COMMITTENTE



PROGETTAZIONE:



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

$\mathbf{H} \mathbf{O}$	<b>INFRAS</b>	TDIIT	TIIDE	GIID	
U.U.	INFRA	SIKUI	IUKE	อบบ	

#### PROGETTO DEFINITIVO

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

Nuove Viabilità – NI – Interferenze viarie ed idrauliche IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B Relazione di calcolo scatolare

							SCALA:
							-
COMMESSA	LOTTO FASE	ENTE	TIPO DOC.	OPERA/DISCIPLINA	PROGR.	REV	<i>'</i> .

L I 0 2 0 2 D 78 C L I N 7 9 0 0 0 1 A

Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	Autorizzato Data
		M.Tartaglia	Maggio	R.Oscurato	Maggio	B.M.Bianchi	Maggio	D. Tibertie
Α	EMISSIONE DEFINITIVA		2019	P	2019	13/2	2019	Maggio 2049
				40		1 /		R S. P. Williams ov. di N.
								green Programme of the
								Political Politi
								dine de
								č
File:LIC	)202D78CLIN7900001A.doc	;						n. Elab.:



 ${\sf IN79}({\sf NI05})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL

DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 2 di 130

#### **INDICE**

1.	GENERALITA'	
2.	SCOPO E CONTENUTI DEL DOCUMENTO	
3.	DESCRIZIONE DELL'OPERA NORMATIVA DI RIFERIMENTO	
4. 5.	CARATTERIZZAZIONE E MODELLAZIONE GEOTECNICA	
3.	CARATTERIZZAZIONE E MODELLAZIONE GEOTECNICA	
5.1	INTERAZIONE TERRENO-FONDAZIONE	8
6.	CARATTERISTICHE DEL SITO E DEFINIZIONE DELL'AZIONE SISMICA	
7.	MATERIALI	
8.	CRITERI DI VERIFICA DELLE OPERE	14
8.1	METODOLOGIA DI CALCOLO	14
8.2	AZIONI	15
	8.2.1 Peso proprio (cond. di carico 1)	15
	8.2.2 Permanenti (cond. di carico 2)	
	8.2.3 Spinta del terreno (cond. di carico 3/4)	
	8.2.4 Spinta in presenza di falda (cond. di carico 5)	
	8.2.5 Variazioni termiche della struttura (cond. di carico 9)	
	8.2.6 Ritiro e viscosità (cond. di carico 10)	
	8.2.7 Azioni variabili da traffico (Q1) (cond. di carico 8)	
	8.2.8 Azioni Sismiche (cond. di carico 6/7)	
8.3	APPROCCI PROGETTUALI E METODI DI VERIFICA	22
8.4	Combinazioni di carico	22
8.5	Carico limite di fondazioni dirette	23
9.	RISULTATI, ANALISI E VERIFICHE	25
9.1	Modello di Calcolo	25
9.2	SOLLECITAZIONI DI CALCOLO	26
9.3	Armature di progetto	28
9.4	Verifiche di resistenza e fessurazione	29
9.5	Verifiche geotecniche	30
10.	TABULATI DI CALCOLO	31



#### 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 al tombino scatolare IN79(NI05) previsto sulla viabilità NV14B al km 18+075 (prog. ferroviaria).

#### 3. DESCRIZIONE DELL'OPERA

Il sottovia è costituito da uno scatolare in c.a. di dimensioni interne 13.00m (larghezza) x 5.10m (altezza). Lo spessore strutturale per il traverso è di 1.20m, per la fondazione è di 1.30m e per i piedritti è pari a 1.20m. Lo spessore del terreno di ricoprimnto è 0.60m mentre la profondità del piano di posa delle fondazioni dal p.c è 7.5m.

Di seguitosi riportano alcune immagini rappresentative delle sezioni di imbocco. Per ulteriori dettagli si rimanda agli elaborati grafici di riferimento:

