COMMITTENTE



PROGETTAZIONE:



### INFRASTRUTTURE FERROVIARIE STRATEGICHE DEFINITE DALLA LEGGE OBIETTIVO N. 443/01

### \_\_\_\_\_

PROGETTO DEFINITIVO

**U.O. INFRASTRUTTURE SUD** 

# LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

Opere di sostegno di linea

IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria)

Relazione di calcolo muri d'ala

							SCALA:
							_
COMMESSA	LOTTO FASE	ENTE	TIPO DOC.	OPERA/DISCIPLINA	PROGR.	REV	<b>'</b> .
1102	0 2 D	7 8	CL	IN7900	0 0 2	Α	
			<u> </u>		0 0 2		

Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	Autorizzato Data
^	ENICCIONE DEFINITIVA	M.Tartaglia	Maggio	R.Oscurato	Maggio	B.M.Bianchi	Maggio	D. Tibert
Α	EMISSIONE DEFINITIVA		2019	$\mathbb{R}$	2019	18/2	2019	Maggio 2019
				A		1		Prov. di
								TAKE wppoly Director O Landas El Lag- ngegner
								- a - deligi
								Ordin
File: LI	0202D78CLIN7900002A.do	C		1		•		n. Elab.:

### **INDICE**

1.	GENERALITA'	3
2.	SCOPO E CONTENUTI DEL DOCUMENTO	3
3.	DESCRIZIONE DELL'OPERA	
4.	NORMATIVA DI RIFERIMENTO	
5.	CARATTERIZZAZIONE E MODELLAZIONE GEOTECNICA	
6.	CARATTERISTICHE DEL SITO E DEFINIZIONE DELL'AZIONE SISMICA	
7.	MATERIALI	
8.	ANALISI DEI CARICHI	13
8.1	PESO PROPRIO	13
8.2	SPINTA DEL TERRENO IN CONDIZIONI STATICHE	13
8.3	SPINTA IN PRESENZA DI FALDA (COND. DI CARICO 4)	14
8.4	SPINTA DEL TERRENO IN CONDIZIONI SISMICHE	15
8.5	FORZA DI INERZIA	15
8.6	COEFFICIENTI DI ATTRITO STRUTTURA-TERRENO	16
8.7	AZIONI VARIABILI DA TRAFFICO (Q1)	16
8.8	AZIONI ECCEZIONALI DOVUTE ALL'URTO DA TRAFFICO VEICOLARE SOPRA PONTI	16
9.	COMBINAZIONI DI CARICO	
10.		
10.1	VERIFICHE DI STABILITA' LOCALE	10
10.1	VERTICIE DISTRIBILITA ESCREE	
	10.1.1 Verifiche allo scorrimento	19
	10.1.2 Verifiche a Ribaltamento	19
	10.1.3 Verifica di Capacità Portante (Carico Limite fondazioni dirette)	19
10.1	VERIFICHE DI STABILITA' GLOBALE	23
	10.1.1 Verifiche in fase sismica ORIGINE E CARATTERISTICHE DEI CODICI DI CALCOLO	24
12.	RISULTATI ANALISI E VERIFICHE MURI	25
12.1	RISULTATI ANALISI E VERIFICHE MURI	25
	12.1.1 Modello di calcolo	25
	12.1.2 Verifiche strutturali	
13	TARIJI ATI DI CAI COI O	30



### 1. GENERALITA'

Il presente documento viene emesso nell'ambito della redazione degli elaborati tecnici di progetto definitivo del corpo stradale ferroviario, delle opere d'arte e delle opere interferite relative al raddoppio ferroviario della Linea Bari - Pescara nella tratta Termoli - Ripalta, per uno sviluppo complessivo di 24.930,52 km.

### 2. SCOPO E CONTENUTI DEL DOCUMENTO

Le Analisi e Verifiche nel seguito esposte fanno in particolare riferimento alle opere di sostegno di linea previste in prossimità del tombino scatolare IN79(NI05) previsto sulla viabilità NV14B al km 18+075 (prog. ferroviaria).

### 3. DESCRIZIONE DELL'OPERA

Le opere di sostegno sono costituite da muri d'ala in c.a. posti a destra e a sinistra del rilevato (ciglio dx e ciglio sx) e in corrispondenza del tratto "A" e del tratto "B"

Le principali caratteristiche geometriche dei muri in questione sono riassunte nella tabella seguente:

Pk ferroviaria (km+m)	Tipo	Sezione		s param	Hparam	FONDA	ZIONE
				[m]	[m]	h [m]	Lf [m]
	Muro d'ala	ciglio dx	Tratto "A"	var. 0.50÷0.70	var. 3.00÷ 3.22	0.70	3.00
18+075	Muro d'ala	ciglio dx	Tratto "B"	var. 0.50÷0.70	var. 3.50 ÷ 3.60	0.70	3.00
107073	Muro d'ala	ciglio sx	Tratto "A"	var. 0.50÷0.70	var. 3.00÷3.30	0.70	3.00
	Muro d'ala	ciglio sx	Tratto "B"	var. 0.50÷0.70	var. 3.50÷3.59	0.70	3.00

Tabella 3.1 - Caratteristiche geometriche dei muri di sostegno

Ai fini delle verifiche si è fatto riferimento alle caratteristiche geometriche del muro d'ala della sezione *ciglio dx tratto* "B" con un'altezza del paramento pari a Hparam=3.60m.

Di seguito si riportano alcune immagini rappresentative delle sezioni di muro presenti. Per ulteriori dettagli si rimanda agli elaborati grafici di riferimento:



### SEZIONE TRASVERSALE TIPO-Scala 1:50

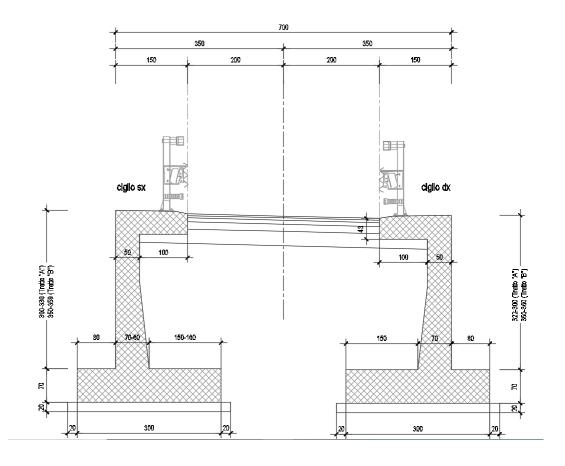


Figura 3.1 – Sezioni trasversale tipo



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 5 di 169

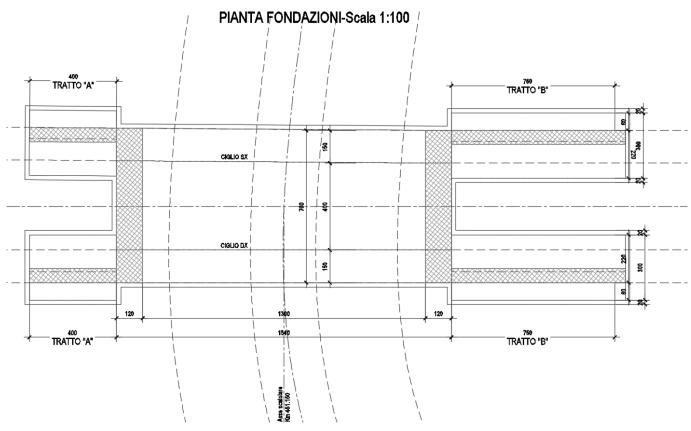


Figura 3.2 – Pianta fondazioni

Nel seguito si adotteranno le seguenti unità di misura:

per le lunghezze

• per i carichi

per le azioni di calcolo

per le tensioni

 $\Rightarrow$  m, mm

 $\Rightarrow$  kN, kN/m2, kN/m3

 $\Rightarrow$  kN, kNm

⇒ MPa



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	6 di 169

#### 4. NORMATIVA DI RIFERIMENTO

Di seguito si riporta l'elenco generale delle Normative Nazionali ed internazionali vigenti alla data di redazione del presente documento, quale riferimento per la redazione degli elaborati tecnici e/o di calcolo dell'intero progetto nell'ambito della quale si inserisce l'opera oggetto della presente relazione:

- [N.1]. L. n. 64 del 2/2/1974"Provvedimento per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche".
- [N.2]. L. n. 1086 del 5/11/1971"Norme per la disciplina delle opere di conglomerato cementizio armato, normale e precompresso ed a struttura metallica".
- [N.3]. Norme Tecniche per le Costruzioni D.M. 14-01-08 (NTC-2008);
- [N.4]. Circolare n. 617 del 2 febbraio 2009 Istruzioni per l'Applicazione Nuove Norme Tecniche Costruzioni di cui al Decreto Ministeriale 14 gennaio 2008;
- [N.5]. Regolamento (UE) N.1299/2014 del 18 novembre 2014 della Commissione Europea. Relativo alle specifiche tecniche di interoperabilità per il sottosistema "infrastruttura" del sistema ferroviario dell'Unione Europea.
- [N.6]. Eurocodici EN 1991-2: 2003/AC:2010.
- [N.7]. RFI DTC SI MA IFS 001 B del 22-12-17 Manuale di Progettazione delle Opere Civili.
- [N.8]. RFI DTC SI SP IFS 001 C—Capitolato generale tecnico di Appalto delle opere civili.
- [N.9]. CNR-DT207/2008 Istruzioni per la valutazione delle azioni e degli effetti del vento sulle costruzioni.
- [N.10]. UNI 11104: Calcestruzzo: Specificazione, prestazione, produzione e conformità Istruzioni complementari per l'applicazione della EN 206-1



### LINEA PESCARA - BARI

### RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN7900002 A 7 di 169

#### 5. CARATTERIZZAZIONE E MODELLAZIONE GEOTECNICA

Dall'esame di quanto riportato nella relazione geotecnica di riferimento e in relazione alle progressive in esame, emerge che il piano di posa della fondazione ricade nell' unità bn2 – Sabbia, sabbia limosa (Alluvioni terrazzati) avente le seguenti caratteristiche geo-meccaniche:

### Unità bn2 – Sabbia, sabbia limosa (Alluvioni terrazzati)

 $\gamma = 19 \div 20 \text{ kN/m}^3$  peso di volume naturale

c' = 0 kPa coesione drenata

 $\phi' = 34 \div 38^{\circ}$  angolo di resistenza al taglio

Nspt = 34 numero di colpi da prova SPT

Vs = 200÷300 m/s velocità delle onde di taglio

Go = 100÷200MPa modulo di deformazione a taglio iniziale

Eo = 260÷520 MPa modulo di deformazione elastico iniziale

 $k = 5 \cdot 10^{-7} \div 1 \cdot 10^{-5} \text{ m/s}$  permeabilità

Per il terreno di rinfianco, salvo più accurate determinazioni, in via cautelativa, per le caratteristiche dei rilevati stradali si possono assumere i seguenti valori dei parametri geotecnici caratteristici:

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

angolo di attrito  $\varphi$ ' = 35°;

coesione efficace c' = 0.

Il livello di falda locale è posto a circa 9 -10.0 m dal piano campagna locale. Pertanto il regime di pressioni non interagisce con l'opera.

In fase di analisi è stato dunque considerato il seguente modello geotecnico:

Terreno	Litatina	γ	φ′	c'
Terreno	Litotipo	$(kN/m^3)$	(°)	(kPa)
Terreno di Rinfianco	Terreno da rilevato stradale	19	35	0
Terreno di Fondazione	Unità bn2	19.5	36	0

Falda: La quota di falda è situata a circa 10m dal p.c. locale.



(prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

**LINEA PESCARA - BARI** RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 - RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

CODIFICA

CL

IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075

LOTTO 02D78

DOCUMENTO IN7900002

REV. FOGLIO 8 di 169

#### CARATTERISTICHE DEL SITO E DEFINIZIONE DELL'AZIONE SISMICA

Nel seguente paragrafo si riporta la descrizione e la valutazione dell'azione sismica secondo le specifiche del D.M. 14 gennaio 2008 nonché la valutazione delle sollecitazioni di verifica e di dimensionamento dei vari elementi strutturali secondo il criterio della Gerarchia delle Resistenze.

COMMESSA

LI02

L'opera in questione rientra in particolare nell'ambito del Progetto di Raddoppio della tratta Ferroviaria "Linea Pescara - Bari - Raddoppio Termoli - Lesina", che si sviluppa per circa 25Km, attraversando il territorio di diverse località tra cui Termoli(CB), Campomarino(CB), Campomarino - Santa Monica (CB), Marina di Chieuti / Chieuti (FG), Serracapriola- Loc.SS16 (FG).

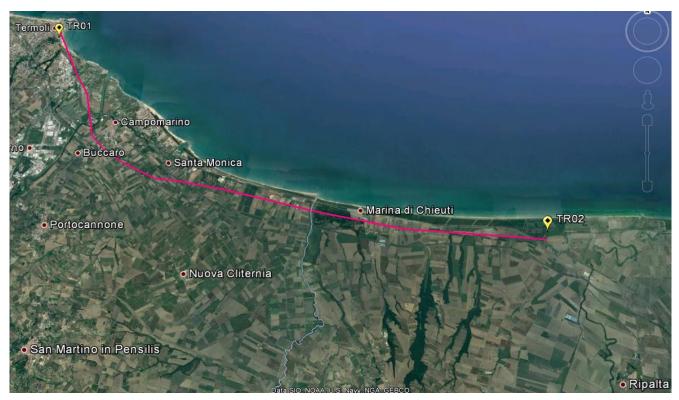


Figura 1 - Configurazione planimetrica tracciato

In considerazione della variabilità dei parametri di pericolosità sismica con la localizzazione geografica del sito, ed allo scopo di individuare dei tratti omogenei nell'ambito dei quali assumere costanti detti parametri, si è provveduto a suddividere il tracciato in quattro sottozone simiche, a seguito di un esame generale del livello pericolosità sismica dell'area che evidenzia un graduale incremento dell'intensità sismica da nord verso sud; nella fattispecie le zone sismiche "omogenee" individuate, sono quelle di seguito elencate:



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	9 di 169

Tabella 1:Tabella di riepilogo località di riferimento per la valutazione delle azioni sismiche per il progetto delle opere

Progr. Inizio	Progr. Fine	Località di Riferimento Azioni Sismiche	Zona sismica Locale
0	5.250,00	Campomarino(CB)	S1
5.250,00	10.000,00	Campomarino - Santa Monica (CB)	S2
10.000,00	18.650,00	Marina di Chieuti /Chieuti (FG)	S3
18.650,00	24.200,00	Serracapriola- Loc.SS16 (FG)	S4

<u>Le opere in progetto si trovano nel comune di Marina di Chieuti /Chieuti (FG). Quindi si farà riferimento alla zona S3.</u>

Alle opere si definisce una vita nominale  $V_N$  pari a 75 anni e una classe d'uso III a cui corrisponde il coefficiente Cu pari a 1.5 (§ 2.4.2, DM 14/01/2008). Di conseguenza il periodo di riferimento per la definizione dell'azione sismica risulta pari a  $V_R = V_N \cdot Cu = 112.5$ 

Con riferimento alla probabilità di superamento dell'azione sismica,  $P_{VR}$ , attribuita allo stato limite ultimo di salvaguardia della vita (SLV), nel periodo  $V_R$  dell'opera in progetto, si determina il periodo di ritorno  $T_R$  del sisma di progetto. Sulla base delle coordinate geografiche del sito e del tempo di ritorno del sisma di progetto,  $T_R$ , sopra definito, si ricavano i parametri che caratterizzano il sisma di progetto relativo al sito di riferimento, rigido ed orizzontale (Tabella 1 dell'allegato B del D.M. 14/01/2008):

- ag: accelerazione orizzontale massima
- F<sub>o</sub>: valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale
- T\*<sub>C</sub>: periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.

Per le opere provvisionali di imbocco il periodo di ritorno si determina con l'espressione:

$$T_R = -\frac{V_R}{\ln(1 - P_{V_P})}$$

Per tenere conto dei fattori locali del sito, l'accelerazione orizzontale massima attesa al sito è valutata con la relazione (DM 14/01/2008):

$$a_{\text{max}} = S_s \cdot S_T \cdot \left(\frac{a_g}{g}\right)$$

dove:

 $a_g$  è l'accelerazione orizzontale massima attesa su sito di riferimento rigido.

 $S_S$  è il fattore di amplificazione stratigrafica del terreno, funzione della categoria del sottosuolo di fondazione e dei parametri sismici  $F_0$  e  $a_g/g$  (Tabella 3.2.V del D.M. 14/01/2008);



 $S_T$  è il fattore di amplificazione che tiene conto delle condizioni topografiche, il cui valore dipende dalla categoria topografica e dall'ubicazione dell'opera (Tabella 3.2.VI del D.M. 14/01/2008).

I valori delle grandezze necessarie per la definizione dell'azione sismica sono riassunti nella seguente tabella:

ZONA SISMICA	S3
LATITUDINE	41.51
LONGITUDINE	15.09
COMUNE	Marina di Chieuti /Chieuti
PROVINCIA	FOGGIA
STATO LIMITE	SLV
CATEGORIA DI SOTTOSUOLO	В
CATEGORIA TOPOGRAFICA	T1
VITA NOMINALE $V_N$	75
CLASSE D'USO	CIII
COEFFICIENTE D'USO $C_{\mathrm{U}}$	1.5
VITA DI RIFERIMENTO $V_{R}$	112.5
$a_{\mathbf{g}}\left[\mathbf{g}\right]$	0.224
$F_{o}$	2.482
$T_c^*[s]$	0.352
$S_{\mathbf{S}}$	1.177
$C_{\mathbf{C}}$	1.355
$S_{T}$	1
PARAMETRI DIPENDENTI	

S	1.177
$T_{\mathbf{B}}$	0.159
$T_{\mathbf{C}}$	0.477
$T_{\mathbf{D}}$	2.498

Tabella 6.1 – Parametri per la definizione dell'azione sismica di progetto.



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 11 di 169

### 7. MATERIALI

Si riportano di seguito le principali caratteristiche dei diversi materiali impiegati nelle opere in progetto, con l'indicazione dei valori di resistenza e deformabilità adottati nelle verifiche, nel rispetto delle indicazioni del DM 14/01/2008 e del "Manuale di progettazione delle opere civili" RFI DTC SI MA IFS 001 B.

Nelle verifiche di resistenza dei calcestruzzi, a favore di sicurezza, viene sempre considerato un calcestruzzo di classe di resistenza C25/30.

Per la completa e puntuale definizione delle caratteristiche dei materiali previsti per la realizzazione dell'opera si rimanda all'elaborato specifico.

Calcestruzzo armato Opere	
Classe di resistenza	C 25/30
Resistenza di progetto a compressione a 28 giorni	$f_{cd} = 0.85 \ f_{ck}/1.5 = 14.17 \ MPa$
Modulo elastico a 28 giorni	$E_{cm} = 22000(f_{cm}/10)^{0.3} = 31476 \text{ MPa}$
Tensione massima di compressione in esercizio (RFI DTC SI MA IFS 001 A)	$\sigma_c = 0.55 f_{ck} = 13.75 \text{ MPa}$ combinazione caratteristica (rara)
Tensione massima di compressione in esercizio (NTC 2008	$\sigma_c = 0.60 f_{ck} = 15.00 \text{ MPa}$ combinazione caratteristica (rara)

Acciaio per barre di armatura	
Tipo	B 450 C
Tensione caratteristica di rottura	$f_{yd} \ge 540 \text{ MPa}$
Tensione caratteristica di snervamento	$f_{yd} \ge 450 \text{ MPa}$
Resistenza di progetto	$f_{yd} = f_{yk}/\gamma_s = 391.3 \text{ MPa}$
Tensione massima di compressione in esercizio (RFI DTC SI MA IFS 001 B)	$\sigma_{lim} = 0.75 \text{ f}_{yk} = 337.5 \text{ MPa}$
Tensione massima di compressione in esercizio (NTC 2008)	$\sigma_{lim} = 0.80 \text{ f}_{yk} = 360 \text{ MPa}$



Acciaio per puntoni		
Tipo	S 275 JR	
Tensione di snervamento caratteristica	$f_{yk} \ge 275 \text{ MPa}$	
Tensione di rottura caratteristica	$f_{tk} \ge 430 \text{ MPa}$	
Tensione di snervamento di calcolo	cfr. 4.2.4 a 4.2.9 del D.M. 14/01/08	

In merito alla verifica a fessurazione, la verifica consiste nel controllo dell'ampiezza massima delle fessure per le combinazioni di carico di esercizio i cui valori limite sono stabiliti, nell'ambito del progetto di opere ferroviarie, nel documento RFI DTC SICS MA IFS 001 B – 2.5.1.8.3.2.4 (*Manuale di progettazione delle opere civili*).

In particolare l'apertura convenzionale delle fessure  $\delta_f$  dovrà rispettare i seguenti limiti:

- $\delta_f \leq w_1 = 0.2 \ mm$  per tutte le strutture in condizioni ambientali aggressive o molto aggressive (così come identificate nel par. 4.1.2.2.4.3 del DM 14.1.2008 Tab 4.1.III), per tutte le strutture a permanente contatto con il terreno e per le zone non ispezionabili di tutte le strutture;
- $\delta_f \leq w_2 = 0.3 \ mm$  per strutture in condizioni ambientali ordinarie.

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

### <u>Tabella 4.1.III – DM 14.01.2008</u>

In definitiva, nel caso in esame, con riferimento alle indicazioni della tabella di cui in precedenza, si adotta il limite **w1=0,20 mm** sia per le parti in elevazione che per quelle in fondazione, in quanto in entrambi i casi trattasi di strutture a permanente contatto col terreno.



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN7900002 A 13 di 169

#### 8. ANALISI DEI CARICHI

Le azioni considerate per la verifica delle strutture di sostegno sono le seguenti:

- azioni permanenti strutturali: peso proprio degli elementi strutturali, spinta del terreno a monte e a valle dell'opera.
- azioni permanenti Non strutturali: nel caso in esame non sono presenti carichi permanenti a monte dell'opera.
- azioni variabili: nel caso in esame non sono presenti carichi variabili a monte dell'opera.
- azione sismica: l'accelerazione orizzontale massima attesa al suolo è definita nel paragrafo 6.
- azioni eccezionali: nel caso in esame è presente un'azione d'urto da traffico veicolare sopra ponti

In corrispondenza di un evento sismico è necessario tener conto dell'amplificazione/deamplificazione delle spinte del terreno a monte e a valle dell'opera.

Sulla base della definizione dei carichi di cui sopra, in accordo a quanto prescritto dal DM 14/01/2008, sono state individuate le combinazioni di carico per le verifiche di stati limite ultimi e di esercizio in condizioni statiche e in condizioni sismiche.

- combinazione fondamentale (SLU)
- combinazioni di esercizio (SLE)
- combinazione sismica (SLV): il coefficiente di combinazione per il carico variabile  $Q_1$  è pari a 0

Nel seguito si andranno ad esporre in dettaglio, le valutazioni di calcolo effettuate per ciascuna delle condizioni citate.

### 8.1 Peso proprio

Il peso proprio delle strutture è determinato automaticamente dal programma di calcolo, avendo considerato un peso dell'unita di volume del c.a.  $\gamma_{cls} = 25 \text{ KN/m}^3$ .

### 8.2 Spinta del terreno in condizioni statiche

Nel caso di muro su fondazione diretta, la mobilitazione della spinta attiva si può considerare sempre verificata. In tal caso le spinte esercitate dal terrapieno e dagli eventuali carichi presenti su di esso sono state valutate con il 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.



LINEA PESCARA - BARI

RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA

LOTTI 2 e 3 - RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

COMMESSA

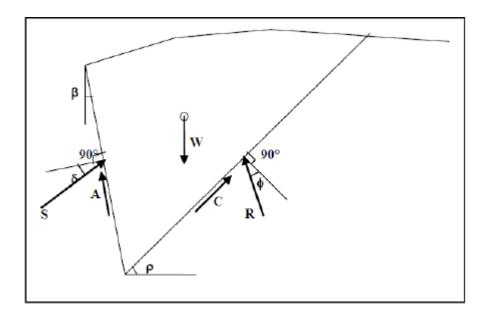
LOTTO (

CODIFICA

DOCUMENTO IN7900002 REV. FOGLIO

A 14 di 169

IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo



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  $\rho$  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.

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.

### 8.3 Spinta in presenza di falda (cond. di carico 4)

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:

$$\gamma_{\text{a}} = \gamma_{\text{sat}} - \gamma_{\text{w}}$$

dove γsat è il peso di volume saturo del terreno (dipendente dall'indice dei pori) e γw 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.

Nel caso in esame, in relazione a quanto specificato al paragrafo 5, il regime di spinta non è influenzato dalla presenza della falda.

### 8.4 Spinta del terreno in condizioni sismiche

In condizioni sismiche si considera la spinta valutata in condizioni di spinta attiva a cui si aggiunge la sovraspinta simica valutata con il metodo di Mononobe e Okabe ed applicata ad H/3 (distribuzione triangolare).

#### 8.5 Forza di inerzia

Per la valutazione dell'azione sismica associata ai carichi fissi propri e permanenti /accidentali agenti sulle <u>spalle</u> si utilizza il metodo dell'analisi pseudostatica in cui il sisma è rappresentato da una forza statica equivalente pari al prodotto delle forze di gravità per un opportuno coefficiente sismico kh (coefficiente sismico orizzontale) o Kv (coefficiente sismico verticale) secondo quanto di seguito indicato:

Forza sismica orizzontale Fh = kh WForza sismica verticale Fv = kv W

I valori dei coefficienti sismici orizzontali kh e verticale kv, relativi allo stato limite considerato, sono posti pari all'ordinata dello spettro di progetto corrispondente al periodo T=0, per la componente orizzontale, ed a quella corrispondente al periodo proprio T =T0, per la componente verticale.

Nelle verifiche allo stato limite ultimo, i valori dei coefficienti sismici orizzontale  $k_h$  e verticale  $k_v$  possono essere valutati mediante le espressioni

$$k_h = \beta_m \cdot \frac{a_{max}}{g} \tag{7.11.6}$$

$$k_{\rm v} = \pm 0.5 \cdot k_{\rm h}$$
 (7.11.7)

dove

 $a_{\text{max}}$  = accelerazione orizzontale massima attesa al sito;

g = accelerazione di gravità.

Con riferimento al valore da assegnare al coefficiente  $\beta m$ , si è fatto riferimento alle indicazioni di cui alla Tabella 7.1.II riportata nella stessa sezione della norma.

Tabella 7.11.II - Coefficienti di riduzione dell'accelerazione massima attesa al sito.

	Categoria di sottosuolo		
	A B, C, D, E		
	$\beta_{\rm m}$	$\beta_{\rm m}$	
$0.2 \le a_g(g) \le 0.4$	0,31	0,31	
$0.1 \le a_g(g) \le 0.2$	0,29	0,24	
$a_g(g) \le 0,1$	0,20	0,18	

Figura 2 – Coefficienti sismici (estratto D.M. 14/01/2008 p.to 7.11.6.2.1)



LINEA PESCARA - BARI

RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN7900002 A 16 di 169

#### Pertanto si ha:

ag/g =	0.224
$\beta m =$	0.31
Ss =	1.177
$S_T =$	1.00

Kh = 0.264 coefficiente sismico orizzontale Kv = 0.132 coefficiente sismico verticale

#### 8.6 Coefficienti di attrito struttura-terreno

Per l'attrito paramento – terreno si utilizza il valore  $\delta = 0.6 \ \varphi$ ' in fase statica e  $\delta = 0$  in fase sismica. Tuttavia, il software di calcolo utilizzato non consente di differenziare il valore del coefficiente di attrito nelle varie fasi di calcolo. Pertanto è stato utilizzato, per la valutazione dei coefficienti di spinta del terreno di rinterro, cautelativamente  $\delta = 0$  sia in fase statica che in fase sismica. Tale assunzione, peraltro, non risulta essere particolarmente gravosa in quanto nella maggioranza dei casi esaminati la condizione di carico dimensionante è risultata essere quella sismica.

Per quanto riguarda l'attrito fondazione muro – terreno, in funzione dell'angolo d'attrito del terreno, si sono assunti i seguenti valori:

per  $\phi < 30^\circ$   $\delta = tg \ \phi';$   $per \qquad \phi > 35^\circ \qquad \delta = 0.85 \ tg \ \phi';$   $per \qquad 30^\circ \le \phi \le 35^\circ \qquad \delta \ si \ ricava \ per \ interpolazione lineare$ 

Infine l'adesione ca terra-opera sarà considerata nulla.

### 8.7 Azioni variabili da traffico (Q1)

Si assume cautelativamente un carico da traffico convenzionale, uniformemente distribuito, pari a 20 kPa ed applicato in corrispondenza della sede stradale.

### 8.8 Azioni eccezionali dovute all'urto da traffico veicolare sopra ponti

Con riferimento al paragrafo 3.6.3.3.2 delle NTC 08, si è fatto riferimento ad un'azione d'urto orizzontale pari a 100kN applicata ad 1 m sopra il livello del piano di marcia, in corrispondenza del montante del gardrail. Nel modello realizzato, poiché tale forza è stata posta alla quota della testa muro, è stata aggiunta una coppia di trasporto pari a 100kNm.

