	3.7143	PiedL	
85	136	137	0.1500	3.7143	0.1500	3.8119	PiedL	
86	137	138	0.1500	3.8119	0.1500	3.9095	PiedL	
87	138	139	0.1500	3.9095	0.1500	4.0071	PiedL	
88	139	140	0.1500	4.0071	0.1500	4.1048	PiedL	
89	140	141	0.1500	4.1048	0.1500	4.2024	PiedL	
90	141	142	0.1500	4.2024	0.1500	4.3000	PiedL	
91	49	185	4.7500	0.2000	4.7500	0.2976	PiedR	
92	185	186	4.7500	0.2976	4.7500	0.3952	PiedR	
93	186	187	4.7500	0.3952	4.7500	0.4929	PiedR	
94	187	188	4.7500	0.4929	4.7500	0.5905	PiedR	
95	188	189	4.7500	0.5905	4.7500	0.6881	PiedR	
96	189	190	4.7500	0.6881	4.7500	0.7857	PiedR	
97	190	191	4.7500	0.7857	4.7500	0.8833	PiedR	
98	190	191	4.7500	0.8833	4.7500	0.9810	PiedR	
99	191	192	4.7500	0.8833	4.7500	1.0786	PiedR	
100	192	193	4.7500 4.7500	1.0786	4.7500 4.7500	1.0766	PiedR	
100	193	194	4.7500 4.7500	1.0786	4.7500 4.7500	1.1762	PiedR PiedR	
102	195	196	4.7500	1.2738	4.7500	1.3714	PiedR	
103	196	197	4.7500	1.3714	4.7500	1.4690	PiedR	
104	197	198	4.7500	1.4690	4.7500	1.5667	PiedR	
105	198	199	4.7500	1.5667	4.7500	1.6643	PiedR	
106	199	200	4.7500	1.6643	4.7500	1.7619	PiedR	
107	200	201	4.7500	1.7619	4.7500	1.8595	PiedR	
108	201	202	4.7500	1.8595	4.7500	1.9571	PiedR	
109	202	203	4.7500	1.9571	4.7500	2.0548	PiedR	
110	203	204	4.7500	2.0548	4.7500	2.1524	PiedR	
111	204	205	4.7500	2.1524	4.7500	2.2500	PiedR	
112	205	206	4.7500	2.2500	4.7500	2.3476	PiedR	
113	206	207	4.7500	2.3476	4.7500	2.4452	PiedR	
114	207	208	4.7500	2.4452	4.7500	2.5429	PiedR	
115	208	209	4.7500	2.5429	4.7500	2.6405	PiedR	
116	209	210	4.7500	2.6405	4.7500	2.7381	PiedR	
117	210	211	4.7500	2.7381	4.7500	2.8357	PiedR	
118	211	212	4.7500	2.8357	4.7500	2.9333	PiedR	
119	212	213	4.7500	2.9333	4.7500	3.0310	PiedR	
120	213	214	4.7500	3.0310	4.7500	3.1286	PiedR	
121	214	215	4.7500	3.1286	4.7500	3.2262	PiedR	
122	215	216	4.7500	3.2262	4.7500	3.3238	PiedR	
123	216	217	4.7500	3.3238	4.7500	3.4214	PiedR	
124	217	218	4.7500	3.4214	4.7500	3.5190	PiedR	
125	218	219	4.7500	3.5190	4.7500	3.6167	PiedR	
126	219	220	4.7500	3.6167	4.7500	3.7143	PiedR	
127	220	221	4.7500	3.7143	4.7500	3.8119	PiedR	
128	221	222	4.7500	3.8119	4.7500	3.9095	PiedR	
129	222	223	4.7500	3.9095	4.7500	4.0071	PiedR	
130	223	224	4.7500	4.0071	4.7500	4.1048	PiedR	
131	224	225	4.7500	4.1048	4.7500	4.2024	PiedR	