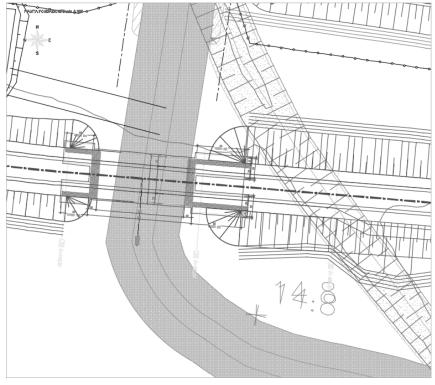


Figura 1 - Inquadramento planimetrico



### SEZIONE TRASVERSALE TIPO CORRENTE-Scala 1:50 (Tradio in seciology)

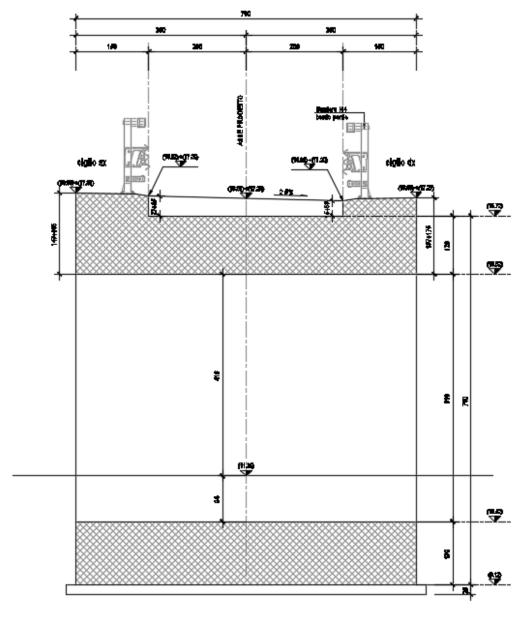


Figura 2 – Sezione trasversale tipo



#### SEZIONE LONGITUDINALE-Scala 1:100

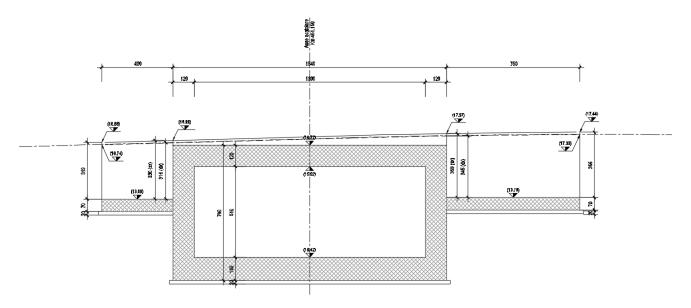


Figura 3 – Sezione Longitudinale



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN7900001 A 6 di 130

#### 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

LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 7 di 130

#### 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

 $Vs = 200 \div 300 \text{ m/s}$  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 ricoprimento, 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.

Mentre per il terreno di rinfianco si considera cautelativamente il terreno in sito assumendo c'=0 in virtù del rimaneggiamento a cui è sottoposto il terreno nelle operazioni di scavo e ritombamento.

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'	<i>c'</i>	$E_{\theta}$	kw
Теттепо	Litotipo	$(kN/m^3)$	(°)	(kPa)	(MPa)	(kPa/m)
Terreno di Ricoprimento	Terreno da rilevato stradale	19	35	0	100	-
Terreno di Rinfianco	Terreno in sito: bn2	19.5	36	0	300	0
Terreno di Fondazione	bn2	19.5	36	0	300	9621

Dove k<sub>w</sub> è la costante di sottofondo definita al paragrafo seguente.

#### 5.1 interazione terreno-fondazione

Per le analisi d'interazione struttura-terreno in direzione verticale, il coefficiente di sottofondo alla Winkler può essere determinato con la seguente relazione:

$$k_{w} = \frac{E}{(1 - v^{2}) \cdot B \cdot c_{t}}$$

dove:

E = modulo di deformazione elastico del terreno;

v = coefficiente di Poisson = 0.25;

B = larghezza della fondazione.

ct = fattore di forma, coefficiente adimensionale ottenuto dalla interpolazione dei valori dei coefficienti proposti dal Bowles, 1960 (vedasi tabella seguente).

Fondazione Rigida	ct				
- rettangolare con L/B≤10	$ct = 0.853 + 0.534 \ln(L/B)$				
- rettangolare con L/B>10	ct = 2 + 0.0089 (L/B)				
dove L é il lato maggiore della fondazione.					

Sulla base della geometria della fondazione e delle condizioni geotecniche locali verrà valutato il modulo di deformazione elastico per il calcolo del coefficienti di sottofondo.

In particolare il modulo di deformazione elastico potrà essere determinato dal modulo di deformazione elastico iniziale ( $E_0$ ) come  $E = E_0 / (5 \div 10)$ .

Di seguito si riportano, in forma tabellare, i risultati delle valutazioni effettuate per il caso in esame, sulla scorta del valore di progetto di **E** attribuito allo strato di Fondazione, avendo considerato una dimensione longitudinale della fondazione ritenuta potenzialmente collaboranti:

60000	
0.25	
15.4	
7	
0.43	
9621	KN/m3
	0.25 15.4 7 0.43



#### 6. 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.

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).