Si fa presente che per le verifiche di stabilità, il muro si può ritenere interamente collaborante a patto che sia garantita la continuità strutturale, ovvero che in seguito all'urto le armature siano dimensionate in misura tale che il muro non subisca lesioni tali da comprometterne l'integrità. Pertanto ai fini delle verifiche di tipo geotecnico si è



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 17 di 169

considerata una ripartizione nel paramento secondo un angolo di 45 gradi a partire dal punto di applicazione della forza e fino all'estradosso della fondazione. In questo modo si ottiene un valore della lunghezza di diffusione pari a 7.2m, un valore della forza d'urto pari a 14kN/m ed un valore della coppia di trasporto pari a 14kNm/m. Cautelativamente si è considerata una lunghezza di diffusione pari a 4m, per cui si ottiene un valore della forza d'urto pari a 25 kN/m ed un valore della coppia di trasporto pari a 25 kNm/m.



#### LINEA PESCARA - BARI

### RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	18 di 169

### 9. COMBINAZIONI DI CARICO

Sulla base della definizione dei carichi di cui sopra, in accordo a quanto prescritto dal DM 14/01/2008, sono state individuate le combinazioni di carico per le verifiche di stati limite ultimi e di esercizio in condizioni statiche e in condizioni sismiche.

- combinazione fondamentale (SLU)
- combinazione di esercizio (SLE)
- combinazione sismica (SLV): il coefficiente di combinazione per il carico variabile  $Q_1$  è pari a 0

Ai fini della scelta dei coefficienti parziali da applicare alle azioni ( $\gamma$ ), la norma definisce inoltre, per il caso specifico delle opere di sostegno, due possibili approcci progettuali ovvero:

### Approccio 1:

Fase Statica: A1+M1+R1 (STR – Combinazione per le verifiche strutturali)

A2+M2+R1 (GEO – Combinazione per le verifiche geotecniche)

Fase Sismica: 1+M1+R1 (EQK-STR – Combinazione per le verifiche strutturali in fase sismica)

1+M2+R1 (EQK-GEO – Combinazione per le verifiche geotecniche in fase sismica)

### Approccio 2:

Fase Statica: A1+M1+R3 (STR / GEO – Combinazione per le verifiche strutturali e geotecniche)

Fase Sismica: 1+M1+R3 (EQK- STR/GEO – Combinazione per le verifiche strutturali e geotecniche in fase sismica)

essendo:

Nel caso in esame si opererà utilizzando l'APPROCCIO 2.

Per un riepilogo delle Combinazioni di Calcolo considerate nelle analisi si rimanda ai tabulati di calcolo in allegato.



**LINEA PESCARA - BARI** 

RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN7900002 A 19 di 169

#### 10. CRITERI DI VERIFICA DELLE OPERE DI SOSTEGNO

Le verifiche sono state condotte in accordo con le prescrizioni e le indicazioni del DM 14/01/2008 e della Circolare n.617/09.

#### 10.1 VERIFICHE DI STABILITA' LOCALE

### 10.1.1 Verifiche allo scorrimento

È stato verificato il rispetto della seguente condizione:

$$Fs = (a^{*}B + N^{*}tan \mu)/H > 1.0$$

Dove:

N = Risultante delle azioni ortogonali al piano di scorrimento

H = Risultante delle azioni parallele al piano di scorrimento

a' = adesione terreno fondazione, posta pari a zero,

B = Dimensione della Fondazione sul piano di scorrimento.

 $\mu$  = Coefficiente di attrito fondazione - terreno

### 10.1.2 Verifiche a Ribaltamento

La verifica al ribaltamento rispetto al vertice esterno della fondazione è viene trattata secondo la normativa come uno stato limite di equilibrio come corpo rigido (EQU), utilizzando i relativi coefficienti sulle azioni di cui alla tabella 2.6.I delle NTC, adoperando i coefficienti parziali del gruppo (M2) per il calcolo delle spinte.

Nella fattispecie, per ciascuna delle combinazioni di Verifica allo SLU statico e sismico rispetto alle quali è prescritta la verifica al ribaltamento, è stata verificata il rispetto della seguente condizione:

 $M_{STAB} \ge M_{RIB}$ 

essendo

 $M_{RIB} = Risultante momenti ribaltanti$ 

M<sub>STAB</sub> = Risultante momenti stabilizzanti

### 10.1.3 Verifica di Capacità Portante (Carico Limite fondazioni dirette)

Per la valutazione del carico limite delle fondazioni dirette si utilizza il criterio di Brinch-Hansen di cui nel seguito si riporta la relativa trattazione teorica:

Dette:

c Coesione



### LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA

### LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	20 di 169

- ca Adesione lungo la base della fondazione ( $ca \le c$ )
- V Azione tagliante
- φ Angolo d'attrito
- δ Angolo di attrito terreno fondazione
- γ Peso specifico del terreno
- Kp Coefficiente di spinta passiva espresso da Kp =  $\tan 2(45^{\circ} + \varphi/2)$
- B Larghezza della fondazione
- L Lunghezza della fondazione
- D Profondità del piano di posa della fondazione
- η inclinazione piano posa della fondazione
- P Pressione geostatica in corrispondenza del piano di posa della fondazione
- qult Carico ultimo della fondazione

Risulta:

### Caso generale

$$q_{ult} = \mathbf{c} \cdot N_{\mathbf{c}} \cdot \mathbf{s_c} \cdot d_{\mathbf{c}} \cdot i_{\mathbf{c}} \cdot g_{\mathbf{c}} \cdot b_{\mathbf{c}} + q \cdot N_{\mathbf{q}} \cdot \mathbf{s_q} \cdot d_{\mathbf{q}} \cdot i_{\mathbf{q}} \cdot g_{\mathbf{q}} \cdot b_{\mathbf{q}} + 0.5 \cdot B \cdot \gamma \cdot N_{\gamma} \cdot \mathbf{s_{\gamma}} \cdot d_{\gamma} \cdot i_{\gamma} \cdot g_{\gamma} \cdot b_{\gamma}$$

### Caso di terreno puramente coesivo $\phi = 0$

$$q_{ult} = 5.14 \cdot c \cdot (1 + s_c + d_c - i_c - g_c - b_c) + q$$

in cui dc, dq e  $d\gamma$  sono i fattori di profondità, sc, sq e  $s\gamma$  sono i fattori di forma, ic, iq e  $i\gamma$  sono i fattori di inclinazione del carico, bc, bq e  $b\gamma$ , sono i fattori di inclinazione del piano di posa e gc, gq e  $g\gamma$  sono fattori che tengono conto del fatto che la fondazione poggi su un terreno in pendenza.

I fattori Nc, Nq,  $N\gamma$  sono espressi come:

$$N_q = Kp e^{\pi tg\varphi}$$

$$N_c = (N_a - 1)ctg\varphi$$

$$N_{\nu} = 1.5(N_a - 1)tg\varphi$$

Fattori di forma

Fattori di profondità



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 21 di 169

per φ = 0	per $\phi > 0$
	$s_c = 1 + \frac{N_q}{N_c} \frac{B}{L}$
$s_c = 0.2 \frac{B}{L}$	$s_q = 1 + \frac{B}{L} t g \phi$
	$s_{\gamma} = 1 - 0.4 \frac{B}{L}$

$$k = \frac{D}{B}$$
 se  $\frac{D}{B} \le 1$   
 $k = arctg \frac{D}{B}$  se  $\frac{D}{B} > 1$ 

### Fattori inclinazione del carico

Indicando con V e H le componenti del carico rispettivamente perpendicolare e parallela alla base e con Af l'area efficace della fondazione ottenuta come Af = B'xL' (B' e L' sono legate alle dimensioni effettive della fondazione B, L e all'eccentricità del carico  $e_B$ ,  $e_L$  dalle relazioni  $e_L$  e L' = L-2 $e_L$ 0 con  $e_L$ 1 l'angolo di inclinazione della fondazione espresso in gradi ( $e_L$ 1 per fondazione orizzontale).

I fattori di inclinazione del carico si esprimono come:

per φ = 0	per φ > 0			
$i_c = \frac{1}{2} \left( 1 - \sqrt{1 - \frac{H}{A_f c_a}} \right)$	$i_c = i_q - \frac{1-i_q}{N_q-1}$		$i_c = i_q - \frac{1-i_q}{N_q-1}$	
	$i_q = \left(1 - \frac{0.5H}{V + A_f c_a \cot \phi}\right)^5$			
	Per η =0	$i_{\gamma} = \left(1 - \frac{0.7H}{V + A_f c_a \cot \phi}\right)^5$		
	Per η >0	$i_{\gamma} = \left(1 - \frac{\left(0.7 - \eta^{\circ} / 450^{\circ}\right)H}{V + A_{f}c_{a}\cot\phi}\right)^{5}$		

### Fattori inclinazione del piano di posa della fondazione

per φ = 0	per $\phi > 0$
$\dot{b}_c = \frac{\eta^o}{147^o}$	$b_c = 1 - \frac{\eta^*}{147^\circ}$ $b_q = e^{-2\eta g \cdot \phi}$ $b_\gamma = e^{-2.7\eta g \cdot \phi}$

### Fattori di inclinazione del terreno

per φ = 0	per φ > 0
$g_c = \frac{\beta^o}{147^o}$	$g_c = 1 - \frac{\beta^o}{147^o}$ $g_q = g_\gamma = (1 - 0.5tg\beta)^5$



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN7900002 A 22 di 169

Per poter applicare la formula di Hansen devono risultare verificate le seguenti condizioni:

$$H < V tg(\delta) + A_f ca$$

 $\beta \leq \phi$ 

 $i_q$ ,  $i_\gamma > 0$ 

 $\beta + \eta \le 90^{\circ}$ 



 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

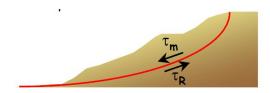
 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 23 di 169

IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

#### 10.1 VERIFICHE DI STABILITA' GLOBALE

Per la analisi di stabilità globale presentate nel seguito del presente documento, si è fatto riferimento ai metodi dell'equilibrio limite, messi a punto da diversi autori tra cui, Fellenius, Bishop, Janbu, Morgestern-Price, ecc.

In generale, ciascuno metodo va alla ricerca del potenziali superfici di scivolamento, generalmente di forma circolare, in qualche caso anche di forma diversa, rispetto a cui effettuare un equilibrio alla rotazione (o rototraslazione) della potenziale massa di terreno coinvolta nel possibile movimento e quindi alla determinazione di un coefficiente di sicurezza coefficiente di sicurezza disponibile, espresso in via generale tra la resistenza al taglio disponibile lungo la superficie S e quella effettivamente mobilitata lungo la stessa superficie.



Si procede generalmente suddividendo la massa di terreno coinvolta nella verifica in una serie di conci di dimensione b, interessati da azioni taglianti e normali sulle superfici di delimitazione dello stesso come di seguito rappresentato.

Nel caso in esame, è stata utilizzato in particolare il metodo di Bishop, di cui nel seguito si riporta la relativa trattazione teorica:

Il coefficiente di sicurezza si esprime mediante la relazione:

$$\eta = \frac{\sum_{i=1}^{n} \left( \frac{b_i c_i + W_i tg \phi_i}{m} \right)}{\sum_{i=1}^{n} W_i \sin \alpha_i}$$

con

$$m = \left(1 + \frac{tg\alpha_i \ tg\phi_i}{\eta}\right) \cos\alpha_i$$

dove n è il numero delle strisce considerate, bi ed  $\alpha$ i sono la larghezza e l'inclinazione della base della striscia i-esima rispetto all'orizzontale, Wi è il peso della striscia i-esima e ci e  $\phi$ i sono le caratteristiche del terreno (coesione ed angolo di attrito) lungo la base della striscia. L'espressione del coefficiente di sicurezza di Bishop contiene al secondo membro il termine m che è funzione di  $\eta$ . Quindi essa va risolta per successive approssimazioni assumendo un valore iniziale per  $\eta$  da inserire nell'espressione di m ed iterare fino a quando il valore calcolato coincide con il valore assunto.



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 24 di 169

### 10.1.1 Verifiche in fase sismica

Per ciò che concerne le verifiche in condizioni sismiche, la normativa fornisce al punto 7.11.3.5 indicazioni circa le azioni aggiuntive da considerare nell'ambito delle verifiche di Stabilità di Pendii in occasione di eventi sismici; nella fattispecie, si specifica che L'analisi delle condizioni di stabilità dei pendii in condizioni sismiche può essere eseguita mediante metodi pseudostatici, metodi degli spostamenti e metodi di analisi dinamica.

Nei metodi pseudostatici, di riferimento per le analisi esposte nel seguito del documento, l'azione sismica è rappresentata da un'azione statica equivalente, costante nello spazio e nel tempo, proporzionale al peso W del volume di terreno potenzialmente instabile. Tale forza dipende dalle caratteristiche del moto sismico atteso nel volume di terreno potenzialmente instabile e dalla capacità di tale volume di subire spostamenti senza significative riduzioni di resistenza.

Nelle verifiche allo stato limite ultimo, in mancanza di studi specifici, le componenti orizzontale e verticale di tali forze possono esprimersi come:

 $Fh = kh \times W$  (azione sismica orizzontale)

 $Fv = kv \times W$  (azione sismica verticale)

risultando:

$$k_{\rm h} = \beta_s \cdot \frac{a_{\rm max}}{g} \tag{7.11.3}$$

$$k_{\rm v} = \pm 0.5 \cdot k_{\rm h} \,.$$
 (7.11.4)

con:

βs = coefficiente di riduzione dell'accelerazione massima attesa al sito, come da indicazioni Tab 7.11.1

Tabella 7.11.I – Coefficienti di riduzione dell'accelerazione massima attesa al sito.

	Categoria di sottosuolo	
	A B, C, D, F	
	$eta_{s}$	$\beta_{s}$
$0.2 < a_{g}(g) \le 0.4$	0,30	0,28
$0,1 \le a_{g}(g) \le 0,2$	0,27	0,24
$a_{g}(g) \leq 0,1$	0,20	0,20

amax =  $S \cdot ag = S_S \cdot S_T \cdot ag$  (accelerazione massima attesa al sito)

SS: coefficiente di amplificazione stratigrafica

ST: coefficiente di amplificazione topografica



### 11. ORIGINE E CARATTERISTICHE DEI CODICI DI CALCOLO

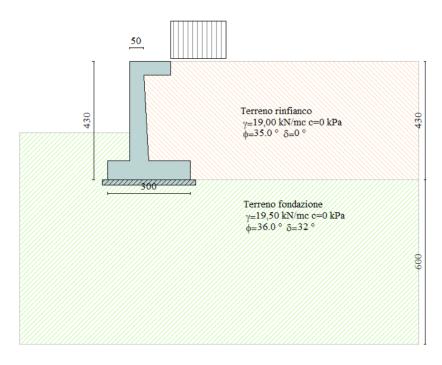
A riguardo si precisa che i calcoli sono stati effettuati, con riferimento ad un modello di muro di lunghezza unitaria, mediante Ausilio del Software commerciale MAX 10.10 prodotto e distribuito dalla Aztec Informatica, con sede in Corso Umberto 43, Casole Bruzio (CS).

#### 12. RISULTATI ANALISI E VERIFICHE MURI

Di seguito si riportano i risultati delle analisi dei muri in oggetto per le tipologie definite al paragrafo 1.

### 12.1 Risultati analisi e verifiche muri

### 12.1.1 Modello di calcolo



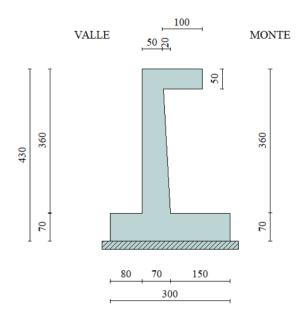
Modello di calcolo muro



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 26 di 169



### Geometria muro

Comb.	Tipo comb.	Sisma	FS (ribalt)	FS (scorr)	FS (qult)	FS (stab)	Spinta[kN]	Incr. sism.[kN]
1	A1-M1 - [1]			1,76	8,06		82,7243	0,0000
2	EQU - [1]		2,28				90,7690	0,0000
3	STAB - [1]					2,56	80,8649	0,0000
4	A1-M1 - [2]	SismaH + SismaV positivo		1,85	9,53		47,5627	9,9355
5	A1-M1 - [2]	SismaH + SismaV negativo		1,80	9,84		47,5627	6,0942
6	EQU - [2]	SismaH + SismaV negativo	2,59				60,2790	6,6239
7	EQU - [2]	SismaH + SismaV positivo	2,87				60,2790	11,4949
8	STAB - [2]	SismaH + SismaV positivo				2,24	60,2790	11,4949
9	STAB - [2]	SismaH + SismaV negativo				2,19	60,2790	6,6239
11	A1-M1 - [4]			1,54	4,65		61,8315	0,0000
12	EQU - [4]		1,51				66,3069	0,0000
13	STAB - [4]					2,81	60,2790	0,0000
14	SLEQ - [1]			2,81	17,16		47,5627	0,0000
15	SLEF - [1]			2,58	15,02		53,2489	0,0000
16	SLEF - [1]			2,81	17,16		47,5627	0,0000
17	SLER - [1]			2,26	12,09		62,9571	0,0000

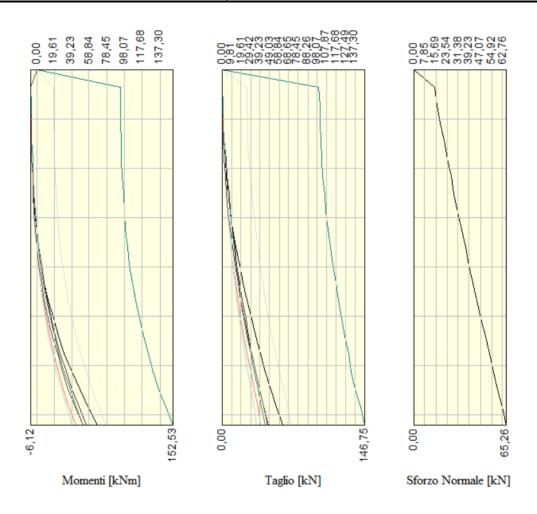
Azioni risultanti sul muro



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

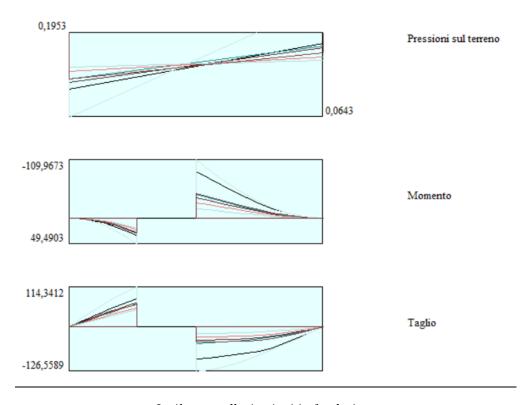
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 27 di 169



Inviluppo sollecitazioni sul muro





Inviluppo sollecitazioni in fondazione

### 12.1.2 Verifiche strutturali

Nella tabella seguente si riportano le armature di progetto previste per la sezione di calcolo in questione, come desumibili dagli elaborati grafici di armatura delle opere relative:

Armatura a flessione		flessione		Armatura	a flessione
Elemento	Lato monte	Lato valle	Elemento	Lato inferiore	Lato superiore
PARAMENTO	Ф16/10 ст	Ф16/10 cm	FONDAZIONE	Ф16/10 cm	Ф16/10 cm

	Armatura a flessione	
Elemento	Lato superiore	Lato inferiore
MENSOLA DI CONTRAPPESO	Ф16/10 cm	Ф16/10 cm



 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 29 di 169

IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

Ai fini delle verifiche si è fatto riferimento per la parte in elevazione (paramento e fondazione muro) ad un copriferro di calcolo (asse armature) pari a 6 cm.

Le verifiche a taglio sono condotte con riferimento ad elementi in c.a non armati a taglio tuttavia si prevede un minimo di armatura a taglio costituita da spilli  $6\Phi8/mq$ .

Per ulteriori dettagli circa i risultati delle verifiche si rimanda ai tabulati di calcolo specifici per l'opera in oggetto.



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 30 di 169

#### 13. TABULATI DI CALCOLO

### Normative di riferimento

- 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 stabilitàdei 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.

- 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
- Circolare C.S.L.P. 02/02/2009 n.617 Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche per le Costruzioni di cui al D.M. 14 gennaio 2008

### Normativa



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO LI02 02D78 CL IN7900002 31 di 169

### N.T.C. 2008 - Approccio 2

#### Simbologia adottata

Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti  $\gamma_{Gsfav}$ Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti γGfav Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni variabili  $\gamma_{Qsfav}$ Coefficiente parziale favorevole sulle azioni variabili Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata γc' Coefficiente parziale di riduzione della coesione non drenata  $\gamma_{\rm cu}$ Coefficiente parziale di riduzione del carico ultimo  $\gamma_{qu}$ Coefficiente parziale di riduzione della resistenza a compressione uniassiale delle rocce  $\gamma_{\gamma}$ 

### Coefficienti di partecipazione combinazioni statiche

Carichi

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

Effetto

Permanenti	Favorevole	$\gamma_{\rm Gfav}$	1,00	1,00	0,90	0,90
Permanenti	Sfavorevole	$\gamma_{Gsfav}$	1,30	1,00	1,10	1,30
Variabili	Favorevole	$\gamma_{Qfav}$	1,00	1,00	1,00	1,00
Variabili	Sfavorevole	$\gamma_{\mathrm{Qsfav}}$	1,35	1,15	1,35	1,50
Coefficienti parziali per i param	etri geotecnici del terreno:					
Parametri			M1	M2	M2	M1
Tangente dell'angolo di attrito		$\gamma_{tan\varphi'}$	1,00	1,25	1,25	1,00
Coesione efficace		γ <sub>c'</sub>	1,00	1,25	1,25	1,00
Resistenza non drenata	$\gamma_{\rm cu}$	1,00	1,40	1,40	1,00	
Resistenza a compressione unia	$\gamma_{\mathrm{qu}}$	1,00	1,60	1,60	1,00	
Peso dell'unità di volume		1.00	1.00	1.00	1,00	
reso den anna ar volume		$\gamma_{\gamma}$	1,00	1,00	1,00	1,00

AI

*A2* 

EQU

HYD

### Coefficienti di partecipazione combinazioni sismiche



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	32 di 169

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

Effetto		AI	A2	EQU	HYD
Favorevole	$\gamma_{Gfav}$	1,00	1,00	1,00	0,90
Sfavorevole	$\gamma_{Gsfav}$	1,00	1,00	1,00	1,30
Favorevole	$\gamma_{Qfav}$	0,00	0,00	0,00	1,00
Sfavorevole	$\gamma_{Qsfav}$	1,00	1,00	1,00	1,50
	Favorevole Sfavorevole Favorevole	Favorevole $\gamma_{Gfav}$ Sfavorevole $\gamma_{Gsfav}$ Favorevole $\gamma_{Qfav}$	Favorevole $\gamma_{Gfav}$ 1,00 Sfavorevole $\gamma_{Gsfav}$ 1,00 Favorevole $\gamma_{Qfav}$ 0,00	Favorevole $\gamma_{Gfav}$ 1,00 1,00 Sfavorevole $\gamma_{Gsfav}$ 1,00 1,00 Favorevole $\gamma_{Qfav}$ 0,00 0,00	Favorevole $\gamma_{Gfav}$ 1,00 1,00 1,00 Sfavorevole $\gamma_{Gsfav}$ 1,00 1,00 1,00 1,00 Favorevole $\gamma_{Qfav}$ 0,00 0,00 0,00

### Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

Parametri		M1	M2	M2	M1
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{tan\varphi'}$	1,00	1,25	1,25	1,00
Coesione efficace	$\gamma_{c'}$	1,00	1,25	1,25	1,00
Resistenza non drenata	$\gamma_{ m cu}$	1,00	1,40	1,40	1,00
Resistenza a compressione uniassiale	$\gamma_{\mathrm{qu}}$	1,00	1,60	1,60	1,00
Peso dell'unità di volume	$\gamma_{\gamma}$	1,00	1,00	1,00	1,00

### FONDAZIONE SUPERFICIALE

### Coefficienti parziali $\gamma_R$ per le verifiche agli stati limite ultimi STR e GEO

Verifica	Coefficienti parziali				
	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			



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 33 di 169

### Geometria muro e fondazione

Descrizione	Muro a mensola in c.a.
Altezza del paramento	3,60 [m]
Spessore in sommità	0,50 [m]
Spessore all'attacco con la fondazione	0,70 [m]
Inclinazione paramento esterno	0,00 [°]
Inclinazione paramento interno	3,20 [°]
Lunghezza del muro	10,00 [m]
Mensola di contrappeso	
Posizione rispetto alla testa del muro	0,00 [m]
Lunghezza mensola	1,00 [m]
Spessore all'estremità libera	0,50 [m]
Spessore all'incastro	0,50 [m]
<u>Fondazione</u>	
Lunghezza mensola fondazione di valle	0,80 [m]
Lunghezza mensola fondazione di monte	1,50 [m]
Lunghezza totale fondazione	3,00 [m]
Inclinazione piano di posa della fondazione	0,00 [°]
Spessore fondazione	0,70 [m]
Spessore magrone	0,20 [m]



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 34 di 169

### Materiali utilizzati per la struttura

Calcestruzzo

Peso specifico 24,517 [kN/mc]

Classe di Resistenza C25/30

Resistenza caratteristica a compressione  $R_{ck}$  30,00 [MPa]

Modulo elastico E 31447,048 [MPa]

Acciaio

Tipo B450C

Tensione di snervamento  $\sigma_{fa}$  449,94 [MPa]

### 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  $[^\circ]$ 

N X Y A 1 10,00 0,00 0,00

### Terreno a valle del muro



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 35 di 169

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

Altezza del rinterro rispetto all'attacco fondaz.valle-paramento 1,00 [m]

### Descrizione terreni

Simbologia adottata

Nr. Indice del terreno

Descrizione Descrizione terreno

γ Peso di volume del terreno espresso in [kN/mc]

 $\gamma_{s}$  Peso di volume saturo del terreno espresso in [kN/mc]

 $\delta$  Angolo d'attrito terra-muro espresso in [°]

c Coesione espressa in [MPa]

ca Adesione terra-muro espressa in [MPa]

Descrizione	γ	$\gamma_{\rm s}$	ф	δ	c	Ca
Terreno fondazione	19,50	19,50	36.00	31.69	0,0000	0,0000
Terreno rinfianco	19,00	19,00	35.00	0.00	0,0000	0,0000

### 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/cm²/cm



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 36 di 169

Ks Coefficiente di spinta

Terreno dello strato

Nr.	Н	a	Kw	Ks	Terreno
1	4,30	0,00	0,00	0,00	Terreno rinfianco
2	6,00	0,00	11,29	0,00	Terreno fondazione



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO
LI02 02D78 CL IN7900002

NTO REV.

FOGLIO 37 di 169

### Condizioni di carico

Simbologia e convenzioni di segno adottate

Carichi verticali positivi verso il basso.

Carichi orizzontali positivi verso sinistra.

Momento positivo senso antiorario.

