



ANAS S.p.A.

Direzione Generale

DG 41/08

LAVORI DI COSTRUZIONE DEL 3° MEGALOTTO DELLA S.S. 106 JONICA - CAT. B - DALL'INNESTO CON LA S.S. 534 (km 365+150) A ROSETO CAPO SPULICO (km 400+000)

PROGETTO ESECUTIVO

SOTTOPASSI, SOTTOVIA E TOMBINI IDRAULICI
OPERE D'ARTE - TOMBINI IDRAULICI

Tombino circolare faunistico al km 9+520,00 - diam. 1500
Relazione di calcolo

CONTRAENTE GENERALE:
Società di Progetto

SIRJO S.C.p.A.

Presidente:
Dott. Arch. Maria Elena Cuzzocrea

PROGETTAZIONE :



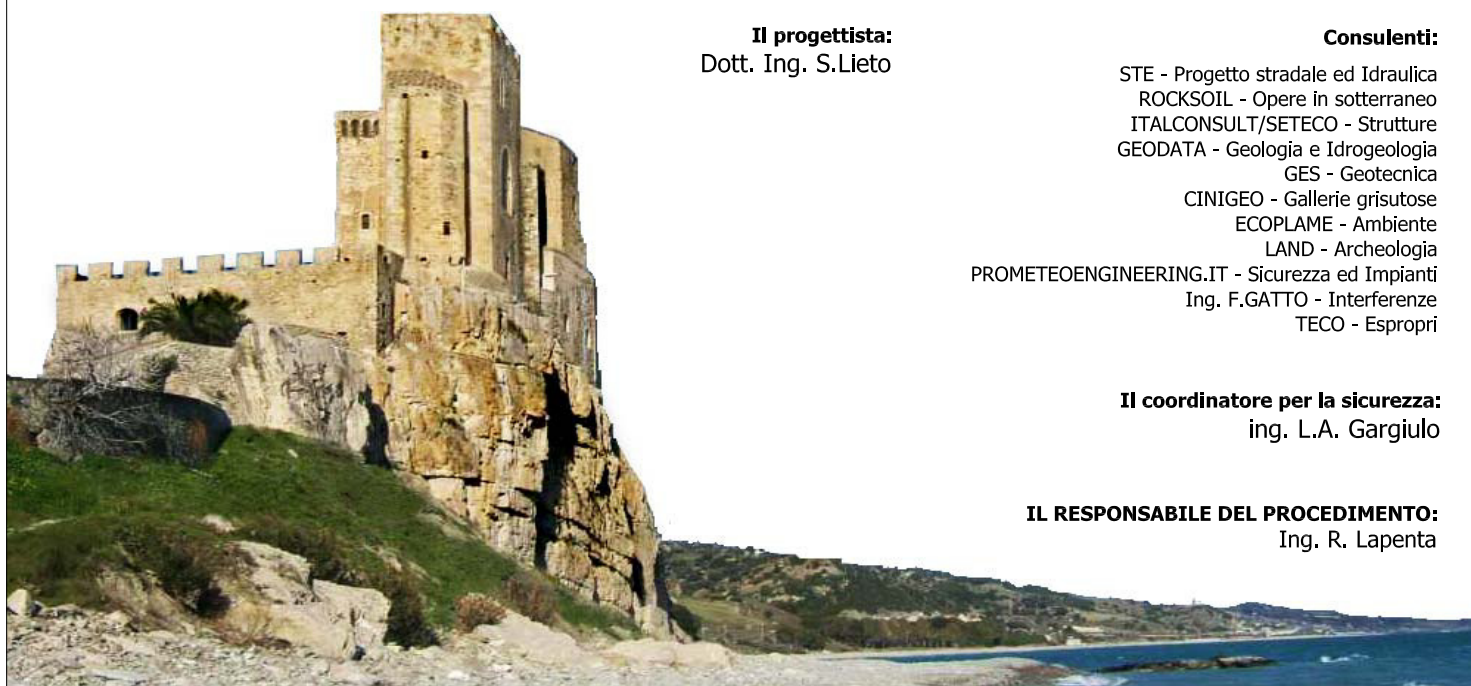
Il progettista:
Dott. Ing. S.Lieto

Consulenti:

- STE - Progetto stradale ed Idraulica
ROCKSOIL - Opere in sotterraneo
ITALCONSULT/SETECO - Strutture
GEODATA - Geologia e Idrogeologia
GES - Geotecnica
CINIGEO - Gallerie grisuose
ECOPLAME - Ambiente
LAND - Archeologia
PROMETEOENGINEERING.IT - Sicurezza ed Impianti
Ing. F.GATTO - Interferenze
TECO - Espropri

Il coordinatore per la sicurezza:
ing. L.A. Gargiulo

IL RESPONSABILE DEL PROCEDIMENTO:
Ing. R. Lapenta



Rep.: -

Scala di rappresentazione: -

Codice Progetto:

Codice Elaborato:

LO716C E 1901 T01 T066 STR RE01 B

Table with 6 columns: Rev., Data, Descrizione, Redatto, Verificato, Approvato. Rows include revision history for A (28.04.2017) and B (15.04.2019).

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 1 di 102
---	---	----------------------------	-------------------------

INDICE

1. PREMESSA	4
2. QUADRO NORMATIVO.....	6
3. MATERIALI.....	7
3.1. Durabilità e prescrizioni sui materiali	8
4. PARAMETRI GEOTECNICI	9
5. CRITERI DI DEFINIZIONE DELL' AZIONE SISMICA	10
6. COMBINAZIONI DI CARICO.....	12
6.1. Combinazioni per verifica allo SLU	12
6.2. Combinazioni per verifica allo SLE.....	14
6.3. Combinazioni per la condizione sismica.....	14
7. CRITERI DI ANALISI SCATOLARI.....	15
7.1. Analisi dei carichi	15
7.1.1. Carichi Permanenti.....	15
7.1.2. Sovraccarichi Accidentali	16
7.1.3. Azioni Sismiche	17
7.2. Combinazioni delle azioni.....	18
7.3. Impostazioni per le Verifiche.....	20
8. CALCOLO TOMBINO CIRCOLARE Ø1500	22
9. RISULTATI SCATOLARE	23
9.1. Dati di input.....	23
9.1.1. Geometria e Stratigrafia	23
9.1.2. Carichi applicati e Combinazioni.....	25
9.2. Analisi spinte.....	35
9.3. Inviluppo delle sollecitazioni	38
9.4. Inviluppo delle verifiche	41
9.4.1. Verifiche <i>SLU</i>	41
9.4.2. Verifiche <i>SLE</i>	44

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 2 di 102
---	---	----------------------------	-------------------------

9.4.3. Verifiche <i>Fessurazione</i>	46
10. CRITERI DI ANALISI MURI	57
10.1. Valutazione delle azioni	57
10.1.1. Calcolo delle spinte	57
10.1.2. Verifica a Ribaltamento.....	59
10.1.3. Verifica a Scorrimento	60
10.1.4. Verifica al carico limite	61
10.1.5. Stabilità globale.....	61
10.2. Combinazioni delle azioni.....	62
10.3. Impostazioni per le Verifiche.....	64
11. RISULTATI MURI D'ALA	65
11.1. Geometria.....	65
11.2. Caratteristiche dei terreni	66
11.3. Carichi applicati e sollecitazioni	67
11.3.1. Condizioni di carico	67
11.3.2. Combinazioni di carico	68
11.3.3. Analisi spinte e verifiche	73
11.3.4. Quadro riassuntivo dei coefficienti di spinta calcolati	75
11.4. Involuppo sollecitazioni.....	76
11.4.1. Paramento.....	76
11.4.2. Fondazione	78
11.5. Involuppo verifiche.....	80
11.5.1. Paramento.....	80
11.5.2. Fondazione	82
11.6. Verifiche <i>Fessurazione</i>	84
12. DICHIARAZIONI SECONDO N.T.C. 2008 (punto 10.2)	100
12.1. Analisi e verifiche svolte con l'ausilio di codici di calcolo.....	100
12.2. Tipo di analisi svolta	100
12.3. Origine e caratteristiche dei codici di calcolo	101

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 3 di 102
---	---	----------------------------	-------------------------

12.4. Affidabilità dei codici di calcolo	101
12.5. Modalità di presentazione dei risultati	102
12.6. Informazioni generali sull'elaborazione	102
12.7. Giudizio motivato di accettabilità dei risultati	102

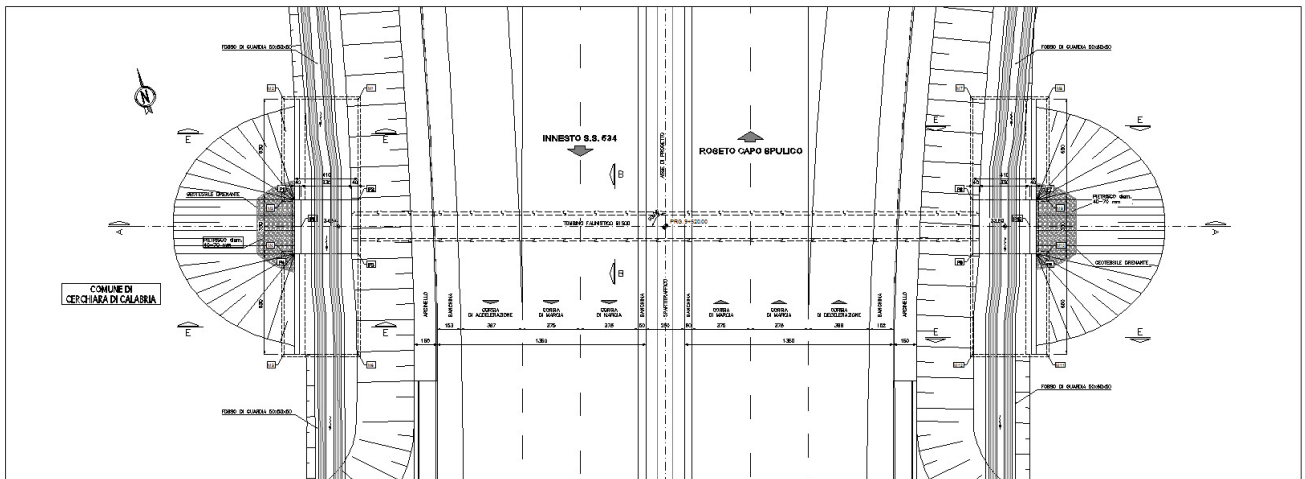
Codifica: LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 4 di 102
--	---	---------------------	------------------

1. PREMESSA

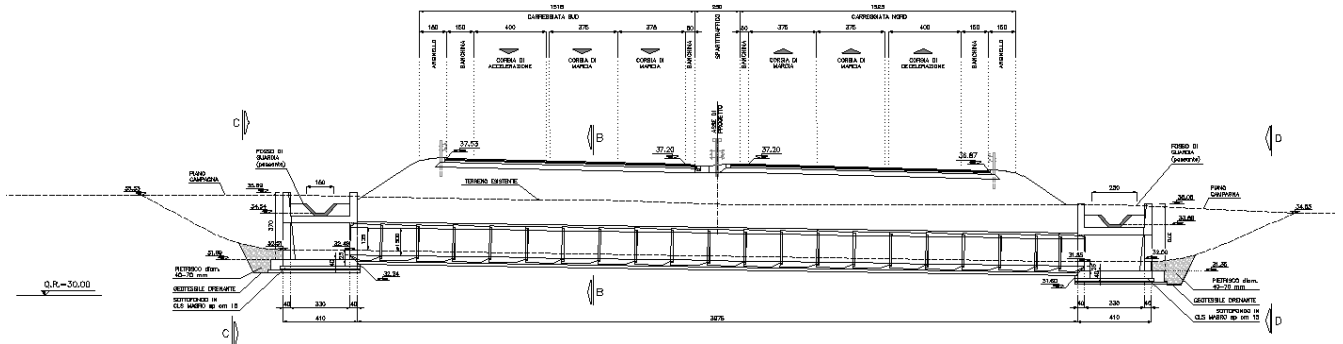
La presente relazione di calcolo ha per oggetto l'analisi e le relative verifiche dei muri di imbocco e uscita del tombino faunistico circolare TO66 al Km 9+520.00, sito nel comune di Cerchiara di Calabria, facente parte delle opere minori nell'ambito del progetto esecutivo per i "Lavori di costruzione del 3° megalotto della S.S 106 Jonica – Cat B – dall'innesto con la S.S. 534 (Km 365+150) a Roseto Capo Spulico (km 400+000)".

A seguire uno stralcio planimetrico e la sezione longitudinale dell' opera in oggetto:

PLANIMETRIA scala 1:100

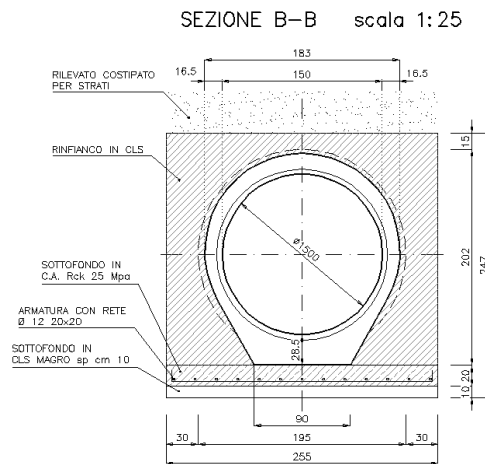


SEZIONE LONGITUDINALE scala 1:100



Si tratta di una struttura costituita dall'insieme di moduli circolari in cemento vibrocompresso armato di diametro interno pari a 1500 mm e manufatti gettati in opera di imbocco e di uscita.

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 5 di 102
---	--	----------------------------	-------------------------

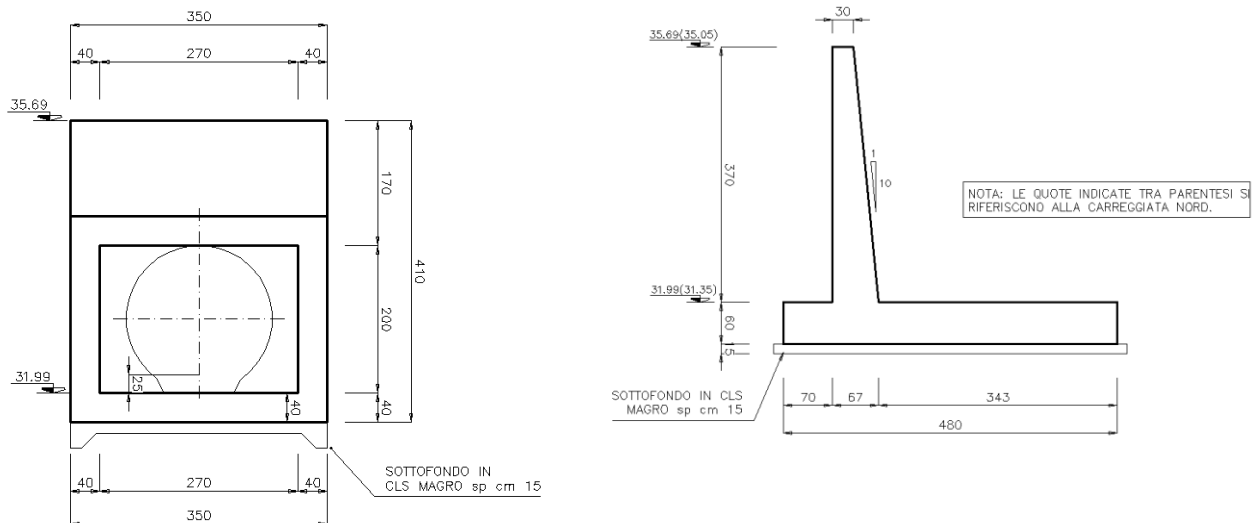


La sezione trasversale del manufatto di imbocco è costituita da una struttura scatolare sulla quale poggia il fosso di guardia per non ostacolare lo scorrimento longitudinale delle acque.

Lo scatolare presenta una luce interna pari a 2,70 m e altezza interna pari a 2,00 m; lo spessore della soletta inferiore e superiore è pari a 40 cm e quello dei piedritti è pari a 40 cm.

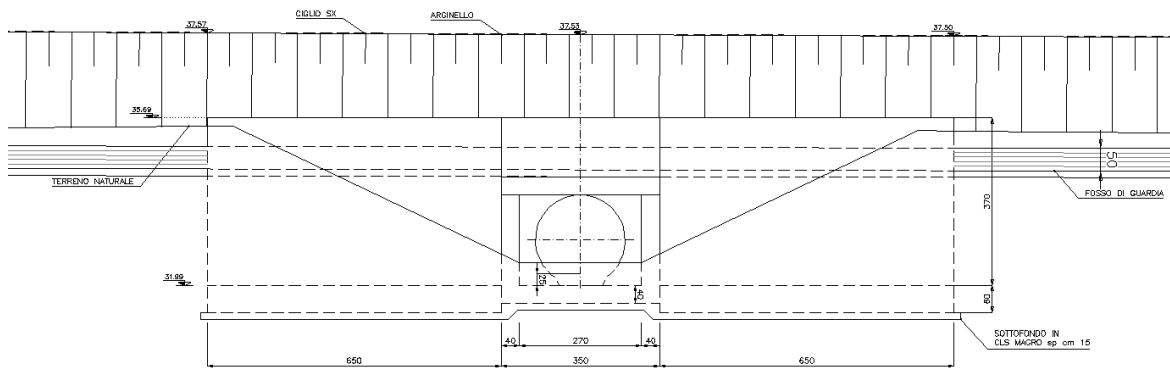
Per la realizzazione delle rampe di invito al tombino faunistico sono presenti muri d'ala a mensola con un'altezza del paramento di 3,70 m, una fondazione con spessore di 60 cm ed uno sviluppo di 6.50 m.

Si riportano di seguito le sezioni trasversali del manufatto e dei muri d'ala.

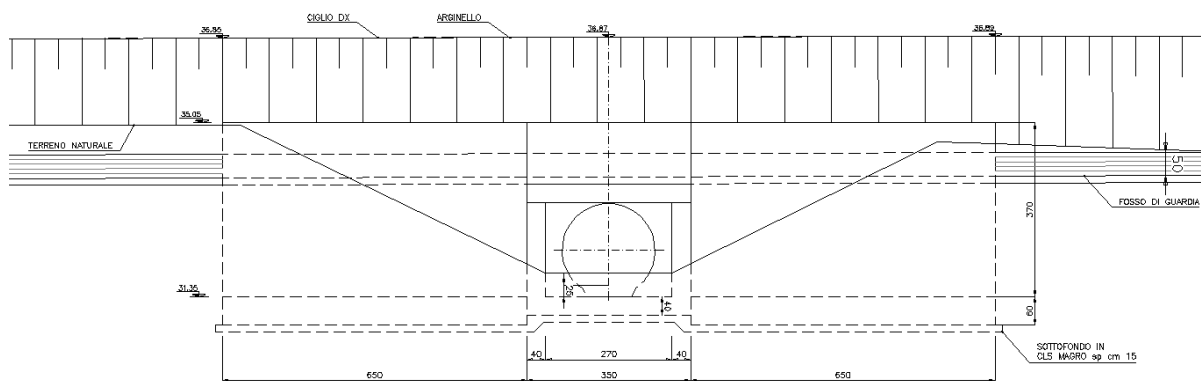


<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 6 di 102
---	--	----------------------------	-------------------------

SEZIONE C-C scala 1:50



SEZIONE D-D scala 1:50



L'elaborazione dei calcoli statici e le verifiche di stabilità, in ottemperanza al metodo degli stati limite, sono state condotte con l'ausilio del programma di calcolo "SCATI4.0" prodotto da Aztec informatica.

2. QUADRO NORMATIVO

Nell'esecuzione dei calcoli si fa riferimento alla legislazione vigente con particolare riferimento alle seguenti norme:

- Legge nr. 1086 del 05/11/1971.

Norme per la disciplina delle opere in conglomerato cementizio, normale e precompresso ed a struttura metallica.