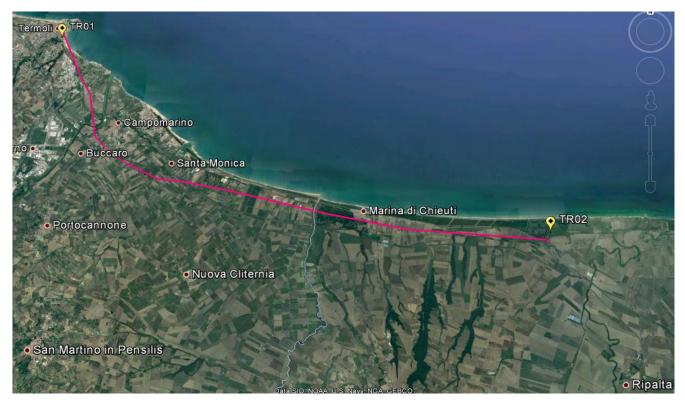


Figura 4 – Configurazione planimetrica tracciato

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:



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

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

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):

- a<sub>g</sub>: 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:

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

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

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

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);

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE		O TRATT	A FERROVIA	RIA TERMOLI - I OLI - RIPALTA	LESINA	
IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare	COMMESSA	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900001	REV.	FOGLIO 11 di 130

 $S_T$  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
TRO VII (CII )	100011
STATO LIMITE	SLV
CATEGORIA DI SOTTOSUOLO	В
CATEGORIA TOPOGRAFICA	T1
VITA NOMINALE $V_N$	75
CLASSE D'USO	C III
COEFFICIENTE D'USO $C_U$	1.5
VITA DI RIFERIMENTO $V_R$	112.5
$a_{\mathbf{g}}[\mathbf{g}]$	0.224
$F_{o}$	2.482
${\rm T_c}^*[s]$	0.352
$S_{\mathbf{S}}$	1.177
$C_{\mathbf{C}}$	1.355
$S_{\mathbf{T}}$	1

#### PARAMETRI DIPENDENTI

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

Tabella 1 – Parametri per la definizione dell'azione sismica di progetto.



FOGLIO

12 di 130

IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV.

LI02 02D78 CL IN7900001 A

#### 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 B)	$\sigma_c = 0.55 f_{ck} = 13.75 \text{ MPa}$ 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 <sub>yd</sub> ≥ 540 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 A)	$\sigma_{lim} = 0.75 \text{ f}_{yk} = 337.5 \text{ MPa}$
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 <sub>yk</sub> ≥ 275 MPa			
Tensione di rottura caratteristica	f <sub>tk</sub> ≥ 430 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;
- $\delta_f \le w_2 = 0.3 \ mm$  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

Tabella 4.1.III - DM 14.01.2008



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.

#### 8. CRITERI DI VERIFICA DELLE OPERE

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

#### 8.1 Metodologia di calcolo

Le analisi finalizzate al dimensionamento delle strutture sono state condotte con il programma di calcolo "SCAT - Analisi Strutture Scatolari- Versione 11.0" della Aztec Informatica srl, Casole Bruzio (CS).

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

A partire dal tipo di terreno, dalla geometria e dai sovraccarichi agenti il programma è in grado di conoscere tutti i carichi agenti sulla struttura per ogni combinazione di carico.

La struttura scatolare viene schematizzata come un telaio piano e viene risolta mediante il metodo degli elementi finiti (FEM). Più dettagliatamente il telaio viene discretizzato in una serie di elementi connessi fra di loro nei nodi. Il terreno di fondazione viene schematizzato con una serie di elementi molle non reagenti a trazione (modello di Winkler). L'area della singola molla è direttamente proporzionale alla costante di Winkler del terreno e all'area di influenza della molla stessa. A partire dalla matrice di rigidezza del singolo elemento, Ke, si assembla la matrice di rigidezza di tutta la struttura K. Tutti i carichi agenti sulla struttura vengono trasformati in carichi nodali (reazioni di incastro perfetto) ed inseriti nel vettore dei carichi nodali p. Indicando con u il vettore degli spostamenti nodali (incogniti), la relazione risolutiva può essere scritta nella forma

$$K u = p$$

Da questa equazione matriciale si ricavano gli spostamenti incogniti u

$$\mathbf{u} = \mathbf{K} \cdot \mathbf{I} \mathbf{p}$$

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

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

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

L'analisi che viene effettuata è un'analisi al passo per tener conto delle molle che devono essere eliminate (molle in trazione). L'analisi fornisce i risultati in termini di spostamenti. Dagli spostamenti si risale alle sollecitazioni nodali ed alle pressioni sul terreno.

Il calcolo degli scatolari viene eseguito secondo le seguenti fasi:

- Calcolo delle pressioni in calotta (per gli scatolari ricoperti da terreno);



- Calcolo della spinta del terreno;
- Calcolo delle sollecitazioni sugli elementi strutturali (fondazione, piedritti e traverso);
- Progetto delle armature e relative verifiche dei materiali.