 $F_x$  Componente orizzontale del carico concentrato espressa in [kN]

Fy Componente verticale del carico concentrato espressa in [kN]

M Momento espresso in [kNm]

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

X<sub>f</sub> 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 (Sovraccarico stradale)

D FIGURE $A_{i-1,00}$ $A_{i-3,00}$ $O_{i-20,0000}$ $O_{i-20,0000}$	D	Profilo	$X_{i}=1.00$	$X_{f}=3.00$	$Q_{i}=20,0000$	$Q_f = 20,00$
--	---	---------	--------------	--------------	-----------------	---------------

### Condizione n° 2 (Urto STRU)

C	Mensola_M	X=0,50	Y = 0.00	$\mathbf{F_{x}} = 100,0000$	$\mathbf{F_{y}}=0,0000$	$\mathbf{M} = 100,0000$

#### Condizione n° 3 (Urto GEO)

C	Mensola_M	X=0,50	Y = 0.00	$\mathbf{F_{x}} = 25,0000$	$\mathbf{F}_{y} = 0,0000$	M=25,0000
---	-----------	--------	----------	----------------------------	---------------------------	-----------



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 38 di 169

### Descrizione combinazioni di carico

a			
Simbol	ogia	ade	ottata

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

 $\gamma$  Coefficiente di partecipazione della condizione

 $\Psi$  Coefficiente di combinazione della condizione

Combinazione n° 1 - Caso A1-M1 (STR)						
	S/F	γ	Ψ	γ*Ψ		
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		
Sovraccarico stradale	SFAV	1.35	1.00	1.35		
Combinazione n° 2 - Caso EQU (SLU)						
	S/F	γ	Ψ	γ*Ψ		
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		
Sovraccarico stradale	SFAV	1.35	1.00	1.35		
Combinazione n° 3 - Caso A2-M2 (GEO-ST	<u>CAB)</u>					
	S/F	γ	Ψ	γ*Ψ		
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		
Sovraccarico stradale	SFAV	1.15	1.00	1.15		

#### $\underline{Combinazione\ n^{\circ}\ 4\ -\ Caso\ A1\text{-}M1\ (STR)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo}$

	S/F	γ	Ψ	γ*Ψ
Peso proprio muro	SFAV	1,00	1.00	1,00



## LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE				OPPIO TERMO	OLI - RIPALTA	LLONA	
IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo	km 18+075	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900002	REV.	FOGLIO 39 di 169
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) - Sism	a Vert. negativo						
	S/F	γ	Ψ	γ*Ψ			
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° 6 - Caso EQU (SLU) - Sisma	Vert. negativo						
	S/F	γ	Ψ	γ * Ψ			
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° 7 - Caso EQU (SLU) - Sisma	Vert. positivo						
	S/F	γ	Ψ	γ*Ψ			
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° 8 - Caso A2-M2 (GEO-STAB	) - Sisma Vert. po	<u>sitivo</u>					
	S/F	γ	Ψ	γ * Ψ			
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° 9 - Caso A2-M2 (GEO-STAB	) - Sisma Vert. ne	gativo_					
	S/F	γ	Ψ	γ*Ψ			
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			
•				,			



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO DI IN7900002 A 40 di 169

(prog. ferroviaria): Relazione di ca		LI02	02D78	CL
Combinazione n° 10 - Caso A1-M1 (	STR)			
	S/F	γ	Ψ	γ*Ψ
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
Urto STRU	FAV	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 11 - 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	1,00	1.00	1,00
Urto GEO	FAV	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 12 - Caso EQU (SI	<u>.U)</u>			
	S/F	γ	Ψ	γ*Ψ
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
Urto GEO	FAV	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 13 - Caso A2-M2 (	GEO-STAB)			
	S/F	γ	Ψ	γ * Ψ
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
Urto GEO	FAV	1.00	1.00	1.00
Combinazione n° 14 - Quasi Permano	ente (SLE)			
	S/F	γ	Ψ	γ * Ψ
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



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 41 di 169

Combinazione r	n° 15	- Frequente	(SLE)

	S/F	γ	Ψ	γ * Ψ
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
Sovraccarico stradale	SFAV	1.00	0.40	0.40

#### Combinazione nº 16 - Frequente (SLE)

	S/F	γ	Ψ	γ*Ψ
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 nº 17 - Rara (SLE)

	S/F	γ	Ψ	γ*Ψ
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
Sovraccarico stradale	SFAV	1.00	1.00	1.00

### Impostazioni di analisi

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



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
(prog. ferroviaria): Relazione di calcolo	LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	42 di 169

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

Armatura ad aderenza migliorata

Verifica fessurazione

Sensibilità delle armature Poco sensibile

Valori limite delle aperture delle fessure  $w_1 = 0.10$ 

 $w_2 = 0.15$ 

 $w_3 = 0.20$ 

Metodo di calcolo aperture delle fessure E.C. 2

Verifica delle tensioni

 $Combinazione \ di \ carico \\ Rara \ \sigma_c < 0.60 \ f_{ck} \ - \ \sigma_f < 0.70 \ f_{yk} \\$ 

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

<u>Calcolo della portanza</u> metodo di Hansen

Coefficiente correttivo su N $\gamma$  per effetti cinematici (combinazioni sismiche SLU): 1,00

Coefficiente correttivo su N $\gamma$  per effetti cinematici (combinazioni sismiche SLE): 1,00

#### Impostazioni avanzate

Diagramma correttivo per eccentricità negativa con aliquota di parzializzazione pari a  $0.00\,$ 



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 43 di 169

### Quadro riassuntivo coeff. di sicurezza calcolati

#### Simbologia adottata

 $CS_{STAB}$ 

C Identificativo della combinazione

Tipo Combinazione

Sisma Combinazione sismica

CSSCO Coeff. di sicurezza allo scorrimento

CS<sub>RIB</sub> Coeff. di sicurezza al ribaltamento

 $CS_{QLIM}$  Coeff. di sicurezza a carico limite

Coeff. di sicurezza a stabilità globale

C	Tipo	Sisma	$cs_{sco}$	$cs_{rib}$	$cs_{qlim}$	$cs_{stab}$
1	A1-M1 - [1]		1,76		8,06	
2	EQU - [1]			2,28		
3	STAB - [1]					2,56
4	A1-M1 - [2]	Orizzontale + Verticale positivo	1,85		9,53	
5	A1-M1 - [2]	Orizzontale + Verticale negativo	1,80		9,84	
6	EQU - [2]	Orizzontale + Verticale negativo		2,59		
7	EQU - [2]	Orizzontale + Verticale positivo		2,87		
8	STAB - [2]	Orizzontale + Verticale positivo				2,24
9	STAB - [2]	Orizzontale + Verticale negativo				2,19
11	A1-M1 - [4]		1,54		4,65	
12	EQU - [4]			1,51		
13	STAB - [4]					2,81
14	SLEQ - [1]		2,81		17,16	
15	SLEF - [1]		2,58		15,02	
16	SLEF - [1]		2,81		17,16	
17	SLER - [1]		2,26		12,09	



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN7900002 A 44 di 169

### Analisi della spinta 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 Hansen
Calcolo della stabilità globale metodo di Bishop
Calcolo della spinta in condizioni di Spinta attiva

#### Sisma

#### Identificazione del sito

Latitudine 41.845630
Longitudine 15.166889
Comune Chieuti
Provincia Foggia
Regione Puglia

Punti di interpolazione del reticolo 28774 - 28552 - 28551 - 28773

#### Tipo di opera



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LI02 LOTTO CODIFICA

CL

02D78

DOCUMENTO IN7900002 REV.

FOGLIO 45 di 169

Tipo di costruzione Opera ordinaria

Vita nominale 75 ann

Classe d'uso III - Affollamenti significativi e industrie non pericolose

Vita di riferimento 113 anni

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo ag 2.20 [m/s^2]

Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.18

Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00

Coefficiente riduzione ( $\beta_m$ ) 0.31

Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50

 $Coefficiente \ di \ intensità \ sismica \ orizzontale \ (percento) \\ k_h = (a_g/g*\beta_m*St*S) = 8.18$ 

Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)  $k_v=0.50 * k_h=4.09$ 

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo  $a_g$  0.00 [m/s^2]

Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.20

Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00

Coefficiente riduzione ( $\beta_m$ ) 0.20

Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50

 $Coefficiente \ di \ intensità \ sismica \ orizzontale \ (percento) \\ k_h = (a_g/g*\beta_m*St*S) = 0.00$ 

 $Coefficiente \ di \ intensità \ sismica \ verticale \ (percento) \\ k_{\nu} = 0.50 \ *k_h = 0.00$ 

Forma diagramma incremento sismico Stessa forma diagramma statico

Partecipazione spinta passiva (percento) 0,0

Lunghezza del muro 10,00 [m]

Peso muro 116,6076 [kN]

Baricentro del muro X=0,05 Y=-2,63

Superficie di spinta



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	46 di 169

Punto inferiore superficie di spinta	X = 1,70	Y = -4,30
Punto superiore superficie di spinta	X = 1,70	Y = 0.00
Altezza della superficie di spinta	4,30	[m]
Inclinazione superficie di spinta(rispetto alla verticale)	0,00	[°]

#### COMBINAZIONE n° 1

### Peso muro favorevole e Peso terrapieno favorevole

Valore della spinta statica	82,7243	[kN]		
Componente orizzontale della spinta statica	82,7243	[kN]		
Componente verticale della spinta statica	0,0000	[kN]		
Punto d'applicazione della spinta	X = 1,70	[m]	Y = -2,49	[m]
Inclinaz. della spinta rispetto alla normale alla superficie	0,00	[°]		
Inclinazione linea di rottura in condizioni statiche	69,25	[°]		
Peso terrapieno gravante sulla fondazione a monte	119,0506	[kN]		
Baricentro terrapieno gravante sulla fondazione a monte	X = 0.94	[m]	Y = -1,90	[m]
Peso terrapieno gravante sulla mensola di contrappeso	0,0000	[kN]		
Baricentro terrapieno della mensola di contrappeso	X = 0,00	Y = 0.00		
<u>Risultanti</u>				
Risultante dei carichi applicati in dir. orizzontale	82,7243	[kN]		
Risultante dei carichi applicati in dir. verticale	235,6582	[kN]		
Sforzo normale sul piano di posa della fondazione	235,6582	[kN]		
Sforzo tangenziale sul piano di posa della fondazione	82,7243	[kN]		
Eccentricità rispetto al baricentro della fondazione	0,34	[m]		
Lunghezza fondazione reagente	3,00	[m]		
Risultante in fondazione	249,7560	[kN]		
Inclinazione della risultante (rispetto alla normale)	19,34	[°]		
Momento rispetto al baricentro della fondazione	79,1826	[kNm]		
Carico ultimo della fondazione	1899,9802	[kN]		



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	47 di 169

#### Tensioni sul terreno

Lunghezza fondazione reagente	3,00	[m]
Tensione terreno allo spigolo di valle	0,13126	[MPa]
Tensione terreno allo spigolo di monte	0,02578	[MPa]
Tensione terreno all'estremità della mensola di contrappeso	0,000	[MPa]

#### Fattori per il calcolo della capacità portante

Coeff. capacità portante	$N_c = 50.59$	$N_q = 37.75$	$N_{\gamma} = 40.05$
Fattori forma	$s_c = 1,00$	$s_{q} = 1,00$	$s_{\gamma}=1,00$
Fattori inclinazione	$i_c = 0.36$	$i_q = 0.38$	$i_{\gamma}=0,\!24$
Fattori profondità	$d_c = 1,23$	$d_{q} = 1,14$	$d_{\gamma} = 1,00$
Fattori inclinazione piano posa	$b_c = 1,00$	$b_{q} = 1,00$	$b_{\gamma} = 1,00$
Fattori inclinazione pendio	$g_c = 1,00$	$g_q = 1,00$	$g_{\gamma} = 1,00$

I coefficienti N' tengono conto dei fattori di forma, profondità, inclinazione carico, inclinazione piano di posa, inclinazione pendio.

#### COEFFICIENTI DI SICUREZZA

Coefficiente di sicurezza a scorrimento 1.76

Coefficiente di sicurezza a carico ultimo 8.06



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 48 di 169

## Sollecitazioni paramento

### Combinazione n° 1

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

Nr.	Y	N	M	T
1	0,00	0,000	0,000	0,0000
2	0,18	14,4872	-6,1166	0,1170
3	0,36	16,7603	-6,0506	0,4678
4	0,54	19,0777	-5,8888	1,0526
5	0,72	21,4396	-5,5888	1,8713
6	0,90	23,8457	-5,1085	2,9239
7	1,08	26,2963	-4,4054	4,2104
8	1,26	28,7912	-3,4339	5,8224
9	1,44	31,3304	-2,0981	8,1581
10	1,62	33,9141	-0,2699	11,0726
11	1,80	36,5421	2,1258	14,3129
12	1,98	39,2144	5,1456	17,8551
13	2,16	41,9312	8,8425	21,6845
14	2,34	44,6923	13,2676	25,7904
15	2,52	47,4977	18,4700	30,1644
16	2,70	50,3475	24,4976	34,8004
17	2,88	53,2417	31,3974	39,6933
18	3,06	56,1803	39,2154	44,8395
19	3,24	59,1632	47,9972	50,2356
20	3,42	62,1905	57,7878	55,8794
21	3,60	65,2621	68,6298	61,7297



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 49 di 169

### Sollecitazioni fondazione di valle

#### Combinazione nº 1

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ m)\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ monte\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ valle$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, espresso in kNm

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

Nr.	X	M	T
1	0,00	0,0000	0,0000
2	0,08	0,3621	9,0156
3	0,16	1,4365	17,8063
4	0,24	3,2051	26,3720
5	0,32	5,6500	34,7128
6	0,40	8,7532	42,8287
7	0,48	12,4966	50,7196
8	0,56	16,8623	58,3855
9	0,64	21,8323	65,8266
10	0,72	27,3886	73,0426
11	0,80	33,5131	80,0337

### Sollecitazioni fondazione di monte

Combinazione n° 1



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 50 di 169

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  $\ensuremath{kNm}$ 

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

Nr.	X	M	T
1	0,00	0,0000	0,0000
2	0,15	-1,1874	-15,7005
3	0,30	-4,6706	-30,6102
4	0,45	-10,3309	-44,7291
5	0,60	-18,0498	-58,0571
6	0,75	-27,6618	-68,6769
7	0,90	-38,4115	-74,5208
8	1,05	-49,9785	-79,5739
9	1,20	-62,2442	-83,8362
10	1,35	-75,0898	-87,3076
11	1,50	-88,3969	-89,9882

## Sollecitazioni mensola di contrappeso

### Combinazione n° 1

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ [m])\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ con\ origine\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ con\ origine\ verso\ valle\ con\ origine\ verso\ valle\ con\ origine\ verso\ valle\ con\ origine\ verso\ verso\ valle\ con\ origine\ verso\ verso\$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, epresso in  $\left[kNm\right]$ 

Taglio positivo se diretto verso il basso, epresso in [kN]

Sforzo Normale positivo se di compressione, epresso in  $\left[kN\right]$ 

Nr.	X	M	T	${f N}$
1	0,00	6,1293	12,2585	0,0000
2	0,10	4,9647	11,0327	0,0000



	(NI05) - Tombin g. ferroviaria): Rel		/14B km 18+075 )	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900002	REV.	FOGLIO 51 di 169
3	0,20	3,9227	9,8068	0,0000					
4	0,30	3,0033	8,5810	0,0000					
5	0.40	2 2065	7 3551	0.0000					

4	0,30	3,0033	8,5810	0,0000
5	0,40	2,2065	7,3551	0,0000
6	0,50	1,5323	6,1293	0,0000
7	0,50	1,5323	6,1293	0,0000
8	0,60	0,9807	4,9034	0,0000
9	0,70	0,5516	3,6776	0,0000
10	0,80	0,2452	2,4517	0,0000
11	0,90	0,0613	1,2259	0,0000
12	1,00	0,0000	0,0000	0,0000

### Armature e tensioni nei materiali del muro

### Combinazione n° 1

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]

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]} \\$ 

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

 $N_u$  sforzo normale ultimo espresso in [kN]

 $M_u \qquad \qquad \text{momento ultimo espresso in [kNm]}$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

VRsd Aliquota di taglio assorbito dall'armatura, espresso in [kN]

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	CS	$M_{\rm u}$	$N_u$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	В, Н	Y	Nr.
		206,53	1000,00	0,00	0,00	20,11	20,11	100, 50	0,00	1
		210,64	108,46	663,38	1571,22	20,11	20,11	100, 51	0,18	2



21

# LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

G	GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE										
		oino scatolare Relazione di calo		18+075	COMME LI02		CODIFICA		JMENTO 900002	REV.	FOGLIO 52 di 169
ı, ö	,				Lioz	02010		11173	,00002	-	02 UI 103
3	0,36	100, 52	20,11	20,11	2053,67	741,39	122,53	213,01			
4	0,54	100, 53	20,11	20,11	2637,31	814,06	138,24	215,37			
5	0,72	100, 54	20,11	20,11	3343,12	871,48	155,93	217,73			
6	0,90	100, 55	20,11	20,11	4104,34	879,28	172,12	220,07			
7	1,08	100, 56	20,11	20,11	4940,79	827,73	187,89	222,41			
8	1,26	100, 57	20,11	20,11	6046,65	721,18	210,02	224,74			
9	1,44	100, 58	20,11	20,11	7515,73	503,30	239,89	227,06			
10	1,62	100, 59	20,11	20,11	8169,15	65,02	240,88	229,37			
11	1,80	100, 60	20,11	20,11	7866,16	-457,61	215,26	231,67			
12	1,98	100, 61	20,11	20,11	6314,82	-828,60	161,03	233,97			
13	2,16	100, 62	20,11	20,11	4940,66	-1041,90	117,83	236,27			
14	2,34	100, 63	20,11	20,11	3763,43	-1117,23	84,21	238,55			
15	2,52	100, 64	20,11	20,11	2714,34	-1055,50	57,15	240,83			
16	2,70	100, 65	20,11	20,11	1980,42	-963,61	39,34	243,11			
17	2,88	100,66	20,11	20,11	1489,36	-878,30	27,97	245,38			
18	3,06	100, 67	20,11	20,11	1170,03	-816,71	20,83	247,65			
19	3,24	100, 68	20,11	20,11	941,20	-763,56	15,91	249,91			
20	3,42	100, 69	20,11	20,11	785,44	-729,84	12,63	252,16			

3,60 100,70 20,11 20,11 672,88 -707,60 10,31 254,42 --



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 53 di 169

### Armature e tensioni nei materiali della mensola di contrappeso

#### Combinazione nº 1

L'ascissa X, espressa in [m], è considerata positiva verso valle con origine in corrispondenza dell'estremo libero della mensola

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]

A<sub>fs</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in [cmq]

 $N_u \qquad \qquad \text{sforzo normale ultimo espresso in } [kN]$ 

 $M_u \qquad \qquad momento \ ultimo \ espresso \ in \ [kNm]$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

VRsd Aliquota di taglio assorbito dall'armatura, espresso in [kN]

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	57,10	206,53		
2	0,10	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	70,50	206,53		
3	0,20	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	89,23	206,53		
4	0,30	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	116,54	206,53		
5	0,40	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	158,62	206,53		
6	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	228,42	206,53		
7	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	228,42	206,53		
8	0,60	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	356,90	206,53		
9	0,70	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	634,49	206,53		
10	0,80	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	1427,61	206,53		
11	0,90	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	5710,44	206,53		
12	1,00	100, 50	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	206,53		



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO LI02

02D78

CODIFICA CL

DOCUMENTO IN7900002

REV. FOGLIO Α

54 di 169



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 55 di 169

### Armature e tensioni nei materiali della fondazione

### Combinazione nº 1

#### Simbologia adottata

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

 $A_{\rm fi} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]} \\$ 

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in [cmq]} \\$ 

 $N_u$  sforzo normale ultimo espresso in [kN]

 $M_u \qquad \qquad \text{momento ultimo espresso in [kNm]}$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

 $VRsd \hspace{1cm} Aliquota \ di \ taglio \ assorbito \ dall'armatura, \ espresso \ in \ [kN]$ 

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

### Fondazione di valle

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

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	244,82		
2	0,08	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	1396,23	244,82		
3	0,16	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	351,97	244,82		
4	0,24	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	157,75	244,82		
5	0,32	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	89,49	244,82		
6	0,40	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	57,76	244,82		
7	0,48	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	40,46	244,82		
8	0,56	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	29,98	244,82		
9	0,64	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	23,16	244,82		
10	0,72	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	18,46	244,82		



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	56 di 169

11 0,80 100,70 20,11 20,11 0,00 505,61 15,09 244,82 --

#### Fondazione di monte

 $(L'ascissa\ X,\ espressa\ in\ [m],\ \grave{e}\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ monte)$ 

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	244,82		
2	0,15	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	425,80	244,82		
3	0,30	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	108,25	244,82		
4	0,45	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	48,94	244,82		
5	0,60	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	28,01	244,82		
6	0,75	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	18,28	244,82		
7	0,90	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	13,16	244,82		
8	1,05	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	10,12	244,82		
9	1,20	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	8,12	244,82		
10	1,35	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	6,73	244,82		
11	1,50	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	5,72	244,82		

#### COMBINAZIONE n° 2

Valore della spinta statica	90,7690	[kN]		
Componente orizzontale della spinta statica	90,7690	[kN]		
Componente verticale della spinta statica	0,0000	[kN]		
Punto d'applicazione della spinta	X = 1,70	[m]	Y = -2,43	[m]
Inclinaz. della spinta rispetto alla normale alla superficie	0,00	[°]		
Inclinazione linea di rottura in condizioni statiche	69,07	[°]		
Peso terrapieno gravante sulla fondazione a monte	109,0390	[kN]		



IN79(NI05) -	Tombino	scatolare	NV14B	km	18+075	
(prog. ferrovia	aria): Relaz	ione di cal	colo			

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	57 di 169

Baricentro terrapieno gravante sulla fondazione a monte	X = 0.94	[m]	Y = -1,90	[m]
Peso terrapieno gravante sulla mensola di contrappeso	0,0000	[kN]		
Baricentro terrapieno della mensola di contrappeso	X = 0,00	Y = 0.00		
<u>Risultanti</u>				
Risultante dei carichi applicati in dir. orizzontale	90,7690	[kN]		
Risultante dei carichi applicati in dir. verticale	213,9858	[kN]		
Momento ribaltante rispetto allo spigolo a valle	169,5154	[kNm]		
Momento stabilizzante rispetto allo spigolo a valle	385,7370	[kNm]		
Sforzo normale sul piano di posa della fondazione	213,9858	[kN]		
Sforzo tangenziale sul piano di posa della fondazione	90,7690	[kN]		
Eccentricità rispetto al baricentro della fondazione	0,49	[m]		
Lunghezza fondazione reagente	3,00	[m]		
Risultante in fondazione	232,4412	[kN]		
Inclinazione della risultante (rispetto alla normale)	22,99	[°]		
Momento rispetto al baricentro della fondazione	104,8930	[kNm]		

### COEFFICIENTI DI SICUREZZA

Coefficiente di sicurezza a ribaltamento

2.28



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 58 di 169

### Stabilità globale muro + terreno

#### Combinazione n° 3

Le ascisse X sono considerate positive verso monte

Le ordinate Y sono considerate positive verso l'alto

Origine in testa al muro (spigolo contro terra)

W peso della striscia espresso in [kN]

α angolo fra la base della striscia e l'orizzontale espresso in [°] (positivo antiorario)

φ angolo d'attrito del terreno lungo la base della striscia

c coesione del terreno lungo la base della striscia espressa in [MPa]

b larghezza della striscia espressa in [m]

u pressione neutra lungo la base della striscia espressa in [MPa]

#### Metodo di Bishop

Numero di cerchi analizzati 36

Numero di strisce 25

#### Cerchio critico

Coordinate del centro X[m] = -0.72 Y[m] = 0.36

Raggio del cerchio R[m]= 5,26

Ascissa a valle del cerchio Xi[m]= -5,08

Ascissa a monte del cerchio Xs[m]= 4,52

Larghezza della striscia dx[m]=0.38

Coefficiente di sicurezza C= 2.56

Le strisce sono numerate da monte verso valle

#### Caratteristiche delle strisce

Striscia	$\mathbf{W}$	$\alpha(^{\circ})$	Wsinα	b/cosa	ф	c	u
1	5,9581	76.78	5,8002	0,0165	29.26	0,000	0,000
2	14,6700	63.06	13,0775	0,0083	29.26	0,000	0,000



COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo LI02 02D78 CL IN7900002 59 di 169 3 19,4080 54.80 15,8593 0,0065 29.26 0,000 0,000 4 23,2792 48.04 17,3100 0,0056 29.26 0,000 0,000 0,000 5 34,5984 42.09 23,1895 0,0051 29.26 0,000 36,9042 36.66 22,0325 0,0047 29.26 0,000 0,000 6 7 38,8067 31.59 20,3287 0,0044 29.26 0,000 0,000 8 41,3504 26.79 18,6368 0,0042 29.83 0,000 0,000 0,0041 30.17 0,000 9 22.18 16,2991 0,000 43,1667 10 37,7759 17.73 11,5020 0,0040 30.17 0,000 0,000 11 37,2271 13.38 8,6137 0,0039 30.17 0,000 0,000 12 41,1792 9.11 6,5183 0,0038 30.17 0,000 0,000 4.89 3,8037 0,0038 30.17 0,000 0,000 13 44,6422 14 20,3932 0.69 0,2471 0,0038 30.17 0,000 0,000 15 18,1885 -3.50 -1,1089 0,0038 30.17 0,000 0,000 16 16,6972 -7.70 -2,2383 0,0038 30.17 0,000 0,000 15,9597 -3,3059 0,0038 30.17 0,000 0,000 17 -11.95 18 15,2361 -16.27 -4,2697 0,0039 30.17 0,000 0,000 19 14,2742 -20.69 -5,0436 0,0040 30.17 0,000 0,000 0,000 20 13,0542 -25.24 -5,5670 0,0042 30.15 0,000 21 11,5702 -29.97 -5,7803 0.0043 29.26 0,000 0,000 9,7849 0,0046 0,000 22 -34.94 -5,6043 29.26 0,000 23 7,6225 -40.24 -4,9238 0,0049 29.26 0,000 0,000 4,9889 0,000 24 -45.99 -3,5883 0,0054 29.26 0,000 25 1,7196 -52.44 -1,3632 0,0062 29.26 0,000 0,000

 $\Sigma W_i = 568,4557 [kN]$ 

 $\Sigma W_i sin \alpha_i = 140,4248 \text{ [kN]}$ 

 $\Sigma W_i tan \phi_i = 325,6681 [kN]$ 

 $\Sigma tan \alpha_i tan \phi_i = 3.77$ 



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 60 di 169

### COMBINAZIONE n° 4

Valore della spinta statica	47,5627	[kN]		
Componente orizzontale della spinta statica	47,5627	[kN]		
Componente verticale della spinta statica	0,0000	[kN]		
Punto d'applicazione della spinta	X = 1,70	[m]	Y = -2,87	[m]
Inclinaz. della spinta rispetto alla normale alla superficie	0,00	[°]		
Inclinazione linea di rottura in condizioni statiche	62,50	[°]		
Incremento sismico della spinta	9,9355	[kN]		
Punto d'applicazione dell'incremento sismico di spinta	X = 1,70	[m]	Y = -2,87	[m]
Inclinazione linea di rottura in condizioni sismiche	59,25	[°]		
Peso terrapieno gravante sulla fondazione a monte	100,1163	[kN]		
Baricentro terrapieno gravante sulla fondazione a monte	X = 0,94	[m]	Y = -1,90	[m]
Peso terrapieno gravante sulla mensola di contrappeso	0,0000	[kN]		
Baricentro terrapieno della mensola di contrappeso	X = 0,00	Y = 0.00		
Inerzia del muro	9,5339	[kN]		
Inerzia verticale del muro	4,7669	[kN]		
Inerzia del terrapieno fondazione di monte	8,1855	[kN]		
Inerzia verticale del terrapieno fondazione di monte	4,0928	[kN]		
Inerzia del terrapieno mensola di contrappeso	0,0000	[kN]		
Inerzia verticale del terrapieno mensola di contrappeso	0,0000	[kN]		
Risultanti				
Risultante dei carichi applicati in dir. orizzontale	75,2175	[kN]		
Risultante dei carichi applicati in dir. verticale	225,5835	[kN]		
Sforzo normale sul piano di posa della fondazione	225,5835	[kN]		
Sforzo tangenziale sul piano di posa della fondazione	75,2175	[kN]		
Eccentricità rispetto al baricentro della fondazione	0,26	[m]		
Lunghezza fondazione reagente	3,00	[m]		
Risultante in fondazione	237,7932	[kN]		
Inclinazione della risultante (rispetto alla normale)	18,44	[°]		



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	61 di 169

Momento rispetto al baricentro della fondazione	59,3483	[kNm]
Carico ultimo della fondazione	2150,1551	[kN]

#### Tensioni sul terreno

Lunghezza fondazione reagente	3,00	[m]
	0.11460	D.4D-1
Tensione terreno allo spigolo di valle	0,11469	[MPa]
Tensione terreno allo spigolo di monte	0,03563	[MPa]
Tensione terreno all'estremità della mensola di contrappeso	0,000	[MPa]

#### Fattori per il calcolo della capacità portante

Coeff. capacità portante	$N_c = 50.59$	$N_q=37.75$	$N_{\gamma}=40.05$
Fattori forma	$s_c = 1,00$	$s_{q} = 1,00$	$s_{\gamma} = 1,00$
Fattori inclinazione	$i_c = 0.39$	$i_q = 0,\!40$	$i_{\gamma}=0,\!26$
Fattori profondità	$d_c=1,\!23$	$d_q = 1{,}14$	$d_{\gamma}=1,\!00$
Fattori inclinazione piano posa	$b_c = 1,00$	$b_{q} = 1,00$	$b_{\gamma} = 1,00$
Fattori inclinazione pendio	$g_{c} = 1,00$	$g_{q} = 1,00$	$g_{\gamma} = 1,00$

I coefficienti N' tengono conto dei fattori di forma, profondità, inclinazione carico, inclinazione piano di posa, inclinazione pendio.