- Legge nr. 64 del 02/02/1974.

Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche.

- D.M. LL.PP. del 11/03/1988.

Norme tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione e il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 7 di 102
---	---	----------------------------	-------------------------

- D.M. LL.PP. del 14/02/1992.

Norme tecniche per l'esecuzione delle opere in cemento armato normale e precompresso e per le strutture metalliche.

- D.M. 9 Gennaio 1996

Norme Tecniche per il calcolo, l' esecuzione ed il collaudo delle strutture in cemento armato normale e precompresso e per le strutture metalliche

- D.M. 16 Gennaio 1996

Norme Tecniche relative ai 'Criteri generali per la verifica di sicurezza delle costruzioni e dei carichi e sovraccarichi'

- D.M. 16 Gennaio 1996

Norme Tecniche per le costruzioni in zone sismiche

- Circolare Ministero LL.PP. 15 Ottobre 1996 N. 252 AA.GG./S.T.C.

Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche di cui al D.M. 9 Gennaio 1996

- Circolare Ministero LL.PP. 10 Aprile 1997 N. 65/AA.GG.

Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche per le costruzioni in zone sismiche di cui al D.M. 16 Gennaio 1996

- Norme Tecniche per le Costruzioni 2008 (D.M. 14 Gennaio 2008)

- Circolare 617 del 02/02/2009

Istruzioni per l'applicazione delle Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni di cui al D.M. 14 gennaio 2008.

3. MATERIALI

Calcestruzzi

R_{ck} = Resistenza caratteristica cubica

f_{ck} = Resistenza caratteristica cilindrica = $R_{ck} \times 0.83$

f_{cd} = Resistenza di calcolo cilindrica = $\alpha_{cc} f_{ck} / \gamma_c$

α_{cc} = coefficiente riduttivo = 0.85

γ_c = coefficiente di sicurezza = 1.5

Cls Fondazione ed Elevazioni

Classe del calcestruzzo

C32/40

Codifica: LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 8 di 102
--	---	---------------------	------------------

Classe di esposizione

si rimanda alle indicazioni riportate nell'elaborato di tabella materiali

Resistenza caratteristica cubica R_{ck}	≥ 40.00	[MPa]
Resistenza caratteristica f_{ck}	$= 33.20$	[MPa]
Resistenza media a trazione semplice f_{ctm}	$= 3.10$	[MPa]
Resistenza di calcolo a compressione $f_{cd} = \alpha f_{ck} / \gamma_c$	$= 18.81$	[MPa]
Modulo elastico E_c	$= 33642$	[MPa]
Copriferro c	$= 40.00$	[mm]

Acciai

f_{yk} = Tensione caratteristica di snervamento

f_{yd} = Resistenza di calcolo f_{yk} / γ_s

γ_s = coefficiente di sicurezza = 1.15

Acciaio per armatura ordinaria

B450C (ex Fe B 44k)

Tensione caratteristica di rottura	f_{tk}	≥ 540.00 [MPa]
Tensione caratteristica di snervamento	f_{yk}	≥ 450.00 [MPa]
Resistenza di calcolo	$f_{yd} = f_{yk} / \gamma_s$	$= 391.30$ [MPa]
Modulo elastico	E_s	$= 210000$ [MPa]

3.1. Durabilità e prescrizioni sui materiali

Per garantire la durabilità delle strutture in calcestruzzo armato ordinario, esposte all'azione dell'ambiente, si devono adottare i provvedimenti atti a limitare gli effetti di degrado indotti dall'attacco chimico, fisico e derivante dalla corrosione delle armature e dai cicli di gelo e disgelo.

Al fine di ottenere la prestazione richiesta in funzione delle condizioni ambientali, nonché per la definizione della relativa classe, si fa riferimento alle indicazioni contenute nelle Linee Guida sul calcestruzzo strutturale edite dal Servizio Tecnico Centrale del Consiglio Superiore dei Lavori Pubblici ovvero alle norme UNI EN 206-1:2016 ed UNI 11104:2016.

Per la verifica a fessurazione si fa riferimento ad una condizione ambientale di tipo ordinario, aggressivo e molto aggressivo a seconda delle classi di esposizione (ved. par. 4.1.2.2.4 D.M.14/01/2008). Le tabelle 4.1.III e 4.1.IV indicano le condizioni ambientali relativamente alle classi di esposizione dei materiali e i criteri di scelta dello stato limite di fessurazione con

Codifica: LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 9 di 102
--	---	---------------------	------------------

riferimento a dette condizioni e tipologia di armatura (*sensibile*: acciaio da precompresso ; *poco sensibile*: acciai ordinari):

Tabella 4.1.III – Descrizione delle condizioni ambientali

CONDIZIONI AMBIENTALI	CLASSE DI ESPOSIZIONE
Ordinarie	X0, XC1, XC2, XC3, XF1
Aggressive	XC4, XD1, XS1, XA1, XA2, XF2, XF3
Molto aggressive	XD2, XD3, XS2, XS3, XA3, XF4

Tabella 4.1.IV – Criteri di scelta dello stato limite di fessurazione

Gruppi di esigenze	Condizioni ambientali	Combinazione di azioni	Armatura			
			Sensibile		Poco sensibile	
			Stato limite	w_d	Stato limite	w_d
a	Ordinarie	frequente	ap. fessure	$\leq w_2$	ap. fessure	$\leq w_3$
		quasi permanente	ap. fessure	$\leq w_1$	ap. fessure	$\leq w_2$
b	Aggressive	frequente	ap. fessure	$\leq w_1$	ap. fessure	$\leq w_2$
		quasi permanente	decompressione	-	ap. fessure	$\leq w_1$
c	Molto aggressive	frequente	formazione fessure	-	ap. fessure	$\leq w_1$
		quasi permanente	decompressione	-	ap. fessure	$\leq w_1$

Con

$$w_1 = 0.2 \text{ mm}$$

$$w_2 = 0.3 \text{ mm}$$

$$w_3 = 0.4 \text{ mm}$$

e $w_d = 1.7 \cdot w_m$ dove w_m rappresenta l' ampiezza media delle fessure.

4. PARAMETRI GEOTECNICI

Le caratteristiche meccaniche del terreno in situ sono state desunte dalla relazione geotecnica, alla quale si rimanda per ulteriori dettagli.

TERRENO DI BASE

peso di volume naturale $\gamma = 19 \text{ kN/mc}$

coesione drenata $c' = 0 \text{ kPa}$

angolo di attrito $\varphi' = 29^\circ$

Essendo previsto, per i terreni di ricoprimento e di rinfranco, l'utilizzo del materiale da rilevato stradale, sono state considerate le seguenti caratteristiche meccaniche per il terreno a tergo del muro:

RILEVATO

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 10 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

peso di volume naturale $\gamma = 18 \text{ kN/m}^3$

angolo di attrito $\varphi' = 30^\circ$

coesione drenata $c' = 0 \text{ kPa}$

La falda è assunta a quota del piano di posa della fondazione, come indicato nei profili geotecnici dell'elaborato di riferimento.

La modellazione del terreno è stata condotta secondo lo schema alla Winkler mediante cioè un letto di molle che presentano una rigidità rappresentata dalla costante W_{winkler} .

K_{Winkler} fondazione $K_w = 0.30 \text{ kg/cm}$

K_{Winkler} terreno laterale $K_w = 0.01 \text{ kg/cm}^3$ (a vantaggio di sicurezza)

5. CRITERI DI DEFINIZIONE DELL' AZIONE SISMICA

L'effetto dell'azione sismica di progetto sull'opera nel suo complesso, includendo il volume significativo di terreno, la struttura di fondazione, gli elementi strutturali e non strutturali, nonché gli impianti, deve rispettare gli stati limite ultimi e di esercizio definiti al § 3.2.1, i cui requisiti di sicurezza sono indicati nel § 7.1 della norma (Ntc 2008).

Il rispetto degli stati limite si considera conseguito quando:

- nei confronti degli stati limite di esercizio siano rispettate le verifiche relative al solo Stato Limite di Danno
- nei confronti degli stati limite ultimi siano rispettate le indicazioni progettuali e costruttive riportate nel § 7 e siano soddisfatte le verifiche relative al solo Stato Limite di salvaguardia della Vita.

Per Stato Limite di Danno (**SLD**) s'intende che l'opera, nel suo complesso, a seguito del terremoto, includendo gli elementi strutturali, quelli non strutturali, le apparecchiature rilevanti alla sua funzione, subisce danni tali da non provocare rischi agli utenti e non compromette significativamente la capacità di resistenza e di rigidità nei confronti delle azioni verticali e orizzontali. Lo stato limite di esercizio comporta la verifica delle tensioni di lavoro, in conformità al § 4.1.2.2.5 (NTC).

Per Stato Limite di salvaguardia della Vita (**SLV**) si intende che l'opera a seguito del terremoto subisce rotture e crolli dei componenti non strutturali e impiantistici e significativi danni di componenti strutturali, cui si associa una perdita significativa di rigidità nei confronti delle azioni orizzontali (creazione di cerniere plastiche secondo il criterio della gerarchia delle

Codifica: LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 11 di 102
--	---	---------------------	-------------------

resistenze), mantenendo ancora un margine di sicurezza (resistenza e rigidità) nei confronti delle azioni verticali.

Gli stati limite, sia di esercizio sia ultimi, sono individuati riferendosi alle prestazioni che l'opera a realizzarsi deve assolvere durante un evento sismico; per la funzione che l'opera deve espletare nella sua vita utile, è significativo calcolare lo Stato Limite di Danno (SLD) per l'esercizio e lo Stato Limite di Salvaguardia della Vita (SLV) per lo stato limite ultimo.

In merito alle opere circolari di cui trattasi, nel rispetto del punto § 7.9.2., assimilando l'opera scatolare alla categoria delle spalle da ponte, rientrando tra le opere che si muovono con il terreno (§ 7.9.2.1), si può ritenere che la struttura debba mantenere sotto l'azione sismica un comportamento elastico; queste categorie di opere che si muovono con il terreno non subiscono le amplificazioni dell'accelerazione del suolo.

Le azioni sismiche sono valutate in relazione al periodo di riferimento della struttura, che si ricava moltiplicandone la vita nominale V_N per il coefficiente d'uso C_U

$$V_R = V_N \cdot C_U.$$

La vita nominale di un'opera strutturale V_N è intesa come il numero di anni nel quale la struttura, purché soggetta alla manutenzione ordinaria, deve potere essere usata per lo scopo al quale è destinata. La vita nominale dei diversi tipi di opere è quella riportata nella Tab. 2.4.I della norma:

Tabella 2.4.I – Vita nominale V_N per diversi tipi di opere

TIPI DI COSTRUZIONE		Vita Nominale V_N (in anni)
1	Opere provvisorie – Opere provvisionali - Strutture in fase costruttiva ¹	≤ 10
2	Opere ordinarie, ponti, opere infrastrutturali e dighe di dimensioni contenute o di importanza normale	≥ 50
3	Grandi opere, ponti, opere infrastrutturali e dighe di grandi dimensioni o di importanza strategica	≥ 100

Il valore del coefficiente d'uso C_U è definito, al variare della classe d'uso, come mostrato nella tabella seguente:

CLASSE D'USO	I	II	III	IV
COEFFICIENTE C_U	0,7	1,0	1,5	2,0

Il valore di probabilità di superamento del periodo di riferimento P_{VR} , cui riferirsi per individuare l'azione sismica agente, è:

$$P_{VR}(SLV) = 10\%$$

Il periodo di ritorno dell'azione sismica T_R espresso in anni vale:

$$T_R(SLV) = - \frac{V_r}{\ln(1 - P_{vr})}$$

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 12 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Dato il valore del periodo di ritorno suddetto, tramite le tabelle riportate nell'Allegato B della norma o tramite la mappatura messa a disposizione in rete dall'Istituto Nazionale di Geofisica e Vulcanologia (INGV), è possibile definire i valori di a_g , F_0 , T_c^* .

a_g accelerazione massima al sito;

F_0 valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale;

T_c^* periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale;

S coefficiente che comprende l'effetto dell'amplificazione stratigrafica (S_S) e dell'amplificazione topografica (S_T).

Per i dettagli sui dati di riferimento ed i valori di calcolo dei coefficienti sismici si rimanda al riepilogo riportato al paragrafo 8.2.

6. COMBINAZIONI DI CARICO

Le combinazioni di carico, utilizzate per condurre le verifiche agli stati limite ultimi e agli stati limite di esercizio, sono state originate in ottemperanza con quanto prescritto dalla vigente normativa.

6.1. Combinazioni per verifica allo SLU

Le azioni sulla struttura devono essere cumulate in modo da determinare condizioni di carico tali da risultare più sfavorevoli ai fini delle singole verifiche, tenendo conto della probabilità ridotta di intervento simultaneo di tutte le azioni con i rispettivi valori più sfavorevoli (rif. punto 2.5 NTC08):

$$\gamma_{G1} G_1 + \gamma_{G2} G_2 + \gamma_P P + \gamma_{Q1} Q_{k1} + \sum_{i=2} \gamma_{Qi} (\psi_{0i} Q_{ki})$$

con:

G_1 = valore caratteristico del peso proprio di tutti gli elementi strutturali

G_2 = valore caratteristico del peso proprio di tutti gli elementi non strutturali

P = valore caratteristico della pretensione e precompressione

Q_{k1} = valore caratteristico dell'azione variabile di base di ogni combinazione

Q_{ki} = valore caratteristico delle azioni variabili tra loro indipendenti

ψ_{0i} = valore raro dei coefficienti di combinazione per le azioni variabili per ponti stradali e pedonali (rif. tabella 5.1.VI delle NTC08)

Codifica: LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 13 di 102
--	---	---------------------	-------------------

Tabella 5.1.VI - Coefficienti ψ per le azioni variabili per ponti stradali e pedonali

Azioni	Gruppo di azioni (Tabella 5.1.IV)	Coefficiente Ψ_0 di combinazione	Coefficiente Ψ_1 (valori frequenti)	Coefficiente Ψ_2 (valori quasi permanenti)
Azioni da traffico (Tabella 5.1.IV)	Schema 1 (Carichi tandem)	0,75	0,75	0,0
	Schemi 1, 5 e 6 (Carichi distribuiti)	0,40	0,40	0,0
	Schemi 3 e 4 (carichi concentrati)	0,40	0,40	0,0
	Schema 2	0,0	0,75	0,0
	2	0,0	0,0	0,0
	3	0,0	0,0	0,0
	4 (folla)	---	0,75	0,0
Vento q_s	Vento a ponte scarico SLU e SLE	0,6	0,2	0,0
	Esecuzione	0,8	---	0,0
	Vento a ponte carico	0,6		
Neve q_s	SLU e SLE	0,0	0,0	0,0
	esecuzione	0,8	0,6	0,5
Temperatura	T_k	0,6	0,6	0,5

I valori dei coefficienti parziali di sicurezza γ , utilizzati per il calcolo (rif. Punto 5.1.3.12 NTC08), sono riportati nella tabella 5.1.V delle NTC08 in funzione dell'effetto favorevole o sfavorevole e delle verifiche considerate.

Tabella 5.1.V – Coefficienti parziali di sicurezza per le combinazioni di carico agli SLU

		Coefficiente	EQU ⁽¹⁾	A1 STR	A2 GEO
Carichi permanenti	favorevoli	γ_{G1}	0,90	1,00	1,00
	sfavorevoli		1,10	1,35	1,00
Carichi permanenti non strutturali ⁽²⁾	favorevoli	γ_{G2}	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Carichi variabili da traffico	favorevoli	γ_Q	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,35	1,35	1,15
Carichi variabili	favorevoli	γ_{Qi}	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Distorsioni e presollecitazioni di progetto	favorevoli	$\gamma_{\epsilon 1}$	0,90	1,00	1,00
	sfavorevoli		1,00 ⁽³⁾	1,00 ⁽⁴⁾	1,00
Ritiro e viscosità, Variazioni termiche, Cedimenti vincolari	favorevoli	$\gamma_{\epsilon 2}, \gamma_{\epsilon 3}, \gamma_{\epsilon 4}$	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,20	1,20	1,00

⁽¹⁾ Equilibrio che non coinvolga i parametri di deformabilità e resistenza del terreno; altrimenti si applicano i valori di GEO.
⁽²⁾ Nel caso in cui i carichi permanenti non strutturali (ad es. carichi permanenti portati) siano compiutamente definiti si potranno adottare gli stessi coefficienti validi per le azioni permanenti.
⁽³⁾ 1,30 per instabilità in strutture con precompressione esterna
⁽⁴⁾ 1,20 per effetti locali

Gli stati limite ultimi delle opere interrato si riferiscono allo sviluppo di meccanismi di collasso, determinati dalla mobilitazione della resistenza del terreno, e al raggiungimento della resistenza degli elementi strutturali che compongono l'opera.

Le verifiche agli stati limite ultimi sono eseguiti in riferimento ai seguenti stati limite:

Codifica: LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 14 di 102
--	---	---------------------	-------------------

- SLU di tipo geotecnico (GEO) e di equilibrio di corpo rigido (EQU) collasso per carico limite dell'insieme fondazione-terreno;
- SLU di tipo strutturale (STR) raggiungimento della resistenza negli elementi strutturali.

Trattandosi di opere interrato, le verifiche saranno condotte secondo l'approccio progettuale "Approccio 1", utilizzando i coefficienti parziali riportati nelle Tabelle 5.1.V e 6.2.II per le azioni e i parametri geotecnici.

- combinazione 1 → (A1+M1+R1) → STR (verifiche degli elementi strutturali)
 combinazione 2 → (A2+M2+R2) → GEO (carico limite)

Ai fini delle verifiche degli stati limite ultimi si definiscono le seguenti combinazioni :

$$\begin{aligned} \text{STR)} &\Rightarrow \gamma_{G1} \cdot G_1 + \gamma_{G2} \cdot G_2 + \gamma_{Q1} \cdot Q_{k1} + \gamma_{0i} \sum_i \psi_{0i} \cdot Q_{ki} && \Rightarrow (\Phi_d' = \Phi_k') \\ \text{GEO)} &\Rightarrow \gamma_{G1} \cdot G_1 + \gamma_{G2} \cdot G_2 + \gamma_{Q1} \cdot Q_{k1} + \gamma_{0i} \sum_i \psi_{0i} \cdot Q_{ki} && \Rightarrow (\Phi_d' = \tan^{-1}(\tan \Phi_k' / \gamma_\Phi)) \end{aligned}$$

Tabella 6.2.II – Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno

PARAMETRO	GRANDEZZA ALLA QUALE APPLICARE IL COEFFICIENTE PARZIALE	COEFFICIENTE PARZIALE	(M1)	(M2)
		γ_M		
Tangente dell'angolo di resistenza al taglio	$\tan \phi'_k$	$\gamma_{\phi'}$	1,0	1,25
Coesione efficace	c'_k	γ_c	1,0	1,25
Resistenza non drenata	c_{uk}	γ_{cu}	1,0	1,4
Peso dell'unità di volume	γ	γ_f	1,0	1,0

6.2. Combinazioni per verifica allo SLE

Ai fini delle verifiche degli stati limite di esercizio (fessurazione/stato tensionale) si definiscono le seguenti combinazioni:

$$\begin{aligned} \text{Frequente)} &\Rightarrow G_1 + G_2 + \psi_{11} \cdot Q_{k1} + \sum_i \psi_{2i} \cdot Q_{ki} && \Rightarrow (\Phi_d' = \Phi_k') \\ \text{Quasi permanente)} &\Rightarrow G_1 + G_2 + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \sum_i \psi_{2i} \cdot Q_{ki} && \Rightarrow (\Phi_d' = \Phi_k') \\ \text{Rara)} &\Rightarrow G_1 + G_2 + Q_{k1} + \sum_i \psi_{0i} \cdot Q_{ki} && \Rightarrow (\Phi_d' = \Phi_k') \end{aligned}$$

I valori dei coefficienti di combinazione sono dedotti dalla tabella 5.1.Vi del D.M. 14 Gennaio 2008.