132	225	226	4.7500	4.2024	4.7500	4.3000	PiedR
133	1	50	0.1500	0.2000	0.1500	-0.8000	MollaF
134	2	51	0.2250	0.2000	0.2250	-0.8000	MollaF
135	3	52	0.3000	0.2000	0.3000	-0.8000	MollaF
136	4	53	0.3977	0.2000	0.3977	-0.8000	MollaF
137	5	54	0.4955	0.2000	0.4955	-0.8000	MollaF
138	6	55	0.5932	0.2000	0.5932	-0.8000	MollaF
139	7	56	0.6909	0.2000	0.6909	-0.8000	MollaF
140	8	57	0.7886	0.2000	0.7886	-0.8000	MollaF
141	9	58	0.8864	0.2000	0.8864	-0.8000	MollaF
142	10	59	0.9841	0.2000	0.9841	-0.8000	MollaF
143	11	60	1.0818	0.2000	1.0818	-0.8000	MollaF
144	12	61	1.1795	0.2000	1.1795	-0.8000	MollaF
145	13	62	1.2773	0.2000	1.2773	-0.8000	MollaF
146	14	63	1.3750	0.2000	1.3750	-0.8000	MollaF
147	15	64	1.4727	0.2000	1.4727	-0.8000	MollaF
148	16	65	1.5705	0.2000	1.5705	-0.8000	MollaF
149	17	66	1.6682	0.2000	1.6682	-0.8000	MollaF
150	18	67	1.7659	0.2000	1.7659	-0.8000	MollaF
	19	68		0.2000		-0.8000	MollaF
151			1.8636		1.8636		
152	20	69 <b>7</b> 0	1.9614	0.2000	1.9614	-0.8000	MollaF
153	21	70	2.0591	0.2000	2.0591	-0.8000	MollaF
154	22	71	2.1568	0.2000	2.1568	-0.8000	MollaF
155	23	72	2.2545	0.2000	2.2545	-0.8000	MollaF
156	24	73	2.3523	0.2000	2.3523	-0.8000	MollaF
157	25	74 	2.4500	0.2000	2.4500	-0.8000	MollaF
158	26	75	2.5477	0.2000	2.5477	-0.8000	MollaF
159	27	76	2.6455	0.2000	2.6455	-0.8000	MollaF
160	28	77	2.7432	0.2000	2.7432	-0.8000	MollaF
161	29	78	2.8409	0.2000	2.8409	-0.8000	MollaF
162	30	79	2.9386	0.2000	2.9386	-0.8000	MollaF
163	31	80	3.0364	0.2000	3.0364	-0.8000	MollaF
164	32	81	3.1341	0.2000	3.1341	-0.8000	MollaF
165	33	82	3.2318	0.2000	3.2318	-0.8000	MollaF
166	34	83	3.3295	0.2000	3.3295	-0.8000	MollaF
167	35	84	3.4273	0.2000	3.4273	-0.8000	MollaF
168	36	85	3.5250	0.2000	3.5250	-0.8000	MollaF
169	37	86	3.6227	0.2000	3.6227	-0.8000	MollaF
170	38	87	3.7205	0.2000	3.7205	-0.8000	MollaF
171	39	88	3.8182	0.2000	3.8182	-0.8000	MollaF
172	40	89	3.9159	0.2000	3.9159	-0.8000	MollaF
173	41	90	4.0136	0.2000	4.0136	-0.8000	MollaF
174	42	91	4.1114	0.2000	4.1114	-0.8000	MollaF
175	43	92	4.2091	0.2000	4.2091	-0.8000	MollaF
176	44	93	4.3068	0.2000	4.3068	-0.8000	MollaF
177	45	94	4.4045	0.2000	4.4045	-0.8000	MollaF
178	46	95	4.5023	0.2000	4.5023	-0.8000	MollaF
179	47	96	4.6000	0.2000	4.6000	-0.8000	MollaF
180	48	97	4.6750	0.2000	4.6750	-0.8000	MollaF
181	49	98	4.7500	0.2000	4.7500	-0.8000	MollaF