### COEFFICIENTI DI SICUREZZA

Coefficiente di sicurezza a scorrimento	1.85
Coefficiente di sicurezza a carico ultimo	9.53



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 62 di 169

## Sollecitazioni paramento

### Combinazione n° 4

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

Nr.	Y	N	M	T
1	0,00	0,000	0,0000	0,0000
2	0,18	14,4872	-6,1008	0,2900
3	0,36	16,7603	-5,9892	0,7992
4	0,54	19,0777	-5,7546	1,5275
5	0,72	21,4396	-5,3573	2,4751
6	0,90	23,8457	-4,7578	3,6418
7	1,08	26,2963	-3,9163	5,0277
8	1,26	28,7912	-2,7932	6,6328
9	1,44	31,3304	-1,3487	8,4571
10	1,62	33,9141	0,4567	10,5005
11	1,80	36,5421	2,6629	12,7632
12	1,98	39,2144	5,3093	15,2450
13	2,16	41,9312	8,4359	17,9460
14	2,34	44,6923	12,0821	20,8662
15	2,52	47,4977	16,2877	24,0055
16	2,70	50,3475	21,0923	27,3641
17	2,88	53,2417	26,5357	30,9418
18	3,06	56,1803	32,6575	34,7387
19	3,24	59,1632	39,4974	38,7548
20	3,42	62,1905	47,0951	42,9901
21	3,60	65,2621	55,4885	47,4100



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 63 di 169

### Sollecitazioni fondazione di valle

#### Combinazione nº 4

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ m)\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ monte\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ valle$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, espresso in kNm

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

X	M	T
0,00	0,0000	0,0000
0,08	0,3099	7,7183
0,16	1,2304	15,2680
0,24	2,7482	22,6492
0,32	4,8498	29,8617
0,40	7,5216	36,9056
0,48	10,7502	43,7809
0,56	14,5221	50,4877
0,64	18,8237	57,0258
0,72	23,6417	63,3953
0,80	28,9625	69,5963
	0,00 0,08 0,16 0,24 0,32 0,40 0,48 0,56 0,64	0,00       0,0000         0,08       0,3099         0,16       1,2304         0,24       2,7482         0,32       4,8498         0,40       7,5216         0,48       10,7502         0,56       14,5221         0,64       18,8237         0,72       23,6417

### Sollecitazioni fondazione di monte

Combinazione n° 4



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 64 di 169

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  $\ensuremath{kNm}$ 

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

Nr.	X	M	T
1	0,00	0,0000	0,000
2	0,15	-0,5469	-7,1933
3	0,30	-2,1284	-13,7939
4	0,45	-4,6554	-19,8018
5	0,60	-8,0393	-25,2169
6	0,75	-12,1796	-29,5764
7	0,90	-16,8338	-32,3811
8	1,05	-21,8643	-34,5930
9	1,20	-27,1821	-36,2123
10	1,35	-32,6983	-37,2388
11	1,50	-38,3241	-37,6725

## Sollecitazioni mensola di contrappeso

### Combinazione n° 4

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ [m])\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ la\ positiva\ verso\ valle\ la\ positiva\ verso\ valle\ positiva\ positiva\ verso\ valle\ positiva\ positi$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, epresso in  $\left[kNm\right]$ 

Taglio positivo se diretto verso il basso, epresso in [kN]

Sforzo Normale positivo se di compressione, epresso in [kN]

Nr.	X	M	T	N
1	0,00	6,1293	12,2585	0,0000
2	0,10	4,9647	11,0327	0,0000



	GRUPPO F	ERROVIE DELLO STATO ITALIAN	-						
	IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo				LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900002	REV.	FOGLIO 65 di 169
3	0,20	3,9227	9,8068	0,0000					
4	0,30	3,0033	8,5810	0,0000					
5	0,40	2,2065	7,3551	0,0000					
6	0,50	1,5323	6,1293	0,0000					
7	0,50	1,5323	6,1293	0,0000					
8	0,60	0,9807	4,9034	0,0000					
9	0,70	0,5516	3,6776	0,0000					
10	0,80	0,2452	2,4517	0,0000					

0,0000

0,0000

### Armature e tensioni nei materiali del muro

0,0613

0,0000

1,2259

0,0000

### Combinazione n° 4

11

12

0,90

1,00

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]

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]} \\$ 

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

 $N_u \qquad \qquad \text{sforzo normale ultimo espresso in } [kN]$ 

 $M_u \qquad \qquad \text{momento ultimo espresso in [kNm]}$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

VRsd Aliquota di taglio assorbito dall'armatura, espresso in [kN]

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	CS	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$N_{\rm u}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	В, Н	Y	Nr.
		206,53	1000,00	0,00	0,00	20,11	20,11	100, 50	0,00	1
		210,64	108,86	664,15	1577,12	20,11	20,11	100, 51	0,18	2



21

3,60

100,70

20.11

20.11

918.55

-780,99

14,07

254.42

# LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

COMMESSA CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO LOTTO IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo LI02 02D78 CL IN7900002 66 di 169 3 0,36 100,52 20,11 2082,61 213,01 20,11 744,21 124,26 4 0,54 100,53 20,11 20,11 2715,13 818,99 142,32 215,37 5 0,72 100, 5420,11 20,11 3505,81 876,04 163,52 217,73 6 0,90 100,55 20,11 20,11 4312,29 860,41 180,84 220,07 7 1,08 201,13 100,56 20,11 20,11 5288,84 787,67 222,41 8 1,26 100,57 20,11 20,11 6579,90 638,35 228,54 224,74 9 247,58 20,11 7756,81 333,92 1,44 100,58 20,11 227.06 10 1,62 100, 59 20,11 20,11 8121,04 -109,37 239,46 229,37 11 1,80 100,60 20,11 20,11 7632,44 -556,18 208,87 231,67 12 1,98 100,61 20,11 20,11 6224,48 -842,75 158,73 233,97 20,11 5095,40 -1025,11 13 2,16 100,62 20,11 121.52 236,27 14 2,34 100,63 20,11 20,11 4165,46 -1126,09 93,20 238,55 15 2,52 100,64 20,11 20.11 3235,08 -1109,36 68,11 240,83 16 2,70 100,65 20,11 20,11 2505,33 -1049,57 49,76 243,11 100,66 20,11 20,11 1963,45 -978,59 36,88 17 2,88 245.38 18 3,06 100,67 20,11 20,11 1568,61 -911,83 27,92 247,65 19 3,24 20,11 100,68 20,11 1290,98 -861,86 21,82 249,91 20 3,42 100,69 20,11 20,11 1077,07 -815,63 17,32 252,16



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 67 di 169

### Armature e tensioni nei materiali della mensola di contrappeso

#### Combinazione nº 4

L'ascissa X, espressa in [m], è considerata positiva verso valle con origine in corrispondenza dell'estremo libero della mensola

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]

A<sub>fs</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in [cmq]

 $N_u \qquad \qquad \text{sforzo normale ultimo espresso in } [kN]$ 

 $M_u \qquad \qquad \text{momento ultimo espresso in [kNm]}$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

VRsd Aliquota di taglio assorbito dall'armatura, espresso in [kN]

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	57,10	206,53		
2	0,10	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	70,50	206,53		
3	0,20	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	89,23	206,53		
4	0,30	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	116,54	206,53		
5	0,40	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	158,62	206,53		
6	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	228,42	206,53		
7	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	228,42	206,53		
8	0,60	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	356,90	206,53		
9	0,70	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	634,49	206,53		
10	0,80	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	1427,61	206,53		
11	0,90	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	5710,44	206,53		
12	1,00	100, 50	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	206,53		



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LI02 LOTTO

02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN7900002 REV. FO

FOGLIO 68 di 169



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 69 di 169

### Armature e tensioni nei materiali della fondazione

### Combinazione n° 4

#### Simbologia adottata

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

Afi area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in [cmq]} \\$ 

 $N_u \qquad \qquad \text{sforzo normale ultimo espresso in } [kN]$ 

 $M_u \qquad \qquad \text{momento ultimo espresso in [kNm]}$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

 $VRsd \hspace{1cm} Aliquota \ di \ taglio \ assorbito \ dall'armatura, \ espresso \ in \ [kN]$ 

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

#### Fondazione di valle

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

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	244,82		
2	0,08	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	1631,75	244,82		
3	0,16	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	410,92	244,82		
4	0,24	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	183,97	244,82		
5	0,32	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	104,25	244,82		
6	0,40	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	67,22	244,82		
7	0,48	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	47,03	244,82		
8	0,56	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	34,82	244,82		
9	0,64	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	26,86	244,82		
10	0,72	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	21,39	244,82		



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	70 di 169

11 0,80 100,70 20,11 20,11 0,00 505,61 17,46 244,82 --

#### Fondazione di monte

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

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	244,82		
2	0,15	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	924,48	244,82		
3	0,30	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	237,56	244,82		
4	0,45	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	108,61	244,82		
5	0,60	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	62,89	244,82		
6	0,75	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	41,51	244,82		
7	0,90	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	30,04	244,82		
8	1,05	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	23,12	244,82		
9	1,20	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	18,60	244,82		
10	1,35	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	15,46	244,82		
11	1,50	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	13,19	244,82		

#### COMBINAZIONE n° 5

Valore della spinta statica	47,5627	[kN]		
Componente orizzontale della spinta statica	47,5627	[kN]		
Componente verticale della spinta statica	0,0000	[kN]		
Punto d'applicazione della spinta	X = 1,70	[m]	Y = -2,87	[m]
Inclinaz. della spinta rispetto alla normale alla superficie	0,00	[°]		
Inclinazione linea di rottura in condizioni statiche	62,50	[°]		
Incremento sismico della spinta	6,0942	[kN]		



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900002	REV.	FOGLIO 71 di 169
Punto d'applicazione dell'incremento sismico di spinta		X = 1,	70 [m	Y = -2,87	[m]	
Inclinazione linea di rottura in condizioni sismiche		58,94	[°]			
Peso terrapieno gravante sulla fondazione a monte		100,11	63 [kl	N]		
Baricentro terrapieno gravante sulla fondazione a monte		X = 0,9	94 [m	] Y = -1,90	[m]	
Peso terrapieno gravante sulla mensola di contrappeso		0,0000	[k]	N]		
Baricentro terrapieno della mensola di contrappeso		X = 0,0	00 Y	= 0,00		
Inerzia del muro		9,5339	[k]	N]		
Inerzia verticale del muro		-4,766	9 [k]	N]		
Inerzia del terrapieno fondazione di monte		8,1855	[k]	N]		
Inerzia verticale del terrapieno fondazione di monte		-4,092	8 [k]	N]		
Inerzia del terrapieno mensola di contrappeso		0,0000	[k]	N]		
Inerzia verticale del terrapieno mensola di contrappeso		0,0000	[k]	N]		
<u>Risultanti</u>						
Risultante dei carichi applicati in dir. orizzontale		71,376	2 [kl	N]		
Risultante dei carichi applicati in dir. verticale		207,86	41 [k]	N]		
Sforzo normale sul piano di posa della fondazione		207,86	41 [k]	N]		
Sforzo tangenziale sul piano di posa della fondazione		71,376	2 [kl	N]		
Eccentricità rispetto al baricentro della fondazione		0,28	[m	]		
Lunghezza fondazione reagente		3,00	[m	]		
Risultante in fondazione		219,77	73 [k]	N]		
Inclinazione della risultante (rispetto alla normale)		18,95	[°]			
Momento rispetto al baricentro della fondazione		58,442	7 [k]	Nm]		
Carico ultimo della fondazione		2044,8	699 [kl	N]		
Tensioni sul terreno						
Lunghezza fondazione reagente		3,00	[m	]		
Tensione terreno allo spigolo di valle		0,1081	9 [M	[Pa]		
Tensione terreno allo spigolo di monte		0,0303	3 [M	[Pa]		
Tensione terreno all'estremità della mensola di contrappeso		0,000	ſΜ	[Pa]		



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	72 di 169

#### Fattori per il calcolo della capacità portante

Coeff. capacità portante	$N_c = 50.59$	$N_q = 37.75$	$N_{\gamma} = 40.05$
Fattori forma	$s_c = 1,00$	$s_q = 1,00$	$s_{\gamma} = 1,00$
Fattori inclinazione	$i_c = 0.37$	$i_q = 0.39$	$i_{\gamma}=0,\!25$
Fattori profondità	$d_c=1,\!23$	$d_q=1{,}14$	$d_{\gamma}=1,\!00$
Fattori inclinazione piano posa	$b_c = 1,00$	$b_{q} = 1,00$	$b_{\gamma} = 1,00$
Fattori inclinazione pendio	$g_c = 1,00$	$g_q = 1,00$	$g_{\gamma}=1,00$

I coefficienti N' tengono conto dei fattori di forma, profondità, inclinazione carico, inclinazione piano di posa, inclinazione pendio.

 $N'_{c} = 23.16$ 

 $N'_{q} = 16.78$ 

1.80

 $N'_{\gamma} = 10.13$ 

### COEFFICIENTI DI SICUREZZA

Coefficiente di sicurezza a scorrimento

Coefficiente di sicurezza a carico ultimo 9.84



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 73 di 169

## Sollecitazioni paramento

### Combinazione n° 5

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

Nr.	Y	N	M	T
1	0,00	0,0000	0,0000	0,0000
2	0,18	14,4872	-6,1013	0,2827
3	0,36	16,7603	-5,9927	0,7701
4	0,54	19,0777	-5,7663	1,4621
5	0,72	21,4396	-5,3853	2,3587
6	0,90	23,8457	-4,8124	3,4600
7	1,08	26,2963	-4,0106	4,7659
8	1,26	28,7912	-2,9429	6,2765
9	1,44	31,3304	-1,5721	7,9917
10	1,62	33,9141	0,1386	9,9115
11	1,80	36,5421	2,2265	12,0359
12	1,98	39,2144	4,7286	14,3651
13	2,16	41,9312	7,6819	16,8988
14	2,34	44,6923	11,1235	19,6372
15	2,52	47,4977	15,0904	22,5802
16	2,70	50,3475	19,6197	25,7278
17	2,88	53,2417	24,7485	29,0801
18	3,06	56,1803	30,5139	32,6371
19	3,24	59,1632	36,9528	36,3986
20	3,42	62,1905	44,1023	40,3648
21	3,60	65,2621	51,9980	44,5035



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 74 di 169

### Sollecitazioni fondazione di valle

#### Combinazione n° 5

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ m)\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ monte\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ valle$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, espresso in kNm

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

Nr.	X	M	T
1	0,00	0,0000	0,0000
2	0,08	0,2891	7,1990
3	0,16	1,1474	14,2320
4	0,24	2,5618	21,0990
5	0,32	4,5188	27,8000
6	0,40	7,0053	34,3349
7	0,48	10,0080	40,7038
8	0,56	13,5135	46,9067
9	0,64	17,5086	52,9435
10	0,72	21,9801	58,8144
11	0,80	26,9145	64,5192

### Sollecitazioni fondazione di monte

Combinazione n° 5



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 75 di 169

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  $\ensuremath{kNm}$ 

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

Nr.	X	M	T
1	0,00	0,0000	0,000
2	0,15	-0,6068	-7,9930
3	0,30	-2,3687	-15,4022
4	0,45	-5,1983	-22,2278
5	0,60	-9,0079	-28,4697
6	0,75	-13,6987	-33,6650
7	0,90	-19,0295	-37,3146
8	1,05	-24,8639	-40,3804
9	1,20	-31,1144	-42,8626
10	1,35	-37,6935	-44,7611
11	1,50	-44,5135	-46,0759

## Sollecitazioni mensola di contrappeso

### Combinazione n° 5

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ [m])\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ con\ origine\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ con\ origine\ verso\ valle\ con\ origine\ verso\ valle\ con\ origine\ verso\ valle\ con\ origine\ verso\ verso\ valle\ con\ origine\ verso\ verso\$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, epresso in  $\left[kNm\right]$ 

Taglio positivo se diretto verso il basso, epresso in [kN]

Sforzo Normale positivo se di compressione, epresso in [kN]

Nr.	X	M	T	N
1	0,00	6,1293	12,2585	0,0000
2	0,10	4,9647	11,0327	0,0000



	GRUPPO FI	ERROVIE DELLO STATO ITALIAN							
		Fombino scatolare NV14 a): Relazione di calcolo	B km 18+075	COMMESSA LI02	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900002	REV. A	FOGLIO 76 di 169
3	0,20	3,9227	9,8068	0,0000					
4	0,30	3,0033	8,5810	0,0000					
5	0,40	2,2065	7,3551	0,0000					
6	0,50	1,5323	6,1293	0,0000					
7	0,50	1,5323	6,1293	0,0000					
8	0,60	0,9807	4,9034	0,0000					
9	0,70	0,5516	3,6776	0,0000					
10	0,80	0,2452	2,4517	0,0000					

0,0000

0,0000

### Armature e tensioni nei materiali del muro

0,0613

0,0000

1,2259

0,0000

### Combinazione n° 5

11

12

0,90

1,00

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]

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]} \\$ 

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

 $N_u \qquad \qquad \text{sforzo normale ultimo espresso in } [kN]$ 

 $M_u \qquad \qquad momento \ ultimo \ espresso \ in \ [kNm]$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

 $VRsd \hspace{1cm} Aliquota \ di \ taglio \ assorbito \ dall'armatura, \ espresso \ in \ [kN]$ 

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	CS	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$N_u$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	В, Н	Y	Nr.
		206,53	1000,00	0,00	0,00	20,11	20,11	100, 50	0,00	1
		210,64	108,85	664,13	1576,95	20,11	20,11	100, 51	0,18	2



21

3,60

100,70

20.11

20.11

1017.20

-810,46

15,59

254.42

## LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

COMMESSA CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO LOTTO IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo LI02 02D78 CL IN7900002 77 di 169 3 0,36 100,52 20,11 2080,95 213,01 20,11 744,05 124,16 4 0,54 100,53 20,11 20,11 2708,12 818,54 141,95 215,37 5 0,72 100, 5420,11 20,11 3485,35 875,46 162,57 217,73 6 0,90 100,55 20,11 20,11 4279,79 863,71 179,48 220,07 7 1,08 198,47 100,56 20,11 20,11 5219,02 795,98 222,41 8 1,26 100,57 20,11 20,11 6454,08 659,70 224,17 224,74 9 7698,86 20,11 1,44 100,58 20,11 386,32 245.73 227.06 10 1,62 100, 59 20,11 20,11 8203,30 -33,54 241,88 229,37 11 1,80 100,60 20,11 20,11 -477,97 214,67 231,67 7844,48 12 1,98 100,61 20,11 20,11 6557,07 -790,67 167,21 233,97 20,11 -988,98 13 2,16 100,62 20,11 5398,29 128,74 236,27 14 2,34 100,63 20,11 20,11 4486,36 -1116,61 100,38 238,55 15 2,52 100,64 20,11 20.11 3576,10 -1136,15 75,29 240,83 16 2,70 100,65 20,11 20,11 2788,10 -1086,49 55,38 243,11 -1019,28 17 100,66 20,11 20,11 2192,78 41,19 2,88 245.38 18 3,06 100,67 20,11 20,11 1760,99 -956,47 31,35 247,65 19 3,24 20,11 20,11 100,68 1433,75 -895,51 24,23 249,91 20 3,42 100,69 20,11 20,11 1201,98 -852,38 19,33 252,16



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 78 di 169

### Armature e tensioni nei materiali della mensola di contrappeso

#### Combinazione n° 5

L'ascissa X, espressa in [m], è considerata positiva verso valle con origine in corrispondenza dell'estremo libero della mensola

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]

A<sub>fs</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in [cmq]

 $N_u \qquad \qquad \text{sforzo normale ultimo espresso in } [kN]$ 

 $M_u \qquad \qquad \text{momento ultimo espresso in [kNm]}$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

 $VRsd \qquad \qquad Aliquota \ di \ taglio \ assorbito \ dall'armatura, espresso \ in \ [kN]$ 

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	57,10	206,53		
2	0,10	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	70,50	206,53		
3	0,20	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	89,23	206,53		
4	0,30	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	116,54	206,53		
5	0,40	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	158,62	206,53		
6	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	228,42	206,53		
7	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	228,42	206,53		
8	0,60	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	356,90	206,53		
9	0,70	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	634,49	206,53		
10	0,80	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	1427,61	206,53		
11	0,90	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	5710,44	206,53		
12	1,00	100, 50	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	206,53		



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LI02

LOTTO

02D78

CODIFICA CL

DOCUMENTO IN7900002

REV. FOGLIO Α

79 di 169



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 80 di 169

### Armature e tensioni nei materiali della fondazione

### Combinazione n° 5

#### Simbologia adottata

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

 $A_{\rm fi} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]} \\$ 

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in [cmq]} \\$ 

 $N_u \qquad \qquad \text{sforzo normale ultimo espresso in [kN]}$ 

 $M_u \qquad \qquad momento \ ultimo \ espresso \ in \ [kNm]$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

 $VRsd \hspace{1cm} Aliquota \ di \ taglio \ assorbito \ dall'armatura, espresso \ in \ [kN]$ 

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

#### Fondazione di valle

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

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	244,82		
2	0,08	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	1749,09	244,82		
3	0,16	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	440,65	244,82		
4	0,24	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	197,37	244,82		
5	0,32	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	111,89	244,82		
6	0,40	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	72,17	244,82		
7	0,48	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	50,52	244,82		
8	0,56	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	37,41	244,82		
9	0,64	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	28,88	244,82		
10	0,72	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	23,00	244,82		



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	81 di 169

11 0,80 100,70 20,11 20,11 0,00 505,61 18,79 244,82 --

#### Fondazione di monte

 $(L'ascissa\ X,\ espressa\ in\ [m],\ \grave{e}\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ monte)$ 

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	244,82		
2	0,15	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	833,28	244,82		
3	0,30	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	213,45	244,82		
4	0,45	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	97,26	244,82		
5	0,60	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	56,13	244,82		
6	0,75	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	36,91	244,82		
7	0,90	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	26,57	244,82		
8	1,05	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	20,34	244,82		
9	1,20	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	16,25	244,82		
10	1,35	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	13,41	244,82		
11	1,50	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	11,36	244,82		

#### COMBINAZIONE n° 6

Valore della spinta statica	60,2790	[kN]		
Componente orizzontale della spinta statica	60,2790	[kN]		
Componente verticale della spinta statica	0,0000	[kN]		
Punto d'applicazione della spinta	X = 1,70	[m]	Y = -2,87	[m]
Inclinaz. della spinta rispetto alla normale alla superficie	0,00	[°]		
Inclinazione linea di rottura in condizioni statiche	59,63	[°]		
Incremento sismico della spinta	6,6239	[kN]		



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
(prog. ferroviaria): Relazione di calcolo	LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	82 di 169

Punto d'applicazione dell'incremento sismico di spinta	X = 1,70	[m]	Y = -2,87	[m]
Inclinazione linea di rottura in condizioni sismiche	55,63	[°]		
Peso terrapieno gravante sulla fondazione a monte	100,1163	[kN]		
Baricentro terrapieno gravante sulla fondazione a monte	X = 0,94	[m]	Y = -1,90	[m]
Peso terrapieno gravante sulla mensola di contrappeso	0,0000	[kN]		
Baricentro terrapieno della mensola di contrappeso	X = 0,00	Y = 0.00		
Inerzia del muro	9,5339	[kN]		
Inerzia verticale del muro	-4,7669	[kN]		
Inerzia del terrapieno fondazione di monte	8,1855	[kN]		
Inerzia verticale del terrapieno fondazione di monte	-4,0928	[kN]		
Inerzia del terrapieno mensola di contrappeso	0,0000	[kN]		
Inerzia verticale del terrapieno mensola di contrappeso	0,0000	[kN]		
Risultanti				
Risultante dei carichi applicati in dir. orizzontale	84,6223	[kN]		
Risultante dei carichi applicati in dir. verticale	207,8641	[kN]		
Momento ribaltante rispetto allo spigolo a valle	147,0564	[kNm]		
Momento stabilizzante rispetto allo spigolo a valle	381,5414	[kNm]		
Sforzo normale sul piano di posa della fondazione	207,8641	[kN]		
Sforzo tangenziale sul piano di posa della fondazione	84,6223	[kN]		
Eccentricità rispetto al baricentro della fondazione	0,37	[m]		
Lunghezza fondazione reagente	3,00	[m]		
Risultante in fondazione	224,4291	[kN]		
Inclinazione della risultante (rispetto alla normale)	22,15	[°]		
Momento rispetto al baricentro della fondazione	77,4433	[kNm]		

### COEFFICIENTI DI SICUREZZA

Coefficiente di sicurezza a ribaltamento 2.59



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 83 di 169

Valore della spinta statica	60,2790	[kN]		
Componente orizzontale della spinta statica	60,2790	[kN]		
Componente verticale della spinta statica	0,0000	[kN]		
Punto d'applicazione della spinta	X = 1,70	[m]	Y = -2,87	[m]
Inclinaz. della spinta rispetto alla normale alla superficie	0,00	[°]		
Inclinazione linea di rottura in condizioni statiche	59,63	[°]		
Incremento sismico della spinta	11,4949	[kN]		
Punto d'applicazione dell'incremento sismico di spinta	X = 1,70	[m]	Y = -2,87	[m]
Inclinazione linea di rottura in condizioni sismiche	55,94	[°]		
Peso terrapieno gravante sulla fondazione a monte	100,1163	[kN]		
Baricentro terrapieno gravante sulla fondazione a monte	X = 0.94	[m]	Y = -1,90	[m]
Peso terrapieno gravante sulla mensola di contrappeso	0,0000	[kN]		
Baricentro terrapieno della mensola di contrappeso	X = 0.00	Y = 0.00		
Inerzia del muro	9,5339	[kN]		
Inerzia verticale del muro	4,7669	[kN]		
Inerzia del terrapieno fondazione di monte	8,1855	[kN]		
Inerzia verticale del terrapieno fondazione di monte	4,0928	[kN]		
Inerzia del terrapieno mensola di contrappeso	0,0000	[kN]		
Inerzia verticale del terrapieno mensola di contrappeso	0,000	[kN]		
Risultanti				
Risultante dei carichi applicati in dir. orizzontale	89,4933	[kN]		
Risultante dei carichi applicati in dir. verticale	225,5835	[kN]		
Momento ribaltante rispetto allo spigolo a valle	138,4461	[kNm]		
Momento stabilizzante rispetto allo spigolo a valle	397,1389	[kNm]		
Sforzo normale sul piano di posa della fondazione	225,5835	[kN]		
Sforzo tangenziale sul piano di posa della fondazione	89,4933	[kN]		
Eccentricità rispetto al baricentro della fondazione	0,35	[m]		
Lunghezza fondazione reagente	3,00	[m]		
Risultante in fondazione	242,6870	[kN]		



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 84 di 169

[°]

Inclinazione della risultante (rispetto alla normale)

79,8259 [kNm]

21,64

### COEFFICIENTI DI SICUREZZA

Momento rispetto al baricentro della fondazione

Coefficiente di sicurezza a ribaltamento 2.87



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 85 di 169

### Stabilità globale muro + terreno

#### Combinazione n° 8

Le ascisse X sono considerate positive verso monte

Le ordinate Y sono considerate positive verso l'alto

Origine in testa al muro (spigolo contro terra)

W peso della striscia espresso in [kN]

α angolo fra la base della striscia e l'orizzontale espresso in [°] (positivo antiorario)

φ angolo d'attrito del terreno lungo la base della striscia

c coesione del terreno lungo la base della striscia espressa in [MPa]

b larghezza della striscia espressa in [m]

 $\it u$  pressione neutra lungo la base della striscia espressa in [MPa]

#### Metodo di Bishop

Numero di cerchi analizzati 36

Numero di strisce 25

#### Cerchio critico

Coordinate del centro X[m]=-0.72 Y[m]=3.26

Raggio del cerchio R[m]= 7,94

Ascissa a valle del cerchio Xi[m]= -6,09

Ascissa a monte del cerchio Xs[m]= 6,53

Larghezza della striscia dx[m]=0,50

Coefficiente di sicurezza C= 2.24

Le strisce sono numerate da monte verso valle

#### Caratteristiche delle strisce

Striscia	$\mathbf{W}$	<b>α</b> (°)	Wsinα	b/cosa	ф	c	u
1	4,4516	61.46	3,9106	0,0104	29.26	0,000	0,000
2	12,3588	54.98	10,1218	0,0086	29.26	0,000	0,000



COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo LI02 02D78 CL IN7900002 86 di 169 3 18,6025 49.03 14,0458 0,0076 29.26 0,000 0,000 4 23,7066 43.73 16,3872 0,0069 29.26 0,000 0,000 0,000 5 27,9739 38.87 17,5544 0,0064 29.26 0,000 31,5782 34.32 17,8051 0,0060 29.26 0,000 0,000 6 7 30.01 17,3212 0,0057 29.26 0,000 0,000 34,6296 8 37,2029 25.88 16,2406 0,0055 29.26 0,000 0,000 0,0053 0,000 9 39,3507 21.90 14,6743 29.26 0,000 10 41,9788 18.02 12,9835 0,0052 29.63 0,000 0,000 11 44,5651 14.22 10,9483 0,0051 30.17 0,000 0,000 12 46,9613 10.49 8,5496 0,0050 30.17 0,000 0,000 0,0050 50,2900 6.80 5,9565 30.17 0,000 0,000 13 14 53,8198 3.14 2,9511 0,0050 30.17 0,000 0,000 15 21,9184 -0.50 -0.1924 0.0050 30.17 0,000 0,000 16 20,7616 -4.15 -1,5029 0,0050 30.17 0,000 0,000 0,0050 30.17 0,000 0,000 17 19,2771 -7.82 -2,6216 18 18,4299 -11.51 -3,6788 0,0051 30.17 0,000 0,000 19 17,2457 -15.26 -4,5395 0,0051 30.17 0,000 0,000 0,000 20 15,7242 -19.08 -5,1394 0,0052 29.39 0,000 21 13,8595 -22.98 -5,4117 0.0054 29.26 0,000 0,000 0,0056 0,000 22 11,5986 -27.01 -5,2670 29.26 0,000 23 8,8994 -31.18 -4,6077 0,0058 29.26 0,000 0,000 0,000 24 5,7041 -35.55 -3,3164 0,0061 29.26 0,000 25 1,9298 -40.17 -1,2450 0,0065 29.26 0,000 0,000

 $\Sigma W_i = 622,8179 \text{ [kN]}$ 

 $\Sigma W_i sin \alpha_i = 131,9276 [kN]$ 

 $\Sigma W_i tan \varphi_i = 355,\!4754 \; [kN]$ 

 $\Sigma tan\alpha_i tan\varphi_i {=}~2.87$ 



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 87 di 169

### Stabilità globale muro + terreno

#### Combinazione n° 9

Le ascisse X sono considerate positive verso monte

Le ordinate Y sono considerate positive verso l'alto

Origine in testa al muro (spigolo contro terra)

W peso della striscia espresso in [kN]

α angolo fra la base della striscia e l'orizzontale espresso in [°] (positivo antiorario)

φ angolo d'attrito del terreno lungo la base della striscia

c coesione del terreno lungo la base della striscia espressa in [MPa]

b larghezza della striscia espressa in [m]

u pressione neutra lungo la base della striscia espressa in [MPa]

#### Metodo di Bishop

Numero di cerchi analizzati 36

Numero di strisce 25

#### Cerchio critico

Coordinate del centro X[m] = -0.72 Y[m] = 3.26

Raggio del cerchio R[m]= 7,94

Ascissa a valle del cerchio Xi[m]= -6,09

Ascissa a monte del cerchio Xs[m]= 6,53

Larghezza della striscia dx[m]=0,50

Coefficiente di sicurezza C= 2.19

Le strisce sono numerate da monte verso valle

#### Caratteristiche delle strisce

Striscia	$\mathbf{W}$	$\alpha(^{\circ})$	Wsinα	b/cosa	ф	c	u
1	4,4516	61.46	3,9106	0,0104	29.26	0,000	0,000
2	12,3588	54.98	10,1218	0,0086	29.26	0,000	0,000



COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo LI02 02D78 CL IN7900002 88 di 169 3 18,6025 49.03 14,0458 0,0076 29.26 0,000 0,000 4 23,7066 43.73 16,3872 0,0069 29.26 0,000 0,000 0,000 5 27,9739 38.87 17,5544 0,0064 29.26 0,000 31,5782 34.32 17,8051 0,0060 29.26 0,000 0,000 6 7 30.01 17,3212 0,0057 29.26 0,000 0,000 34,6296 8 37,2029 25.88 16,2406 0,0055 29.26 0,000 0,000 0,0053 0,000 9 39,3507 21.90 14,6743 29.26 0,000 10 41,9788 18.02 12,9835 0,0052 29.63 0,000 0,000 11 44,5651 14.22 10,9483 0,0051 30.17 0,000 0,000 12 46,9613 10.49 8,5496 0,0050 30.17 0,000 0,000 0,0050 50,2900 6.80 5,9565 30.17 0,000 0,000 13 14 53,8198 3.14 2,9511 0,0050 30.17 0,000 0,000 15 21,9184 -0.50 -0.1924 0.0050 30.17 0,000 0,000 16 20,7616 -4.15 -1,5029 0,0050 30.17 0,000 0,000 0,0050 30.17 0,000 0,000 17 19,2771 -7.82 -2,6216 18 18,4299 -11.51 -3,6788 0,0051 30.17 0,000 0,000 19 17,2457 -15.26 -4,5395 0,0051 30.17 0,000 0,000 0,000 20 15,7242 -19.08 -5,1394 0,0052 29.39 0,000 21 13,8595 -22.98 -5,4117 0.0054 29.26 0,000 0,000 0,0056 0,000 22 11,5986 -27.01 -5,2670 29.26 0,000 23 8,8994 -31.18 -4,6077 0,0058 29.26 0,000 0,000 0,000 24 5,7041 -35.55 -3,3164 0,0061 29.26 0,000 25 1,9298 -40.17 -1,2450 0,0065 29.26 0,000 0,000

 $\Sigma W_i = 622,8179 \text{ [kN]}$ 

 $\Sigma W_i sin \alpha_i = 131,9276 [kN]$ 

 $\Sigma W_i \tan \phi_i = 355,4754 \text{ [kN]}$ 

 $\Sigma tan \alpha_i tan \phi_i = 2.87$ 



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 89 di 169

### COMBINAZIONE n° 10

#### Peso muro favorevole e Peso terrapieno favorevole

Valore della spinta statica	61,8315	[kN]		
Componente orizzontale della spinta statica	61,8315	[kN]		
Componente verticale della spinta statica	0,0000	[kN]		
Punto d'applicazione della spinta	X = 1,70	[m]	Y = -2.87	[m]
Inclinaz. della spinta rispetto alla normale alla superficie	0,00	[°]		
Inclinazione linea di rottura in condizioni statiche	62,50	[°]		
Peso terrapieno gravante sulla fondazione a monte	100,1163	[kN]		
Baricentro terrapieno gravante sulla fondazione a monte	X = 0.94	[m]	Y = -1,90	[m]
Peso terrapieno gravante sulla mensola di contrappeso	0,0000	[kN]		
Baricentro terrapieno della mensola di contrappeso	X = 0.00	Y = 0.00		
Risultanti carichi esterni				
Componente dir. X	100,00	[kN]		

## Sollecitazioni paramento

#### Combinazione n° 10

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

Nr.	Y	N	M	T
1	0,00	0,0000	0,0000	0,0000
2	0,18	14,4872	93,8834	100,1170
3	0,36	16,7603	93,9494	100,4678



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	90 di 169

4	0,54	19,0777	94,1112	101,0526
5	0,72	21,4396	94,4112	101,8713
6	0,90	23,8457	94,8915	102,9239
7	1,08	26,2963	95,5946	104,2104
8	1,26	28,7912	96,5628	105,7309
9	1,44	31,3304	97,8384	107,4852
10	1,62	33,9141	99,4637	109,4735
11	1,80	36,5421	101,4812	111,6957
12	1,98	39,2144	103,9330	114,1518
13	2,16	41,9312	106,8615	116,8418
14	2,34	44,6923	110,3091	119,7657
15	2,52	47,4977	114,3180	122,9235
16	2,70	50,3475	118,9307	126,3153
17	2,88	53,2417	124,1894	129,9409
18	3,06	56,1803	130,1365	133,8005
19	3,24	59,1632	136,8142	137,8940
20	3,42	62,1905	144,2650	142,2214
21	3,60	65,2621	152,5294	146,7453

### Sollecitazioni fondazione di valle

### Combinazione n° 10

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ m)\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ monte\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ valle$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, espresso in kNm

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

Nr.	X	M	T
1	0,00	0,0000	0,0000



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	91 di 169

2	0,08	-0,0549	-1,3730
3	0,16	-0,2197	-2,7459
4	0,24	-0,4943	-4,1189
5	0,32	-0,8787	-5,4918
6	0,40	-1,3730	-6,8648
7	0,48	-1,9771	-8,2377
8	0,56	-2,6910	-9,6107
9	0,64	-3,5148	-10,9836
10	0,72	-4,4484	-12,3566
11	0,80	-5,4918	-13,7295

### Sollecitazioni fondazione di monte

### Combinazione n° 10

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ m)\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ monte$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, espresso in kNm

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

Nr.	X	M	T
1	0,00	0,0000	0,0000
2	0,15	-1,1934	-15,9123
3	0,30	-4,7737	-31,8246
4	0,45	-10,7408	-47,7369
5	0,60	-19,0947	-63,6491
6	0,75	-29,8209	-78,9596
7	0,90	-42,7193	-93,0194
8	1,05	-57,7267	-107,0792
9	1,20	-74,8431	-121,1390



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	92 di 169

10	1,35	-94,0684	-135,1988
11	1.50	-115.4027	-149.2586

## Sollecitazioni mensola di contrappeso

#### Combinazione n° 10

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ [m])\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ con\ origine\ con\ origi$ 

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

Taglio positivo se diretto verso il basso, epresso in [kN]

Sforzo Normale positivo se di compressione, epresso in  $\left[kN\right]$ 

Nr.	X	M	T	N
1	0,00	-93,8707	12,2585	100,0000
2	0,10	-95,0353	11,0327	100,0000
3	0,20	-96,0773	9,8068	100,0000
4	0,30	-96,9967	8,5810	100,0000
5	0,40	-97,7935	7,3551	100,0000
6	0,50	-98,4677	6,1293	100,0000
7	0,50	1,5323	6,1293	0,0000
8	0,60	0,9807	4,9034	0,0000
9	0,70	0,5516	3,6776	0,0000
10	0,80	0,2452	2,4517	0,0000
11	0,90	0,0613	1,2259	0,0000
12	1,00	0,0000	0,0000	0,0000

Armature e tensioni nei materiali del muro



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 93 di 169

#### Combinazione n° 10

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]

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in } [cmq] \\$ 

 $A_{\rm fi} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]} \\$ 

Nu sforzo normale ultimo espresso in [kN]

 $M_u \qquad \quad momento \ ultimo \ espresso \ in \ [kNm]$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

VRsd Aliquota di taglio assorbito dall'armatura, espresso in [kN]

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M_u}$	CS	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	206,53		
2	0,18	100, 51	20,11	20,11	57,09	-369,95	3,94	210,64		
3	0,36	100, 52	20,11	20,11	67,86	-380,38	4,05	213,01		
4	0,54	100, 53	20,11	20,11	79,27	-391,04	4,16	215,37		
5	0,72	100, 54	20,11	20,11	91,28	-401,95	4,26	217,73		
6	0,90	100, 55	20,11	20,11	103,80	-413,08	4,35	220,07		
7	1,08	100, 56	20,11	20,11	116,75	-424,43	4,44	222,41		
8	1,26	100, 57	20,11	20,11	129,99	-435,96	4,51	224,74		
9	1,44	100, 58	20,11	20,11	143,35	-447,65	4,58	227,06		
10	1,62	100, 59	20,11	20,11	156,65	-459,44	4,62	229,37		
11	1,80	100, 60	20,11	20,11	169,70	-471,29	4,64	231,67		
12	1,98	100, 61	20,11	20,11	182,29	-483,14	4,65	233,97		
13	2,16	100, 62	20,11	20,11	194,20	-494,92	4,63	236,27		
14	2,34	100, 63	20,11	20,11	205,24	-506,58	4,59	238,55		
15	2,52	100, 64	20,11	20,11	215,25	-518,06	4,53	240,83		
16	2,70	100, 65	20,11	20,11	224,07	-529,30	4,45	243,11		



`	,	scatolare N zione di calcol		8+075	COMMESS LI02	02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO	) RE\	/. FOGLIO 94 di 169	
17	2,88	100, 66	20,11	20,11	231,62	-540,27	4,35	245,38			
18	3,06	100, 67	20,11	20,11	237,83	-550,92	4,23	247,65			
19	3,24	100, 68	20,11	20,11	242,70	-561,24	4,10	249,91			
20	3,42	100, 69	20,11	20,11	246,24	-571,21	3,96	252,16			
21	3,60	100, 70	20,11	20,11	248,52	-580,84	3,81	254,42			



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 95 di 169

### Armature e tensioni nei materiali della mensola di contrappeso

#### Combinazione n° 10

L'ascissa X, espressa in [m], è considerata positiva verso valle con origine in corrispondenza dell'estremo libero della mensola

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]

A<sub>fs</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in [cmq]

 $N_u \qquad \qquad \text{sforzo normale ultimo espresso in } [kN]$ 

 $M_u \qquad \qquad \text{momento ultimo espresso in [kNm]}$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

VRsd Aliquota di taglio assorbito dall'armatura, espresso in [kN]

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,00	350,01	3,73	206,53		
2	0,10	100, 50	20,11	20,11	0,00	350,01	3,68	206,53		
3	0,20	100, 50	20,11	20,11	0,00	350,01	3,64	206,53		
4	0,30	100, 50	20,11	20,11	0,00	350,01	3,61	206,53		
5	0,40	100, 50	20,11	20,11	0,00	350,01	3,58	206,53		
6	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,00	350,01	3,55	206,53		
7	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	228,42	206,53		
8	0,60	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	356,90	206,53		
9	0,70	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	634,49	206,53		
10	0,80	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	1427,61	206,53		
11	0,90	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	5710,44	206,53		
12	1,00	100, 50	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	206,53		



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LI02 LOTTO

02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN7900002 REV. FOGLIO

A 96 di 169



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 97 di 169

### Armature e tensioni nei materiali della fondazione

### Combinazione n° 10

#### Simbologia adottata

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

Afi area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in [cmq]} \\$ 

 $N_u$  sforzo normale ultimo espresso in [kN]

 $M_u \qquad \quad momento \ ultimo \ espresso \ in \ [kNm]$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

 $VRsd \hspace{1cm} Aliquota \ di \ taglio \ assorbito \ dall'armatura, \ espresso \ in \ [kN]$ 

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

#### Fondazione di valle

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

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	244,82		
2	0,08	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	9206,57	244,82		
3	0,16	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	2301,64	244,82		
4	0,24	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	1022,95	244,82		
5	0,32	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	575,41	244,82		
6	0,40	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	368,26	244,82		
7	0,48	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	255,74	244,82		
8	0,56	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	187,89	244,82		
9	0,64	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	143,85	244,82		
10	0,72	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	113,66	244,82		



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	98 di 169

11 0,80 100,70 20,11 20,11 0,00 -505,61 92,07 244,82 --

#### Fondazione di monte

 $(L'ascissa\ X,\ espressa\ in\ [m],\ \grave{e}\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ monte)$ 

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	244,82		
2	0,15	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	423,66	244,82		
3	0,30	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	105,92	244,82		
4	0,45	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	47,07	244,82		
5	0,60	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	26,48	244,82		
6	0,75	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	16,95	244,82		
7	0,90	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	11,84	244,82		
8	1,05	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	8,76	244,82		
9	1,20	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	6,76	244,82		
10	1,35	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	5,37	244,82		
11	1,50	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	4,38	244,82		

#### COMBINAZIONE n° 11

#### Peso muro favorevole e Peso terrapieno favorevole

Valore della spinta statica	61,8315	[kN]		
Componente orizzontale della spinta statica	61,8315	[kN]		
Componente verticale della spinta statica	0,0000	[kN]		
Punto d'applicazione della spinta	X = 1,70	[m]	Y = -2,87	[m]
Inclinaz. della spinta rispetto alla normale alla superficie	0,00	[°]		
Inclinazione linea di rottura in condizioni statiche	62,50	[°]		



IN79(NI05) -	- Tombino	scatolare	NV14B	km	18+075	
(prog. ferrovi	aria): Relaz	zione di cal	colo			

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	99 di 169

Peso terrapieno gravante sulla fondazione a monte	100,1163	[kN]		
Baricentro terrapieno gravante sulla fondazione a monte	X = 0,94	[m]	Y = -1,90	[m]
Peso terrapieno gravante sulla mensola di contrappeso	0,0000	[kN]		
Baricentro terrapieno della mensola di contrappeso	X = 0,00	Y = 0.00		
Risultanti carichi esterni				
Componente dir. X	25,00	[kN]		
<u>Risultanti</u>				
Risultante dei carichi applicati in dir. orizzontale	86,8315	[kN]		
Risultante dei carichi applicati in dir. verticale	216,7238	[kN]		
Sforzo normale sul piano di posa della fondazione	216,7238	[kN]		
Sforzo tangenziale sul piano di posa della fondazione	86,8315	[kN]		
Eccentricità rispetto al baricentro della fondazione	0,76	[m]		
Lunghezza fondazione reagente	2,22	[m]		
Risultante in fondazione	233,4715	[kN]		
Inclinazione della risultante (rispetto alla normale)	21,83	[°]		
Momento rispetto al baricentro della fondazione	164,8753	[kNm]		
Carico ultimo della fondazione	1007,0992	[kN]		
<u>Tensioni sul terreno</u>				
Lunghezza fondazione reagente	2,22	[m]		
Tensione terreno allo spigolo di valle	0,19528	[MPa]		
Tensione terreno allo spigolo di monte	0,00000	[MPa]		
Tensione terreno all'estremità della mensola di contrappeso	0,000	[MPa]		

### Fattori per il calcolo della capacità portante

Coeff. capacità portante	$N_c = 50.59$	$N_q = 37.75$	$N_{\gamma}=40.05$
Fattori forma	$s_c = 1,00$	$s_{q} = 1,00$	$s_{\gamma} = 1,00$
Fattori inclinazione	$i_c = 0.31$	$i_q = 0.33$	$i_{\gamma}=0,\!19$
Fattori profondità	$d_{\rm c}=1{,}23$	$d_q = 1,14$	$d_{\gamma} = 1,00$



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	100 di 169

 $\label{eq:bc} \begin{array}{lll} \text{Fattori inclinazione piano posa} & b_c = 1{,}00 & b_q = 1{,}00 & b_\gamma = 1{,}00 \\ \\ \text{Fattori inclinazione pendio} & g_c = 1{,}00 & g_q = 1{,}00 & g_\gamma = 1{,}00 \end{array}$ 

I coefficienti N' tengono conto dei fattori di forma, profondità, inclinazione carico, inclinazione piano di posa, inclinazione pendio.

 $N'_c = 19.15$ 

 $N'_{q} = 14.07$ 

 $N'_{\gamma} = 7.73$ 

#### COEFFICIENTI DI SICUREZZA

Coefficiente di sicurezza a scorrimento

1.54

Coefficiente di sicurezza a carico ultimo

4.65



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN7900002 A 101 di 169

## Sollecitazioni paramento

### Combinazione n° 11

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

Nr.	Y	N	M	T
1	0,00	0,0000	0,0000	0,0000
2	0,18	14,4872	18,8834	25,1170
3	0,36	16,7603	18,9494	25,4678
4	0,54	19,0777	19,1112	26,0526
5	0,72	21,4396	19,4112	26,8713
6	0,90	23,8457	19,8915	27,9239
7	1,08	26,2963	20,5946	29,2104
8	1,26	28,7912	21,5628	30,7309
9	1,44	31,3304	22,8384	32,4852
10	1,62	33,9141	24,4637	34,4735
11	1,80	36,5421	26,4812	36,6957
12	1,98	39,2144	28,9330	39,1518
13	2,16	41,9312	31,8615	41,8418
14	2,34	44,6923	35,3091	44,7657
15	2,52	47,4977	39,3180	47,9235
16	2,70	50,3475	43,9307	51,3153
17	2,88	53,2417	49,1894	54,9409
18	3,06	56,1803	55,1365	58,8005
19	3,24	59,1632	61,8142	62,8940
20	3,42	62,1905	69,2650	67,2214
21	3,60	65,2621	77,5294	71,7453



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 102 di 169

### Sollecitazioni fondazione di valle

#### Combinazione nº 11

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ m)\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ monte\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ valle$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, espresso in kNm

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

Nr.	X	M	T
1	0,00	0,0000	0,0000
2	0,08	0,5625	13,9679
3	0,16	2,2199	27,3728
4	0,24	4,9271	40,2146
5	0,32	8,6392	52,4933
6	0,40	13,3110	64,2089
7	0,48	18,8976	75,3615
8	0,56	25,3538	85,9511
9	0,64	32,6347	95,9775
10	0,72	40,6952	105,4409
11	0,80	49,4903	114,3412

### Sollecitazioni fondazione di monte

Combinazione n° 11



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 103 di 169

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  $\ensuremath{kNm}$ 

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

Nr.	X	M	T
1	0,00	0,000	0,0000
2	0,15	-1,1934	-15,9123
3	0,30	-4,7737	-31,8246
4	0,45	-10,7408	-47,7369
5	0,60	-19,0947	-63,6491
6	0,75	-29,8209	-78,9596
7	0,90	-42,6950	-92,4033
8	1,05	-57,4433	-103,9115
9	1,20	-73,7695	-113,4401
10	1,35	-91,3764	-120,9893
11	1,50	-109,9673	-126,5589

## Sollecitazioni mensola di contrappeso

### Combinazione n° 11

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ [m])\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ la\ positiva\ verso\ valle\ la\ positiva\ verso\ valle\ positiva\ positiva\ verso\ valle\ positiva\ positi$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, epresso in  $\left[kNm\right]$ 

Taglio positivo se diretto verso il basso, epresso in [kN]

Sforzo Normale positivo se di compressione, epresso in [kN]

Nr.	X	M	T	${f N}$
1	0,00	-18,8707	12,2585	25,0000
2	0,10	-20,0353	11,0327	25,0000



		no scatolare NV14B lazione di calcolo	km 18+075	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900002	REV.	FOGLIO 104 di 169
3	0,20	-21,0773	9,8068	25,0000					
4	0,30	-21,9967	8,5810	25,0000					
5	0,40	-22,7935	7,3551	25,0000					

25,0000	8,5810	-21,9967	0,30	4
25,0000	7,3551	-22,7935	0,40	5
25,0000	6,1293	-23,4677	0,50	6
0,0000	6,1293	1,5323	0,50	7
0,0000	4,9034	0,9807	0,60	8
0,0000	3,6776	0,5516	0,70	9
0,0000	2,4517	0,2452	0,80	10
0,0000	1,2259	0,0613	0,90	11
0,0000	0,0000	0,0000	1,00	12

### Armature e tensioni nei materiali del muro

### Combinazione n° 11

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]

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]} \\$ 

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

 $N_u$  sforzo normale ultimo espresso in [kN]

 $M_u \qquad \qquad \text{momento ultimo espresso in [kNm]}$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

VRsd Aliquota di taglio assorbito dall'armatura, espresso in [kN]

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

$_{ m d}$ ${ m V}_{ m R}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	CS	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$N_u$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	В, Н	Y	Nr.
-		206,53	1000,00	0,00	0,00	20,11	20,11	100, 50	0,00	1
-		210,64	22,63	-427,41	327,91	20,11	20,11	100, 51	0,18	2



	N79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 orog. ferroviaria): Relazione di calcolo					SSA LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMEI IN79000		REV.	FOGLIO 105 di 169
3	0,36	100, 52	20,11	20,11	400,13	-452,40	23,87	213,01			
4	0,54	100, 53	20,11	20,11	478,58	-479,42	25,09	215,37			
5	0,72	100, 54	20,11	20,11	561,20	-508,11	26,18	217,73			
6	0,90	100, 55	20,11	20,11	644,63	-537,73	27,03	220,07			
7	1,08	100, 56	20,11	20,11	724,27	-567,23	27,54	222,41			
8	1,26	100, 57	20,11	20,11	794,82	-595,27	27,61	224,74			
9	1,44	100, 58	20,11	20,11	851,22	-620,50	27,17	227,06			
10	1,62	100, 59	20,11	20,11	889,71	-641,79	26,23	229,37			
11	1,80	100, 60	20,11	20,11	908,63	-658,47	24,87	231,67			
12	1,98	100, 61	20,11	20,11	908,70	-670,45	23,17	233,97			
13	2,16	100, 62	20,11	20,11	892,49	-678,16	21,28	236,27			
14	2,34	100, 63	20,11	20,11	863,70	-682,36	19,33	238,55			
15	2,52	100, 64	20,11	20,11	826,24	-683,95	17,40	240,83			
16	2,70	100, 65	20,11	20,11	783,65	-683,78	15,56	243,11			
17	2,88	100, 66	20,11	20,11	738,81	-682,58	13,88	245,38			
18	3,06	100, 67	20,11	20,11	693,83	-680,93	12,35	247,65			
19	3,24	100, 68	20,11	20,11	650,12	-679,25	10,99	249,91			
20	3,42	100, 69	20,11	20,11	608,58	-677,81	9,79	252,16			
21	3,60	100, 70	20,11	20,11	569,69	-676,78	8,73	254,42			



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN7900002 A 106 di 169

### Armature e tensioni nei materiali della mensola di contrappeso

#### Combinazione n° 11

L'ascissa X, espressa in [m], è considerata positiva verso valle con origine in corrispondenza dell'estremo libero della mensola

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]

A<sub>fs</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in [cmq]

 $N_u$  sforzo normale ultimo espresso in [kN]

 $M_u \qquad \qquad \text{momento ultimo espresso in [kNm]}$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

VRsd Aliquota di taglio assorbito dall'armatura, espresso in [kN]

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\text{Rsd}}$
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,00	350,01	18,55	206,53		
2	0,10	100, 50	20,11	20,11	0,00	350,01	17,47	206,53		
3	0,20	100, 50	20,11	20,11	0,00	350,01	16,61	206,53		
4	0,30	100, 50	20,11	20,11	0,00	350,01	15,91	206,53		
5	0,40	100, 50	20,11	20,11	0,00	350,01	15,36	206,53		
6	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,00	350,01	14,91	206,53		
7	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	228,42	206,53		
8	0,60	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	356,90	206,53		
9	0,70	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	634,49	206,53		
10	0,80	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	1427,61	206,53		
11	0,90	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	5710,44	206,53		
12	1,00	100, 50	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	206,53		



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LI02

LOTTO CODIFICA

CL

02D78

DOCUMENTO IN7900002

REV. FOGLIO Α

107 di 169



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 108 di 169

### Armature e tensioni nei materiali della fondazione

### Combinazione nº 11

#### Simbologia adottata

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

 $A_{\rm fi} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]} \\$ 

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in [cmq]} \\$ 

 $N_u$  sforzo normale ultimo espresso in [kN]

 $M_u \qquad \qquad \text{momento ultimo espresso in [kNm]}$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

 $VRsd \hspace{1cm} Aliquota \ di \ taglio \ assorbito \ dall'armatura, espresso \ in \ [kN]$ 

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

#### Fondazione di valle

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

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	244,82		
2	0,08	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	898,90	244,82		
3	0,16	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	227,77	244,82		
4	0,24	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	102,62	244,82		
5	0,32	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	58,53	244,82		
6	0,40	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	37,98	244,82		
7	0,48	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	26,76	244,82		
8	0,56	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	19,94	244,82		
9	0,64	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	15,49	244,82		
10	0,72	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	12,42	244,82		



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	109 di 169

11 0,80 100,70 20,11 20,11 0,00 505,61 10,22 244,82 --

#### Fondazione di monte

 $(L'ascissa\ X,\ espressa\ in\ [m],\ \grave{e}\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ monte)$ 

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	244,82		
2	0,15	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	423,66	244,82		
3	0,30	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	105,92	244,82		
4	0,45	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	47,07	244,82		
5	0,60	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	26,48	244,82		
6	0,75	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	16,95	244,82		
7	0,90	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	11,84	244,82		
8	1,05	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	8,80	244,82		
9	1,20	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	6,85	244,82		
10	1,35	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	5,53	244,82		
11	1,50	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	4,60	244,82		

#### COMBINAZIONE n° 12

Valore della spinta statica	66,3069	[kN]		
Componente orizzontale della spinta statica	66,3069	[kN]		
Componente verticale della spinta statica	0,0000	[kN]		
Punto d'applicazione della spinta	X = 1,70	[m]	Y = -2,87	[m]
Inclinaz. della spinta rispetto alla normale alla superficie	0,00	[°]		
Inclinazione linea di rottura in condizioni statiche	59,63	[°]		
Peso terrapieno gravante sulla fondazione a monte	90,1046	[kN]		



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
(prog. ferroviaria): Relazione di calcolo	LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	110 di 169

Baricentro terrapieno gravante sulla fondazione a monte	X = 0.94	[m]	Y = -1,90	[m]
Peso terrapieno gravante sulla mensola di contrappeso	0,0000	[kN]		
Baricentro terrapieno della mensola di contrappeso	X = 0.00	Y = 0.00		
Risultanti carichi esterni				
Componente dir. X	25,00	[kN]		
<u>Risultanti</u>				
Risultante dei carichi applicati in dir. orizzontale	91,3069	[kN]		
Risultante dei carichi applicati in dir. verticale	195,0514	[kN]		
Momento ribaltante rispetto allo spigolo a valle	227,6129	[kNm]		
Momento stabilizzante rispetto allo spigolo a valle	343,3873	[kNm]		
Sforzo normale sul piano di posa della fondazione	195,0514	[kN]		
Sforzo tangenziale sul piano di posa della fondazione	91,3069	[kN]		
Eccentricità rispetto al baricentro della fondazione	0,91	[m]		
Lunghezza fondazione reagente	1,78	[m]		
Risultante in fondazione	215,3648	[kN]		
Inclinazione della risultante (rispetto alla normale)	25,09	[°]		
Momento rispetto al baricentro della fondazione	176,9268	[kNm]		

1.51

### COEFFICIENTI DI SICUREZZA

Coefficiente di sicurezza a ribaltamento



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 111 di 169

### Stabilità globale muro + terreno

#### Combinazione n° 13

Le ascisse X sono considerate positive verso monte

Le ordinate Y sono considerate positive verso l'alto

Origine in testa al muro (spigolo contro terra)

W peso della striscia espresso in [kN]

α angolo fra la base della striscia e l'orizzontale espresso in [°] (positivo antiorario)

φ angolo d'attrito del terreno lungo la base della striscia

c coesione del terreno lungo la base della striscia espressa in [MPa]

b larghezza della striscia espressa in [m]

u pressione neutra lungo la base della striscia espressa in [MPa]

#### Metodo di Bishop

Numero di cerchi analizzati 36

Numero di strisce 25

#### Cerchio critico

Coordinate del centro X[m]=-0.72 Y[m]=1.81

Raggio del cerchio R[m]= 6,58

Ascissa a valle del cerchio Xi[m]= -5,61

Ascissa a monte del cerchio Xs[m]= 5,61

Larghezza della striscia dx[m]=0,45

Coefficiente di sicurezza C= 2.81

Le strisce sono numerate da monte verso valle

#### Caratteristiche delle strisce

Striscia	$\mathbf{W}$	<b>α</b> (°)	Wsinα	b/cosa	ф	c	u
1	4,8074	68.31	4,4671	0,0119	29.26	0,000	0,000
2	12,8715	59.58	11,0999	0,0087	29.26	0,000	0,000



COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo LI02 02D78 CL IN7900002 112 di 169 3 18,6206 52.51 14,7738 0,0072 29.26 0,000 0,000 4 23,1246 46.45 16,7614 0,0064 29.26 0,000 0,000 26,7998 0,000 5 41.02 17,5909 0,0058 29.26 0,000 29,8534 36.02 17,5539 0,0054 29.26 0,000 0,000 6 7 32,4063 31.31 16,8405 0,0051 29.26 0,000 0,000 8 34,5365 26.83 15,5882 0,0049 29.26 0,000 0,000 14,1012 0,0048 0,000 9 36,8123 22.52 29.51 0,000 10 39,4798 18.35 12,4270 0,0046 30.17 0,000 0,000 11 41,5286 14.27 10,2364 0,0045 30.17 0,000 0,000 12 42,7056 10.27 7,6108 0,0045 30.17 0,000 0,000 49,0602 6.31 5,3939 0,0044 30.17 0,000 0,000 13 14 39,0674 2.39 1,6281 0,0044 30.17 0,000 0,000 15 20,1941 -1.52 -0,5370 0.0044 30.17 0,000 0,000 16 18,9241 -5.44 -1,7952 0,0044 30.17 0,000 0,000 0,0045 30.17 0,000 0,000 17 17,7441 -9.39 -2,8947 18 16,9529 -13.38 -3,9230 0,0045 30.17 0,000 0,000 19 15,8697 -17.44 -4,7559 0,0046 30.17 0,000 0,000 29.70 0,000 20 14,4819 -21.59 -5,3289 0,0047 0,000 21 12,7934 -25.87 -5,5813 0.0049 29.26 0,000 0,000 0,0051 0,000 22 10,7489 -30.30 -5,4236 29.26 0,000 23 8,2950 -34.95 -4,7522 0,0054 29.26 0,000 0,000 0,000 24 5,3605 -39.89 -3,4375 0,0057 29.26 0,000 25 1,8364 -45.21 -1,3033 0,0062 29.26 0,000 0,000