6.3. Combinazioni per la condizione sismica

Per la condizione sismica, le combinazioni per gli stati limite, SLV e SLD, sono le seguenti (approccio 1):

$$\begin{aligned} \text{STR)} &\Rightarrow E + G_1 + G_2 + \sum_i \psi_{2i} \cdot Q_{ki} && \Rightarrow (\Phi_d' = \Phi_k') \\ \text{GEO)} &\Rightarrow E + G_1 + G_2 + \sum_i \psi_{2i} \cdot Q_{ki} && \Rightarrow (\text{spinte } \Phi_d' = \tan^{-1}(\tan \Phi_k' / \gamma_\Phi)) \end{aligned}$$

Gli effetti dell'azione sismica saranno valutati tenendo conto della masse associate ai seguenti carichi gravitazionali:

Codifica: LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 15 di 102
--	---	---------------------	-------------------

$$G_1 + G_2 + \sum_{\psi 2i} Q_{ki}$$

7. CRITERI DI ANALISI SCATOLARI

7.1. Analisi dei carichi

7.1.1. Carichi Permanenti

Peso Proprio Elementi Strutturali:

Peso Proprio del cls 25.00 kN/m³

Spinta del terreno:

Spinta attiva - Metodo di Coulomb

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

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

$$S = 1/2 \gamma H^2 K_a$$

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

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

dove ϕ è l'angolo d'attrito del terreno, α rappresenta l'angolo che la parete forma con l'orizzontale ($\alpha = 90^\circ$ per parete verticale), δ è l'angolo d'attrito terreno-parete, β è l'inclinazione del terrapieno rispetto all'orizzontale.

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

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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 16 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

coincide con quanto si intuisce fisicamente: la pendenza del terreno a monte della parete non può superare l'angolo di natural declivio del terreno stesso.

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

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

Spinta in presenza di falda

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

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

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

Spinta a Riposo

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

Il coefficiente di spinta a riposo è espresso dalla relazione

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

dove ϕ rappresenta l'angolo d'attrito interno del terreno di rinfianco.

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

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

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

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

7.1.2. Sovraccarichi Accidentali

Per la determinazione dell'incremento di spinta dovuto alla presenza di carico accidentale (eventuale viabilità stradale o di cantiere), si considerano i seguenti carichi a tergo:

$q_a = 20 \text{ kN/m}^2$ sovraccarico accidentale in condizioni statiche.

Codifica: LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 17 di 102
--	---	---------------------	-------------------

7.1.3. Azioni Sismiche

La spinta totale di progetto (statica + dinamica) E_d esercitata dal terrapieno ed agente sull'opera di sostegno,

è data da:

$$E_d = \frac{1}{2} y^* (1 \mp k_v) K H^2$$

dove:

H è l'altezza del muro;

K è il coefficiente di spinta del terreno (statico + dinamico).

Il coefficiente di spinta del terreno può essere calcolato mediante la formula di Mononobe e Okabe.

Per stati attivi

$$\beta \leq \phi - \theta: \quad K = \frac{\text{sen}^2(\psi + \phi - \theta)}{\cos \theta \text{sen}^2 \psi \text{sen}(\psi - \theta - \delta) \left[1 + \sqrt{\frac{\text{sen}(\phi + \delta) \text{sen}(\phi - \beta - \theta)}{\text{sen}(\psi - \theta - \delta) \text{sen}(\psi + \beta)}} \right]^2}$$

$$\beta > \phi - \theta: \quad K = \frac{\text{sen}^2(\psi + \phi - \theta)}{\cos \theta \text{sen}^2 \psi \text{sen}(\psi - \theta - \delta)}$$

Per stati passivi (resistenza a taglio nulla tra terreno e muro)

$$K = \frac{\text{sen}^2(\psi + \theta - \phi)}{\cos \theta \text{sen}^2 \psi \text{sen}(\psi + \theta) \left[1 - \sqrt{\frac{\text{sen} \phi \text{sen}(\phi + \beta - \theta)}{\text{sen}(\psi + \beta) \text{sen}(\psi + \theta)}} \right]^2}$$

Nelle precedenti equazioni vengono usati i seguenti simboli:

ϕ è l'angolo di resistenza a taglio del terreno;

ψ, β sono gli angoli di inclinazione rispetto all'orizzontale rispettivamente della parete del muro rivolta a monte e della superficie del terrapieno;

δ è l'angolo di resistenza a taglio tra terreno e muro;

θ è l'angolo definito di seguito

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 18 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

$$\tan \theta = \frac{k_h}{1 \mp k_v}$$

La formula per stati passivi dovrebbe essere preferibilmente usata nel caso di muro a parete verticale ($\psi = 90^\circ$).

Oltre a questo incremento di spinta bisogna tenere conto delle forze orizzontali d'inerzia F_i delle masse strutturali, includendo in esse anche la massa del terreno stabilizzante a tergo del paramento:

$$F_i = k \cdot W$$

dove:

$$k_h = \beta_m \cdot \frac{a_{max}}{g}$$

$$k_v = \pm 0,5 \cdot k_h$$

con

a_{max} = accelerazione orizzontale massima attesa al sito = $S \times a_g = S_S \times S_T \times a_g$

g = accelerazione di gravità.

Per ulteriori dettagli sui valori di calcolo dei coefficienti sismici si rimanda al riepilogo riportato al paragrafo 8.2.

7.2. Combinazioni delle azioni

Si distinguono combinazioni di carico di tipo **A1-M1** nelle quali vengono incrementati i carichi permanenti e lasciati inalterati i parametri di resistenza del terreno e combinazioni di carico di tipo **A2-M2** nelle quali vengono ridotti i parametri di resistenza del terreno e lasciati inalterati i carichi.

Operando in tal modo si ottengono valori delle spinte (azioni) maggiorate e valori di resistenza ridotti e pertanto nelle verifiche globali è possibile fare riferimento a coefficienti di sicurezza unitari.

Simbologia adottata

γ_{Gsfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
γ_{Gfav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γ_{Qsfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni variabili
γ_{Qfav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni variabili
$\gamma_{tan\phi}$	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 19 di 102
---	--	----------------------------	--------------------------

γ_c	Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata
γ_{cu}	Coefficiente parziale di riduzione della coesione non drenata
γ_{qu}	Coefficiente parziale di riduzione del carico ultimo
γ_γ	Coefficiente parziale di riduzione della resistenza a compressione uniassiale delle rocce

Coefficienti di partecipazione combinazioni statiche

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>EQU</i>	<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{Gfav}	0.90	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{Gsfav}	1.10	1.30	1.00
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.50	1.50	1.30

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

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

Coefficienti di partecipazione combinazioni sismiche

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>EQU</i>	<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{Gfav}	1.00	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{Gsfav}	1.00	1.00	1.00
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.00	1.00	1.00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>			<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$		1.00	1.25
Coesione efficace	γ_c		1.00	1.25

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 20 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Resistenza non drenata	γ_{cu}	1.00	1.40
Resistenza a compressione uniassiale	γ_{qu}	1.00	1.60
Peso dell'unità di volume	γ_{γ}	1.00	1.00

FONDAZIONE SUPERFICIALE

Coefficienti parziali γ_R per le verifiche agli stati limite ultimi STR e GEO

<i>Verifica</i>	<i>Coefficienti parziali</i>		
	R1	R2	R3
Capacità portante della fondazione	1.00	1.00	1.40
Scorrimento	1.00	1.00	1.10
Resistenza del terreno a valle	1.00	1.00	1.40
Stabilità globale		1.10	

7.3. Impostazioni per le Verifiche

Metodo verifica sezioni **Stato limite**

Impostazioni verifiche SLU

Coefficienti parziali per resistenze di calcolo dei materiali

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

Impostazioni verifiche SLE

Condizioni ambientali **Aggressive**

Verifica fessurazione

Sensibilità delle armature	Poco Sensibile
Valori limite delle aperture delle fessure	$w_1 = 0.20$

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 21 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

$$w_2 = 0.30$$

$$w_3 = 0.40$$

Metodo di calcolo aperture delle fessure

E.C. 2

Verifica delle tensioni

Combinazione di carico

Rara $\sigma_c < 0.60 f_{ck}$ - $\sigma_f < 0.80 f_{yk}$

Quasi permanente $\sigma_c < 0.45 f_{ck}$

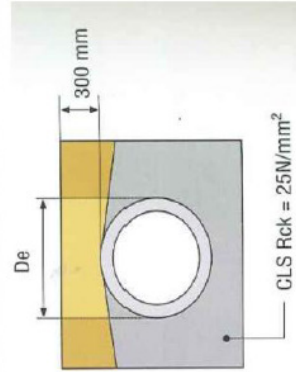
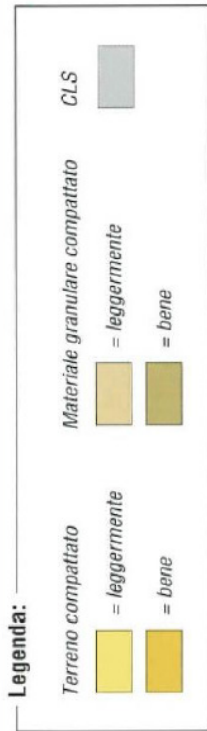
Calcolo della portanza

metodo di Meyerhof

8. CALCOLO TOMBINO CIRCOLARE Ø1500

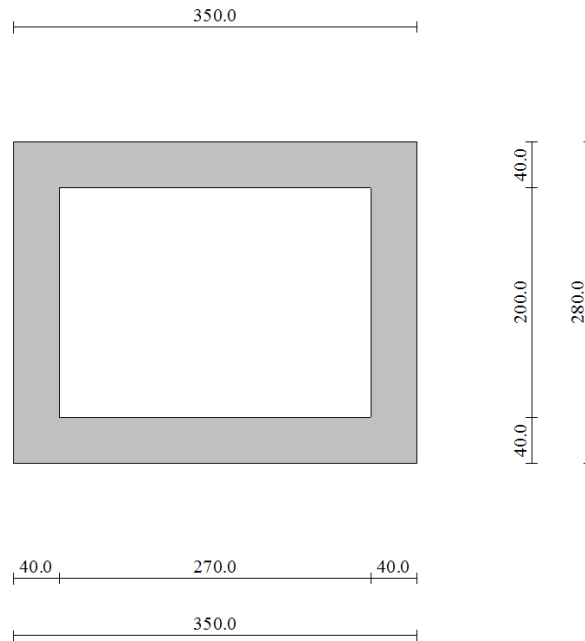
Di seguito si riporta il calcolo del tubo a sezione circolare Ø1500 per un ricoprimento variabile da 0.50 m fino a 10.00 m con la relativa classe di resistenza minima.

DN	[mm]	1500	tipologia posa	L'e [m]	t [m]	coeff din	Qc [kN/m]	Qh2o	H/De	Cz	QTS [kN/m]	Qf [kN/m]	H/B	H0	Ct	QtTE [kN/m]	A	B	a/b=1	Qtot [kN/m]	Cp	carico fessurazione richiesto [kN/m]	classe resistenza minima [kN/m ²]
spessore	[mm]	1500																					
Diametro esterno tubo	[mm]	1500																					
Angolo d'attirito	[°]	35																					
Peso specifico terreno	[kN/m ³]	18																					
Larghezza scavo a livello estradosso	[mm]	2900																					
Convoglio a n assi (2 o 3)	[kN]	2																					
sovaccarico max ruota (NTC)	[kN/m ²]	150																					
Carico folia lato impronta	[m]	9																					
interasse tras	[m]	0,4																					
interasse long	[m]	2																					
PESO convoglio	[kN]	1,2																					
Fattore empirico lambda mu'	[kN]	600																					
rsd		1,795																					
		0,192																					
		0,6																					
profondità rinterro [mm]																							
400	terrapieno	3,74					251,01	13,01	0,27	0,97	-	13,50	0,14	3000	1,05	12,13	2,16	2,00	1,08	289,65	3,5	82,8	83
500	terrapieno	3,88					211,16	13,01	0,33	0,97	-	13,50	0,17	3000	1,07	15,36	2,16	2,00	1,08	253,02	3,5	72,3	72
600	terrapieno	4,02					180,79	13,01	0,40	0,96	-	13,50	0,21	3000	1,08	18,68	2,16	2,00	1,08	225,97	3,5	64,6	65
700	terrapieno	4,16					156,97	13,01	0,47	0,96	-	13,50	0,24	3000	1,10	22,08	2,16	2,00	1,08	205,56	3,5	58,7	59
800	terrapieno	4,30					137,87	13,01	0,53	0,95	-	13,50	0,28	3000	1,11	25,57	2,16	2,00	1,08	189,94	3,5	54,3	54
900	terrapieno	4,44					122,26	13,01	0,60	0,94	-	13,50	0,31	3000	1,12	29,15	2,16	2,00	1,08	177,91	3,5	50,8	51
1000	terrapieno	4,58					109,30	13,01	0,67	0,94	-	13,50	0,34	3000	1,14	32,82	2,16	2,00	1,08	168,63	3,5	48,2	48
1500	terrapieno	5,28					68,25	13,01	1,00	0,91	-	13,50	0,52	3000	1,22	52,67	2,16	2,00	1,08	147,42	3,5	42,1	42
2000	terrapieno	5,98					47,08	13,01	1,33	0,88	-	13,50	0,69	3000	1,31	75,22	2,16	2,00	1,08	148,80	3,5	42,5	43
2500	terrapieno	6,68					34,58	13,01	1,67	0,85	-	13,50	0,86	3000	1,40	100,85	2,16	2,00	1,08	161,93	3,5	46,3	46
3000	terrapieno	7,38					26,53	13,01	2,00	0,83	-	13,50	1,03	3000	1,50	129,99	2,16	2,00	1,08	183,02	3,5	52,3	52
3500	terrapieno	8,08					21,03	13,01	2,33	0,80	-	13,50	1,21	3000	1,60	161,03	2,16	2,00	1,08	208,56	3,5	59,6	60
4000	terrapieno	8,78					17,10	13,01	2,67	0,78	-	13,50	1,38	3000	1,67	192,07	2,16	2,00	1,08	235,67	3,5	67,3	67
4500	trincea stretta	9,48					14,18	13,01	3,00	0,75	188,77	13,50	1,55	3000	1,72	-	2,16	2,00	1,08	229,45	3,5	65,6	66
5000	trincea stretta	10,18					11,95	13,01	3,33	0,73	203,61	13,50	1,72	3000	1,76	-	2,16	2,00	1,08	242,07	3,5	69,2	69
5500	trincea stretta	10,88					10,22	13,01	3,67	0,71	217,51	13,50	1,90	3000	1,80	-	2,16	2,00	1,08	254,23	3,5	72,6	73
6000	trincea stretta	11,58					8,84	13,01	4,00	0,69	230,51	13,50	2,07	3000	1,83	-	2,16	2,00	1,08	265,85	3,5	76,0	76
10000	trincea stretta	17,18					3,64	13,01	6,67	0,55	308,63	13,50	3,45	0	1,00	-	1,00	1,23	0,81	338,78	3,5	96,8	97



Condizioni di carico per strade di prima categoria secondo NTC

9. RISULTATI SCATOLARE



9.1. Dati di input

9.1.1. Geometria e Stratigrafia

Descrizione:	Scatolare semplice
Altezza esterna	2.80 [m]
Larghezza esterna	3.50 [m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0.00 [m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0.00 [m]
Spessore piedritto sinistro	0.40 [m]
Spessore piedritto destro	0.40 [m]
Spessore fondazione	0.40 [m]
Spessore trasverso	0.40 [m]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 24 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento		
Spessore dello strato	1.00	[m]	
Peso di volume	18.0000	[kN/mc]	
Peso di volume saturo	18.0000	[kN/mc]	
Angolo di attrito	30.00	[°]	
Coesione	0.00	[kg/cmq]	

Strato di rinfiacco

Descrizione	Terreno di rinfiacco		
Peso di volume	18,0000	[kN/mc]	
Peso di volume saturo	18,0000	[kN/mc]	
Angolo di attrito	30,00	[°]	
Angolo di attrito terreno struttura	20,00	[°]	
Coesione	0	[kPa]	
Costante di Winkler	1	[kPa/cm]	

Strato di base

Descrizione	Terreno di base		
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]	
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]	
Angolo di attrito	29,00	[°]	
Angolo di attrito terreno struttura	19,33	[°]	
Coesione	0	[kPa]	

Falda

Quota falda (rispetto al piano di posa)	0,00	[m]	
---	------	-----	--

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 25 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

9.1.2. Carichi applicati e Combinazioni

Convenzioni adottate

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Carichi verticali positivi se diretti verso il basso

Carichi orizzontali positivi se diretti verso destra

Coppie concentrate positive se antiorarie

Ascisse X (espresse in m) positive verso destra

Ordinate Y (espresse in m) positive verso l'alto

Carichi concentrati espressi in kN

Coppie concentrate espressi in kNm

Carichi distribuiti espressi in kN/m

Simbologia adottata e unità di misura

Forze concentrate

X	ascissa del punto di applicazione dei carichi verticali concentrati
Y	ordinata del punto di applicazione dei carichi orizzontali concentrati
F _y	componente Y del carico concentrato
F _x	componente X del carico concentrato
M	momento

Forze distribuite

X _i , X _f	ascisse del punto iniziale e finale per carichi distribuiti verticali
Y _i , Y _f	ordinate del punto iniziale e finale per carichi distribuiti orizzontali
V _{ni}	componente normale del carico distribuito nel punto iniziale
V _{nf}	componente normale del carico distribuito nel punto finale
V _{ii}	componente tangenziale del carico distribuito nel punto iniziale
V _{if}	componente tangenziale del carico distribuito nel punto finale
D _{te}	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 n°6 (Spinta falda)

Condizione di carico n° 7 (Carico mobile in S_x)

Distr	Terreno	X _i = -3,20	X _f = 0,00	V _{ni} = 20,00	V _{nf} = 20,00
-------	---------	------------------------	-----------------------	-------------------------	-------------------------

Condizione di carico n° 8 (Carico mobile in D_x)

Distr	Terreno	X _i = 3,50	X _f = 6,70	V _{ni} = 20,00	V _{nf} = 20,00
-------	---------	-----------------------	-----------------------	-------------------------	-------------------------

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 26 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Coeff. di combinazione $\Psi_0=0,75$ $\Psi_1=0,75$ $\Psi_2=0,00$

Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 27 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
---------------------	-------------	------	------	------

Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 6 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 7 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 28 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86

Combinazione n° 9 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 10 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 29 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Combinazione n° 11 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 12 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 13 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 14 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 30 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

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

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 16 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 17 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 31 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

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

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 19 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 20 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 21 SLE (Quasi Permanente)

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 32 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Combinazione n° 22 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 23 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 24 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 25 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 33 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 26 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 27 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 28 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 34 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Combinazione n° 29 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 30 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 31 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 35 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

9.2. Analisi spinte

Dato l'elevato numero di combinazioni analizzate si riportano in seguito i dati salienti con i quali l'analisi è stata effettuata.