182	1	99	0.1500	0.2000	-0.8500	0.2000	MollaPL
183	101	143	0.1500	0.2976	-0.8500	0.2976	MollaPL
184	102	144	0.1500	0.3952	-0.8500	0.3952	MollaPL
185	103	145	0.1500	0.4929	-0.8500	0.4929	MollaPL
186	104	146	0.1500	0.5905	-0.8500	0.5905	MollaPL
187	105	147	0.1500	0.6881	-0.8500	0.6881	MollaPL
188	106	148	0.1500	0.7857	-0.8500	0.7857	MollaPL
189	107	149	0.1500	0.8833	-0.8500	0.8833	MollaPL
190	108	150	0.1500	0.9810	-0.8500	0.9810	MollaPL
191	109	151	0.1500	1.0786	-0.8500	1.0786	MollaPL
192	110	152	0.1500	1.1762	-0.8500	1.1762	MollaPL
193	111	153	0.1500	1.2738	-0.8500	1.2738	MollaPL
194	112	153	0.1500	1.3714		1.3714	MollaPL
					-0.8500		
95	113	155	0.1500	1.4690	-0.8500	1.4690	MollaPL
196	114	156	0.1500	1.5667	-0.8500	1.5667	MollaPL
197	115	157	0.1500	1.6643	-0.8500	1.6643	MollaPL
98	116	158	0.1500	1.7619	-0.8500	1.7619	MollaPL
99	117	159	0.1500	1.8595	-0.8500	1.8595	MollaPL
200	118	160	0.1500	1.9571	-0.8500	1.9571	MollaPL
201	119	161	0.1500	2.0548	-0.8500	2.0548	MollaPL
202	120	162	0.1500	2.1524	-0.8500	2.1524	MollaPL
203	121	163	0.1500	2.2500	-0.8500	2.2500	MollaPL
04	122	164	0.1500	2.3476	-0.8500	2.3476	MollaPL
05	123	165	0.1500	2.4452	-0.8500	2.4452	MollaPL
206	124	166	0.1500	2.5429	-0.8500	2.5429	MollaPL
207	125	167	0.1500	2.6405	-0.8500	2.6405	MollaPL
208	126	168	0.1500	2.7381	-0.8500	2.7381	MollaPL
209	127	169	0.1500	2.8357	-0.8500	2.8357	MollaPL
210	128	170	0.1500	2.9333	-0.8500	2.9333	MollaPL
211	129	171	0.1500	3.0310	-0.8500	3.0310	MollaPL
212	130	172	0.1500	3.1286	-0.8500	3.1286	MollaPL
213	131	173	0.1500	3.2262	-0.8500	3.2262	MollaPL
214	132	174	0.1500	3.3238	-0.8500	3.3238	MollaPL
215	133	175	0.1500	3.4214	-0.8500	3.4214	MollaPL
216	134	176	0.1500	3.5190	-0.8500	3.5190	MollaPL
217	135	177	0.1500	3.6167	-0.8500	3.6167	MollaPL
218	136	178	0.1500	3.7143		3.7143	MollaPL
					-0.8500		
219	137	179	0.1500	3.8119	-0.8500	3.8119	MollaPL
220	138	180	0.1500	3.9095	-0.8500	3.9095	MollaPL
221	139	181	0.1500	4.0071	-0.8500	4.0071	MollaPL
222	140	182	0.1500	4.1048	-0.8500	4.1048	MollaPL
223	141	183	0.1500	4.2024	-0.8500	4.2024	MollaPL
224	142	184	0.1500	4.3000	-0.8500	4.3000	MollaPL
225	49	100	4.7500	0.2000	5.7500	0.2000	MollaPR
226	185	227	4.7500	0.2976	5.7500	0.2976	MollaPR
227	186	228	4.7500	0.3952	5.7500	0.3952	MollaPR
228	187	229	4.7500	0.4929	5.7500	0.4929	MollaPR
229	188	230	4.7500	0.5905	5.7500	0.5905	MollaPR
230	189	231	4.7500	0.6881	5.7500	0.6881	MollaPR
231	190	232	4.7500	0.7857	5.7500	0.7857	MollaPR

232	191	233	4.7500	0.8833	5.7500	0.8833	MollaPR
233	192	234	4.7500	0.9810	5.7500	0.9810	MollaPR
234	193	235	4.7500	1.0786	5.7500	1.0786	MollaPR
235	194	236	4.7500	1.1762	5.7500	1.1762	MollaPR
236	195	237	4.7500	1.2738	5.7500	1.2738	MollaPR
237	196	238	4.7500	1.3714	5.7500	1.3714	MollaPR
238	197	239	4.7500	1.4690	5.7500	1.4690	MollaPR
239	198	240	4.7500	1.5667	5.7500	1.5667	MollaPR
240	199	241	4.7500	1.6643	5.7500	1.6643	MollaPR
241	200	242	4.7500	1.7619	5.7500	1.7619	MollaPR
242	201	243	4.7500	1.8595	5.7500	1.8595	MollaPR
243	202	244	4.7500	1.9571	5.7500	1.9571	MollaPR
244	203	245	4.7500	2.0548	5.7500	2.0548	MollaPR
245	204	246	4.7500	2.1524	5.7500	2.1524	MollaPR
246	205	247	4.7500	2.2500	5.7500	2.2500	MollaPR
247	206	248	4.7500	2.3476	5.7500	2.3476	MollaPR
248	207	249	4.7500	2.4452	5.7500	2.4452	MollaPR
249	208	250	4.7500	2.5429	5.7500	2.5429	MollaPR
250	209	251	4.7500	2.6405	5.7500	2.6405	MollaPR
251	210	252	4.7500	2.7381	5.7500	2.7381	MollaPR
252	211	253	4.7500	2.8357	5.7500	2.8357	MollaPR
253	212	254	4.7500	2.9333	5.7500	2.9333	MollaPR
254	213	255	4.7500	3.0310	5.7500	3.0310	MollaPR
255	214	256	4.7500	3.1286	5.7500	3.1286	MollaPR
256	215	257	4.7500	3.2262	5.7500	3.2262	MollaPR
257	216	258	4.7500	3.3238	5.7500	3.3238	MollaPR
258	217	259	4.7500	3.4214	5.7500	3.4214	MollaPR
259	218	260	4.7500	3.5190	5.7500	3.5190	MollaPR
260	219	261	4.7500	3.6167	5.7500	3.6167	MollaPR
261	220	262	4.7500	3.7143	5.7500	3.7143	MollaPR
262	221	263	4.7500	3.8119	5.7500	3.8119	MollaPR
263	222	264	4.7500	3.9095	5.7500	3.9095	MollaPR
264	223	265	4.7500	4.0071	5.7500	4.0071	MollaPR
265	224	266	4.7500	4.1048	5.7500	4.1048	MollaPR
266	225	267	4.7500	4.2024	5.7500	4.2024	MollaPR
267	226	268	4.7500	4.3000	5.7500	4.3000	MollaPR

Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

## Dichiarazioni secondo N.T.C. 2018 (punto 10.2)

#### Analisi e verifiche svolte con l'ausilio di codici di calcolo

Il sottoscritto, in qualità di calcolatore delle opere in progetto, dichiara quanto segue.

#### Tipo di analisi svolta

L'analisi strutturale e le verifiche sono condotte con l'ausilio di un codice di calcolo automatico. La verifica della sicurezza degli elementi strutturali è stata valutata con i metodi della scienza delle costruzioni.

La struttura viene discretizzata in elementi tipo trave. Per simulare il comportamento del terreno di fondazione e di rinfianco vengono inserite delle molle alla Winkler non reagenti a trazione

L'analisi che viene effettuata è un'analisi al passo per tener conto delle molle che devono essere eliminate (molle in trazione). L'analisi fornisce i risultati in termini di spostamenti. Dagli spostamenti si risale alle sollecitazioni nodali ed alle pressioni sul terreno. Il calcolo degli scatolari viene eseguito secondo le seguenti fasi:

- Calcolo delle pressioni in calotta (per gli scatolari ricoperti da terreno);
- Calcolo della spinta del terreno;
- Calcolo delle sollecitazioni sugli elementi strutturali (fondazione, piedritti e traverso);
- Progetto delle armature e relative verifiche dei materiali.

L'analisi strutturale sotto le azioni sismiche è condotta con il metodo dell'analisi statica equivalente secondo le disposizioni del capitolo 7 del DM 17/01/2018.

La verifica delle sezioni degli elementi strutturali è eseguita con il metodo degli Stati Limite. Le combinazioni di carico adottate sono esaustive relativamente agli scenari di carico più gravosi cui l'opera sarà soggetta.

#### Origine e caratteristiche dei codici di calcolo

Titolo SCAT - Analisi Strutture Scatolari

Versione 14.0

Produttore Aztec Informatica srl, Casole Bruzio (CS)

Utente BRENG S.R.L.

#### Affidabilità dei codici di calcolo

Un attento esame preliminare della documentazione a corredo del software ha consentito di valutarne l'affidabilità. La documentazione fornita dal produttore del software contiene un'esauriente descrizione delle basi teoriche, degli algoritmi impiegati e l'individuazione dei campi d'impiego. La società produttrice Aztec Informatica srl ha verificato l'affidabilità e la robustezza del codice di calcolo attraverso un numero significativo di casi prova in cui i risultati dell'analisi numerica sono stati confrontati con soluzioni teoriche.

#### Modalità di presentazione dei risultati

La relazione di calcolo strutturale presenta i dati di calcolo tale da garantirne la leggibilità, la corretta interpretazione e la riproducibilità. La relazione di calcolo illustra in modo esaustivo i dati in ingresso ed i risultati delle analisi in forma tabellare.

#### Informazioni generali sull'elaborazione

Il software prevede una serie di controlli automatici che consentono l'individuazione di errori di modellazione, di non rispetto di limitazioni geometriche e di armatura e di presenza di elementi non verificati. Il codice di calcolo consente di visualizzare e controllare, sia in forma grafica che tabellare, i dati del modello strutturale, in modo da avere una visione consapevole del comportamento corretto del modello strutturale.

#### Giudizio motivato di accettabilità dei risultati

# Relazione di calcolo Vasca di prima pioggia

I risultati delle elaborazioni sono stati sottoposti a controlli dal sottoscritto utente del software. Tale valutazione ha compreso il confronto con i risultati di semplici calcoli, eseguiti con metodi tradizionali. Inoltre sulla base di considerazioni riguardanti gli stati tensionali e deformativi determinati, si è valutata la validità delle scelte operate in sede di schematizzazione e di modellazione della struttura e delle azioni.

In base a quanto sopra, io sottoscritto asserisco che l'elaborazione è corretta ed idonea al caso specifico, pertanto i risultati di calcolo sono da ritenersi validi ed accettabili.