 $\Sigma W_i = 574,8750 [kN]$ 

 $\Sigma W_i sin \alpha_i = 126,3406 [kN]$ 

 $\Sigma W_i tan \varphi_i = 328{,}7391 \; [kN]$ 

 $\Sigma tan\alpha_i tan\varphi_i {=3.23}$ 



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 113 di 169

## Sollecitazioni paramento

### Combinazione n° 14

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

Nr.	Y	N	M	T
1	0,00	0,0000	0,0000	0,0000
2	0,18	14,4872	-6,1183	0,0900
3	0,36	16,7603	-6,0635	0,3599
4	0,54	19,0777	-5,9325	0,8097
5	0,72	21,4396	-5,6925	1,4395
6	0,90	23,8457	-5,3109	2,2492
7	1,08	26,2963	-4,7552	3,2388
8	1,26	28,7912	-3,9926	4,4084
9	1,44	31,3304	-2,9907	5,7579
10	1,62	33,9141	-1,7168	7,2873
11	1,80	36,5421	-0,1382	8,9967
12	1,98	39,2144	1,7775	10,8860
13	2,16	41,9312	4,0632	12,9552
14	2,34	44,6923	6,7512	15,2044
15	2,52	47,4977	9,8744	17,6335
16	2,70	50,3475	13,4652	20,2425
17	2,88	53,2417	17,5563	23,0315
18	3,06	56,1803	22,1803	26,0004
19	3,24	59,1632	27,3699	29,1492
20	3,42	62,1905	33,1575	32,4780
21	3,60	65,2621	39,5745	35,9579



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 114 di 169

### Sollecitazioni fondazione di valle

#### Combinazione nº 14

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ m)\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ monte\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ valle$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, espresso in kNm

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

Nr.	X	M	T
1	0,00	0,0000	0,0000
2	0,08	0,2011	5,0215
3	0,16	0,8025	10,0092
4	0,24	1,8017	14,9631
5	0,32	3,1957	19,8831
6	0,40	4,9821	24,7693
7	0,48	7,1579	29,6217
8	0,56	9,7206	34,4403
9	0,64	12,6675	39,2250
10	0,72	15,9957	43,9759
11	0,80	19,7027	48,6930

### Sollecitazioni fondazione di monte

Combinazione n° 14



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 115 di 169

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  $\ensuremath{kNm}$ 

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

Nr.	X	M	T
1	0,00	0,0000	0,000
2	0,15	-0,2365	-3,1330
3	0,30	-0,9339	-6,1470
4	0,45	-2,0746	-9,0422
5	0,60	-3,6406	-11,8184
6	0,75	-5,6029	-14,0127
7	0,90	-7,7898	-15,1261
8	1,05	-10,1348	-16,1205
9	1,20	-12,6200	-16,9960
10	1,35	-15,2276	-17,7526
11	1,50	-17,9398	-18,3902

## Sollecitazioni mensola di contrappeso

### Combinazione n° 14

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ [m])\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ la\ positiva\ verso\ valle\ la\ positiva\ verso\ valle\ positiva\ positiva\ verso\ valle\ positiva\ positi$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, epresso in  $\left[kNm\right]$ 

Taglio positivo se diretto verso il basso, epresso in [kN]

Sforzo Normale positivo se di compressione, epresso in [kN]

Nr.	X	M	T	${f N}$
1	0,00	6,1293	12,2585	0,0000
2	0,10	4,9647	11,0327	0,0000



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
(prog. ferroviaria): Relazione di calcolo	LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	116 di 169

3	0,20	3,9227	9,8068	0,0000
4	0,30	3,0033	8,5810	0,0000
5	0,40	2,2065	7,3551	0,0000
6	0,50	1,5323	6,1293	0,0000
7	0,50	1,5323	6,1293	0,0000
8	0,60	0,9807	4,9034	0,0000
9	0,70	0,5516	3,6776	0,0000
10	0,80	0,2452	2,4517	0,0000
11	0,90	0,0613	1,2259	0,0000
12	1,00	0,0000	0,0000	0,0000

### Armature e tensioni nei materiali del muro

### Combinazione n° 14

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]

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in } [cmq] \\$ 

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

σ<sub>c</sub> tensione nel calcestruzzo espressa in [MPa]

 $\tau_c \qquad \qquad \text{tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [MPa]}$ 

 $\sigma_{fs}$  tensione nell'armatura disposta sul lembo di monte in [MPa]

σ<sub>fi</sub> tensione nell'armatura disposta sul lembo di valle in [MPa]

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$ au_{ m c}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\mathrm{fi}}$
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000
2	0,18	100, 51	20,11	20,11	0,179	0,000	-2,278	3,856
3	0,36	100, 52	20,11	20,11	0,173	0,001	-2,235	3,250
4	0,54	100, 53	20,11	20,11	0,164	0,002	-2,162	2,609



9	GRUPPO FERRO\	VIE DELLO STATO	ITALIANE							
		oino scatolare Relazione di calo		18+075	COMMESSA LI02	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900002	REV.	FOGLIO 117 di 169
5	0,72	100, 54	20,11	20,11	0,153	0,003	-2,048	1,933		
6	0,90	100, 55	20,11	20,11	0,139	0,005	-1,890	1,250		
7	1,08	100, 56	20,11	20,11	0,122	0,007	-1,695	0,628		
8	1,26	100, 57	20,11	20,11	0,106	0,010	-1,490	0,151		
9	1,44	100, 58	20,11	20,11	0,091	0,012	-1,306	-0,161		
10	1,62	100, 59	20,11	20,11	0,076	0,015	-1,101	-0,462		
11	1,80	100, 60	20,11	20,11	0,057	0,019	-0,854	-0,804		
12	1,98	100, 61	20,11	20,11	0,081	0,022	-0,565	-1,188		
13	2,16	100, 62	20,11	20,11	0,113	0,026	-0,231	-1,616		
14	2,34	100, 63	20,11	20,11	0,149	0,030	0,213	-2,113		
15	2,52	100, 64	20,11	20,11	0,199	0,034	1,113	-2,777		
16	2,70	100, 65	20,11	20,11	0,261	0,038	2,632	-3,596		
17	2,88	100, 66	20,11	20,11	0,332	0,043	4,743	-4,520		
18	3,06	100, 67	20,11	20,11	0,410	0,048	7,362	-5,522		
19	3,24	100, 68	20,11	20,11	0,494	0,053	10,426	-6,592		
20	3,42	100, 69	20,11	20,11	0,584	0,058	13,905	-7,730		
21	3,60	100, 70	20,11	20,11	0,679	0,063	17,781	-8,938		



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 118 di 169

## Armature e tensioni nei materiali della mensola di contrappeso

#### Combinazione n° 14

L'ascissa X, espressa in [m], è considerata positiva verso valle con origine in corrispondenza dell'estremo libero della mensola

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]

A<sub>fs</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in [cmq]

 $\sigma_c$  tensione nel calcestruzzo espressa in [MPa]

 $\tau_c \qquad \qquad \text{tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [MPa]}$ 

 $\sigma_{\rm fi}$  tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore in [MPa]

 $\sigma_{fs}$  tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore in [MPa]

Nr.	X	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$ au_{ m c}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,168	0,031	7,059	-1,905
2	0,10	100, 50	20,11	20,11	0,136	0,028	5,718	-1,543
3	0,20	100, 50	20,11	20,11	0,107	0,025	4,518	-1,219
4	0,30	100, 50	20,11	20,11	0,082	0,021	3,459	-0,934
5	0,40	100, 50	20,11	20,11	0,060	0,018	2,541	-0,686
6	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,042	0,015	1,765	-0,476
7	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,042	0,015	1,765	-0,476
8	0,60	100, 50	20,11	20,11	0,027	0,012	1,129	-0,305
9	0,70	100, 50	20,11	20,11	0,015	0,009	0,635	-0,171
10	0,80	100, 50	20,11	20,11	0,007	0,006	0,282	-0,076
11	0,90	100, 50	20,11	20,11	0,002	0,003	0,071	-0,019
12	1,00	100, 50	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 119 di 169

### Armature e tensioni nei materiali della fondazione

### Combinazione n° 14

#### Simbologia adottata

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

Afi area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in } [cmq] \\$ 

σ<sub>c</sub> tensione nel calcestruzzo espressa in [MPa]

 $\tau_c \qquad \qquad \text{tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [MPa]}$ 

 $\sigma_{\rm fi}$  tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore in [MPa]

 $\sigma_{fs} \hspace{1cm} tensione \hspace{0.1cm} nell'armatura \hspace{0.1cm} disposta \hspace{0.1cm} in \hspace{0.1cm} corrispondenza \hspace{0.1cm} del \hspace{0.1cm} lembo \hspace{0.1cm} superiore \hspace{0.1cm} in \hspace{0.1cm} [MPa]$ 

#### Fondazione di valle

 $(L'ascissa\ X,\ espressa\ in\ [m],\ \grave{e}\ positiva\ verso\ monte\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ valle)$ 

Nr.	X	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$ au_{\mathrm{c}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000
2	0,08	100, 70	20,11	20,11	0,003	0,009	0,160	-0,038
3	0,16	100, 70	20,11	20,11	0,013	0,018	0,640	-0,154
4	0,24	100, 70	20,11	20,11	0,029	0,026	1,436	-0,345
5	0,32	100, 70	20,11	20,11	0,051	0,035	2,548	-0,611
6	0,40	100, 70	20,11	20,11	0,079	0,043	3,972	-0,953
7	0,48	100, 70	20,11	20,11	0,113	0,052	5,707	-1,369
8	0,56	100, 70	20,11	20,11	0,154	0,060	7,750	-1,859
9	0,64	100, 70	20,11	20,11	0,201	0,069	10,099	-2,423
10	0,72	100, 70	20,11	20,11	0,253	0,077	12,753	-3,060
11	0,80	100, 70	20,11	20,11	0,312	0,086	15,708	-3,769



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 120 di 169

#### Fondazione di monte

 $(L'ascissa\ X,\ espressa\ in\ [m],\ \grave{e}\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ monte)$ 

Nr.	X	В, Н	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$ au_{ m c}$	$\sigma_{\mathrm{fi}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000
2	0,15	100, 70	20,11	20,11	0,004	-0,006	-0,045	0,189
3	0,30	100, 70	20,11	20,11	0,015	-0,011	-0,179	0,745
4	0,45	100, 70	20,11	20,11	0,033	-0,016	-0,397	1,654
5	0,60	100, 70	20,11	20,11	0,058	-0,021	-0,696	2,903
6	0,75	100, 70	20,11	20,11	0,089	-0,025	-1,072	4,467
7	0,90	100, 70	20,11	20,11	0,123	-0,027	-1,490	6,211
8	1,05	100, 70	20,11	20,11	0,161	-0,028	-1,939	8,080
9	1,20	100, 70	20,11	20,11	0,200	-0,030	-2,414	10,062
10	1,35	100, 70	20,11	20,11	0,241	-0,031	-2,913	12,141
11	1,50	100, 70	20,11	20,11	0,284	-0,032	-3,431	14,303

### Verifiche a fessurazione

#### Combinazione nº 14

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

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in } [cmq] \\$ 

 $A_{fi} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]} \\$ 

 $M_{pf} \hspace{1cm} Momento \ di \ prima \ fessurazione \ espressa \ in \ [kNm]$ 

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

 $\epsilon_m \qquad \qquad deformazione\ media\ espressa\ in\ [\%]$ 

s<sub>m</sub> Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

## Verifica fessurazione paramento



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 121 di 169

<b>N</b> °	Y	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{ extbf{pf}}$	M	€m	$S_{\mathbf{m}}$	w
1	0,00	20,11	20,11	-70,40	0,00	0,0000	0,00	0,000
2	0,18	20,11	20,11	73,08	6,12	0,0000	0,00	0,000
3	0,36	20,11	20,11	75,81	6,06	0,0000	0,00	0,000
4	0,54	20,11	20,11	78,59	5,93	0,0000	0,00	0,000
5	0,72	20,11	20,11	81,42	5,69	0,0000	0,00	0,000
6	0,90	20,11	20,11	84,29	5,31	0,0000	0,00	0,000
7	1,08	20,11	20,11	87,21	4,76	0,0000	0,00	0,000
8	1,26	20,11	20,11	90,18	3,99	0,0000	0,00	0,000
9	1,44	20,11	20,11	93,20	2,99	0,0000	0,00	0,000
10	1,62	20,11	20,11	96,26	1,72	0,0000	0,00	0,000
11	1,80	20,11	20,11	99,37	0,14	0,0000	0,00	0,000
12	1,98	20,11	20,11	-102,53	-1,78	0,0000	0,00	0,000
13	2,16	20,11	20,11	-105,74	-4,06	0,0000	0,00	0,000
14	2,34	20,11	20,11	-109,00	-6,75	0,0000	0,00	0,000
15	2,52	20,11	20,11	-112,30	-9,87	0,0000	0,00	0,000
16	2,70	20,11	20,11	-115,65	-13,47	0,0000	0,00	0,000
17	2,88	20,11	20,11	-119,05	-17,56	0,0000	0,00	0,000
18	3,06	20,11	20,11	-122,49	-22,18	0,0000	0,00	0,000
19	3,24	20,11	20,11	-125,99	-27,37	0,0000	0,00	0,000
20	3,42	20,11	20,11	-129,53	-33,16	0,0000	0,00	0,000
21	3,60	20,11	20,11	-133,12	-39,57	0,0000	0,00	0,000

#### Verifica fessurazione fondazione

$\mathbf{N}^{\circ}$	Y	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{ ext{pf}}$	M	$\epsilon_{\mathrm{m}}$	$S_{\mathbf{m}}$	w
1	-1,30	20,11	20,11	-132,66	0,00	0,0000	0,00	0,000
2	-1,22	20,11	20,11	132,66	0,20	0,0000	0,00	0,000
3	-1,14	20,11	20,11	132,66	0,80	0,0000	0,00	0,000
4	-1,06	20,11	20,11	132,66	1,80	0,0000	0,00	0,000
5	-0,98	20,11	20,11	132,66	3,20	0,0000	0,00	0,000



		ino scatolare N elazione di calco		.075 COMN		CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900002	REV.	FOGLIO 122 di 169
6	-0,90	20,11	20,11	132,66	4,98	0,0000	0,00	0,0	00
7	-0,82	20,11	20,11	132,66	7,16	0,0000	0,00	0,0	00
8	-0,74	20,11	20,11	132,66	9,72	0,0000	0,00	0,0	00
9	-0,66	20,11	20,11	132,66	12,67	0,0000	0,00	0,0	00
10	-0,58	20,11	20,11	132,66	16,00	0,0000	0,00	0,0	00
11	-0,50	20,11	20,11	132,66	19,70	0,0000	0,00	0,0	00
12	0,20	20,11	20,11	-132,66	-17,94	0,0000	0,00	0,0	00
13	0,35	20,11	20,11	-132,66	-15,23	0,0000	0,00	0,0	00
14	0,50	20,11	20,11	-132,66	-12,62	0,0000	0,00	0,0	00
15	0,65	20,11	20,11	-132,66	-10,13	0,0000	0,00	0,0	00
16	0,80	20,11	20,11	-132,66	-7,79	0,0000	0,00	0,0	00
17	0,95	20,11	20,11	-132,66	-5,60	0,0000	0,00	0,0	00
18	1,10	20,11	20,11	-132,66	-3,64	0,0000	0,00	0,0	00
19	1,25	20,11	20,11	-132,66	-2,07	0,0000	0,00	0,0	00
20	1,40	20,11	20,11	-132,66	-0,93	0,0000	0,00	0,0	00
21	1,55	20,11	20,11	-132,66	-0,24	0,0000	0,00	0,0	00
22	1,70	20,11	20,11	-132,66	0,00	0,0000	0,00	0,0	00

### Verifica fessurazione mensola di monte

N°	Y	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	${f M}_{ m pf}$	M	$\epsilon_{\mathrm{m}}$	Sm	w
1	0,00	20,11	20,11	-70,40	-6,13	0,0000	0,00	0,000
2	0,10	20,11	20,11	-70,40	-4,96	0,0000	0,00	0,000
3	0,20	20,11	20,11	-70,40	-3,92	0,0000	0,00	0,000
4	0,30	20,11	20,11	-70,40	-3,00	0,0000	0,00	0,000
5	0,40	20,11	20,11	-70,40	-2,21	0,0000	0,00	0,000
6	0,50	20,11	20,11	-70,40	-1,53	0,0000	0,00	0,000
7	0,50	20,11	20,11	-70,40	-1,53	0,0000	0,00	0,000
8	0,60	20,11	20,11	-70,40	-0,98	0,0000	0,00	0,000
9	0,70	20,11	20,11	-70,40	-0,55	0,0000	0,00	0,000
10	0,80	20,11	20,11	-70,40	-0,25	0,0000	0,00	0,000
11	0,90	20,11	20,11	-70,40	-0,06	0,0000	0,00	0,000



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 123 di 169

12 1,00 20,11 20,11 -70,40 0,00 0,000 0,000 0,000



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 124 di 169

## Sollecitazioni paramento

### Combinazione n° 15

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  $\ensuremath{kN}$ 

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

Nr.	Y	N	M	T
1	0,00	0,0000	0,0000	0,0000
2	0,18	14,4872	-6,1183	0,0900
3	0,36	16,7603	-6,0635	0,3599
4	0,54	19,0777	-5,9325	0,8097
5	0,72	21,4396	-5,6925	1,4395
6	0,90	23,8457	-5,3109	2,2492
7	1,08	26,2963	-4,7552	3,2388
8	1,26	28,7912	-3,9926	4,4084
9	1,44	31,3304	-2,9901	5,7703
10	1,62	33,9141	-1,7051	7,4306
11	1,80	36,5421	-0,0756	9,4400
12	1,98	39,2144	1,9509	11,6749
13	2,16	41,9312	4,4107	14,1040
14	2,34	44,6923	7,3388	16,7238
15	2,52	47,4977	10,7694	19,5321
16	2,70	50,3475	14,7366	22,5269
17	2,88	53,2417	19,2741	25,7071
18	3,06	56,1803	24,4152	29,0715
19	3,24	59,1632	30,1934	32,6193
20	3,42	62,1905	36,6418	36,3500
21	3,60	65,2621	43,7921	40,2340



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN7900002 A 125 di 169

### Sollecitazioni fondazione di valle

#### Combinazione nº 15

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ m)\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ monte\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ valle$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, espresso in kNm

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

X	M	T
0,00	0,0000	0,0000
0,08	0,2344	5,8493
0,16	0,9340	11,6276
0,24	2,0930	17,3350
0,32	3,7057	22,9713
0,40	5,7665	28,5367
0,48	8,2697	34,0311
0,56	11,2096	39,4546
0,64	14,5805	44,8070
0,72	18,3768	50,0885
0,80	22,5928	55,2991
	0,00 0,08 0,16 0,24 0,32 0,40 0,48 0,56 0,64	0,00       0,0000         0,08       0,2344         0,16       0,9340         0,24       2,0930         0,32       3,7057         0,40       5,7665         0,48       8,2697         0,56       11,2096         0,64       14,5805         0,72       18,3768

### Sollecitazioni fondazione di monte

Combinazione n° 15



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 126 di 169

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  $\ensuremath{kNm}$ 

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

Nr.	X	M	T
1	0,00	0,0000	0,000
2	0,15	-0,4002	-5,2938
3	0,30	-1,5757	-10,3381
4	0,45	-3,4891	-15,1328
5	0,60	-6,1030	-19,6780
6	0,75	-9,3593	-23,1210
7	0,90	-12,9371	-24,5422
8	1,05	-16,7094	-25,7139
9	1,20	-20,6388	-26,6360
10	1,35	-24,6878	-27,3087
11	1,50	-28,8189	-27,7318

## Sollecitazioni mensola di contrappeso

### Combinazione n° 15

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ [m])\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ la\ positiva\ verso\ valle\ la\ positiva\ verso\ valle\ positiva\ positiva\ verso\ valle\ positiva\ positi$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, epresso in  $\left[kNm\right]$ 

Taglio positivo se diretto verso il basso, epresso in [kN]

Sforzo Normale positivo se di compressione, epresso in [kN]

Nr.	X	M	T	N
1	0,00	6,1293	12,2585	0,0000
2	0,10	4,9647	11,0327	0,0000



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
(prog. ferroviaria): Relazione di calcolo	LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	127 di 169

3	0,20	3,9227	9,8068	0,0000
4	0,30	3,0033	8,5810	0,0000
5	0,40	2,2065	7,3551	0,0000
6	0,50	1,5323	6,1293	0,0000
7	0,50	1,5323	6,1293	0,0000
8	0,60	0,9807	4,9034	0,0000
9	0,70	0,5516	3,6776	0,0000
10	0,80	0,2452	2,4517	0,0000
11	0,90	0,0613	1,2259	0,0000
12	1,00	0,0000	0,0000	0,0000

### Armature e tensioni nei materiali del muro

### Combinazione n° 15

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]

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in } [cmq] \\$ 

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

σ<sub>c</sub> tensione nel calcestruzzo espressa in [MPa]

 $\tau_c \qquad \qquad \text{tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [MPa]}$ 

 $\sigma_{fs}$  tensione nell'armatura disposta sul lembo di monte in [MPa]

σ<sub>fi</sub> tensione nell'armatura disposta sul lembo di valle in [MPa]

Nr.	Y	B, H	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$ au_{\mathrm{c}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000
2	0,18	100, 51	20,11	20,11	0,179	0,000	-2,278	3,856
3	0,36	100, 52	20,11	20,11	0,173	0,001	-2,235	3,250
4	0,54	100, 53	20,11	20,11	0,164	0,002	-2,162	2,609



	FRUPPO FERRO									
		oino scatolare Relazione di calo		18+075	COMMESSA	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA	DOCUMENTO IN7900002	REV.	FOGLIO 128 di 169
							-			
5	0,72	100, 54	20,11	20,11	0,153	0,003	-2,048	1,933		
6	0,90	100, 55	20,11	20,11	0,139	0,005	-1,890	1,250		
7	1,08	100, 56	20,11	20,11	0,122	0,007	-1,695	0,628		
8	1,26	100, 57	20,11	20,11	0,106	0,010	-1,490	0,151		
9	1,44	100, 58	20,11	20,11	0,091	0,012	-1,306	-0,161		
10	1,62	100, 59	20,11	20,11	0,076	0,016	-1,098	-0,465		
11	1,80	100, 60	20,11	20,11	0,056	0,019	-0,843	-0,816		
12	1,98	100, 61	20,11	20,11	0,084	0,024	-0,535	-1,219		
13	2,16	100, 62	20,11	20,11	0,117	0,028	-0,172	-1,675		
14	2,34	100, 63	20,11	20,11	0,158	0,033	0,377	-2,233		
15	2,52	100, 64	20,11	20,11	0,215	0,038	1,532	-2,994		
16	2,70	100, 65	20,11	20,11	0,286	0,043	3,419	-3,914		
17	2,88	100, 66	20,11	20,11	0,365	0,048	5,951	-4,938		
18	3,06	100, 67	20,11	20,11	0,452	0,053	9,022	-6,041		
19	3,24	100, 68	20,11	20,11	0,545	0,059	12,573	-7,220		
20	3,42	100, 69	20,11	20,11	0,644	0,065	16,572	-8,475		
21	3,60	100, 70	20,11	20,11	0,750	0,071	21,005	-9,807		



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 129 di 169

## Armature e tensioni nei materiali della mensola di contrappeso

### Combinazione n° 15

L'ascissa X, espressa in [m], è considerata positiva verso valle con origine in corrispondenza dell'estremo libero della mensola

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]

A<sub>fs</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in [cmq]

σ<sub>c</sub> tensione nel calcestruzzo espressa in [MPa]

 $\tau_c \qquad \qquad \text{tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [MPa]}$ 

 $\sigma_{\rm fi}$  tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore in [MPa]

 $\sigma_{fs}$  tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore in [MPa]

Nr.	X	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$ au_{ m c}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,168	0,031	7,059	-1,905
2	0,10	100, 50	20,11	20,11	0,136	0,028	5,718	-1,543
3	0,20	100, 50	20,11	20,11	0,107	0,025	4,518	-1,219
4	0,30	100, 50	20,11	20,11	0,082	0,021	3,459	-0,934
5	0,40	100, 50	20,11	20,11	0,060	0,018	2,541	-0,686
6	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,042	0,015	1,765	-0,476
7	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,042	0,015	1,765	-0,476
8	0,60	100, 50	20,11	20,11	0,027	0,012	1,129	-0,305
9	0,70	100, 50	20,11	20,11	0,015	0,009	0,635	-0,171
10	0,80	100, 50	20,11	20,11	0,007	0,006	0,282	-0,076
11	0,90	100, 50	20,11	20,11	0,002	0,003	0,071	-0,019
12	1,00	100, 50	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 130 di 169

## Armature e tensioni nei materiali della fondazione

### Combinazione n° 15

#### Simbologia adottata

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

Afi area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in } [cmq] \\$ 

 $\sigma_c$  tensione nel calcestruzzo espressa in [MPa]

 $\tau_c \qquad \qquad \text{tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [MPa]}$ 

 $\sigma_{\rm fi}$  tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore in [MPa]

 $\sigma_{fs}$  tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore in [MPa]

#### Fondazione di valle

 $(L'ascissa\ X,\ espressa\ in\ [m],\ \grave{e}\ positiva\ verso\ monte\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ valle)$ 

Nr.	X	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$ au_{\mathrm{c}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm fs}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000
2	0,08	100, 70	20,11	20,11	0,004	0,010	0,187	-0,045
3	0,16	100, 70	20,11	20,11	0,015	0,020	0,745	-0,179
4	0,24	100, 70	20,11	20,11	0,033	0,030	1,669	-0,400
5	0,32	100, 70	20,11	20,11	0,059	0,040	2,954	-0,709
6	0,40	100, 70	20,11	20,11	0,091	0,050	4,597	-1,103
7	0,48	100, 70	20,11	20,11	0,131	0,060	6,593	-1,582
8	0,56	100, 70	20,11	20,11	0,178	0,069	8,937	-2,144
9	0,64	100, 70	20,11	20,11	0,231	0,079	11,625	-2,789
10	0,72	100, 70	20,11	20,11	0,291	0,088	14,651	-3,515
11	0,80	100, 70	20,11	20,11	0,358	0,097	18,013	-4,321



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 131 di 169

#### Fondazione di monte

 $(L'ascissa\ X,\ espressa\ in\ [m],\ \grave{e}\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ monte)$ 

Nr.	X	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$ au_{\mathrm{c}}$	$\sigma_{ m fi}$	$\sigma_{\rm fs}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000
2	0,15	100, 70	20,11	20,11	0,006	-0,009	-0,077	0,319
3	0,30	100, 70	20,11	20,11	0,025	-0,018	-0,301	1,256
4	0,45	100, 70	20,11	20,11	0,055	-0,027	-0,667	2,782
5	0,60	100, 70	20,11	20,11	0,097	-0,035	-1,167	4,866
6	0,75	100, 70	20,11	20,11	0,148	-0,041	-1,790	7,462
7	0,90	100, 70	20,11	20,11	0,205	-0,043	-2,475	10,314
8	1,05	100, 70	20,11	20,11	0,265	-0,045	-3,196	13,322
9	1,20	100, 70	20,11	20,11	0,327	-0,047	-3,948	16,455
10	1,35	100, 70	20,11	20,11	0,391	-0,048	-4,722	19,683
11	1,50	100, 70	20,11	20,11	0,457	-0,049	-5,512	22,976

### Verifiche a fessurazione

#### Combinazione nº 15

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

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in } [cmq] \\$ 

 $A_{fi} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]} \\$ 

 $M_{pf} \hspace{1cm} Momento \ di \ prima \ fessurazione \ espressa \ in \ [kNm]$ 

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

 $\epsilon_m \qquad \qquad deformazione\ media\ espressa\ in\ [\%]$ 

s<sub>m</sub> Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

#### Verifica fessurazione paramento



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 132 di 169

N°	Y	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{ ext{pf}}$	M	ε <sub>m</sub>	$S_{\mathbf{m}}$	w
1	0,00	20,11	20,11	-70,40	0,00	0,0000	0,00	0,000
2	0,18	20,11	20,11	73,08	6,12	0,0000	0,00	0,000
3	0,36	20,11	20,11	75,81	6,06	0,0000	0,00	0,000
4	0,54	20,11	20,11	78,59	5,93	0,0000	0,00	0,000
5	0,72	20,11	20,11	81,42	5,69	0,0000	0,00	0,000
6	0,90	20,11	20,11	84,29	5,31	0,0000	0,00	0,000
7	1,08	20,11	20,11	87,21	4,76	0,0000	0,00	0,000
8	1,26	20,11	20,11	90,18	3,99	0,0000	0,00	0,000
9	1,44	20,11	20,11	93,20	2,99	0,0000	0,00	0,000
10	1,62	20,11	20,11	96,26	1,71	0,0000	0,00	0,000
11	1,80	20,11	20,11	99,37	0,08	0,0000	0,00	0,000
12	1,98	20,11	20,11	-102,53	-1,95	0,0000	0,00	0,000
13	2,16	20,11	20,11	-105,74	-4,41	0,0000	0,00	0,000
14	2,34	20,11	20,11	-109,00	-7,34	0,0000	0,00	0,000
15	2,52	20,11	20,11	-112,30	-10,77	0,0000	0,00	0,000
16	2,70	20,11	20,11	-115,65	-14,74	0,0000	0,00	0,000
17	2,88	20,11	20,11	-119,05	-19,27	0,0000	0,00	0,000
18	3,06	20,11	20,11	-122,49	-24,42	0,0000	0,00	0,000
19	3,24	20,11	20,11	-125,99	-30,19	0,0000	0,00	0,000
20	3,42	20,11	20,11	-129,53	-36,64	0,0000	0,00	0,000
21	3,60	20,11	20,11	-133,12	-43,79	0,0000	0,00	0,000

#### Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	${f A_{fs}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{ ext{pf}}$	M	$\boldsymbol{\epsilon}_{\mathrm{m}}$	$\mathbf{S_m}$	w
1	-1,30	20,11	20,11	-132,66	0,00	0,0000	0,00	0,000
2	-1,22	20,11	20,11	132,66	0,23	0,0000	0,00	0,000
3	-1,14	20,11	20,11	132,66	0,93	0,0000	0,00	0,000
4	-1,06	20,11	20,11	132,66	2,09	0,0000	0,00	0,000
5	-0,98	20,11	20,11	132,66	3,71	0,0000	0,00	0,000



		ino scatolare N elazione di calco		0.0	MESSA LOTTO 02 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900002	REV.	FOGLIO 133 di 169
6	-0,90	20,11	20,11	132,66	5,77	0,0000	0,00	0,00	0
7	-0,82	20,11	20,11	132,66	8,27	0,0000	0,00	0,00	0
8	-0,74	20,11	20,11	132,66	11,21	0,0000	0,00	0,00	0
9	-0,66	20,11	20,11	132,66	14,58	0,0000	0,00	0,00	0
10	-0,58	20,11	20,11	132,66	18,38	0,0000	0,00	0,00	0
11	-0,50	20,11	20,11	132,66	22,59	0,0000	0,00	0,00	0
12	0,20	20,11	20,11	-132,66	-28,82	0,0000	0,00	0,00	0
13	0,35	20,11	20,11	-132,66	-24,69	0,0000	0,00	0,00	0
14	0,50	20,11	20,11	-132,66	-20,64	0,0000	0,00	0,00	0
15	0,65	20,11	20,11	-132,66	-16,71	0,0000	0,00	0,00	0
16	0,80	20,11	20,11	-132,66	-12,94	0,0000	0,00	0,00	0
17	0,95	20,11	20,11	-132,66	-9,36	0,0000	0,00	0,00	0
18	1,10	20,11	20,11	-132,66	-6,10	0,0000	0,00	0,00	0
19	1,25	20,11	20,11	-132,66	-3,49	0,0000	0,00	0,00	0
20	1,40	20,11	20,11	-132,66	-1,58	0,0000	0,00	0,00	0
21	1,55	20,11	20,11	-132,66	-0,40	0,0000	0,00	0,00	0
22	1,70	20,11	20,11	-132,66	0,00	0,0000	0,00	0,00	0

### Verifica fessurazione mensola di monte

N°	Y	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	${ m M}_{ m pf}$	M	$\epsilon_{\mathrm{m}}$	Sm	w
1	0,00	20,11	20,11	-70,40	-6,13	0,0000	0,00	0,000
2	0,10	20,11	20,11	-70,40	-4,96	0,0000	0,00	0,000
3	0,20	20,11	20,11	-70,40	-3,92	0,0000	0,00	0,000
4	0,30	20,11	20,11	-70,40	-3,00	0,0000	0,00	0,000
5	0,40	20,11	20,11	-70,40	-2,21	0,0000	0,00	0,000
6	0,50	20,11	20,11	-70,40	-1,53	0,0000	0,00	0,000
7	0,50	20,11	20,11	-70,40	-1,53	0,0000	0,00	0,000
8	0,60	20,11	20,11	-70,40	-0,98	0,0000	0,00	0,000
9	0,70	20,11	20,11	-70,40	-0,55	0,0000	0,00	0,000
10	0,80	20,11	20,11	-70,40	-0,25	0,0000	0,00	0,000
11	0,90	20,11	20,11	-70,40	-0,06	0,0000	0,00	0,000



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 134 di 169

12 1,00 20,11 20,11 -70,40 0,00 0,000 0,000 0,000



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 135 di 169

## Sollecitazioni paramento

### Combinazione nº 16

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

Nr.	Y	N	M	T
1	0,00	0,0000	0,000	0,0000
2	0,18	14,4872	-6,1183	0,0900
3	0,36	16,7603	-6,0635	0,3599
4	0,54	19,0777	-5,9325	0,8097
5	0,72	21,4396	-5,6925	1,4395
6	0,90	23,8457	-5,3109	2,2492
7	1,08	26,2963	-4,7552	3,2388
8	1,26	28,7912	-3,9926	4,4084
9	1,44	31,3304	-2,9907	5,7579
10	1,62	33,9141	-1,7168	7,2873
11	1,80	36,5421	-0,1382	8,9967
12	1,98	39,2144	1,7775	10,8860
13	2,16	41,9312	4,0632	12,9552
14	2,34	44,6923	6,7512	15,2044
15	2,52	47,4977	9,8744	17,6335
16	2,70	50,3475	13,4652	20,2425
17	2,88	53,2417	17,5563	23,0315
18	3,06	56,1803	22,1803	26,0004
19	3,24	59,1632	27,3699	29,1492
20	3,42	62,1905	33,1575	32,4780
21	3,60	65,2621	39,5745	35,9579



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 136 di 169

### Sollecitazioni fondazione di valle

#### Combinazione nº 16

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ m)\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ monte\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ valle$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, espresso in kNm

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

X	M	T
0,00	0,0000	0,0000
0,08	0,2011	5,0215
0,16	0,8025	10,0092
0,24	1,8017	14,9631
0,32	3,1957	19,8831
0,40	4,9821	24,7693
0,48	7,1579	29,6217
0,56	9,7206	34,4403
0,64	12,6675	39,2250
0,72	15,9957	43,9759
0,80	19,7027	48,6930
	0,00 0,08 0,16 0,24 0,32 0,40 0,48 0,56 0,64	0,00       0,0000         0,08       0,2011         0,16       0,8025         0,24       1,8017         0,32       3,1957         0,40       4,9821         0,48       7,1579         0,56       9,7206         0,64       12,6675         0,72       15,9957

### Sollecitazioni fondazione di monte

Combinazione n° 16



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 137 di 169

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  $\ensuremath{kNm}$ 

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

Nr.	X	M	T
1	0,00	0,0000	0,0000
2	0,15	-0,2365	-3,1330
3	0,30	-0,9339	-6,1470
4	0,45	-2,0746	-9,0422
5	0,60	-3,6406	-11,8184
6	0,75	-5,6029	-14,0127
7	0,90	-7,7898	-15,1261
8	1,05	-10,1348	-16,1205
9	1,20	-12,6200	-16,9960
10	1,35	-15,2276	-17,7526
11	1,50	-17,9398	-18,3902

## Sollecitazioni mensola di contrappeso

### Combinazione n° 16

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ [m])\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ con\ origine\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola\ con\ origine\ verso\ valle\ con\ origine\ verso\ valle\ con\ origine\ verso\ valle\ con\ origine\ verso\ verso\ valle\ con\ origine\ verso\ verso\$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, epresso in  $\left[kNm\right]$ 

Taglio positivo se diretto verso il basso, epresso in [kN]

Sforzo Normale positivo se di compressione, epresso in [kN]

Nr.	X	M	T	N
1	0,00	6,1293	12,2585	0,0000
2	0,10	4,9647	11,0327	0,0000



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
(prog. ferroviaria): Relazione di calcolo	LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	138 di 169

3	0,20	3,9227	9,8068	0,0000
4	0,30	3,0033	8,5810	0,0000
5	0,40	2,2065	7,3551	0,0000
6	0,50	1,5323	6,1293	0,0000
7	0,50	1,5323	6,1293	0,0000
8	0,60	0,9807	4,9034	0,0000
9	0,70	0,5516	3,6776	0,0000
10	0,80	0,2452	2,4517	0,0000
11	0,90	0,0613	1,2259	0,0000
12	1,00	0,0000	0,0000	0,0000

### Armature e tensioni nei materiali del muro

### Combinazione nº 16

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]

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in } [cmq] \\$ 

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

tensione nel calcestruzzo espressa in [MPa]

 $\tau_c \qquad \qquad \text{tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [MPa]}$ 

 $\sigma_{fs}$  tensione nell'armatura disposta sul lembo di monte in [MPa]

σ<sub>fi</sub> tensione nell'armatura disposta sul lembo di valle in [MPa]

Nr.	Y	B, H	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$ au_{\mathrm{c}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000
2	0,18	100, 51	20,11	20,11	0,179	0,000	-2,278	3,856
3	0,36	100, 52	20,11	20,11	0,173	0,001	-2,235	3,250
4	0,54	100, 53	20,11	20,11	0,164	0,002	-2,162	2,609



0	GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE									
	N79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 prog. ferroviaria): Relazione di calcolo					LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900002	REV.	FOGLIO 139 di 169
5	0,72	100, 54	20,11	20,11	0,153	0,003	-2,048	1,933	-	
6	0,90	100, 55	20,11	20,11	0,139	0,005	-1,890	1,250		
7	1,08	100, 56	20,11	20,11	0,122	0,007	-1,695	0,628		
8	1,26	100, 57	20,11	20,11	0,106	0,010	-1,490	0,151		
9	1,44	100, 58	20,11	20,11	0,091	0,012	-1,306	-0,161		
10	1,62	100, 59	20,11	20,11	0,076	0,015	-1,101	-0,462		
11	1,80	100, 60	20,11	20,11	0,057	0,019	-0,854	-0,804		
12	1,98	100, 61	20,11	20,11	0,081	0,022	-0,565	-1,188		
13	2,16	100, 62	20,11	20,11	0,113	0,026	-0,231	-1,616		
14	2,34	100, 63	20,11	20,11	0,149	0,030	0,213	-2,113		
15	2,52	100, 64	20,11	20,11	0,199	0,034	1,113	-2,777		
16	2,70	100, 65	20,11	20,11	0,261	0,038	2,632	-3,596		
17	2,88	100, 66	20,11	20,11	0,332	0,043	4,743	-4,520		
18	3,06	100, 67	20,11	20,11	0,410	0,048	7,362	-5,522		
19	3,24	100, 68	20,11	20,11	0,494	0,053	10,426	-6,592		
20	3,42	100, 69	20,11	20,11	0,584	0,058	13,905	-7,730		
21	3,60	100, 70	20,11	20,11	0,679	0,063	17,781	-8,938		



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 140 di 169

## Armature e tensioni nei materiali della mensola di contrappeso

#### Combinazione n° 16

L'ascissa X, espressa in [m], è considerata positiva verso valle con origine in corrispondenza dell'estremo libero della mensola

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]

A<sub>fs</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in [cmq]

σ<sub>c</sub> tensione nel calcestruzzo espressa in [MPa]

 $\tau_c \qquad \qquad \text{tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [MPa]}$ 

 $\sigma_{\rm fi}$  tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore in [MPa]

 $\sigma_{fs}$  tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore in [MPa]

Nr.	X	В, Н	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$ au_{\mathrm{c}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm fs}$
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,168	0,031	7,059	-1,905
2	0,10	100, 50	20,11	20,11	0,136	0,028	5,718	-1,543
3	0,20	100, 50	20,11	20,11	0,107	0,025	4,518	-1,219
4	0,30	100, 50	20,11	20,11	0,082	0,021	3,459	-0,934
5	0,40	100, 50	20,11	20,11	0,060	0,018	2,541	-0,686
6	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,042	0,015	1,765	-0,476
7	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,042	0,015	1,765	-0,476
8	0,60	100, 50	20,11	20,11	0,027	0,012	1,129	-0,305
9	0,70	100, 50	20,11	20,11	0,015	0,009	0,635	-0,171
10	0,80	100, 50	20,11	20,11	0,007	0,006	0,282	-0,076
11	0,90	100, 50	20,11	20,11	0,002	0,003	0,071	-0,019
12	1,00	100, 50	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 141 di 169

## Armature e tensioni nei materiali della fondazione

### Combinazione nº 16

#### Simbologia adottata

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

 $A_{\rm fi} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]} \\$ 

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in } [cmq] \\$ 

σ<sub>c</sub> tensione nel calcestruzzo espressa in [MPa]

 $\tau_c \qquad \qquad \text{tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [MPa]}$ 

 $\sigma_{\rm fi}$  tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore in [MPa]

 $\sigma_{fs}$  tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore in [MPa]

#### Fondazione di valle

 $(L'ascissa\ X,\ espressa\ in\ [m],\ \grave{e}\ positiva\ verso\ monte\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ valle)$ 

Nr.	X	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$ au_{\mathrm{c}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000
2	0,08	100, 70	20,11	20,11	0,003	0,009	0,160	-0,038
3	0,16	100, 70	20,11	20,11	0,013	0,018	0,640	-0,154
4	0,24	100, 70	20,11	20,11	0,029	0,026	1,436	-0,345
5	0,32	100, 70	20,11	20,11	0,051	0,035	2,548	-0,611
6	0,40	100, 70	20,11	20,11	0,079	0,043	3,972	-0,953
7	0,48	100, 70	20,11	20,11	0,113	0,052	5,707	-1,369
8	0,56	100, 70	20,11	20,11	0,154	0,060	7,750	-1,859
9	0,64	100, 70	20,11	20,11	0,201	0,069	10,099	-2,423
10	0,72	100, 70	20,11	20,11	0,253	0,077	12,753	-3,060
11	0,80	100, 70	20,11	20,11	0,312	0,086	15,708	-3,769



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 142 di 169

#### Fondazione di monte

 $(L'ascissa\ X,\ espressa\ in\ [m],\ \grave{e}\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ monte)$ 

Nr.	X	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$ au_{\mathrm{c}}$	$\sigma_{\mathrm{fi}}$	$\sigma_{\rm fs}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000
2	0,15	100, 70	20,11	20,11	0,004	-0,006	-0,045	0,189
3	0,30	100, 70	20,11	20,11	0,015	-0,011	-0,179	0,745
4	0,45	100, 70	20,11	20,11	0,033	-0,016	-0,397	1,654
5	0,60	100, 70	20,11	20,11	0,058	-0,021	-0,696	2,903
6	0,75	100, 70	20,11	20,11	0,089	-0,025	-1,072	4,467
7	0,90	100, 70	20,11	20,11	0,123	-0,027	-1,490	6,211
8	1,05	100, 70	20,11	20,11	0,161	-0,028	-1,939	8,080
9	1,20	100, 70	20,11	20,11	0,200	-0,030	-2,414	10,062
10	1,35	100, 70	20,11	20,11	0,241	-0,031	-2,913	12,141
11	1,50	100, 70	20,11	20,11	0,284	-0,032	-3,431	14,303

### Verifiche a fessurazione

#### Combinazione nº 16

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

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in } [cmq] \\$ 

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

 $M_{pf} \hspace{1cm} Momento \ di \ prima \ fessurazione \ espressa \ in \ [kNm]$ 

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

 $\epsilon_m \qquad \qquad deformazione\ media\ espressa\ in\ [\%]$ 

s<sub>m</sub> Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

## Verifica fessurazione paramento



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 143 di 169

N°	Y	$\mathbf{A}_{\mathrm{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{ ext{pf}}$	M	ε <sub>m</sub>	$S_{\mathbf{m}}$	w
1	0,00	20,11	20,11	-70,40	0,00	0,0000	0,00	0,000
2	0,18	20,11	20,11	73,08	6,12	0,0000	0,00	0,000
3	0,36	20,11	20,11	75,81	6,06	0,0000	0,00	0,000
4	0,54	20,11	20,11	78,59	5,93	0,0000	0,00	0,000
5	0,72	20,11	20,11	81,42	5,69	0,0000	0,00	0,000
6	0,90	20,11	20,11	84,29	5,31	0,0000	0,00	0,000
7	1,08	20,11	20,11	87,21	4,76	0,0000	0,00	0,000
8	1,26	20,11	20,11	90,18	3,99	0,0000	0,00	0,000
9	1,44	20,11	20,11	93,20	2,99	0,0000	0,00	0,000
10	1,62	20,11	20,11	96,26	1,72	0,0000	0,00	0,000
11	1,80	20,11	20,11	99,37	0,14	0,0000	0,00	0,000
12	1,98	20,11	20,11	-102,53	-1,78	0,0000	0,00	0,000
13	2,16	20,11	20,11	-105,74	-4,06	0,0000	0,00	0,000
14	2,34	20,11	20,11	-109,00	-6,75	0,0000	0,00	0,000
15	2,52	20,11	20,11	-112,30	-9,87	0,0000	0,00	0,000
16	2,70	20,11	20,11	-115,65	-13,47	0,0000	0,00	0,000
17	2,88	20,11	20,11	-119,05	-17,56	0,0000	0,00	0,000
18	3,06	20,11	20,11	-122,49	-22,18	0,0000	0,00	0,000
19	3,24	20,11	20,11	-125,99	-27,37	0,0000	0,00	0,000
20	3,42	20,11	20,11	-129,53	-33,16	0,0000	0,00	0,000
21	3,60	20,11	20,11	-133,12	-39,57	0,0000	0,00	0,000

#### Verifica fessurazione fondazione

$\mathbf{N}^{\circ}$	Y	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{ ext{pf}}$	M	$\epsilon_{\mathrm{m}}$	$S_{\mathbf{m}}$	w
1	-1,30	20,11	20,11	-132,66	0,00	0,0000	0,00	0,000
2	-1,22	20,11	20,11	132,66	0,20	0,0000	0,00	0,000
3	-1,14	20,11	20,11	132,66	0,80	0,0000	0,00	0,000
4	-1,06	20,11	20,11	132,66	1,80	0,0000	0,00	0,000
5	-0,98	20,11	20,11	132,66	3,20	0,0000	0,00	0,000



		ino scatolare N elazione di calco		075 COMN		CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900002	REV.	FOGLIO 144 di 169
6	-0,90	20,11	20,11	132,66	4,98	0,0000	0,00	0,0	00
7	-0,82	20,11	20,11	132,66	7,16	0,0000	0,00	0,0	00
8	-0,74	20,11	20,11	132,66	9,72	0,0000	0,00	0,0	00
9	-0,66	20,11	20,11	132,66	12,67	0,0000	0,00	0,0	00
10	-0,58	20,11	20,11	132,66	16,00	0,0000	0,00	0,0	00
11	-0,50	20,11	20,11	132,66	19,70	0,0000	0,00	0,0	00
12	0,20	20,11	20,11	-132,66	-17,94	0,0000	0,00	0,0	00
13	0,35	20,11	20,11	-132,66	-15,23	0,0000	0,00	0,0	00
14	0,50	20,11	20,11	-132,66	-12,62	0,0000	0,00	0,0	00
15	0,65	20,11	20,11	-132,66	-10,13	0,0000	0,00	0,0	00
16	0,80	20,11	20,11	-132,66	-7,79	0,0000	0,00	0,0	00
17	0,95	20,11	20,11	-132,66	-5,60	0,0000	0,00	0,0	00
18	1,10	20,11	20,11	-132,66	-3,64	0,0000	0,00	0,0	00
19	1,25	20,11	20,11	-132,66	-2,07	0,0000	0,00	0,0	00
20	1,40	20,11	20,11	-132,66	-0,93	0,0000	0,00	0,0	00
21	1,55	20,11	20,11	-132,66	-0,24	0,0000	0,00	0,0	00
22	1,70	20,11	20,11	-132,66	0,00	0,0000	0,00	0,0	00

### Verifica fessurazione mensola di monte

N°	Y	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{ ext{pf}}$	M	$\boldsymbol{\epsilon}_{\mathrm{m}}$	$S_{\mathbf{m}}$	w
1	0,00	20,11	20,11	-70,40	-6,13	0,0000	0,00	0,000
2	0,10	20,11	20,11	-70,40	-4,96	0,0000	0,00	0,000
3	0,20	20,11	20,11	-70,40	-3,92	0,0000	0,00	0,000
4	0,30	20,11	20,11	-70,40	-3,00	0,0000	0,00	0,000
5	0,40	20,11	20,11	-70,40	-2,21	0,0000	0,00	0,000
6	0,50	20,11	20,11	-70,40	-1,53	0,0000	0,00	0,000
7	0,50	20,11	20,11	-70,40	-1,53	0,0000	0,00	0,000
8	0,60	20,11	20,11	-70,40	-0,98	0,0000	0,00	0,000
9	0,70	20,11	20,11	-70,40	-0,55	0,0000	0,00	0,000
10	0,80	20,11	20,11	-70,40	-0,25	0,0000	0,00	0,000
11	0,90	20,11	20,11	-70,40	-0,06	0,0000	0,00	0,000



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 145 di 169

12 1,00 20,11 20,11 -70,40 0,00 0,000 0,000 0,000



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 146 di 169

### Sollecitazioni paramento

#### Combinazione n° 17

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

Nr.	Y	N	M	T
1	0,00	0,0000	0,0000	0,0000
2	0,18	14,4872	-6,1183	0,0900
3	0,36	16,7603	-6,0635	0,3599
4	0,54	19,0777	-5,9325	0,8097
5	0,72	21,4396	-5,6925	1,4395
6	0,90	23,8457	-5,3109	2,2492
7	1,08	26,2963	-4,7552	3,2388
8	1,26	28,7912	-3,9904	4,4713
9	1,44	31,3304	-2,9466	6,2308
10	1,62	33,9141	-1,5280	8,4387
11	1,80	36,5421	0,3249	10,9037
12	1,98	39,2144	2,6558	13,5990
13	2,16	41,9312	5,5054	16,5138
14	2,34	44,6923	8,9125	19,6399
15	2,52	47,4977	12,9149	22,9713
16	2,70	50,3475	17,5493	26,5034
17	2,88	53,2417	22,8518	30,2324
18	3,06	56,1803	28,8576	34,1556
19	3,24	59,1632	35,6019	38,2705
20	3,42	62,1905	43,1191	42,5754
21	3,60	65,2621	51,4421	47,0389



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900002 A 147 di 169

### Sollecitazioni fondazione di valle

#### Combinazione nº 17

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ m)\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ monte\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ valle$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, espresso in kNm

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

Nr.	X	M	T
1	0,00	0,0000	0,0000
2	0,08	0,2884	7,1889
3	0,16	1,1467	14,2457
4	0,24	2,5642	21,1705
5	0,32	4,5305	27,9632
6	0,40	7,0348	34,6239
7	0,48	10,0668	41,1525
8	0,56	13,6157	47,5490
9	0,64	17,6711	53,8135
10	0,72	22,2223	59,9459
11	0,80	27,2589	65,9463

### Sollecitazioni fondazione di monte

Combinazione n° 17



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 148 di 169

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  $\ensuremath{kNm}$ 

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

Nr.	X	M	T
1	0,00	0,0000	0,000
2	0,15	-0,6594	-8,7143
3	0,30	-2,5911	-16,9643
4	0,45	-5,7254	-24,7500
5	0,60	-9,9929	-32,0715
6	0,75	-15,2886	-37,4911
7	0,90	-21,0657	-39,4590
8	1,05	-27,1031	-40,9627
9	1,20	-33,3313	-42,0020
10	1,35	-39,6805	-42,5771
11	1,50	-46,0812	-42,6879

### Sollecitazioni mensola di contrappeso

### Combinazione n° 17

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ [m])\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ menso\ la\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ la\ positiva\ verso\ valle\ la\ positiva\ verso\ valle\ positiva\ positiva\ verso\ valle\ positiva\ positi$ 

Momento positivo se tende le fibre inferiori, epresso in  $\left[kNm\right]$ 

Taglio positivo se diretto verso il basso, epresso in [kN]

Sforzo Normale positivo se di compressione, epresso in [kN]

Nr.	X	M	T	${f N}$
1	0,00	6,1293	12,2585	0,0000
2	0,10	4,9647	11,0327	0,0000



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
(prog. ferroviaria): Relazione di calcolo	LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	149 di 169

3	0,20	3,9227	9,8068	0,0000
4	0,30	3,0033	8,5810	0,0000
5	0,40	2,2065	7,3551	0,0000
6	0,50	1,5323	6,1293	0,0000
7	0,50	1,5323	6,1293	0,0000
8	0,60	0,9807	4,9034	0,0000
9	0,70	0,5516	3,6776	0,0000
10	0,80	0,2452	2,4517	0,0000
11	0,90	0,0613	1,2259	0,0000
12	1,00	0,0000	0,0000	0,0000

### Armature e tensioni nei materiali del muro

#### Combinazione n° 17

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]

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in } [cmq] \\$ 

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

σ<sub>c</sub> tensione nel calcestruzzo espressa in [MPa]

 $\tau_c \qquad \qquad tensione \ tangenziale \ nel \ calcestruzzo \ espressa \ in \ [MPa]$ 

 $\sigma_{fs}$  tensione nell'armatura disposta sul lembo di monte in [MPa]

σ<sub>fi</sub> tensione nell'armatura disposta sul lembo di valle in [MPa]

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$ au_{\mathrm{c}}$	$\sigma_{\rm fs}$	$\sigma_{\rm fi}$
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000
2	0,18	100, 51	20,11	20,11	0,179	0,000	-2,278	3,856
3	0,36	100, 52	20,11	20,11	0,173	0,001	-2,235	3,250
4	0,54	100, 53	20,11	20,11	0,164	0,002	-2,162	2,609



	GRUPPO FERRO									
		nino scatolare delazione di cald		18+075	COMMESSA LI02	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900002	REV.	FOGLIO 150 di 169
5	0,72	100, 54	20,11	20,11	0,153	0,003	-2,048	1,933		
6	0,90	100, 55	20,11	20,11	0,139	0,005	-1,890	1,250		
7	1,08	100, 56	20,11	20,11	0,122	0,007	-1,695	0,628		
8	1,26	100, 57	20,11	20,11	0,106	0,010	-1,490	0,150		
9	1,44	100, 58	20,11	20,11	0,091	0,013	-1,298	-0,169		
10	1,62	100, 59	20,11	20,11	0,073	0,018	-1,066	-0,498		
11	1,80	100, 60	20,11	20,11	0,060	0,022	-0,771	-0,888		
12	1,98	100, 61	20,11	20,11	0,093	0,028	-0,411	-1,342		
13	2,16	100, 62	20,11	20,11	0,131	0,033	0,027	-1,866		
14	2,34	100, 63	20,11	20,11	0,185	0,038	0,950	-2,589		
15	2,52	100, 64	20,11	20,11	0,257	0,044	2,744	-3,534		
16	2,70	100, 65	20,11	20,11	0,341	0,050	5,355	-4,616		
17	2,88	100, 66	20,11	20,11	0,434	0,056	8,621	-5,792		
18	3,06	100, 67	20,11	20,11	0,534	0,063	12,445	-7,052		
19	3,24	100, 68	20,11	20,11	0,641	0,069	16,781	-8,399		
20	3,42	100, 69	20,11	20,11	0,755	0,076	21,609	-9,833		
21	3,60	100, 70	20,11	20,11	0,877	0,082	26,920	-11,358		



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN7900002 A 151 di 169

### Armature e tensioni nei materiali della mensola di contrappeso

#### Combinazione n° 17

L'ascissa X, espressa in [m], è considerata positiva verso valle con origine in corrispondenza dell'estremo libero della mensola

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]

A<sub>fs</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in [cmq]

 $\sigma_c$  tensione nel calcestruzzo espressa in [MPa]

 $\tau_c \qquad \qquad \text{tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [MPa]}$ 

 $\sigma_{\rm fi}$  tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore in [MPa]

 $\sigma_{fs}$  tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore in [MPa]

Nr.	X	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$ au_{ m c}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,168	0,031	7,059	-1,905
2	0,10	100, 50	20,11	20,11	0,136	0,028	5,718	-1,543
3	0,20	100, 50	20,11	20,11	0,107	0,025	4,518	-1,219
4	0,30	100, 50	20,11	20,11	0,082	0,021	3,459	-0,934
5	0,40	100, 50	20,11	20,11	0,060	0,018	2,541	-0,686
6	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,042	0,015	1,765	-0,476
7	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,042	0,015	1,765	-0,476
8	0,60	100, 50	20,11	20,11	0,027	0,012	1,129	-0,305
9	0,70	100, 50	20,11	20,11	0,015	0,009	0,635	-0,171
10	0,80	100, 50	20,11	20,11	0,007	0,006	0,282	-0,076
11	0,90	100, 50	20,11	20,11	0,002	0,003	0,071	-0,019
12	1,00	100, 50	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 152 di 169

### Armature e tensioni nei materiali della fondazione

#### Combinazione n° 17

#### Simbologia adottata

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

 $A_{\rm fi} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]} \\$ 

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in } [cmq] \\$ 

σ<sub>c</sub> tensione nel calcestruzzo espressa in [MPa]

 $\tau_c \qquad \qquad \text{tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [MPa]}$ 

 $\sigma_{\rm fi}$  tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore in [MPa]

 $\sigma_{fs}$  tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore in [MPa]

#### Fondazione di valle

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

Nr.	X	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$ au_{ m c}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000
2	0,08	100, 70	20,11	20,11	0,005	0,013	0,230	-0,055
3	0,16	100, 70	20,11	20,11	0,018	0,025	0,914	-0,219
4	0,24	100, 70	20,11	20,11	0,041	0,037	2,044	-0,490
5	0,32	100, 70	20,11	20,11	0,072	0,049	3,612	-0,867
6	0,40	100, 70	20,11	20,11	0,111	0,061	5,609	-1,346
7	0,48	100, 70	20,11	20,11	0,159	0,072	8,026	-1,926
8	0,56	100, 70	20,11	20,11	0,216	0,083	10,855	-2,604
9	0,64	100, 70	20,11	20,11	0,280	0,094	14,089	-3,380
10	0,72	100, 70	20,11	20,11	0,352	0,105	17,717	-4,251
11	0,80	100, 70	20,11	20,11	0,432	0,116	21,733	-5,214