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]
- Attiva [combinazione 11]
- Attiva [combinazione 12]
- Attiva [combinazione 13]
- Attiva [combinazione 14]
- Attiva [combinazione 15]
- Attiva [combinazione 16]
- Attiva [combinazione 17]
- Attiva [combinazione 18]
- a Riposo [combinazione 19]
- a Riposo [combinazione 20]
- a Riposo [combinazione 21]
- a Riposo [combinazione 22]
- a Riposo [combinazione 23]
- a Riposo [combinazione 24]
- a Riposo [combinazione 25]
- a Riposo [combinazione 26]
- a Riposo [combinazione 27]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 36 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

a Riposo [combinazione 28]

a Riposo [combinazione 29]

a Riposo [combinazione 30]

a Riposo [combinazione 31]

Sisma

Identificazione del sito

Latitudine	39.860603
Longitudine	16.383157
Comune	Cerchiara Di Calabria
Provincia	Cosenza
Regione	Calabria
Punti di interpolazione del reticolo	37451 - 37452 - 37230 - 37229

Tipo di opera

Tipo di costruzione	Opera ordinaria
Vita nominale	50 anni
Classe d'uso pericolose	IV - Opere strategiche ed industrie molto
Vita di riferimento	100 anni

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$	2.16 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.38
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	1.00
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h = (a_g/g * \beta_m * St * S_s) = 30.31$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v = 0.50 * k_h = 15.16$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo $a_g =$	0.83 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.50
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 37 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Coefficiente riduzione (β_m)	1.00
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 12.63$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 6.32$
Forma diagramma incremento sismico	Rettangolare
Spinta sismica	Mononobe-Okabe
Angolo diffusione sovraccarico	30.00 [°]

Coefficienti di spinta

N° combinazione	Statico	Sismico
1	0.500	0.000
2	0.581	0.000
3	0.500	0.000
4	0.581	0.000
5	0.500	0.000
6	0.581	0.000
7	0.500	0.000
8	0.581	0.000
9	0.500	0.000
10	0.581	0.000
11	0.297	0.594
12	0.297	0.624
13	0.364	0.747
14	0.364	0.727
15	0.297	0.594
16	0.297	0.624
17	0.364	0.747
18	0.364	0.727
19	0.500	0.000
20	0.500	0.000
21	0.500	0.000
22	0.500	0.000
23	0.500	0.000
24	0.500	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 38 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

25	0.500	0.000
26	0.500	0.000
27	0.500	0.000
28	0.500	0.439
29	0.500	0.398
30	0.500	0.439
31	0.500	0.398

9.3. Inviluppo delle sollecitazioni

Inviluppo sollecitazioni fondazione

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.20	-39.13	-23.92	-95.75	-58.66	33.26	58.77
0.98	8.69	18.34	-44.84	-27.13	34.43	58.77
1.75	21.58	36.65	0.61	4.68	34.43	58.77
2.52	8.69	18.34	31.95	52.26	34.43	58.77
3.30	-39.13	-23.92	58.66	95.75	33.26	58.77

Inviluppo sollecitazioni traverso

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.20	-23.49	-14.44	39.78	65.95	17.41	39.84
0.91	4.02	11.09	20.92	32.18	17.41	37.68
1.75	14.37	24.35	-1.29	1.29	17.41	35.14
2.59	4.02	11.09	-32.18	-20.92	17.41	37.68
3.30	-23.49	-14.44	-65.95	-39.78	17.41	39.84

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.20	-39.13	-23.92	34.43	59.34	60.15	98.35
1.40	-6.86	2.00	-0.22	4.79	49.96	82.15
2.60	-23.49	-14.44	-34.53	-17.41	39.78	65.95

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.20	-39.13	-23.92	-59.34	-34.43	60.15	98.35
1.40	-6.86	2.00	-4.79	0.22	49.96	82.15
2.60	-23.49	-14.44	17.41	34.53	39.78	65.95

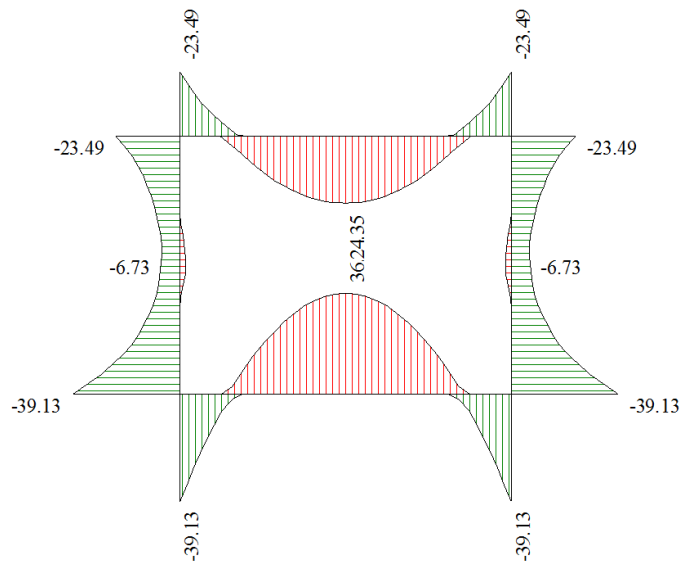


Figura 1 - Diagramma involuppo momento flettente – SLU

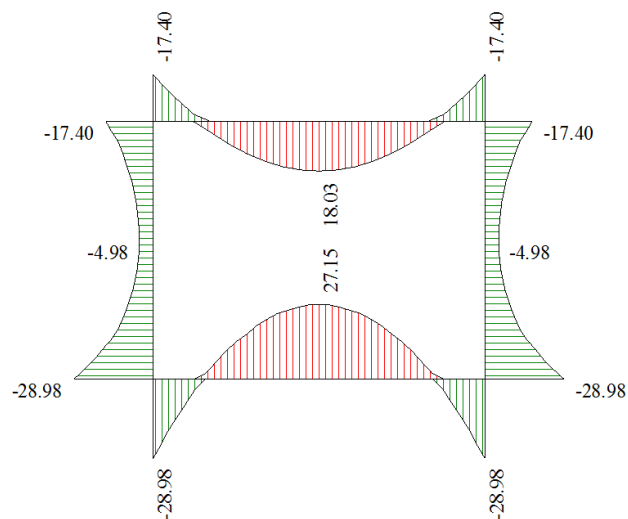


Figura 2 - Diagramma involuppo momento flettente – SLE

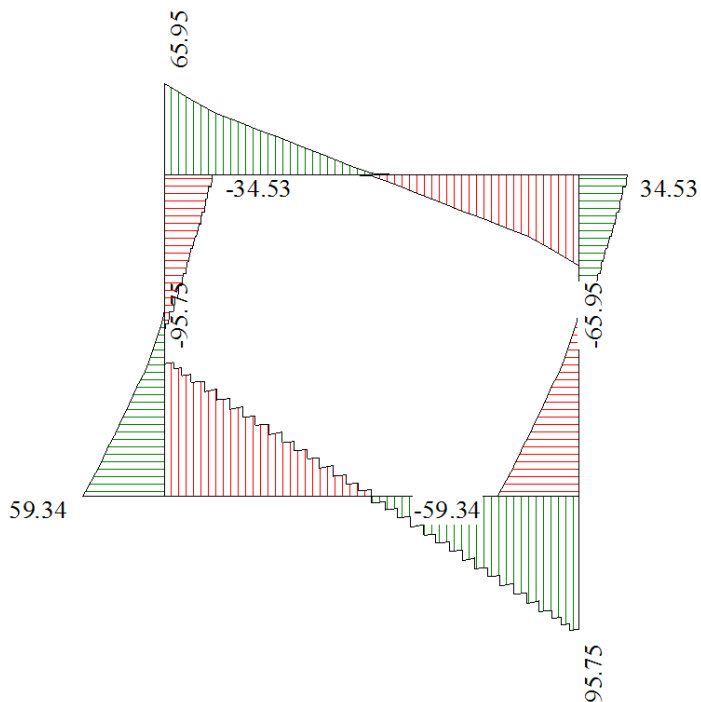


Figura 3 - Diagramma involuppo taglio - SLU

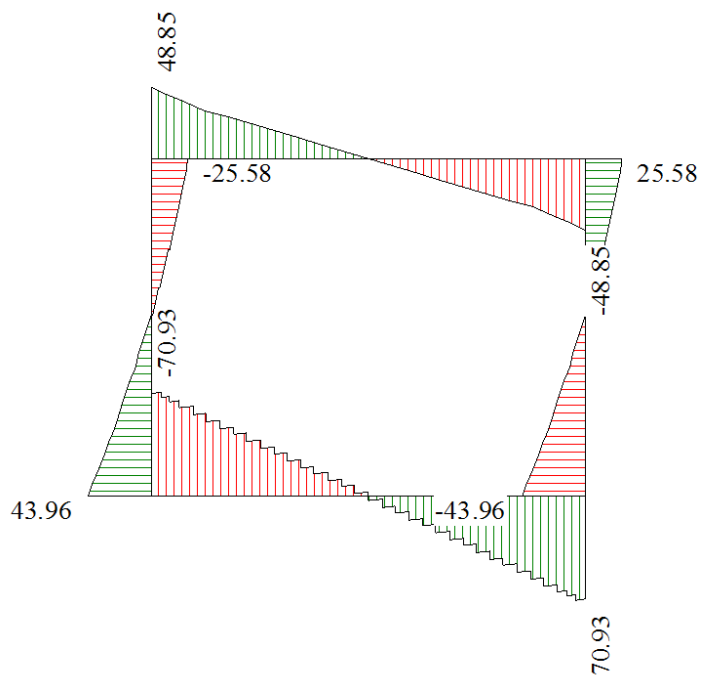


Figura 4 - Diagramma involuppo taglio - SLE

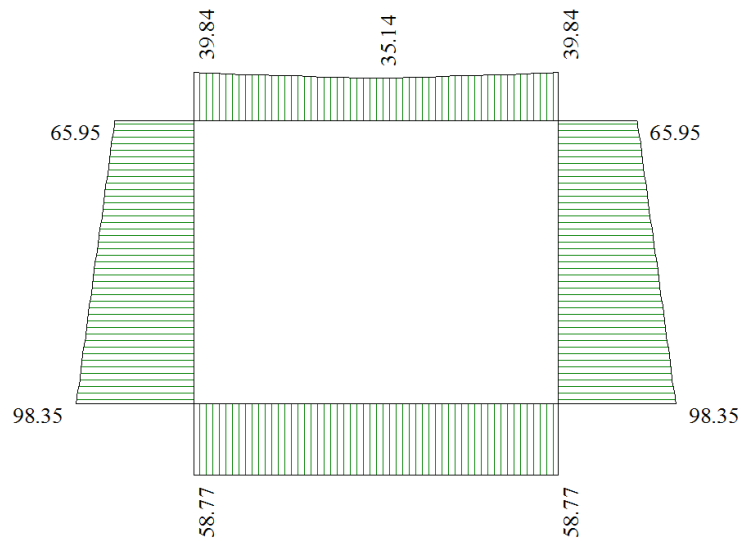


Figura 5 - Diagramma involuppo sforzo normale – SLU

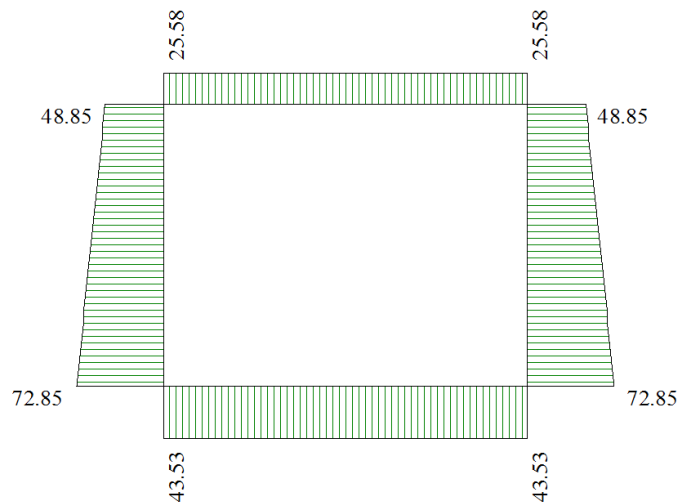


Figura 6 - Diagramma involuppo sforzo normale - SLE

9.4. Involuppo delle verifiche

9.4.1. Verifiche *SLU*

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in cm
M	Momento flettente, espresso in kNm
V	Taglio, espresso in kN
N	Sforzo normale, espresso in kN
N_u	Sforzo normale ultimo, espressa in kN
M_u	Momento ultimo, espressa in kNm
A_{fi}	Area armatura inferiore, espresse in cmq
A_{fs}	Area armatura superiore, espresse in cmq
CS	Coeff. di sicurezza sezione
V_{Rd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi senza armature trasversali, espressa in kN

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 42 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

V_{Rcd} Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espressa in kN

V_{Rsd} Aliquota taglio assorbita armature trasversali, espressa in kN

A_{sw} Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

X	A_{fi}	A_{fs}	CS
0.20	10.05	10.05	4.58
0.98	10.05	10.05	5.57
1.75	10.05	10.05	4.80
2.52	10.05	10.05	5.10
3.30	10.05	10.05	4.58

X	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
0.20	175.44	0.00	0.00	0.00
0.98	175.44	0.00	0.00	0.00
1.75	175.44	0.00	0.00	0.00
2.52	175.44	0.00	0.00	0.00
3.30	175.44	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

X	A_{fi}	A_{fs}	CS
0.20	10.05	10.05	7.57
0.91	10.05	10.05	7.73
1.75	10.05	10.05	6.60
2.59	10.05	10.05	7.73
3.30	10.05	10.05	7.57

X	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
0.20	172.34	0.00	0.00	0.00
0.91	172.34	0.00	0.00	0.00
1.75	172.34	0.00	0.00	0.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 43 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

2.59	172.34	0.00	0.00	0.00
3.30	172.34	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.20	10.05	10.05	5.83
1.40	10.05	10.05	58.71
2.60	10.05	10.05	5.60

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.20	181.45	0.00	0.00	0.00
1.40	179.26	0.00	0.00	0.00
2.60	177.07	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.20	10.05	10.05	5.83
1.40	10.05	10.05	58.71
2.60	10.05	10.05	5.60

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.20	181.45	0.00	0.00	0.00
1.40	179.26	0.00	0.00	0.00
2.60	177.07	0.00	0.00	0.00

Codifica: LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 44 di 102
--	---	---------------------	-------------------

9.4.2. Verifiche 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_{fi}	Area armatura inferiore, espressa in cmq
A_{fs}	Area armatura superiore, espressa in cmq
σ_{fi}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore, espresse in kPa
σ_{fs}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espresse in Pa
σ_c	Tensione nel calcestruzzo, espresse in kg/cmq
τ_c	Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espresse in kPa
A_{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione $B = 100$ cm

Altezza sezione $H = 40.00$ cm

X	A_{fi}	A_{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0.20	10.05	10.05	18.45	681.92	170.18
0.98	10.05	10.05	8.64	88.69	256.40
1.75	10.05	10.05	17.29	160.95	648.14
2.52	10.05	10.05	8.64	88.69	256.40
3.30	10.05	10.05	18.45	681.92	170.18

X	τ_c	A_{sw}
0.20	-2.4	0.00
0.98	-1.1	0.00
1.75	0.1	0.00
2.52	1.3	0.00
3.30	2.4	0.00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione $B = 100$ cm

Altezza sezione $H = 40.00$ cm

X	A_{fi}	A_{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0.20	10.05	10.05	11.07	101.87	412.04

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 45 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

0.91	10.05	10.05	5.23	170.04	50.86
1.75	10.05	10.05	11.42	469.77	100.68
2.59	10.05	10.05	5.23	170.04	50.86
3.30	10.05	10.05	11.07	101.87	412.04

X	τ_c	A_{sw}
0.20	1.6	0.00
0.91	0.8	0.00
1.75	0.0	0.00
2.59	-0.8	0.00
3.30	-1.6	0.00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Y	A_{fi}	A_{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0.20	10.05	10.05	18.43	184.63	549.74
1.40	10.05	10.05	3.06	40.58	13.11
2.60	10.05	10.05	11.04	112.72	324.05

Y	τ_c	A_{sw}
0.20	1.5	0.00
1.40	0.1	0.00
2.60	-0.9	0.00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Y	A_{fi}	A_{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0.20	10.05	10.05	18.43	184.63	549.74
1.40	10.05	10.05	3.06	40.58	13.11
2.60	10.05	10.05	11.04	112.72	324.05

Codifica: LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 46 di 102
--	---	---------------------	-------------------

Y	τ_c	A_{sw}
0.20	-1.5	0.00
1.40	-0.1	0.00
2.60	0.9	0.00

9.4.3. Verifiche Fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X_i	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M_p	Momento, espresse in kNm
M_n	Momento, espresse in kNm
w_k	Ampiezza fessure, espresse in mm
w_{lim}	Apertura limite fessure, espresse in mm
s	Distanza media tra le fessure, espresse in mm
ϵ_{sm}	Deformazione nelle fessure, espresse in [%]

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

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.49	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	18.03	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	100.00	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 47 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.49	0.00	0.30	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.30	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.30	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	18.03	0.00	0.30	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.30	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.30	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.30	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.30	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 48 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.49	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	18.03	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	28.82	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.01	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.35	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-12.81	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	27.10	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.06	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.52	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	17.02	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	6.88	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.21	0.00	100.00	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 49 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-28.82	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.10	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.06	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-27.10	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.44	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.21	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	28.04	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.15	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.38	0.00	0.30	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.00	0.00	0.30	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	26.74	0.00	0.30	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-16.70	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.69	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	17.28	0.00	0.30	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.21	0.00	0.30	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-16.81	0.00	0.30	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-28.04	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.85	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-16.70	0.00	0.30	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.74	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-3.10	0.00	0.30	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 50 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

3 2.60 10.05 10.05 49.77 -49.77 -16.81 0.00 0.30 0.00 0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	27.10	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-12.81	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.35	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.01	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	28.82	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.21	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	6.88	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	17.02	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.52	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.06	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-27.10	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.44	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.21	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-28.82	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.10	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.06	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	26.74	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.00	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.38	0.00	0.30	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.15	0.00	0.30	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	28.04	0.00	0.30	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 51 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-16.81	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.21	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	17.28	0.00	0.30	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.69	0.00	0.30	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-16.70	0.00	0.30	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.74	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-3.10	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-16.81	0.00	0.30	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-28.04	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.85	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-16.70	0.00	0.30	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	28.98	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.34	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-27.15	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.29	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	28.55	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.37	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.42	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	17.17	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.26	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.40	0.00	100.00	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 52 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-28.98	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.33	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.37	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-28.55	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.42	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.40	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 27 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	28.55	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.29	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-27.15	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.34	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	28.98	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 27 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.40	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.26	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	17.17	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.42	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.37	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-28.55	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.42	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.40	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-28.98	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.33	0.00	100.00	0.00	0.00000

Codifica: LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 53 di 102
--	---	---------------------	-------------------

3 2.60 10.05 10.05 49.77 -49.77 -17.37 0.00 100.00 0.00 0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 28 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma

Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.49	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 28 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert.

positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	18.03	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLE (Quasi Permanente) -

Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma

Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma

Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 54 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.49	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	18.03	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.49	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 55 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 30 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert.

positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	18.03	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Quasi Permanente) -

Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma

Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma

Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.49	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert.

negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	18.03	0.00	0.20	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 56 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Codifica: LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 57 di 102
--	---	---------------------	-------------------

10. CRITERI DI ANALISI MURI

L'analisi è stata condotta mediante il codice di calcolo Max 10.10 prodotto da *Aztec Informatica*. Nel seguito vengono descritti i criteri adottati per la valutazione delle azioni e relative verifiche di stabilità, verifiche geotecniche e strutturali.

10.1. Valutazione delle azioni

Il calcolo dei muri di sostegno viene eseguito secondo le seguenti fasi:

- Calcolo della spinta del terreno
- Verifica a ribaltamento
- Verifica a scorrimento del muro sul piano di posa (se fondazione superficiale)
- Verifica della stabilità complesso fondazione terreno (carico limite)
- Verifica della stabilità globale

Calcolo delle sollecitazioni sia del muro che della fondazione, progetto delle armature e relative verifiche dei materiali

10.1.1. Calcolo delle spinte

Spinta in condizioni statiche - Metodo di Culmann

Il metodo di Culmann adotta le stesse ipotesi di base del metodo di Coulomb. La differenza sostanziale è che mentre Coulomb considera un terrapieno con superficie a pendenza costante e carico uniformemente distribuito (il che permette di ottenere una espressione in forma chiusa per il coefficiente di spinta) il metodo di Culmann consente di analizzare situazioni con profilo di forma generica e carichi sia concentrati che distribuiti comunque disposti. Inoltre, rispetto al metodo di Coulomb, risulta più immediato e lineare tener conto della coesione del masso spingente. Il metodo di Culmann, nato come metodo essenzialmente grafico, si è evoluto per essere trattato mediante analisi numerica (noto in questa forma come metodo del cuneo di tentativo). Come il metodo di Coulomb anche questo metodo considera una superficie di rottura rettilinea.