IN79(Nl05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 153 di 169

#### Fondazione di monte

 $(L'ascissa\ X,\ espressa\ in\ [m],\ \grave{e}\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ monte)$ 

Nr.	X	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$ au_{\mathrm{c}}$	σfi	$\sigma_{\rm fs}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000
2	0,15	100, 70	20,11	20,11	0,010	-0,015	-0,126	0,526
3	0,30	100, 70	20,11	20,11	0,041	-0,030	-0,496	2,066
4	0,45	100, 70	20,11	20,11	0,091	-0,043	-1,095	4,565
5	0,60	100, 70	20,11	20,11	0,158	-0,056	-1,911	7,967
6	0,75	100, 70	20,11	20,11	0,242	-0,066	-2,924	12,189
7	0,90	100, 70	20,11	20,11	0,334	-0,069	-4,029	16,795
8	1,05	100, 70	20,11	20,11	0,429	-0,072	-5,184	21,609
9	1,20	100, 70	20,11	20,11	0,528	-0,074	-6,375	26,574
10	1,35	100, 70	20,11	20,11	0,629	-0,075	-7,590	31,636
11	1,50	100, 70	20,11	20,11	0,730	-0,075	-8,814	36,739

### Verifiche a fessurazione

#### Combinazione nº 17

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

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in } [cmq] \\$ 

 $A_{fi} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]} \\$ 

 $M_{pf} \hspace{1cm} Momento \ di \ prima \ fessurazione \ espressa \ in \ [kNm]$ 

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

 $\epsilon_m \qquad \qquad deformazione\ media\ espressa\ in\ [\%]$ 

s<sub>m</sub> Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

### Verifica fessurazione paramento



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 154 di 169

<b>N</b> °	Y	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{ ext{pf}}$	M	ε <sub>m</sub>	$S_{\mathbf{m}}$	w
1	0,00	20,11	20,11	-70,40	0,00	0,0000	0,00	0,000
2	0,18	20,11	20,11	73,08	6,12	0,0000	0,00	0,000
3	0,36	20,11	20,11	75,81	6,06	0,0000	0,00	0,000
4	0,54	20,11	20,11	78,59	5,93	0,0000	0,00	0,000
5	0,72	20,11	20,11	81,42	5,69	0,0000	0,00	0,000
6	0,90	20,11	20,11	84,29	5,31	0,0000	0,00	0,000
7	1,08	20,11	20,11	87,21	4,76	0,0000	0,00	0,000
8	1,26	20,11	20,11	90,18	3,99	0,0000	0,00	0,000
9	1,44	20,11	20,11	93,20	2,95	0,0000	0,00	0,000
10	1,62	20,11	20,11	96,26	1,53	0,0000	0,00	0,000
11	1,80	20,11	20,11	-99,37	-0,32	0,0000	0,00	0,000
12	1,98	20,11	20,11	-102,53	-2,66	0,0000	0,00	0,000
13	2,16	20,11	20,11	-105,74	-5,51	0,0000	0,00	0,000
14	2,34	20,11	20,11	-109,00	-8,91	0,0000	0,00	0,000
15	2,52	20,11	20,11	-112,30	-12,91	0,0000	0,00	0,000
16	2,70	20,11	20,11	-115,65	-17,55	0,0000	0,00	0,000
17	2,88	20,11	20,11	-119,05	-22,85	0,0000	0,00	0,000
18	3,06	20,11	20,11	-122,49	-28,86	0,0000	0,00	0,000
19	3,24	20,11	20,11	-125,99	-35,60	0,0000	0,00	0,000
20	3,42	20,11	20,11	-129,53	-43,12	0,0000	0,00	0,000
21	3,60	20,11	20,11	-133,12	-51,44	0,0000	0,00	0,000

#### Verifica fessurazione fondazione

$\mathbf{N}^{\circ}$	Y	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{ ext{pf}}$	M	$\epsilon_{\mathrm{m}}$	$S_{\mathbf{m}}$	w
1	-1,30	20,11	20,11	-132,66	0,00	0,0000	0,00	0,000
2	-1,22	20,11	20,11	132,66	0,29	0,0000	0,00	0,000
3	-1,14	20,11	20,11	132,66	1,15	0,0000	0,00	0,000
4	-1,06	20,11	20,11	132,66	2,56	0,0000	0,00	0,000
5	-0,98	20,11	20,11	132,66	4,53	0,0000	0,00	0,000



	IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo				DESSA LOTTO 02 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900002	REV.	FOGLIO 155 di 169
6	-0,90	20,11	20,11	132,66	7,03	0,0000	0,00	0,0	00
7	-0,82	20,11	20,11	132,66	10,07	0,0000	0,00	0,0	00
8	-0,74	20,11	20,11	132,66	13,62	0,0000	0,00	0,0	00
9	-0,66	20,11	20,11	132,66	17,67	0,0000	0,00	0,0	00
10	-0,58	20,11	20,11	132,66	22,22	0,0000	0,00	0,0	00
11	-0,50	20,11	20,11	132,66	27,26	0,0000	0,00	0,0	00
12	0,20	20,11	20,11	-132,66	-46,08	0,0000	0,00	0,0	00
13	0,35	20,11	20,11	-132,66	-39,68	0,0000	0,00	0,0	00
14	0,50	20,11	20,11	-132,66	-33,33	0,0000	0,00	0,0	00
15	0,65	20,11	20,11	-132,66	-27,10	0,0000	0,00	0,0	00
16	0,80	20,11	20,11	-132,66	-21,07	0,0000	0,00	0,0	00
17	0,95	20,11	20,11	-132,66	-15,29	0,0000	0,00	0,0	00
18	1,10	20,11	20,11	-132,66	-9,99	0,0000	0,00	0,0	00
19	1,25	20,11	20,11	-132,66	-5,73	0,0000	0,00	0,0	00
20	1,40	20,11	20,11	-132,66	-2,59	0,0000	0,00	0,0	00
21	1,55	20,11	20,11	-132,66	-0,66	0,0000	0,00	0,0	00
22	1,70	20,11	20,11	-132,66	0,00	0,0000	0,00	0,0	00

### Verifica fessurazione mensola di monte

$\mathbf{N}^{\circ}$	Y	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{pf}}$	M	$\epsilon_{\mathrm{m}}$	Sm	w
1	0,00	20,11	20,11	-70,40	-6,13	0,0000	0,00	0,000
2	0,10	20,11	20,11	-70,40	-4,96	0,0000	0,00	0,000
3	0,20	20,11	20,11	-70,40	-3,92	0,0000	0,00	0,000
4	0,30	20,11	20,11	-70,40	-3,00	0,0000	0,00	0,000
5	0,40	20,11	20,11	-70,40	-2,21	0,0000	0,00	0,000
6	0,50	20,11	20,11	-70,40	-1,53	0,0000	0,00	0,000
7	0,50	20,11	20,11	-70,40	-1,53	0,0000	0,00	0,000
8	0,60	20,11	20,11	-70,40	-0,98	0,0000	0,00	0,000
9	0,70	20,11	20,11	-70,40	-0,55	0,0000	0,00	0,000
10	0,80	20,11	20,11	-70,40	-0,25	0,0000	0,00	0,000
11	0,90	20,11	20,11	-70,40	-0,06	0,0000	0,00	0,000



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 156 di 169

12 1,00 20,11 20,11 -70,40 0,00 0,000 0,000 0,000



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN7900002 A 157 di 169

### Inviluppo Sollecitazioni 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	14,4872	14,4872	-6,1166	93,8834	0,1170	100,1170
3	0,36	16,7603	16,7603	-6,0506	93,9494	0,4678	100,4678
4	0,54	19,0777	19,0777	-5,8888	94,1112	1,0526	101,0526
5	0,72	21,4396	21,4396	-5,5888	94,4112	1,8713	101,8713
6	0,90	23,8457	23,8457	-5,1085	94,8915	2,9239	102,9239
7	1,08	26,2963	26,2963	-4,4054	95,5946	4,2104	104,2104
8	1,26	28,7912	28,7912	-3,4339	96,5628	5,8224	105,7309
9	1,44	31,3304	31,3304	-2,0981	97,8384	7,9917	107,4852
10	1,62	33,9141	33,9141	-0,2699	99,4637	9,9115	109,4735
11	1,80	36,5421	36,5421	2,1258	101,4812	12,0359	111,6957
12	1,98	39,2144	39,2144	4,7286	103,9330	14,3651	114,1518
13	2,16	41,9312	41,9312	7,6819	106,8615	16,8988	116,8418
14	2,34	44,6923	44,6923	11,1235	110,3091	19,6372	119,7657
15	2,52	47,4977	47,4977	15,0904	114,3180	22,5802	122,9235
16	2,70	50,3475	50,3475	19,6197	118,9307	25,7278	126,3153
17	2,88	53,2417	53,2417	24,7485	124,1894	29,0801	129,9409
18	3,06	56,1803	56,1803	30,5139	130,1365	32,6371	133,8005
19	3,24	59,1632	59,1632	36,9528	136,8142	36,3986	137,8940
20	3,42	62,1905	62,1905	44,1023	144,2650	40,3648	142,2214
21	3,60	65,2621	65,2621	51,9980	152,5294	44,5035	146,7453



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN7900002 A 158 di 169

#### 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	14,4872	14,4872	-6,1183	-6,1183	0,0900	0,0900
3	0,36	16,7603	16,7603	-6,0635	-6,0635	0,3599	0,3599
4	0,54	19,0777	19,0777	-5,9325	-5,9325	0,8097	0,8097
5	0,72	21,4396	21,4396	-5,6925	-5,6925	1,4395	1,4395
6	0,90	23,8457	23,8457	-5,3109	-5,3109	2,2492	2,2492
7	1,08	26,2963	26,2963	-4,7552	-4,7552	3,2388	3,2388
8	1,26	28,7912	28,7912	-3,9926	-3,9904	4,4084	4,4713
9	1,44	31,3304	31,3304	-2,9907	-2,9466	5,7579	6,2308
10	1,62	33,9141	33,9141	-1,7168	-1,5280	7,2873	8,4387
11	1,80	36,5421	36,5421	-0,1382	0,3249	8,9967	10,9037
12	1,98	39,2144	39,2144	1,7775	2,6558	10,8860	13,5990
13	2,16	41,9312	41,9312	4,0632	5,5054	12,9552	16,5138
14	2,34	44,6923	44,6923	6,7512	8,9125	15,2044	19,6399
15	2,52	47,4977	47,4977	9,8744	12,9149	17,6335	22,9713
16	2,70	50,3475	50,3475	13,4652	17,5493	20,2425	26,5034
17	2,88	53,2417	53,2417	17,5563	22,8518	23,0315	30,2324
18	3,06	56,1803	56,1803	22,1803	28,8576	26,0004	34,1556
19	3,24	59,1632	59,1632	27,3699	35,6019	29,1492	38,2705
20	3,42	62,1905	62,1905	33,1575	43,1191	32,4780	42,5754
21	3,60	65,2621	65,2621	39,5745	51,4421	35,9579	47,0389

Inviluppo Sollecitazioni fondazione di valle



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 159 di 169

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	0,08	-0,0549	0,5625	-1,3730	13,9679
3	0,16	-0,2197	2,2199	-2,7459	27,3728
4	0,24	-0,4943	4,9271	-4,1189	40,2146
5	0,32	-0,8787	8,6392	-5,4918	52,4933
6	0,40	-1,3730	13,3110	-6,8648	64,2089
7	0,48	-1,9771	18,8976	-8,2377	75,3615
8	0,56	-2,6910	25,3538	-9,6107	85,9511
9	0,64	-3,5148	32,6347	-10,9836	95,9775
10	0,72	-4,4484	40,6952	-12,3566	105,4409
11	0,80	-5,4918	49,4903	-13,7295	114,3412

#### Inviluppo combinazioni SLE

Nr.	X	Mmin	Mmax	Tmin	Tmax
1	0,00	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
2	0,08	0,2011	0,2884	5,0215	7,1889
3	0,16	0,8025	1,1467	10,0092	14,2457
4	0,24	1,8017	2,5642	14,9631	21,1705
5	0,32	3,1957	4,5305	19,8831	27,9632
6	0,40	4,9821	7,0348	24,7693	34,6239
7	0,48	7,1579	10,0668	29,6217	41,1525
8	0,56	9,7206	13,6157	34,4403	47,5490
9	0,64	12,6675	17,6711	39,2250	53,8135
10	0,72	15,9957	22,2223	43,9759	59,9459
11	0,80	19,7027	27,2589	48,6930	65,9463



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN7900002 A 160 di 169

### 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	0,15	-1,1934	-0,5469	-15,9123	-7,1933
3	0,30	-4,7737	-2,1284	-31,8246	-13,7939
4	0,45	-10,7408	-4,6554	-47,7369	-19,8018
5	0,60	-19,0947	-8,0393	-63,6491	-25,2169
6	0,75	-29,8209	-12,1796	-78,9596	-29,5764
7	0,90	-42,7193	-16,8338	-93,0194	-32,3811
8	1,05	-57,7267	-21,8643	-107,0792	-34,5930
9	1,20	-74,8431	-27,1821	-121,1390	-36,2123
10	1,35	-94,0684	-32,6983	-135,1988	-37,2388
11	1,50	-115,4027	-38,3241	-149,2586	-37,6725

#### Inviluppo combinazioni SLE

Nr.	X	Mmin	Mmax	Tmin	Tmax
1	0,00	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
2	0,15	-0,6594	-0,2365	-8,7143	-3,1330
3	0,30	-2,5911	-0,9339	-16,9643	-6,1470



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075	COMMESSA	LOTTO
(prog. ferroviaria): Relazione di calcolo	1 102	02D78

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900002	Α	161 di 169

4	0,45	-5,7254	-2,0746	-24,7500	-9,0422
5	0,60	-9,9929	-3,6406	-32,0715	-11,8184
6	0,75	-15,2886	-5,6029	-37,4911	-14,0127
7	0,90	-21,0657	-7,7898	-39,4590	-15,1261
8	1,05	-27,1031	-10,1348	-40,9627	-16,1205
9	1,20	-33,3313	-12,6200	-42,0020	-16,9960
10	1,35	-39,6805	-15,2276	-42,5771	-17,7526
11	1,50	-46,0812	-17,9398	-42,6879	-18,3902

### Inviluppo sollecitazioni mensola di contrappeso

 $L'ascissa\ X(espressa\ in\ [m])\ \grave{e}\ considerata\ positiva\ verso\ valle\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ mensola$ 

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

Taglio positivo se diretto verso il basso, epresso in [kN]

Sforzo Normale positivo se di compressione, epresso in [kN]

Nr. X M T N

Inviluppo combinazioni SLU

Nr.	X	Nmin	Nmax	Mmin	Mmax	Tmin	Tmax
0	0,00	0,0000	100,0000	-93,8707	6,1293	12,2585	12,2585
1	0,10	0,0000	100,0000	-95,0353	4,9647	11,0327	11,0327
2	0,20	0,0000	100,0000	-96,0773	3,9227	9,8068	9,8068
3	0,30	0,0000	100,0000	-96,9967	3,0033	8,5810	8,5810
4	0,40	0,0000	100,0000	-97,7935	2,2065	7,3551	7,3551
5	0,50	0,0000	100,0000	-98,4677	1,5323	6,1293	6,1293
6	0,50	0,0000	0,000	1,5323	1,5323	6,1293	6,1293



	GRUPPO FE	KKOVIE DELLO STA	IO HALIANE							
		ombino scatolar a): Relazione di c	re NV14B km 1 calcolo	8+075	COMMESSA LI02	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900002	REV.	FOGLIO 162 di 169
7	0,60	0,0000	0,0000	0,9807	0,9	9807	4,9034	4,9034		
8	0,70	0,0000	0,0000	0,5516	0,5	5516	3,6776	3,6776		
9	0,80	0,0000	0,0000	0,2452	0,3	2452	2,4517	2,4517		
10	0,90	0,0000	0,0000	0,0613	0,0	0613	1,2259	1,2259		
11	1,00	0,0000	0,0000	0,0000	0,0	0000	0,0000	0,0000		
Invilu	ppo combina	azioni SLE								
Nr.	X	Nmin	Nmax	Mmin	M	max	Tmin	Tmax		
0	0,00	0,0000	0,0000	6,1293	6,	1293	12,2585	12,2585		
1	0,10	0,0000	0,0000	4,9647	4,9	9647	11,0327	11,0327		
2	0,20	0,0000	0,0000	3,9227	3,9	9227	9,8068	9,8068		
3	0,30	0,0000	0,0000	3,0033	3,0	0033	8,5810	8,5810		
4	0,40	0,0000	0,0000	2,2065	2,	2065	7,3551	7,3551		
5	0,50	0,0000	0,0000	1,5323	1,	5323	6,1293	6,1293		
6	0,50	0,0000	0,0000	1,5323	1,	5323	6,1293	6,1293		
7	0,60	0,0000	0,0000	0,9807	0,9	9807	4,9034	4,9034		
8	0,70	0,0000	0,0000	0,5516	0,5	5516	3,6776	3,6776		
9	0,80	0,0000	0,0000	0,2452	0,	2452	2,4517	2,4517		
10	0,90	0,0000	0,0000	0,0613	0,0	0613	1,2259	1,2259		
11	1,00	0,0000	0,0000	0,0000	0,0	0000	0,0000	0,0000		

### Inviluppo armature e tensioni nei materiali del muro

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]

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in } [cmq] \\$ 

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

σ<sub>c</sub> tensione nel calcestruzzo espressa in [MPa]

τ<sub>c</sub> tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [MPa]

 $\sigma_{fs}$  tensione nell'armatura disposta sul lembo di monte in [MPa]

 $\sigma_{fi}$  tensione nell'armatura disposta sul lembo di valle in [MPa]



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 163 di 169

 $N_u$  sforzo normale ultimo espresso in [kN]

 $M_u \qquad \quad momento \ ultimo \ espresso \ in \ [kNm]$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

VRsd Aliquota di taglio assorbito dall'armatura, espresso in [kN]

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

#### Inviluppo SLU

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$M_{\rm u}$	CS	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	206,53		
2	0,18	100, 51	20,11	20,11	57,09	-369,95	3,94	210,64		
3	0,36	100, 52	20,11	20,11	67,86	-380,38	4,05	213,01		
4	0,54	100, 53	20,11	20,11	79,27	-391,04	4,16	215,37		
5	0,72	100, 54	20,11	20,11	91,28	-401,95	4,26	217,73		
6	0,90	100, 55	20,11	20,11	103,80	-413,08	4,35	220,07		
7	1,08	100, 56	20,11	20,11	116,75	-424,43	4,44	222,41		
8	1,26	100, 57	20,11	20,11	129,99	-435,96	4,51	224,74		
9	1,44	100, 58	20,11	20,11	143,35	333,92	4,58	227,06		
10	1,62	100, 59	20,11	20,11	156,65	-33,54	4,62	229,37		
11	1,80	100, 60	20,11	20,11	169,70	-457,61	4,64	231,67		
12	1,98	100, 61	20,11	20,11	182,29	-483,14	4,65	233,97		
13	2,16	100, 62	20,11	20,11	194,20	-494,92	4,63	236,27		
14	2,34	100, 63	20,11	20,11	205,24	-506,58	4,59	238,55		
15	2,52	100, 64	20,11	20,11	215,25	-518,06	4,53	240,83		
16	2,70	100, 65	20,11	20,11	224,07	-529,30	4,45	243,11		
17	2,88	100, 66	20,11	20,11	231,62	-540,27	4,35	245,38		
18	3,06	100, 67	20,11	20,11	237,83	-550,92	4,23	247,65		
19	3,24	100, 68	20,11	20,11	242,70	-561,24	4,10	249,91		
20	3,42	100, 69	20,11	20,11	246,24	-571,21	3,96	252,16		
21	3,60	100, 70	20,11	20,11	248,52	-580,84	3,81	254,42		
Invilup	oo SLE									



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 164 di 169

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	τε	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	σ <sub>fi</sub>
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000
2	0,18	100, 51	20,11	20,11	0,179	0,000	-2,278	3,856
3	0,36	100, 52	20,11	20,11	0,173	0,001	-2,235	3,250
4	0,54	100, 53	20,11	20,11	0,164	0,002	-2,162	2,609
5	0,72	100, 54	20,11	20,11	0,153	0,003	-2,048	1,933
6	0,90	100, 55	20,11	20,11	0,139	0,005	-1,890	1,250
7	1,08	100, 56	20,11	20,11	0,122	0,007	-1,695	0,628
8	1,26	100, 57	20,11	20,11	0,106	0,010	-1,490	0,151
9	1,44	100, 58	20,11	20,11	0,091	0,013	-1,306	-0,169
10	1,62	100, 59	20,11	20,11	0,076	0,018	-1,101	-0,498
11	1,80	100, 60	20,11	20,11	0,060	0,022	-0,854	-0,888
12	1,98	100, 61	20,11	20,11	0,093	0,028	-0,565	-1,342
13	2,16	100, 62	20,11	20,11	0,131	0,033	-0,231	-1,866
14	2,34	100, 63	20,11	20,11	0,185	0,038	0,950	-2,589
15	2,52	100, 64	20,11	20,11	0,257	0,044	2,744	-3,534
16	2,70	100, 65	20,11	20,11	0,341	0,050	5,355	-4,616
17	2,88	100, 66	20,11	20,11	0,434	0,056	8,621	-5,792
18	3,06	100, 67	20,11	20,11	0,534	0,063	12,445	-7,052
19	3,24	100, 68	20,11	20,11	0,641	0,069	16,781	-8,399
20	3,42	100, 69	20,11	20,11	0,755	0,076	21,609	-9,833
21	3,60	100, 70	20,11	20,11	0,877	0,082	26,920	-11,358



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 165 di 169

### Inviluppo armature e tensioni nei materiali della mensola di contrappeso

L'ascissa X, espressa in [m], è considerata positiva verso valle con origine in corrispondenza dell'estremo libero della mensola

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

A<sub>fi</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]

 $A_{fs} \hspace{1cm} \text{area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in } [cmq] \\$ 

σ<sub>c</sub> tensione nel calcestruzzo espressa in [MPa]

τ<sub>c</sub> tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [MPa]

σ<sub>fi</sub> tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore in [MPa]

σ<sub>fs</sub> tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore in [MPa]

 $N_u \qquad \qquad \text{sforzo normale ultimo espresso in } [kN]$ 

 $M_u \qquad \qquad momento \ ultimo \ espresso \ in \ [kNm]$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

VRsd Aliquota di taglio assorbito dall'armatura, espresso in [kN]

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

#### <u>Inviluppo SLU</u>

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_u$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	3,73	206,53		
2	0,10	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	3,68	206,53		
3	0,20	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	3,64	206,53		
4	0,30	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	3,61	206,53		
5	0,40	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	3,58	206,53		
6	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	3,55	206,53		
7	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	228,42	206,53		
8	0,60	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	356,90	206,53		
9	0,70	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	634,49	206,53		



8.	GRUPPO FERROV	/IE DELLO STATO	ITALIANE								
		ino scatolare elazione di calc		18+075	COMMESS LI02	SA LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL		JMENTO 900002	REV.	FOGLIO 166 di 169
10	0,80	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	1427,61	206,53			
11	0,90	100, 50	20,11	20,11	0,00	-350,01	5710,44	206,53			
12	1,00	100, 50	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	206,53			
Invilup	<u>po SLE</u>										
Nr.	X	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$ au_{ m c}$	<b>σ</b> fi	$\sigma_{\mathrm{fs}}$			
1	0,00	100, 50	20,11	20,11	0,168	0,031	7,059	-1,905			
2	0,10	100, 50	20,11	20,11	0,136	0,028	5,718	-1,543			
3	0,20	100, 50	20,11	20,11	0,107	0,025	4,518	-1,219			
4	0,30	100, 50	20,11	20,11	0,082	0,021	3,459	-0,934			
5	0,40	100, 50	20,11	20,11	0,060	0,018	2,541	-0,686			
6	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,042	0,015	1,765	-0,476			
7	0,50	100, 50	20,11	20,11	0,042	0,015	1,765	-0,476			
8	0,60	100, 50	20,11	20,11	0,027	0,012	1,129	-0,305			
9	0,70	100, 50	20,11	20,11	0,015	0,009	0,635	-0,171			
10	0,80	100, 50	20,11	20,11	0,007	0,006	0,282	-0,076			
11	0,90	100, 50	20,11	20,11	0,002	0,003	0,071	-0,019			
12	1,00	100, 50	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000			



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B km 18+075 (prog. ferroviaria): Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900002
 A
 167 di 169

### Inviluppo armature e tensioni nei materiali della fondazione

#### Simbologia adottata

B base della sezione espressa in [cm]

H altezza della sezione espressa in [cm]

 $A_{\rm fi}$  area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]

A<sub>fs</sub> area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in [cmq]

 $\sigma_c \qquad \qquad \text{tensione nel calcestruzzo espressa in [MPa]}$ 

 $\tau_{c} \hspace{1cm} \text{tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [MPa]} \hspace{1cm}$ 

 $\sigma_{fi} \hspace{1cm} \text{tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore in [MPa]} \\$ 

 $\sigma_{\!fs}$  tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore in [MPa]

 $N_u \qquad \qquad \text{sforzo normale ultimo espresso in } [kN]$ 

 $M_u \qquad \qquad momento \ ultimo \ espresso \ in \ [kNm]$ 

CS coefficiente sicurezza sezione

VRcd Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]

VRsd Aliquota di taglio assorbito dall'armatura, espresso in [kN]

VRd Resistenza al taglio, espresso in [kN]

#### Fondazione di valle

 $(L'ascissa\ X,\ espressa\ in\ [m],\ \grave{e}\ positiva\ verso\ monte\ con\ origine\ in\ corrispondenza\ dell'estremo\ libero\ della\ fondazione\ di\ valle)$ 

#### Inviluppo SLU

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$V_{Rd}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	244,82		
2	0,08	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	898,90	244,82		
3	0,16	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	227,77	244,82		
4	0,24	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	102,62	244,82		
5	0,32	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	58,53	244,82		
6	0,40	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	37,98	244,82		
7	0,48	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	26,76	244,82		



	GRUPPO FERRO	VIE DELLO STATO	ITALIANE							
		oino scatolare Relazione di calo		18+075	COMMES	SA LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUN	REV.	FOGLIO 168 di 169
8	0,56	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	19,94	244,82		
9	0,64	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	15,49	244,82		
10	0,72	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	12,42	244,82		
11	0,80	100, 70	20,11	20,11	0,00	505,61	10,22	244,82		
Invilupp	o SLE									
Nr.	X	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$	$\tau_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm fs}$		
12	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000		
13	0,08	100, 70	20,11	20,11	0,005	0,013	0,230	-0,055		
14	0,16	100, 70	20,11	20,11	0,018	0,025	0,914	-0,219		
15	0,24	100, 70	20,11	20,11	0,041	0,037	2,044	-0,490		
16	0,32	100, 70	20,11	20,11	0,072	0,049	3,612	-0,867		
17	0,40	100, 70	20,11	20,11	0,111	0,061	5,609	-1,346		
18	0,48	100, 70	20,11	20,11	0,159	0,072	8,026	-1,926		
19	0,56	100, 70	20,11	20,11	0,216	0,083	10,855	-2,604		
20	0,64	100, 70	20,11	20,11	0,280	0,094	14,089	-3,380		
21	0,72	100, 70	20,11	20,11	0,352	0,105	17,717	-4,251		
22	0,80	100, 70	20,11	20,11	0,432	0,116	21,733	-5,214		

#### Fondazione di monte

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

#### Inviluppo SLU

Nr.	Y	В, Н	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$N_u$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	CS	$V_{Rd}$	$V_{Rcd}$	$V_{Rsd}$
		,								
1	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,00	0,00	1000,00	244,82		
2	0,15	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	423,66	244,82		
3	0,30	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	105,92	244,82		
4	0,45	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	47,07	244,82		
5	0,60	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	26,48	244,82		
6	0,75	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	16,95	244,82		



I '	GRUPPO FERRO	VIE DELLO STATO	ITALIANE							
		oino scatolare Relazione di calo		18+075	COMME		CODIFICA CL	DOCUM	REV.	FOGLIO 169 di 169
7	0,90	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	11,84	244,82		
8	1,05	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	8,76	244,82		
9	1,20	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	6,76	244,82		
10	1,35	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	5,37	244,82		
11	1,50	100, 70	20,11	20,11	0,00	-505,61	4,38	244,82		
Invilupp	oo SLE									
Nr.	X	В, Н	$\mathbf{A_{fs}}$	<b>A</b>	_			_		
				$A_{fi}$	σ <sub>c</sub>	τ <sub>c</sub>	σ <sub>fi</sub>	$\sigma_{\mathrm{fs}}$		
12	0,00	100, 70	20,11	20,11	0,000	0,000	0,000	0,000		
13	0,15	100, 70	20,11	20,11	0,010	-0,015	-0,126	0,526		
14	0,30	100, 70	20,11	20,11	0,041	-0,030	-0,496	2,066		
15	0,45	100, 70	20,11	20,11	0,091	-0,043	-1,095	4,565		
16	0,60	100, 70	20,11	20,11	0,158	-0,056	-1,911	7,967		
17	0,75	100, 70	20,11	20,11	0,242	-0,066	-2,924	12,189		
18	0,90	100, 70	20,11	20,11	0,334	-0,069	-4,029	16,795		
19	1,05	100, 70	20,11	20,11	0,429	-0,072	-5,184	21,609		
20	1,20	100, 70	20,11	20,11	0,528	-0,074	-6,375	26,574		
21	1,35	100, 70	20,11	20,11	0,629	-0,075	-7,590	31,636		
22	1,50	100, 70	20,11	20,11	0,730	-0,075	-8,814	36,739		