I passi del procedimento risolutivo sono i seguenti:

- si impone una superficie di rottura (angolo di inclinazione α rispetto all'orizzontale) e si considera il cuneo di spinta delimitato dalla superficie di rottura stessa, dalla parete su cui si calcola la spinta e dal profilo del terreno;

- si valutano tutte le forze agenti sul cuneo di spinta e cioè peso proprio (W), carichi sul terrapieno, resistenza per attrito e per coesione lungo la superficie di rottura (R e C) e resistenza per coesione lungo la parete (A);

- dalle equazioni di equilibrio si ricava il valore della spinta S sulla parete.

Codifica: LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 58 di 102
--	---	---------------------	-------------------

Questo processo viene iterato fino a trovare l'angolo di rottura per cui la spinta risulta massima.

La convergenza non si raggiunge se il terrapieno risulta inclinato di un angolo maggiore dell'angolo d'attrito del terreno.

Nei casi in cui è applicabile il metodo di Coulomb (profilo a monte rettilineo e carico uniformemente distribuito) i risultati ottenuti col metodo di Culmann coincidono con quelli del metodo di Coulomb.

Le pressioni sulla parete di spinta si ricavano derivando l'espressione della spinta S rispetto all'ordinata z. Noto il diagramma delle pressioni è possibile ricavare il punto di applicazione della spinta.

Spinta in presenza di sisma - Metodo di Mononobe-Okabe

Per tener conto dell'incremento di spinta dovuta al sisma si fa riferimento al metodo di Mononobe-Okabe (cui fa riferimento la Normativa Italiana).

La Normativa Italiana suggerisce di tener conto di un incremento di spinta dovuto al sisma nel modo seguente.

Detta ε l'inclinazione del terrapieno rispetto all'orizzontale e β l'inclinazione della parete rispetto alla verticale, si calcola la spinta S' considerando un'inclinazione del terrapieno e della parete pari a :

$$\varepsilon' = \varepsilon + \theta$$

$$\beta' = \beta + \theta$$

dove $\theta = \arctg(k_h/(1 \pm k_v))$ essendo k_h il coefficiente sismico orizzontale e k_v il coefficiente sismico verticale, definito in funzione di k_h .

In presenza di falda a monte, θ assume le seguenti espressioni:

Terreno a bassa permeabilità

$$\theta = \arctg[(\gamma_{sat}/(\gamma_{sat} - \gamma_w)) * (k_h/(1 \pm k_v))]$$

Terreno a permeabilità elevata

$$\theta = \arctg[(\gamma/(\gamma_{sat} - \gamma_w)) * (k_h/(1 \pm k_v))]$$

Detta S la spinta calcolata in condizioni statiche l'incremento di spinta da applicare è espresso da

$$\Delta S = AS' - S$$

dove il coefficiente A vale:

Codifica: LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 59 di 102
--	---	---------------------	-------------------

$$A = \frac{\cos^2(\beta + \theta)}{\cos^2\beta \cos\theta}$$

In presenza di falda a monte, nel coefficiente A si tiene conto dell'influenza dei pesi di volume nel calcolo di θ .

Adottando il metodo di Mononobe-Okabe per il calcolo della spinta, il coefficiente A viene posto pari a 1.

Tale incremento di spinta è applicato a metà altezza della parete di spinta nel caso di forma rettangolare del diagramma di incremento sismico, allo stesso punto di applicazione della spinta statica nel caso in cui la forma del diagramma di incremento sismico è uguale a quella del diagramma statico.

Oltre a questo incremento bisogna tener conto delle forze d'inerzia orizzontali e verticali che si destano per effetto del sisma. Tali forze vengono valutate come

$$F_{iH} = k_h W \quad F_{iV} = \pm k_v W$$

dove W è il peso del muro, del terreno soprastante la mensola di monte ed i relativi sovraccarichi e va applicata nel baricentro dei pesi.

Il metodo di Culmann tiene conto automaticamente dell'incremento di spinta. Basta inserire nell'equazione risolutiva la forza d'inerzia del cuneo di spinta. La superficie di rottura nel caso di sisma risulta meno inclinata della corrispondente superficie in assenza di sisma.

10.1.2. Verifica a Ribaltamento

La verifica a ribaltamento consiste nel determinare il momento risultante di tutte le forze che tendono a fare ribaltare il muro (momento ribaltante M_r) ed il momento risultante di tutte le forze che tendono a stabilizzare il muro (momento stabilizzante M_s) rispetto allo spigolo a valle della fondazione e verificare che il rapporto M_s/M_r sia maggiore di un determinato coefficiente di sicurezza η_r .

Eseguendo il calcolo mediante gli eurocodici si può impostare $\eta_r \geq 1.0$.

Deve quindi essere verificata la seguente disequaglianza

$$\frac{M_s}{M_r} \geq \eta_r$$

Il momento ribaltante M_r è dato dalla componente orizzontale della spinta S, dalle forze di inerzia del muro e del terreno gravante sulla fondazione di monte (caso di presenza di sisma) per i rispettivi bracci. Nel momento stabilizzante interviene il peso del muro (applicato nel baricentro) ed il peso del terreno gravante sulla fondazione di monte. Per quanto riguarda invece la componente

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 60 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

verticale della spinta essa sarà stabilizzante se l'angolo d'attrito terra-muro δ è positivo, ribaltante se δ è negativo. δ è positivo quando è il terrapieno che scorre rispetto al muro, negativo quando è il muro che tende a scorrere rispetto al terrapieno (questo può essere il caso di una spalla da ponte gravata da carichi notevoli). Se sono presenti dei tiranti essi contribuiscono al momento stabilizzante.

Questa verifica ha significato solo per fondazione superficiale e non per fondazione su pali.

10.1.3. Verifica a Scorrimento

Per la verifica a scorrimento del muro lungo il piano di fondazione deve risultare che la somma di tutte le forze parallele al piano di posa che tendono a fare scorrere il muro deve essere minore di tutte le forze, parallele al piano di scorrimento, che si oppongono allo scivolamento, secondo un certo coefficiente di sicurezza. La verifica a scorrimento risulta soddisfatta se il rapporto fra la risultante delle forze resistenti allo scivolamento F_r e la risultante delle forze che tendono a fare scorrere il muro F_s risulta maggiore di un determinato coefficiente di sicurezza η_s

Eseguendo il calcolo mediante gli Eurocodici si può impostare $\eta_s \geq 1.0$

$$\frac{F_r}{F_s} \geq \eta_s$$

Le forze che intervengono nella F_s sono: la componente della spinta parallela al piano di fondazione e la componente delle forze d'inerzia parallela al piano di fondazione.

La forza resistente è data dalla resistenza d'attrito e dalla resistenza per adesione lungo la base della fondazione. Detta N la componente normale al piano di fondazione del carico totale gravante in fondazione e indicando con δ_f l'angolo d'attrito terreno-fondazione, con c_a l'adesione terreno-fondazione e con B_r la larghezza della fondazione reagente, la forza resistente può esprimersi come

$$F_r = N \operatorname{tg} \delta_f + c_a B_r$$

La Normativa consente di computare, nelle forze resistenti, un' aliquota dell'eventuale spinta dovuta al terreno posto a valle del muro. In tal caso, però, il coefficiente di sicurezza deve essere aumentato opportunamente. L'aliquota di spinta passiva che si può considerare ai fini della verifica a scorrimento non può comunque superare il 50 per cento.

Per quanto riguarda l'angolo d'attrito terra-fondazione, δ_f , diversi autori suggeriscono di assumere un valore di δ_f pari all'angolo d'attrito del terreno di fondazione.

Codifica: LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 61 di 102
--	---	---------------------	-------------------

10.1.4. Verifica al carico limite

Il rapporto fra il carico limite in fondazione e la componente normale della risultante dei carichi trasmessi dal muro sul terreno di fondazione deve essere superiore a η_q . Cioè, detto Q_u , il carico limite ed R la risultante verticale dei carichi in fondazione, deve essere:

$$\frac{Q_u}{R} \geq \eta_q$$

Eseguendo il calcolo mediante gli Eurocodici si può impostare $\eta_q \geq 1.0$

Le espressioni di Hansen per il calcolo della capacità portante si differenziano a secondo se siamo in presenza di un terreno puramente coesivo ($\phi=0$) o meno e si esprimono nel modo seguente:

Caso generale

$$q_u = cN_c s_c d_c i_c g_c b_c + qN_q s_q d_q i_q g_q b_q + 0.5B\gamma N_\gamma s_\gamma d_\gamma i_\gamma g_\gamma b_\gamma$$

Caso di terreno puramente coesivo $\phi=0$

$$q_u = 5.14c(1 + s_c + d_c - i_c - g_c - b_c) + q$$

in cui d_c, d_q, d_γ , sono i fattori di profondità; s_c, s_q, s_γ , sono i fattori di forma; i_c, i_q, i_γ , sono i fattori di inclinazione del carico; b_c, b_q, b_γ , sono i fattori di inclinazione del piano di posa; g_c, g_q, g_γ , sono i fattori che tengono conto del fatto che la fondazione poggia su un terreno in pendenza.

I fattori N_c, N_q, N_γ sono espressi come:

$$N_q = e^{K_p \tan \phi}$$

$$N_c = (N_q - 1) \cot \phi$$

$$N_\gamma = 1.5(N_q - 1) \tan \phi$$

10.1.5. Stabilità globale

La verifica alla stabilità globale del complesso muro+terreno deve fornire un coefficiente di sicurezza non inferiore a η_g

Eseguendo il calcolo mediante gli Eurocodici si può impostare $\eta_g \geq 1.0$

Viene usata la tecnica della suddivisione a strisce della superficie di scorrimento da analizzare. La superficie di scorrimento viene supposta circolare e determinata in modo tale da non avere intersezione con il profilo del muro o con i pali di fondazione. Si determina il minimo coefficiente di sicurezza su una maglia di centri di dimensioni 10x10 posta in prossimità della sommità del muro. Il numero di strisce è pari a 50.

Il coefficiente di sicurezza fornito da Fellenius si esprime secondo la seguente formula:

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 62 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

$$\eta = \frac{\sum_1^n \left(\frac{c_i b_i}{\cos \alpha_i} + [W_i \cos \alpha_i - u_i l_i] \operatorname{tg} \phi_i \right)}{\sum_1^n W_i \sin \alpha_i}$$

dove n è il numero delle strisce considerate, b_i e α_i sono la larghezza e l'inclinazione della base della striscia i-esima rispetto all'orizzontale, W_i è il peso della striscia i-esima e c_i e φ_i sono le caratteristiche del terreno (coesione ed angolo di attrito) lungo la base della striscia.

Inoltre u_i ed l_i rappresentano la pressione neutra lungo la base della striscia e la lunghezza della base della striscia (l_i = b_i/cos α_i).

Quindi, assunto un cerchio di tentativo lo si suddivide in n strisce e dalla formula precedente si ricava η. Questo procedimento viene eseguito per il numero di centri prefissato e viene assunto come coefficiente di sicurezza della scarpata il minimo dei coefficienti così determinati.

10.2. Combinazioni delle azioni

Si distinguono combinazioni di carico di tipo **A1-M1** nelle quali vengono incrementati i carichi permanenti e lasciati inalterati i parametri di resistenza del terreno e combinazioni di carico di tipo **A2-M2** nelle quali vengono ridotti i parametri di resistenza del terreno e lasciati inalterati i carichi.

Operando in tal modo si ottengono valori delle spinte (azioni) maggiorate e valori di resistenza ridotti e pertanto nelle verifiche globali è possibile fare riferimento a coefficienti di sicurezza unitari.

Simbologia adottata

γ _{Gsfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
γ _{Gfav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γ _{Qsfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni variabili
γ _{Qfav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni variabili
γ _{tanφ'}	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato
γ _{c'}	Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata
γ _{cu}	Coefficiente parziale di riduzione della coesione non drenata
γ _{qu}	Coefficiente parziale di riduzione del carico ultimo
γ _r	Coefficiente parziale di riduzione della resistenza a compressione uniassiale delle rocce

Coefficienti di partecipazione combinazioni statiche

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>	<i>EQU</i>	<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ _{Gfav}	0.90	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 63 di 102
---	--	----------------------------	--------------------------

Permanenti	Sfavorevole	γ_{Gsfav}	1.10	1.30	1.00
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.50	1.50	1.30

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

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

Coefficienti di partecipazione combinazioni sismiche

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>EQU</i>	<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{Gfav}	1.00	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{Gsfav}	1.00	1.00	1.00
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.00	1.00	1.00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 64 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

FONDAZIONE SUPERFICIALE

Coefficienti parziali γ_R per le verifiche agli stati limite ultimi STR e GEO

<i>Verifica</i>	<i>Coefficienti parziali</i>		
	R1	R2	R3
Capacità portante della fondazione	1.00	1.00	1.40
Scorrimento	1.00	1.00	1.10
Resistenza del terreno a valle	1.00	1.00	1.40
Stabilità globale		1.10	

10.3. Impostazioni per le Verifiche

Metodo verifica sezioni **Stato limite**

Impostazioni verifiche SLU

Coefficienti parziali per resistenze di calcolo dei materiali

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

Impostazioni verifiche SLE

Condizioni ambientali **Aggressive**

Verifica fessurazione

Sensibilità delle armature	Poco Sensibile
Valori limite delle aperture delle fessure	$w_1 = 0.20$
	$w_2 = 0.30$
	$w_3 = 0.40$
Metodo di calcolo aperture delle fessure	E.C. 2

Verifica delle tensioni

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 65 di 102
---	--	----------------------------	--------------------------

Combinazione di carico

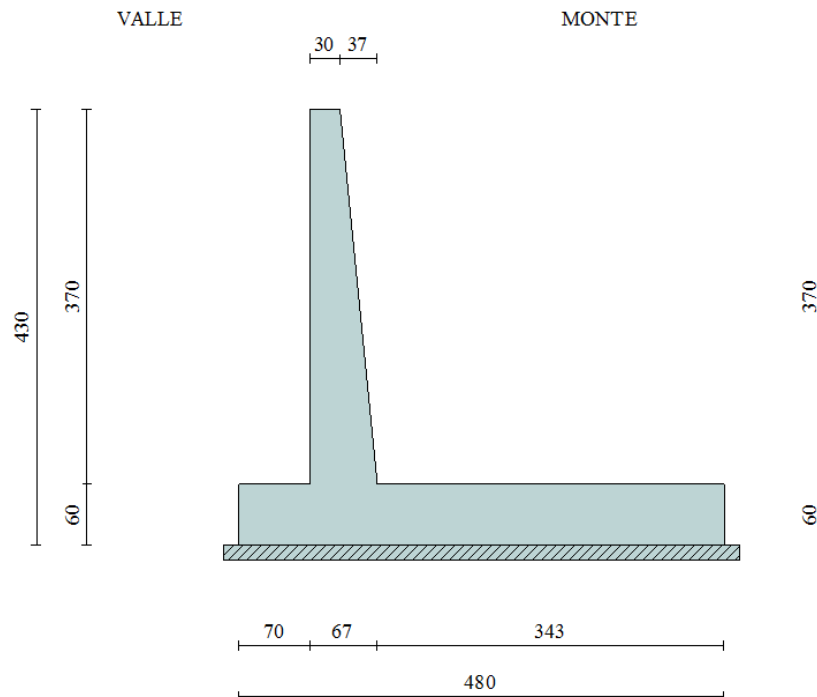
Rara $\sigma_c < 0.60 f_{ck}$ - $\sigma_f < 0.80 f_{yk}$

Quasi permanente $\sigma_c < 0.45 f_{ck}$

Calcolo della portanza

metodo di Meyerhof

11. RISULTATI MURI D'ALA



11.1. Geometria

Descrizione	Muro a mensola in c.a.
Altezza del paramento	3.70 [m]
Spessore in sommità	0.30 [m]
Spessore all'attacco con la fondazione	0.67 [m]
Inclinazione paramento esterno	0.00 [°]
Inclinazione paramento interno	5.70 [°]
Lunghezza del muro	10.00 [m]
<u>Fondazione</u>	
Lunghezza mensola fondazione di valle	0.70 [m]
Lunghezza mensola fondazione di monte	3.43 [m]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 66 di 102
---	--	----------------------------	--------------------------

Lunghezza totale fondazione	4.80 [m]
Inclinazione piano di posa della fondazione	0.00 [°]
Spessore fondazione	0.60 [m]
Spessore magrone	0.15 [m]

11.2. Caratteristiche dei terreni

Geometria profilo terreno a monte del muro

Simbologia adottata e sistema di riferimento

(Sistema di riferimento con origine in testa al muro, ascissa X positiva verso monte, ordinata Y positiva verso l'alto)

N numero ordine del punto

X ascissa del punto espressa in [m]

Y ordinata del punto espressa in [m]

A inclinazione del tratto espressa in [°]

N	X	Y	A
1	5.00	0.00	0.00

Terreno a valle del muro

Inclinazione terreno a valle del muro rispetto all'orizzontale 0,00 [°]

Altezza del rinterro rispetto all'attacco fondaz.valle-paramento 0,00 [m]

Descrizione terreni

Simbologia adottata

<i>Nr.</i>	Indice del terreno
γ	Peso di volume del terreno espresso in [kN/mc]
γ_s	Peso di volume saturo del terreno espresso in [kN/mc]
ϕ	Angolo d'attrito interno espresso in [°]
δ	Angolo d'attrito terra-muro espresso in [°]
<i>c</i>	Coesione espressa in [kPa]
<i>c_a</i>	Adesione terra-muro espressa in [kPa]

Descrizione	γ	γ_s	ϕ	δ	<i>c</i>	<i>c_a</i>
Rilevato	18,00	18,00	30.00	20.00	0,0	0,0
Terreno di base	19,00	19,00	29.00	19.33	0,0	0,0

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 67 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Stratigrafia

Simbologia adottata

N	Indice dello strato
H	Spessore dello strato espresso in [m]
a	Inclinazione espressa in [°]
Kw	Costante di Winkler orizzontale espressa in Kg/cm ² /cm
Ks	Coefficiente di spinta
Terreno	Terreno dello strato

Nr.	H	a	Kw	Ks	Terreno
1	4,30	0,00	0,00	0,00	Rilevato
2	5,00	0,00	2,93	0,00	Terreno di base

11.3. Carichi applicati e sollecitazioni

11.3.1. Condizioni di carico

Simbologia e convenzioni di segno adottate

Carichi verticali positivi verso il basso.

Carichi orizzontali positivi verso sinistra.

Momento positivo senso antiorario.

X Ascissa del punto di applicazione del carico concentrato espressa in [m]

F_x Componente orizzontale del carico concentrato espressa in [kN]

F_y Componente verticale del carico concentrato espressa in [kN]

M Momento espresso in [kNm]

X_i Ascissa del punto iniziale del carico ripartito espressa in [m]

X_f Ascissa del punto finale del carico ripartito espressa in [m]

Q_i Intensità del carico per $x=X_i$ espressa in [kN/m]

Q_f Intensità del carico per $x=X_f$ espressa in [kN/m]

D / C Tipo carico : D=distribuito C=concentrato

Condizione n° 1 (Carico Mobile)

D	Profilo	$X_i=0.00$	$X_f=5.00$	$Q_i=20.0000$	$Q_f=20.0000$
---	---------	------------	------------	---------------	---------------

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 68 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

11.3.2. Combinazioni di carico

Simbologia adottata

F/S Effetto dell'azione (FAV: Favorevole, SFAV: Sfavorevole)

γ Coefficiente di partecipazione della condizione

Ψ Coefficiente di combinazione della condizione

Combinazione n° 1 - Caso A1-M1 (STR)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	FAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	FAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 2 - Caso A2-M2 (GEO)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 3 - Caso EQU (SLU)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	FAV	0.90	1.00	0.90
Peso proprio terrapieno	FAV	0.90	1.00	0.90
Spinta terreno	SFAV	1.10	1.00	1.10

Combinazione n° 4 - Caso A2-M2 (GEO-STAB)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 5 - Caso A1-M1 (STR)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	FAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	FAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.30	1.00	1.30

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 69 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Carico Mobile	SFAV	1.50	1.00	1.50
---------------	------	------	------	------

Combinazione n° 6 - Caso A2-M2 (GEO)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Carico Mobile	SFAV	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 7 - Caso EQU (SLU)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	FAV	0.90	1.00	0.90
Peso proprio terrapieno	FAV	0.90	1.00	0.90
Spinta terreno	SFAV	1.10	1.00	1.10
Carico Mobile	SFAV	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 8 - Caso A2-M2 (GEO-STAB)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Carico Mobile	SFAV	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 9 - Caso A1-M1 (STR) - Sisma Vert. positivo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 10 - Caso A1-M1 (STR) - Sisma Vert. negativo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 70 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Combinazione n° 11 - Caso A2-M2 (GEO) - Sisma Vert. positivo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 12 - Caso A2-M2 (GEO) - Sisma Vert. negativo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 13 - Caso EQU (SLU) - Sisma Vert. positivo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	FAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	FAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 14 - Caso EQU (SLU) - Sisma Vert. negativo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	FAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	FAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 15 - Caso A2-M2 (GEO-STAB) - Sisma Vert. positivo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

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

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 71 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 17 - Rara (SLE)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00
Carico Mobile	SFAV	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 18 - Frequente (SLE)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 19 - Quasi Permanente (SLE)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 20 - Rara (SLE) - Sisma Vert. positivo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00
Carico Mobile	SFAV	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 21 - Rara (SLE) - Sisma Vert. negativo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 72 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Carico Mobile SFAV 1.00 0.75 0.75

Combinazione n° 22 - Frequente (SLE) - Sisma Vert. positivo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 23 - Frequente (SLE) - Sisma Vert. negativo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 24 - Quasi Permanente (SLE) - Sisma Vert. positivo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 25 - Quasi Permanente (SLE) - Sisma Vert. negativo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 73 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

11.3.3. Analisi spinte e verifiche

Sistema di riferimento adottato per le coordinate :

Origine in testa al muro (spigolo di monte)

Ascisse X (espresse in [m]) positive verso monte

Ordinate Y (espresse in [m]) positive verso l'alto

Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti da monte verso valle

Le forze verticali sono considerate positive se agenti dall'alto verso il basso

Calcolo riferito ad 1 metro di muro

Tipo di analisi

Calcolo della spinta	metodo di Culmann
Calcolo del carico limite	metodo di Meyerhof
Calcolo della stabilità globale	metodo di Bishop
Calcolo della spinta in condizioni di	Spinta attiva

Sisma

Identificazione del sito

Latitudine	39.860603
Longitudine	16.383157
Comune	Cerchiara Di Calabria
Provincia	Cosenza
Regione	Calabria
Punti di interpolazione del reticolo	37451 - 37452 - 37230 - 37229

Tipo di opera

Tipo di costruzione	Opera ordinaria
Vita nominale	50 anni
Classe d'uso pericolose	IV - Opere strategiche ed industrie molto
Vita di riferimento	100 anni
Categoria sottosuolo	C
Categoria topografica	T1

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 74 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo a_g	2.16 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.38
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	0.31
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*S) = 9.40$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 4.70$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo a_g	0.83 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.50
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	0.18
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*S) = 2.27$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 1.14$
Forma diagramma incremento sismico	Stessa forma diagramma statico
Partecipazione spinta passiva (percento)	0.0
Lunghezza del muro	10.00 [m]
Peso muro	114.5633 [kN]
Baricentro del muro	X=0.84 Y=-3.27

Superficie di spinta

Punto inferiore superficie di spinta	X = 3.80	Y = -4.30
Punto superiore superficie di spinta	X = 3.80	Y = 0.00
Altezza della superficie di spinta	4.30 [m]	
Inclinazione superficie di spinta(rispetto alla verticale)	0.00 [°]	

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 75 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

11.3.4. Quadro riassuntivo dei coefficienti di spinta calcolati

Simbologia adottata

CI Identificativo della combinazione

Tipo Tipo combinazione

Sisma Combinazione sismica

CS_{SCO} Coeff. di sicurezza allo scorrimento

CS_{RIB} Coeff. di sicurezza al ribaltamento

CS_{QLIM} Coeff. di sicurezza a carico limite

CS_{STAB} Coeff. di sicurezza a stabilità globale

C	Tipo	Sisma	CS_{SCO}	CS_{RIB}	CS_{qlim}	CS_{stab}
1	A1-M1 - [1]	--	2.19	--	5.38	--
2	A2-M2 - [1]	--	1.80	--	2.39	--
3	EQU - [1]	--	--	10.11	--	--
4	STAB - [1]	--	--	--	--	1.45
5	A1-M1 - [2]	--	2.27	--	4.14	--
6	A2-M2 - [2]	--	1.79	--	1.87	--
7	EQU - [2]	--	--	8.07	--	--
8	STAB - [2]	--	--	--	--	1.28
9	A1-M1 - [3]	Orizzontale + Verticale positivo	1.50	--	3.87	--
10	A1-M1 - [3]	Orizzontale + Verticale negativo	1.43	--	4.01	--
11	A2-M2 - [3]	Orizzontale + Verticale positivo	1.04	--	1.32	--
12	A2-M2 - [3]	Orizzontale + Verticale negativo	1.00	--	1.36	--
13	EQU - [3]	Orizzontale + Verticale positivo	--	6.29	--	--
14	EQU - [3]	Orizzontale + Verticale negativo	--	4.95	--	--
15	STAB - [3]	Orizzontale + Verticale positivo	--	--	--	1.21
16	STAB - [3]	Orizzontale + Verticale negativo	--	--	--	1.19
17	SLER - [2]	--	2.79	--	5.32	--
18	SLEF - [2]	--	2.81	--	6.23	--
19	SLEQ - [2]	--	2.81	--	6.23	--
20	SLER - [2]	Orizzontale + Verticale positivo	2.31	--	4.82	--
21	SLER - [2]	Orizzontale + Verticale negativo	2.30	--	4.93	--
22	SLEF - [2]	Orizzontale + Verticale positivo	2.31	--	5.63	--
23	SLEF - [2]	Orizzontale + Verticale negativo	2.30	--	5.74	--
24	SLEQ - [2]	Orizzontale + Verticale positivo	2.31	--	5.63	--
25	SLEQ - [2]	Orizzontale + Verticale negativo	2.30	--	5.74	--

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 76 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

11.4. Inviluppo sollecitazioni

11.4.1. Paramento

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

Momento positivo se tende le fibre contro terra (a monte), espresso in [kNm]

Sforzo normale positivo di compressione, espresso in [kN]

Taglio positivo se diretto da monte verso valle, espresso in [kN]

Inviluppo combinazioni SLU

Nr.	Y	Nmin	Nmax	Mmin	Mmax	Tmin	Tmax
1	0.00	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
2	0.18	1.4024	1.4024	0.0136	0.1806	0.1162	1.9227
3	0.37	2.8883	2.8883	0.0836	0.7524	0.4649	4.0849
4	0.55	4.4577	4.4577	0.2537	1.7602	1.0460	6.4810
5	0.74	6.1106	6.1106	0.5678	3.2476	1.8596	9.1094
6	0.93	7.8469	7.8469	1.0696	5.2585	2.9056	11.9704
7	1.11	9.6667	9.6667	1.8029	7.8367	4.1841	15.0638
8	1.29	11.5700	11.5700	2.8115	11.0259	5.6950	18.3896
9	1.48	13.5568	13.5568	4.1391	14.8699	7.4384	21.9479
10	1.67	15.6270	15.6270	5.8296	19.4125	9.4142	25.7386
11	1.85	17.7808	17.7808	7.9267	24.6975	11.6224	29.7618
12	2.04	20.0180	20.0180	10.4742	30.7686	14.0632	34.0174
13	2.22	22.3386	22.3386	13.5158	37.6697	16.7363	38.5055
14	2.40	24.7428	24.7428	17.0954	45.4445	19.6419	43.2260
15	2.59	27.2304	27.2304	21.2567	54.1367	22.7800	48.1790
16	2.77	29.8015	29.8015	26.0436	63.7903	26.1505	53.3644
17	2.96	32.4561	32.4561	31.4997	74.4488	29.7534	58.7823
18	3.15	35.1941	35.1941	37.6689	86.1562	33.5889	64.4439
19	3.33	38.0157	38.0157	44.5949	98.9563	37.6567	70.4466
20	3.52	40.9207	40.9207	52.3216	112.8926	41.9570	76.6951
21	3.70	43.9091	43.9091	60.8908	128.0074	46.4526	83.1500

Inviluppo combinazioni SLE

Nr.	Y	Nmin	Nmax	Mmin	Mmax	Tmin	Tmax
1	0.00	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
2	0.18	1.4024	1.4024	0.0123	0.0982	0.0945	1.0259

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 77 di 102
---	--	----------------------------	--------------------------

3	0.37	2.8883	2.8883	0.0729	0.4185	0.3780	2.2565
4	0.55	4.4577	4.4577	0.2176	0.9993	0.8505	3.6893
5	0.74	6.1106	6.1106	0.4821	1.8788	1.5121	5.3233
6	0.93	7.8469	7.8469	0.9022	3.0948	2.3626	7.1587
7	1.11	9.6667	9.6667	1.5136	4.6856	3.4022	9.1955
8	1.29	11.5700	11.5700	2.3521	6.6890	4.6307	11.4336
9	1.48	13.5568	13.5568	3.4534	9.1432	6.0483	13.8730
10	1.67	15.6270	15.6270	4.8532	12.0860	7.6549	16.5138
11	1.85	17.7808	17.7808	6.5873	15.5557	9.4505	19.3559
12	2.04	20.0180	20.0180	8.6915	19.5901	11.4351	22.3994
13	2.22	22.3386	22.3386	11.2014	24.2273	13.6087	25.6442
14	2.40	24.7428	24.7428	14.1528	29.5053	15.9714	29.0904
15	2.59	27.2304	27.2304	17.5816	35.4622	18.5230	32.7379
16	2.77	29.8015	29.8015	21.5233	42.1360	21.2636	36.5867
17	2.96	32.4561	32.4561	26.0137	49.5647	24.1933	40.6369
18	3.15	35.1941	35.1941	31.0886	57.7863	27.3120	44.8885
19	3.33	38.0157	38.0157	36.7838	66.8389	30.6197	49.3414
20	3.52	40.9207	40.9207	43.1349	76.7604	34.1163	53.9956
21	3.70	43.9091	43.9091	50.1763	87.5874	37.7718	58.8193

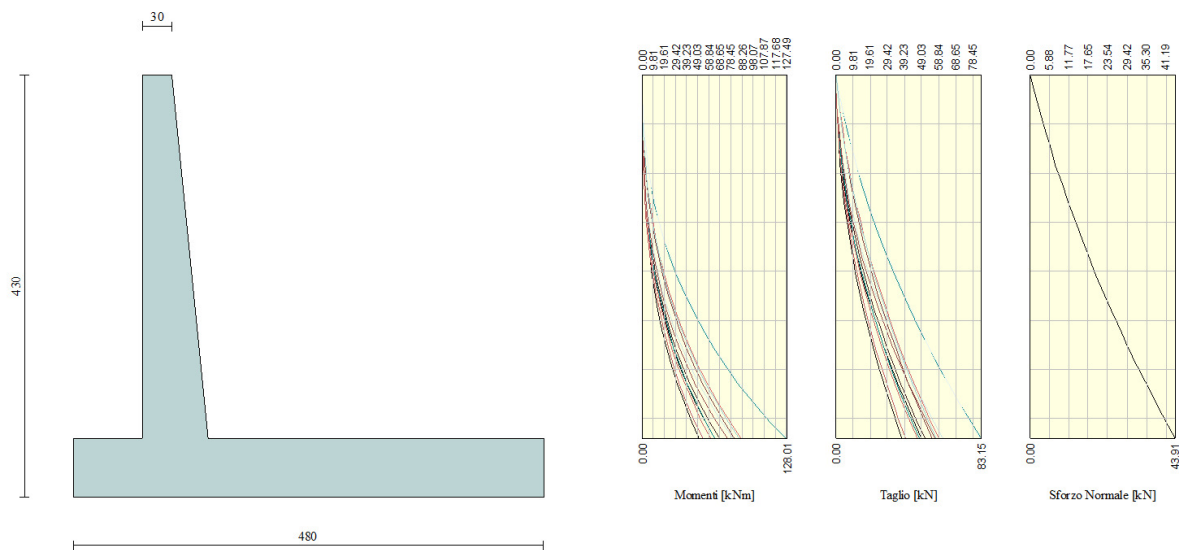


Figura 7 - Diagramma involuppo sollecitazioni - paramento

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 78 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

11.4.2. Fondazione

Inviluppo Sollecitazioni fondazione di valle

L'ascissa X(espressa in m) è considerata positiva verso monte con origine in corrispondenza dell'estremo libero della fondazione di valle

Momento positivo se tende le fibre inferiori, espresso in [kNm]

Taglio positivo se diretto verso l'alto, espresso in [kN]

Inviluppo combinazioni SLU

Nr.	X	Mmin	Mmax	Tmin	Tmax
1	0.00	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
2	0.07	0.1283	0.1887	3.6685	5.3873
3	0.14	0.5141	0.7537	7.3607	10.7543
4	0.21	1.1593	1.6938	11.0768	16.1011
5	0.28	2.0655	3.0074	14.8168	21.4276
6	0.35	3.2342	4.6932	18.5805	26.7338
7	0.42	4.6673	6.7497	22.3681	32.0198
8	0.49	6.3663	9.1755	26.1794	37.2855
9	0.56	8.3330	11.9692	30.0146	42.5310
10	0.63	10.5689	15.1294	33.8736	47.7562
11	0.70	13.0758	18.6546	37.7565	52.9612

Inviluppo combinazioni SLE

Nr.	X	Mmin	Mmax	Tmin	Tmax
1	0.00	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
2	0.07	0.1207	0.1591	3.4540	4.5500
3	0.14	0.4842	0.6376	6.9359	9.1239
4	0.21	1.0924	1.4370	10.4459	13.7216
5	0.28	1.9473	2.5591	13.9838	18.3432
6	0.35	3.0508	4.0056	17.5497	22.9887
7	0.42	4.4049	5.7781	21.1436	27.6580
8	0.49	6.0116	7.8783	24.7654	32.3512
9	0.56	7.8727	10.3078	28.4153	37.0682
10	0.63	9.9903	13.0684	32.0931	41.8091
11	0.70	12.3664	16.1617	35.7988	46.5739

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 79 di 102
---	--	----------------------------	--------------------------

Inviluppo Sollecitazioni fondazione di monte

L'ascissa X(espressa in m) è considerata positiva verso valle con origine in corrispondenza dell'estremo libero della fondazione di monte

Momento positivo se tende le fibre inferiori, espresso in [kNm]

Taglio positivo se diretto verso l'alto, espresso in [kN]

Inviluppo combinazioni SLU

Nr.	X	Mmin	Mmax	Tmin	Tmax
1	0.00	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
2	0.34	-1.0004	0.3031	-5.7447	1.6909
3	0.69	-3.8802	1.1075	-10.9586	2.9234
4	1.03	-8.4573	2.2561	-15.6418	3.6975
5	1.37	-14.5498	3.5916	-20.2921	4.0131
6	1.71	-21.9754	4.9567	-27.5778	3.8704
7	2.06	-31.3209	6.1943	-35.7486	3.2692
8	2.40	-45.1104	7.1470	-44.8045	2.2097
9	2.74	-62.1580	7.6577	-54.7454	0.6917
10	3.09	-82.7670	7.5691	-65.5714	-1.2847
11	3.43	-107.2411	6.7240	-77.2825	-2.3313

Inviluppo combinazioni SLE

Nr.	X	Mmin	Mmax	Tmin	Tmax
1	0.00	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
2	0.34	0.2132	0.5870	1.1510	3.2831
3	0.69	0.7263	2.1565	1.7482	5.7293
4	1.03	1.3491	4.4216	1.7915	7.3386
5	1.37	1.8919	7.0951	1.2811	8.2714
6	1.71	2.1646	9.8900	0.2168	8.6599
7	2.06	1.9773	12.7669	-1.4013	8.3766
8	2.40	1.1400	15.4955	-3.5732	7.4216
9	2.74	-0.5372	17.7813	-6.2989	5.7948
10	3.09	-3.2444	19.3939	-9.5785	3.4963
11	3.43	-7.1714	20.1030	-13.4118	0.5261

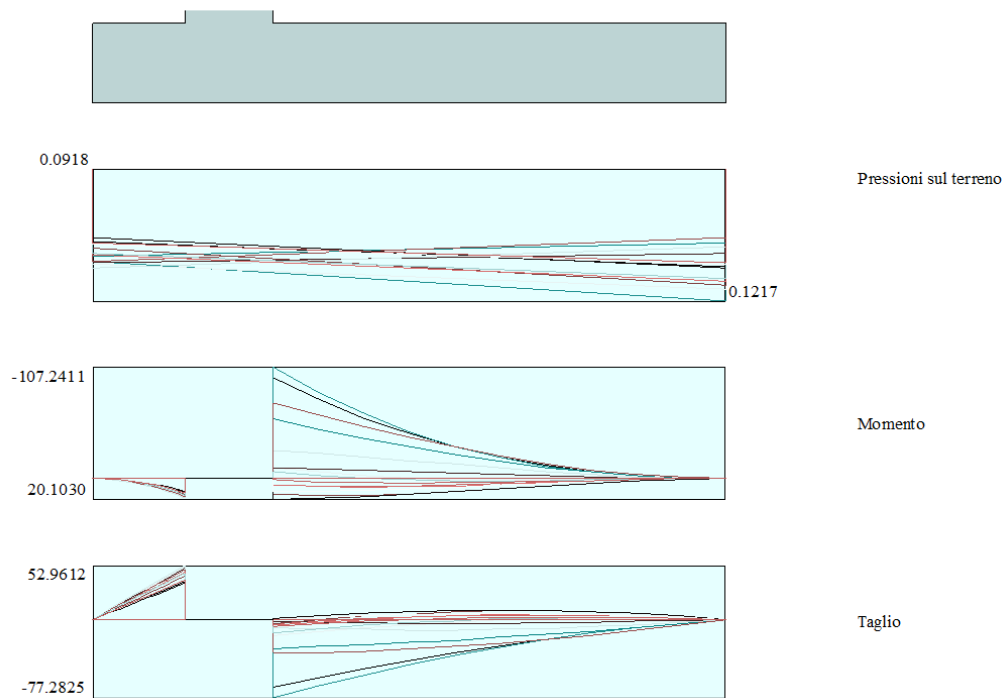


Figura 8 - Diagramma involuppo sollecitazioni – fondazione

11.5. Involuppo verifiche

11.5.1. Paramento

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

B	base della sezione espressa in [cm]
H	altezza della sezione espressa in [cm]
A_{fs}	area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]
A_{fi}	area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]
σ_c	tensione nel calcestruzzo espressa in [N/mmq]
τ_c	tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [N/mmq]
σ_{fs}	tensione nell'armatura disposta sul lembo di monte in [N/mmq]
σ_{fi}	tensione nell'armatura disposta sul lembo di valle in [N/mmq]
N_u	sforzo normale ultimo espresso in [kN]
M_u	momento ultimo espresso in [kNm]
CS	coefficiente sicurezza sezione
V_{Rcd}	Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]
V_{Rsd}	Aliquota di taglio assorbito dall'armatura, espresso in [kN]
V_{Rd}	Resistenza al taglio, espresso in [kN]

Involuppo SLU

Nr.	Y	B, H	A_{fs}	A_{fi}	N_u	M_u	CS	V_{Rd}	V_{Rcd}	V_{Rsd}
1	0.00	100, 30	18.10	10.05	0.00	0.00	1000.00	170.79	--	--
2	0.18	100, 32	18.10	10.05	2798.50	-55.74	1995.46	175.99	--	--
3	0.37	100, 34	18.10	10.05	1374.62	-166.89	475.92	181.08	--	--
4	0.55	100, 36	18.10	10.05	836.30	-291.19	187.61	186.06	--	--

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 81 di 102
---	--	----------------------------	--------------------------

5	0.74	100, 37	18.10	10.05	592.13	-314.70	96.90	190.94	--	--
6	0.93	100, 39	18.10	10.05	467.76	-313.46	59.61	195.73	--	--
7	1.11	100, 41	18.10	10.05	392.32	-318.05	40.58	200.44	--	--
8	1.29	100, 43	18.10	10.05	341.66	-325.59	29.53	205.07	--	--
9	1.48	100, 45	18.10	10.05	305.26	-334.82	22.52	209.64	--	--
10	1.67	100, 47	18.10	10.05	277.83	-345.13	17.78	214.14	--	--
11	1.85	100, 48	18.10	10.05	256.40	-356.14	14.42	218.59	--	--
12	2.04	100, 50	18.10	10.05	239.20	-367.66	11.95	222.97	--	--
13	2.22	100, 52	18.10	10.05	225.07	-379.54	10.08	227.31	--	--
14	2.40	100, 54	18.10	10.05	213.27	-391.70	8.62	231.61	--	--
15	2.59	100, 56	18.10	10.05	203.24	-404.07	7.46	235.85	--	--
16	2.77	100, 58	18.10	10.05	194.63	-416.61	6.53	240.06	--	--
17	2.96	100, 60	18.10	10.05	187.15	-429.28	5.77	244.23	--	--
18	3.15	100, 61	18.10	10.05	180.58	-442.06	5.13	248.36	--	--
19	3.33	100, 63	18.10	10.05	174.77	-454.93	4.60	252.45	--	--
20	3.52	100, 65	18.10	10.05	169.59	-467.87	4.14	256.52	--	--
21	3.70	100, 67	18.10	10.05	164.95	-480.89	3.76	260.56	--	--

Inviluppo SLE

Nr.	Y	B, H	A_{fs}	A_{fi}	σ_c	τ_c	σ_{fs}	σ_{fi}
1	0.00	100, 30	18.10	10.05	0.000	0.000	0.000	0.000
2	0.18	100, 32	18.10	10.05	0.009	0.004	-0.048	-0.121
3	0.37	100, 34	18.10	10.05	0.030	0.009	0.248	-0.381
4	0.55	100, 36	18.10	10.05	0.063	0.013	0.894	-0.778
5	0.74	100, 37	18.10	10.05	0.107	0.018	1.940	-1.295
6	0.93	100, 39	18.10	10.05	0.160	0.023	3.381	-1.921
7	1.11	100, 41	18.10	10.05	0.222	0.028	5.213	-2.652
8	1.29	100, 43	18.10	10.05	0.291	0.034	7.434	-3.482
9	1.48	100, 45	18.10	10.05	0.368	0.039	10.041	-4.406
10	1.67	100, 47	18.10	10.05	0.452	0.045	13.033	-5.421
11	1.85	100, 48	18.10	10.05	0.543	0.050	16.409	-6.522
12	2.04	100, 50	18.10	10.05	0.640	0.056	20.167	-7.706
13	2.22	100, 52	18.10	10.05	0.742	0.061	24.306	-8.970
14	2.40	100, 54	18.10	10.05	0.850	0.067	28.826	-10.311

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 82 di 102
---	--	----------------------------	--------------------------

15	2.59	100, 56	18.10	10.05	0.964	0.073	33.726	-11.727
16	2.77	100, 58	18.10	10.05	1.083	0.079	39.005	-13.216
17	2.96	100, 60	18.10	10.05	1.207	0.085	44.661	-14.774
18	3.15	100, 61	18.10	10.05	1.336	0.090	50.696	-16.400
19	3.33	100, 63	18.10	10.05	1.469	0.096	57.108	-18.092
20	3.52	100, 65	18.10	10.05	1.607	0.102	63.896	-19.848
21	3.70	100, 67	18.10	10.05	1.749	0.108	71.059	-21.666

11.5.2. Fondazione

Simbologia adottata

B	base della sezione espressa in [cm]
H	altezza della sezione espressa in [cm]
A _{fi}	area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]
A _{fs}	area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in [cmq]
σ	tensione nel calcestruzzo espressa in [N/mm ²]
τ_c	tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [N/mm ²]
σ_{fi}	tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore in [N/mm ²]
σ_{fs}	tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore in [N/mm ²]
N _u	sforzo normale ultimo espresso in [kN]
M _u	momento ultimo espresso in [kNm]
CS	coefficiente sicurezza sezione
V _{Rcd}	Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]
V _{Rsd}	Aliquota di taglio assorbito dall'armatura, espresso in [kN]
VRd	Resistenza al taglio, espresso in [kN]

Fondazione di valle

(L'ascissa X, espressa in [m], è positiva verso monte con origine in corrispondenza dell'estremo libero della fondazione di valle)

Inviluppo SLU

Nr.	Y	B, H	A _{fs}	A _{fi}	N _u	M _u	CS	V _{Rd}	V _{Rcd}	V _{Rsd}
1	0.00	100, 60	10.05	10.05	0.00	0.00	1000.00	233.40	--	--
2	0.07	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	1149.95	233.40	--	--
3	0.14	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	287.85	233.40	--	--
4	0.21	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	128.09	233.40	--	--
5	0.28	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	72.14	233.40	--	--
6	0.35	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	46.23	233.40	--	--
7	0.42	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	32.14	233.40	--	--
8	0.49	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	23.65	233.40	--	--

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 83 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

9	0.56	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	18.13	233.40	--	--
10	0.63	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	14.34	233.40	--	--
11	0.70	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	11.63	233.40	--	--

Inviluppo SLE

Nr.	X	B, H	A _{fs}	A _{fi}	σ_c	τ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
12	0.00	100, 60	10.05	10.05	0.000	0.000	0.000	0.000
13	0.07	100, 60	10.05	10.05	0.005	0.009	0.296	-0.050
14	0.14	100, 60	10.05	10.05	0.018	0.019	1.185	-0.199
15	0.21	100, 60	10.05	10.05	0.041	0.028	2.671	-0.449
16	0.28	100, 60	10.05	10.05	0.074	0.038	4.757	-0.800
17	0.35	100, 60	10.05	10.05	0.116	0.047	7.446	-1.252
18	0.42	100, 60	10.05	10.05	0.167	0.057	10.741	-1.805
19	0.49	100, 60	10.05	10.05	0.227	0.067	14.646	-2.462
20	0.56	100, 60	10.05	10.05	0.298	0.077	19.162	-3.221
21	0.63	100, 60	10.05	10.05	0.377	0.086	24.294	-4.083
22	0.70	100, 60	10.05	10.05	0.467	0.096	30.044	-5.050

Fondazione di monte

(L'ascissa X, espressa in [m], è positiva verso valle con origine in corrispondenza dell'estremo libero della fondazione di monte)

Inviluppo SLU

Nr.	Y	B, H	A _{fs}	A _{fi}	N _u	M _u	CS	V _{Rd}	V _{Rcd}	V _{Rsd}
1	0.00	100, 60	10.05	10.05	0.00	0.00	1000.00	233.40	--	--
2	0.34	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	216.88	233.40	--	--
3	0.69	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	55.92	233.40	--	--
4	1.03	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	25.65	233.40	--	--
5	1.37	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	14.91	233.40	--	--
6	1.71	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	9.87	233.40	--	--
7	2.06	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	6.93	233.40	--	--
8	2.40	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	4.81	233.40	--	--
9	2.74	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	3.49	233.40	--	--
10	3.09	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	2.62	233.40	--	--

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 84 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

11 3.43 100, 60 10.05 10.05 0.00 -216.96 2.02 233.40 -- --

Inviluppo SLE

Nr.	X	B, H	A _{fs}	A _{fi}	σ _c	τ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
12	0.00	100, 60	10.05	10.05	0.000	0.000	0.000	0.000
13	0.34	100, 60	10.05	10.05	0.017	0.007	1.091	-0.183
14	0.69	100, 60	10.05	10.05	0.062	0.012	4.009	-0.674
15	1.03	100, 60	10.05	10.05	0.128	0.015	8.220	-1.381
16	1.37	100, 60	10.05	10.05	0.205	0.017	13.190	-2.217
17	1.71	100, 60	10.05	10.05	0.286	0.018	18.385	-3.090
18	2.06	100, 60	10.05	10.05	0.369	0.017	23.733	-3.989
19	2.40	100, 60	10.05	10.05	0.447	0.015	28.806	-4.841
20	2.74	100, 60	10.05	10.05	0.513	-0.013	33.055	-5.556
21	3.09	100, 60	10.05	10.05	0.560	-0.020	36.053	-6.059
22	3.43	100, 60	10.05	10.05	0.580	-0.028	37.371	13.331

11.6. Verifiche Fessurazione

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A _{fs}	area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]
A _{fi}	area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]
M _{pf}	Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]
M	Momento agente nella sezione espressa in [kNm]
ε _m	deformazione media espressa in [%]
s _m	Distanza media tra le fessure espressa in [mm]
w	Apertura media della fessura espressa in [mm]

Verifiche a fessurazione

Combinazione n° 17

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A _{fs}	area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]
A _{fi}	area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]
M _{pf}	Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]
M	Momento agente nella sezione espressa in [kNm]
ε _m	deformazione media espressa in [%]
s _m	Distanza media tra le fessure espressa in [mm]
w	Apertura media della fessura espressa in [mm]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 85 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	0.00	18.10	10.05	-31.19	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	18.10	10.05	-34.93	-0.09	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	18.10	10.05	-38.87	-0.39	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	18.10	10.05	-43.00	-0.92	0.0000	0.00	0.000
5	0.74	18.10	10.05	-47.33	-1.74	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	18.10	10.05	-51.85	-2.87	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	18.10	10.05	-56.57	-4.34	0.0000	0.00	0.000
8	1.29	18.10	10.05	-61.48	-6.21	0.0000	0.00	0.000
9	1.48	18.10	10.05	-66.59	-8.49	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	18.10	10.05	-71.89	-11.23	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	18.10	10.05	-77.39	-14.45	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	18.10	10.05	-83.08	-18.21	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	18.10	10.05	-88.97	-22.53	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	18.10	10.05	-95.05	-27.45	0.0000	0.00	0.000
15	2.59	18.10	10.05	-101.32	-33.01	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	18.10	10.05	-107.80	-39.23	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	18.10	10.05	-114.46	-46.16	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	18.10	10.05	-121.32	-53.83	0.0000	0.00	0.000
19	3.33	18.10	10.05	-128.38	-62.29	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	18.10	10.05	-135.62	-71.55	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	18.10	10.05	-143.07	-81.66	0.0000	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	-1.00	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-0.93	10.05	10.05	110.80	0.14	0.0000	0.00	0.000
3	-0.86	10.05	10.05	110.80	0.57	0.0000	0.00	0.000
4	-0.79	10.05	10.05	110.80	1.30	0.0000	0.00	0.000
5	-0.72	10.05	10.05	110.80	2.31	0.0000	0.00	0.000
6	-0.65	10.05	10.05	110.80	3.62	0.0000	0.00	0.000
7	-0.58	10.05	10.05	110.80	5.23	0.0000	0.00	0.000
8	-0.51	10.05	10.05	110.80	7.13	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 86 di 102
---	--	----------------------------	--------------------------

9	-0.44	10.05	10.05	110.80	9.34	0.0000	0.00	0.000
10	-0.37	10.05	10.05	110.80	11.86	0.0000	0.00	0.000
11	-0.30	10.05	10.05	110.80	14.68	0.0000	0.00	0.000
12	0.37	10.05	10.05	110.80	15.64	0.0000	0.00	0.000
13	0.71	10.05	10.05	110.80	16.54	0.0000	0.00	0.000
14	1.06	10.05	10.05	110.80	16.13	0.0000	0.00	0.000
15	1.40	10.05	10.05	110.80	14.70	0.0000	0.00	0.000
16	1.74	10.05	10.05	110.80	12.52	0.0000	0.00	0.000
17	2.08	10.05	10.05	110.80	9.89	0.0000	0.00	0.000
18	2.43	10.05	10.05	110.80	7.10	0.0000	0.00	0.000
19	2.77	10.05	10.05	110.80	4.42	0.0000	0.00	0.000
20	3.11	10.05	10.05	110.80	2.16	0.0000	0.00	0.000
21	3.46	10.05	10.05	110.80	0.59	0.0000	0.00	0.000
22	3.80	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 18

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs} area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]

A_{fi} area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

M_{pf} Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

ϵ_m deformazione media espressa in [%]

s_m Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A_{fs}	A_{fi}	M_{pf}	M	ϵ_m	s_m	w
1	0.00	18.10	10.05	-31.19	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	18.10	10.05	-34.93	-0.01	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	18.10	10.05	-38.87	-0.07	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	18.10	10.05	-43.00	-0.22	0.0000	0.00	0.000
5	0.74	18.10	10.05	-47.33	-0.48	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	18.10	10.05	-51.85	-0.90	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	18.10	10.05	-56.57	-1.51	0.0000	0.00	0.000
8	1.29	18.10	10.05	-61.48	-2.35	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 87 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

9	1.48	18.10	10.05	-66.59	-3.45	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	18.10	10.05	-71.89	-4.85	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	18.10	10.05	-77.39	-6.59	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	18.10	10.05	-83.08	-8.69	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	18.10	10.05	-88.97	-11.20	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	18.10	10.05	-95.05	-14.15	0.0000	0.00	0.000
15	2.59	18.10	10.05	-101.32	-17.58	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	18.10	10.05	-107.80	-21.52	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	18.10	10.05	-114.46	-26.01	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	18.10	10.05	-121.32	-31.09	0.0000	0.00	0.000
19	3.33	18.10	10.05	-128.38	-36.78	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	18.10	10.05	-135.62	-43.13	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	18.10	10.05	-143.07	-50.18	0.0000	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	-1.00	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-0.93	10.05	10.05	110.80	0.12	0.0000	0.00	0.000
3	-0.86	10.05	10.05	110.80	0.48	0.0000	0.00	0.000
4	-0.79	10.05	10.05	110.80	1.09	0.0000	0.00	0.000
5	-0.72	10.05	10.05	110.80	1.95	0.0000	0.00	0.000
6	-0.65	10.05	10.05	110.80	3.05	0.0000	0.00	0.000
7	-0.58	10.05	10.05	110.80	4.40	0.0000	0.00	0.000
8	-0.51	10.05	10.05	110.80	6.01	0.0000	0.00	0.000
9	-0.44	10.05	10.05	110.80	7.87	0.0000	0.00	0.000
10	-0.37	10.05	10.05	110.80	9.99	0.0000	0.00	0.000
11	-0.30	10.05	10.05	110.80	12.37	0.0000	0.00	0.000
12	0.37	10.05	10.05	110.80	20.10	0.0000	0.00	0.000
13	0.71	10.05	10.05	110.80	19.39	0.0000	0.00	0.000
14	1.06	10.05	10.05	110.80	17.78	0.0000	0.00	0.000
15	1.40	10.05	10.05	110.80	15.50	0.0000	0.00	0.000
16	1.74	10.05	10.05	110.80	12.77	0.0000	0.00	0.000
17	2.08	10.05	10.05	110.80	9.83	0.0000	0.00	0.000
18	2.43	10.05	10.05	110.80	6.90	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 88 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

19	2.77	10.05	10.05	110.80	4.23	0.0000	0.00	0.000
20	3.11	10.05	10.05	110.80	2.03	0.0000	0.00	0.000
21	3.46	10.05	10.05	110.80	0.55	0.0000	0.00	0.000
22	3.80	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 19

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs} area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]

A_{fi} area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

M_{pf} Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

ϵ_m deformazione media espressa in [%]

s_m Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A_{fs}	A_{fi}	M_{pf}	M	ϵ_m	s_m	w
1	0.00	18.10	10.05	-31.19	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	18.10	10.05	-34.93	-0.01	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	18.10	10.05	-38.87	-0.07	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	18.10	10.05	-43.00	-0.22	0.0000	0.00	0.000
5	0.74	18.10	10.05	-47.33	-0.48	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	18.10	10.05	-51.85	-0.90	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	18.10	10.05	-56.57	-1.51	0.0000	0.00	0.000
8	1.29	18.10	10.05	-61.48	-2.35	0.0000	0.00	0.000
9	1.48	18.10	10.05	-66.59	-3.45	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	18.10	10.05	-71.89	-4.85	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	18.10	10.05	-77.39	-6.59	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	18.10	10.05	-83.08	-8.69	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	18.10	10.05	-88.97	-11.20	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	18.10	10.05	-95.05	-14.15	0.0000	0.00	0.000
15	2.59	18.10	10.05	-101.32	-17.58	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	18.10	10.05	-107.80	-21.52	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	18.10	10.05	-114.46	-26.01	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	18.10	10.05	-121.32	-31.09	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 89 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

19	3.33	18.10	10.05	-128.38	-36.78	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	18.10	10.05	-135.62	-43.13	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	18.10	10.05	-143.07	-50.18	0.0000	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	-1.00	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-0.93	10.05	10.05	110.80	0.12	0.0000	0.00	0.000
3	-0.86	10.05	10.05	110.80	0.48	0.0000	0.00	0.000
4	-0.79	10.05	10.05	110.80	1.09	0.0000	0.00	0.000
5	-0.72	10.05	10.05	110.80	1.95	0.0000	0.00	0.000
6	-0.65	10.05	10.05	110.80	3.05	0.0000	0.00	0.000
7	-0.58	10.05	10.05	110.80	4.40	0.0000	0.00	0.000
8	-0.51	10.05	10.05	110.80	6.01	0.0000	0.00	0.000
9	-0.44	10.05	10.05	110.80	7.87	0.0000	0.00	0.000
10	-0.37	10.05	10.05	110.80	9.99	0.0000	0.00	0.000
11	-0.30	10.05	10.05	110.80	12.37	0.0000	0.00	0.000
12	0.37	10.05	10.05	110.80	20.10	0.0000	0.00	0.000
13	0.71	10.05	10.05	110.80	19.39	0.0000	0.00	0.000
14	1.06	10.05	10.05	110.80	17.78	0.0000	0.00	0.000
15	1.40	10.05	10.05	110.80	15.50	0.0000	0.00	0.000
16	1.74	10.05	10.05	110.80	12.77	0.0000	0.00	0.000
17	2.08	10.05	10.05	110.80	9.83	0.0000	0.00	0.000
18	2.43	10.05	10.05	110.80	6.90	0.0000	0.00	0.000
19	2.77	10.05	10.05	110.80	4.23	0.0000	0.00	0.000
20	3.11	10.05	10.05	110.80	2.03	0.0000	0.00	0.000
21	3.46	10.05	10.05	110.80	0.55	0.0000	0.00	0.000
22	3.80	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 20

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs} area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]

A_{fi} area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

M_{pf} Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 90 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

ϵ_m deformazione media espressa in [%]
 s_m Distanza media tra le fessure espressa in [mm]
 w Apertura media della fessura espressa in [mm]

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ϵ_m	S _m	w
1	0.00	18.10	10.05	-31.19	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	18.10	10.05	-34.93	-0.10	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	18.10	10.05	-38.87	-0.42	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	18.10	10.05	-43.00	-1.00	0.0000	0.00	0.000
5	0.74	18.10	10.05	-47.33	-1.88	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	18.10	10.05	-51.85	-3.09	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	18.10	10.05	-56.57	-4.69	0.0000	0.00	0.000
8	1.29	18.10	10.05	-61.48	-6.69	0.0000	0.00	0.000
9	1.48	18.10	10.05	-66.59	-9.14	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	18.10	10.05	-71.89	-12.09	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	18.10	10.05	-77.39	-15.56	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	18.10	10.05	-83.08	-19.59	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	18.10	10.05	-88.97	-24.23	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	18.10	10.05	-95.05	-29.51	0.0000	0.00	0.000
15	2.59	18.10	10.05	-101.32	-35.46	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	18.10	10.05	-107.80	-42.14	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	18.10	10.05	-114.46	-49.56	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	18.10	10.05	-121.32	-57.79	0.0000	0.00	0.000
19	3.33	18.10	10.05	-128.38	-66.84	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	18.10	10.05	-135.62	-76.76	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	18.10	10.05	-143.07	-87.59	0.0000	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ϵ_m	S _m	w
1	-1.00	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-0.93	10.05	10.05	110.80	0.16	0.0000	0.00	0.000
3	-0.86	10.05	10.05	110.80	0.64	0.0000	0.00	0.000
4	-0.79	10.05	10.05	110.80	1.44	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 91 di 102
---	--	----------------------------	--------------------------

5	-0.72	10.05	10.05	110.80	2.56	0.0000	0.00	0.000
6	-0.65	10.05	10.05	110.80	4.01	0.0000	0.00	0.000
7	-0.58	10.05	10.05	110.80	5.78	0.0000	0.00	0.000
8	-0.51	10.05	10.05	110.80	7.88	0.0000	0.00	0.000
9	-0.44	10.05	10.05	110.80	10.31	0.0000	0.00	0.000
10	-0.37	10.05	10.05	110.80	13.07	0.0000	0.00	0.000
11	-0.30	10.05	10.05	110.80	16.16	0.0000	0.00	0.000
12	0.37	10.05	10.05	110.80	6.07	0.0000	0.00	0.000
13	0.71	10.05	10.05	110.80	7.57	0.0000	0.00	0.000
14	1.06	10.05	10.05	110.80	8.08	0.0000	0.00	0.000
15	1.40	10.05	10.05	110.80	7.79	0.0000	0.00	0.000
16	1.74	10.05	10.05	110.80	6.90	0.0000	0.00	0.000
17	2.08	10.05	10.05	110.80	5.61	0.0000	0.00	0.000
18	2.43	10.05	10.05	110.80	4.11	0.0000	0.00	0.000
19	2.77	10.05	10.05	110.80	2.61	0.0000	0.00	0.000
20	3.11	10.05	10.05	110.80	1.29	0.0000	0.00	0.000
21	3.46	10.05	10.05	110.80	0.36	0.0000	0.00	0.000
22	3.80	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 21

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs} area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]

A_{fi} area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

M_{pf} Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

ϵ_m deformazione media espressa in [%]

s_m Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A_{fs}	A_{fi}	M_{pf}	M	ϵ_m	s_m	w
1	0.00	18.10	10.05	-31.19	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	18.10	10.05	-34.93	-0.10	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	18.10	10.05	-38.87	-0.41	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	18.10	10.05	-43.00	-0.98	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 92 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

5	0.74	18.10	10.05	-47.33	-1.84	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	18.10	10.05	-51.85	-3.03	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	18.10	10.05	-56.57	-4.59	0.0000	0.00	0.000
8	1.29	18.10	10.05	-61.48	-6.56	0.0000	0.00	0.000
9	1.48	18.10	10.05	-66.59	-8.96	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	18.10	10.05	-71.89	-11.84	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	18.10	10.05	-77.39	-15.24	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	18.10	10.05	-83.08	-19.20	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	18.10	10.05	-88.97	-23.74	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	18.10	10.05	-95.05	-28.91	0.0000	0.00	0.000
15	2.59	18.10	10.05	-101.32	-34.75	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	18.10	10.05	-107.80	-41.29	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	18.10	10.05	-114.46	-48.56	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	18.10	10.05	-121.32	-56.62	0.0000	0.00	0.000
19	3.33	18.10	10.05	-128.38	-65.49	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	18.10	10.05	-135.62	-75.21	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	18.10	10.05	-143.07	-85.81	0.0000	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	-1.00	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-0.93	10.05	10.05	110.80	0.16	0.0000	0.00	0.000
3	-0.86	10.05	10.05	110.80	0.62	0.0000	0.00	0.000
4	-0.79	10.05	10.05	110.80	1.40	0.0000	0.00	0.000
5	-0.72	10.05	10.05	110.80	2.49	0.0000	0.00	0.000
6	-0.65	10.05	10.05	110.80	3.90	0.0000	0.00	0.000
7	-0.58	10.05	10.05	110.80	5.63	0.0000	0.00	0.000
8	-0.51	10.05	10.05	110.80	7.68	0.0000	0.00	0.000
9	-0.44	10.05	10.05	110.80	10.04	0.0000	0.00	0.000
10	-0.37	10.05	10.05	110.80	12.73	0.0000	0.00	0.000
11	-0.30	10.05	10.05	110.80	15.75	0.0000	0.00	0.000
12	0.37	10.05	10.05	-110.80	-7.17	0.0000	0.00	0.000
13	0.71	10.05	10.05	-110.80	-3.24	0.0000	0.00	0.000
14	1.06	10.05	10.05	-110.80	-0.54	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 93 di 102
---	--	----------------------------	--------------------------

15	1.40	10.05	10.05	110.80	1.14	0.0000	0.00	0.000
16	1.74	10.05	10.05	110.80	1.98	0.0000	0.00	0.000
17	2.08	10.05	10.05	110.80	2.16	0.0000	0.00	0.000
18	2.43	10.05	10.05	110.80	1.89	0.0000	0.00	0.000
19	2.77	10.05	10.05	110.80	1.35	0.0000	0.00	0.000
20	3.11	10.05	10.05	110.80	0.73	0.0000	0.00	0.000
21	3.46	10.05	10.05	110.80	0.21	0.0000	0.00	0.000
22	3.80	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 22

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs} area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]

A_{fi} area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

M_{pf} Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

ϵ_m deformazione media espressa in [%]

s_m Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A_{fs}	A_{fi}	M_{pf}	M	ϵ_m	s_m	w
1	0.00	18.10	10.05	-31.19	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	18.10	10.05	-34.93	-0.02	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	18.10	10.05	-38.87	-0.09	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	18.10	10.05	-43.00	-0.25	0.0000	0.00	0.000
5	0.74	18.10	10.05	-47.33	-0.55	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	18.10	10.05	-51.85	-1.02	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	18.10	10.05	-56.57	-1.70	0.0000	0.00	0.000
8	1.29	18.10	10.05	-61.48	-2.62	0.0000	0.00	0.000
9	1.48	18.10	10.05	-66.59	-3.83	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	18.10	10.05	-71.89	-5.36	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	18.10	10.05	-77.39	-7.25	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	18.10	10.05	-83.08	-9.54	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	18.10	10.05	-88.97	-12.27	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	18.10	10.05	-95.05	-15.47	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 94 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

15	2.59	18.10	10.05	-101.32	-19.19	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	18.10	10.05	-107.80	-23.45	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	18.10	10.05	-114.46	-28.30	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	18.10	10.05	-121.32	-33.78	0.0000	0.00	0.000
19	3.33	18.10	10.05	-128.38	-39.93	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	18.10	10.05	-135.62	-46.78	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	18.10	10.05	-143.07	-54.36	0.0000	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	-1.00	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-0.93	10.05	10.05	110.80	0.13	0.0000	0.00	0.000
3	-0.86	10.05	10.05	110.80	0.54	0.0000	0.00	0.000
4	-0.79	10.05	10.05	110.80	1.21	0.0000	0.00	0.000
5	-0.72	10.05	10.05	110.80	2.15	0.0000	0.00	0.000
6	-0.65	10.05	10.05	110.80	3.37	0.0000	0.00	0.000
7	-0.58	10.05	10.05	110.80	4.86	0.0000	0.00	0.000
8	-0.51	10.05	10.05	110.80	6.63	0.0000	0.00	0.000
9	-0.44	10.05	10.05	110.80	8.68	0.0000	0.00	0.000
10	-0.37	10.05	10.05	110.80	11.00	0.0000	0.00	0.000
11	-0.30	10.05	10.05	110.80	13.60	0.0000	0.00	0.000
12	0.37	10.05	10.05	110.80	12.70	0.0000	0.00	0.000
13	0.71	10.05	10.05	110.80	12.40	0.0000	0.00	0.000
14	1.06	10.05	10.05	110.80	11.46	0.0000	0.00	0.000
15	1.40	10.05	10.05	110.80	10.05	0.0000	0.00	0.000
16	1.74	10.05	10.05	110.80	8.32	0.0000	0.00	0.000
17	2.08	10.05	10.05	110.80	6.43	0.0000	0.00	0.000
18	2.43	10.05	10.05	110.80	4.53	0.0000	0.00	0.000
19	2.77	10.05	10.05	110.80	2.78	0.0000	0.00	0.000
20	3.11	10.05	10.05	110.80	1.34	0.0000	0.00	0.000
21	3.46	10.05	10.05	110.80	0.36	0.0000	0.00	0.000
22	3.80	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 95 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Combinazione n° 23

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs}	area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]
A_{fi}	area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]
M_{pf}	Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]
M	Momento agente nella sezione espressa in [kNm]
ϵ_m	deformazione media espressa in [%]
s_m	Distanza media tra le fessure espressa in [mm]
w	Apertura media della fessura espressa in [mm]

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A_{fs}	A_{fi}	M_{pf}	M	ϵ_m	s_m	w
1	0.00	18.10	10.05	-31.19	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	18.10	10.05	-34.93	-0.02	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	18.10	10.05	-38.87	-0.09	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	18.10	10.05	-43.00	-0.25	0.0000	0.00	0.000
5	0.74	18.10	10.05	-47.33	-0.54	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	18.10	10.05	-51.85	-1.00	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	18.10	10.05	-56.57	-1.67	0.0000	0.00	0.000
8	1.29	18.10	10.05	-61.48	-2.58	0.0000	0.00	0.000
9	1.48	18.10	10.05	-66.59	-3.76	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	18.10	10.05	-71.89	-5.27	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	18.10	10.05	-77.39	-7.12	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	18.10	10.05	-83.08	-9.37	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	18.10	10.05	-88.97	-12.04	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	18.10	10.05	-95.05	-15.18	0.0000	0.00	0.000
15	2.59	18.10	10.05	-101.32	-18.82	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	18.10	10.05	-107.80	-23.00	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	18.10	10.05	-114.46	-27.76	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	18.10	10.05	-121.32	-33.13	0.0000	0.00	0.000
19	3.33	18.10	10.05	-128.38	-39.16	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	18.10	10.05	-135.62	-45.87	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	18.10	10.05	-143.07	-53.30	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 96 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	-1.00	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-0.93	10.05	10.05	110.80	0.13	0.0000	0.00	0.000
3	-0.86	10.05	10.05	110.80	0.52	0.0000	0.00	0.000
4	-0.79	10.05	10.05	110.80	1.18	0.0000	0.00	0.000
5	-0.72	10.05	10.05	110.80	2.10	0.0000	0.00	0.000
6	-0.65	10.05	10.05	110.80	3.28	0.0000	0.00	0.000
7	-0.58	10.05	10.05	110.80	4.73	0.0000	0.00	0.000
8	-0.51	10.05	10.05	110.80	6.45	0.0000	0.00	0.000
9	-0.44	10.05	10.05	110.80	8.44	0.0000	0.00	0.000
10	-0.37	10.05	10.05	110.80	10.70	0.0000	0.00	0.000
11	-0.30	10.05	10.05	110.80	13.24	0.0000	0.00	0.000
12	0.37	10.05	10.05	110.80	1.36	0.0000	0.00	0.000
13	0.71	10.05	10.05	110.80	3.14	0.0000	0.00	0.000
14	1.06	10.05	10.05	110.80	4.09	0.0000	0.00	0.000
15	1.40	10.05	10.05	110.80	4.37	0.0000	0.00	0.000
16	1.74	10.05	10.05	110.80	4.11	0.0000	0.00	0.000
17	2.08	10.05	10.05	110.80	3.49	0.0000	0.00	0.000
18	2.43	10.05	10.05	110.80	2.63	0.0000	0.00	0.000
19	2.77	10.05	10.05	110.80	1.71	0.0000	0.00	0.000
20	3.11	10.05	10.05	110.80	0.86	0.0000	0.00	0.000
21	3.46	10.05	10.05	110.80	0.24	0.0000	0.00	0.000
22	3.80	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 24

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs} area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]

A_{fi} area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

M_{pf} Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

ε_m deformazione media espressa in [%]

S_m Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 97 di 102
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	0.00	18.10	10.05	-31.19	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	18.10	10.05	-34.93	-0.02	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	18.10	10.05	-38.87	-0.09	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	18.10	10.05	-43.00	-0.25	0.0000	0.00	0.000
5	0.74	18.10	10.05	-47.33	-0.55	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	18.10	10.05	-51.85	-1.02	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	18.10	10.05	-56.57	-1.70	0.0000	0.00	0.000
8	1.29	18.10	10.05	-61.48	-2.62	0.0000	0.00	0.000
9	1.48	18.10	10.05	-66.59	-3.83	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	18.10	10.05	-71.89	-5.36	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	18.10	10.05	-77.39	-7.25	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	18.10	10.05	-83.08	-9.54	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	18.10	10.05	-88.97	-12.27	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	18.10	10.05	-95.05	-15.47	0.0000	0.00	0.000
15	2.59	18.10	10.05	-101.32	-19.19	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	18.10	10.05	-107.80	-23.45	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	18.10	10.05	-114.46	-28.30	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	18.10	10.05	-121.32	-33.78	0.0000	0.00	0.000
19	3.33	18.10	10.05	-128.38	-39.93	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	18.10	10.05	-135.62	-46.78	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	18.10	10.05	-143.07	-54.36	0.0000	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	-1.00	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-0.93	10.05	10.05	110.80	0.13	0.0000	0.00	0.000
3	-0.86	10.05	10.05	110.80	0.54	0.0000	0.00	0.000
4	-0.79	10.05	10.05	110.80	1.21	0.0000	0.00	0.000
5	-0.72	10.05	10.05	110.80	2.15	0.0000	0.00	0.000
6	-0.65	10.05	10.05	110.80	3.37	0.0000	0.00	0.000
7	-0.58	10.05	10.05	110.80	4.86	0.0000	0.00	0.000
8	-0.51	10.05	10.05	110.80	6.63	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 98 di 102
---	--	----------------------------	--------------------------

9	-0.44	10.05	10.05	110.80	8.68	0.0000	0.00	0.000
10	-0.37	10.05	10.05	110.80	11.00	0.0000	0.00	0.000
11	-0.30	10.05	10.05	110.80	13.60	0.0000	0.00	0.000
12	0.37	10.05	10.05	110.80	12.70	0.0000	0.00	0.000
13	0.71	10.05	10.05	110.80	12.40	0.0000	0.00	0.000
14	1.06	10.05	10.05	110.80	11.46	0.0000	0.00	0.000
15	1.40	10.05	10.05	110.80	10.05	0.0000	0.00	0.000
16	1.74	10.05	10.05	110.80	8.32	0.0000	0.00	0.000
17	2.08	10.05	10.05	110.80	6.43	0.0000	0.00	0.000
18	2.43	10.05	10.05	110.80	4.53	0.0000	0.00	0.000
19	2.77	10.05	10.05	110.80	2.78	0.0000	0.00	0.000
20	3.11	10.05	10.05	110.80	1.34	0.0000	0.00	0.000
21	3.46	10.05	10.05	110.80	0.36	0.0000	0.00	0.000
22	3.80	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 25

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs} area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]

A_{fi} area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

M_{pf} Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

ϵ_m deformazione media espressa in [%]

s_m Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A_{fs}	A_{fi}	M_{pf}	M	ϵ_m	s_m	w
1	0.00	18.10	10.05	-31.19	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	18.10	10.05	-34.93	-0.02	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	18.10	10.05	-38.87	-0.09	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	18.10	10.05	-43.00	-0.25	0.0000	0.00	0.000
5	0.74	18.10	10.05	-47.33	-0.54	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	18.10	10.05	-51.85	-1.00	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	18.10	10.05	-56.57	-1.67	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 99 di 102
---	--	----------------------------	--------------------------

8	1.29	18.10	10.05	-61.48	-2.58	0.0000	0.00	0.000
9	1.48	18.10	10.05	-66.59	-3.76	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	18.10	10.05	-71.89	-5.27	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	18.10	10.05	-77.39	-7.12	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	18.10	10.05	-83.08	-9.37	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	18.10	10.05	-88.97	-12.04	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	18.10	10.05	-95.05	-15.18	0.0000	0.00	0.000
15	2.59	18.10	10.05	-101.32	-18.82	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	18.10	10.05	-107.80	-23.00	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	18.10	10.05	-114.46	-27.76	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	18.10	10.05	-121.32	-33.13	0.0000	0.00	0.000
19	3.33	18.10	10.05	-128.38	-39.16	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	18.10	10.05	-135.62	-45.87	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	18.10	10.05	-143.07	-53.30	0.0000	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	-1.00	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-0.93	10.05	10.05	110.80	0.13	0.0000	0.00	0.000
3	-0.86	10.05	10.05	110.80	0.52	0.0000	0.00	0.000
4	-0.79	10.05	10.05	110.80	1.18	0.0000	0.00	0.000
5	-0.72	10.05	10.05	110.80	2.10	0.0000	0.00	0.000
6	-0.65	10.05	10.05	110.80	3.28	0.0000	0.00	0.000
7	-0.58	10.05	10.05	110.80	4.73	0.0000	0.00	0.000
8	-0.51	10.05	10.05	110.80	6.45	0.0000	0.00	0.000
9	-0.44	10.05	10.05	110.80	8.44	0.0000	0.00	0.000
10	-0.37	10.05	10.05	110.80	10.70	0.0000	0.00	0.000
11	-0.30	10.05	10.05	110.80	13.24	0.0000	0.00	0.000
12	0.37	10.05	10.05	110.80	1.36	0.0000	0.00	0.000
13	0.71	10.05	10.05	110.80	3.14	0.0000	0.00	0.000
14	1.06	10.05	10.05	110.80	4.09	0.0000	0.00	0.000
15	1.40	10.05	10.05	110.80	4.37	0.0000	0.00	0.000
16	1.74	10.05	10.05	110.80	4.11	0.0000	0.00	0.000
17	2.08	10.05	10.05	110.80	3.49	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari					<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 100 di 102
---	---	--	--	--	--	----------------------------	---------------------------

18	2.43	10.05	10.05	110.80	2.63	0.0000	0.00	0.000
19	2.77	10.05	10.05	110.80	1.71	0.0000	0.00	0.000
20	3.11	10.05	10.05	110.80	0.86	0.0000	0.00	0.000
21	3.46	10.05	10.05	110.80	0.24	0.0000	0.00	0.000
22	3.80	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

12. DICHIARAZIONI SECONDO N.T.C. 2008 (punto 10.2)

12.1. Analisi e verifiche svolte con l'ausilio di codici di calcolo

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

12.2. Tipo di analisi svolta

- Sottovia scatolari

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 rinfiacco 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 14/01/2008.

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.

- Muri di sostegno

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 101 di 102
---	---	----------------------------	---------------------------

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.

Il calcolo dei muri di sostegno viene eseguito secondo le seguenti fasi:

- Calcolo della spinta del terreno
- Verifica a ribaltamento
- Verifica a scorrimento del muro sul piano di posa
- Verifica della stabilità complesso fondazione terreno (carico limite)
- Verifica della stabilità globale
- Calcolo delle sollecitazioni sia del muro che della fondazione, 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 14/01/2008.

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.

12.3. Origine e caratteristiche dei codici di calcolo

- Sottovia scatolari

Titolo	SCAT - Analisi Strutture Scatolari
Versione	10.0
Produttore	Aztec Informatica srl, Casole Bruzio (CS)
Utente	S.T.E. srl
Licenza	AIU3546NM

12.4. 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.

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO66 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 102 di 102
---	---	----------------------------	---------------------------

12.5. 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.

12.6. 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.

12.7. Giudizio motivato di accettabilità dei risultati

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.