L'analisi strutturale sotto le azioni sismiche è condotta con il metodo dell'analisi statica equivalente

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

#### 8.2 Azioni

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

CONDZIONI DI CARICO ELEMENTARI						
1	Peso Proprio					
2	Permanenti					
3	Spinta terreno sinistra					
4	Spinta terreno destra					
5	Spinta Falda					
6	Sisma sinistra					
7	Sisma destra					
8	Sovraccarico stradale					
9	Variazioni termiche della struttura					
10	Ritiro e viscosità					

Per quanto riguarda tuttavia le condizioni 5 e 7, proposte di default dal software di calcolo utilizzato, nel caso in esame non assumono significato.

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

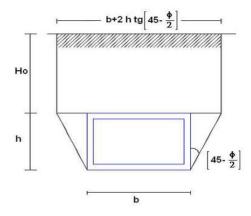
#### 8.2.1 Peso proprio (cond. di carico 1)

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



#### 8.2.2 Permanenti (cond. di carico 2)

Peso proprio del terreno di ricoprimento. Per la valutazione del carico permanente in copertura, si è fatto riferimento al metodo di Terzaghi secondo il quale, il carico sul traverso si manifesta come semplice peso di una massa parabolica o ellittica di distacco.



Più in dettaglio Terzaghi fornisce due espressioni differenti della pressione a seconda della maggiore o minore altezza del ricoprimento, H0.

Facendo riferimento ai simboli della figura precedente, ed indicando con C la coesione, con  $\varphi$  l'angolo di attrito e con  $\gamma$  il peso di volume del terreno di ricoprimento, le due espressioni sono le seguenti:

$$p_{v} = \frac{\gamma B_{1} - C}{K tg\varphi} \left( 1 - e^{-K \frac{H_{0}}{B_{1}} tg\varphi} \right)$$

nella quale K è un coefficiente sperimentale, che, secondo misure eseguite dallo stesso Terzaghi è circa uguale ad 1, mentre il coefficiente B1, si ricava attraverso la seguente espressione:

$$B_1 = \frac{b}{2} + h \ tg\left(45^\circ - \frac{\varphi}{2}\right)$$

nella quale  $\phi$  è l'angolo di attrito dello strato di rinfianco.

#### 8.2.3 Spinta del terreno (cond. di carico 3/4)

Per la valutazione delle Spinte del terreno sui piedritti, in considerazione della ridotta capacità deformativa dell'opera, si è assunto che sui piedritti agisca la spinta calcolata in condizioni di riposo. L'espressione della spinta esercitata da un terrapieno, di peso di volume  $\gamma$ , su una parete di altezza H, risulta espressa secondo la teoria di Coulomb dalla seguente relazione (per terreno incoerente) :



#### LINEA PESCARA - BARI

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

IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900001 A 17 di 130

$$S = \frac{1}{2} \cdot \gamma \cdot H^2 \cdot K_0$$

Il coefficiente di spinta a riposo è espresso dalla relazione:

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

Dove prappresenta l'angolo d'attrito interno del terreno di rinfianco.

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

$$\begin{split} \sigma &= \gamma \cdot z \cdot K_0 + p_v \cdot K_0 \\ S &= \frac{1}{2} \cdot \gamma \cdot H^2 \cdot K_0 + p_v \cdot K_0 \cdot H \end{split}$$

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

#### 8.2.4 Spinta in presenza di falda (cond. di carico 5)

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

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

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.

#### 8.2.5 Variazioni termiche della struttura (cond. di carico 9)

La variazione termica applicata sulla struttura è pari a  $\Delta T = \pm 15^{\circ} C$ , con una variazione termica aggiuntiva a farfalla pari a  $\Delta T = \pm 5^{\circ} C$  (variabile linearmente da - 2.5°C all'estradosso della soletta superiore, a + 2.5°C) all'intradosso della soletta superiore applicata sulla soletta di copertura.

#### 8.2.6 Ritiro e viscosità (cond. di carico 10)

Gli effetti del ritiro del calcestruzzo e della viscosità sono assimilati ad una variazione termica uniforme della soletta superiore.

Nello specifico, si è assunto di modellare la deformazione da ritiro totale comprensiva anche degli effetti da deformazione viscosa, attraverso l'introduzione di un carico termico uniforme nella soletta superiore di -10°C



#### 8.2.7 Azioni variabili da traffico (Q1) (cond. di carico 8)

Per la determinazione dei carichi accidentali da traffico da considerare sul piano della pavimentazione, si è fatto riferimento agli schemi di carico stabilità al punto 5.1.3.3.3 del DM 14/01/08 di cui nel seguito:

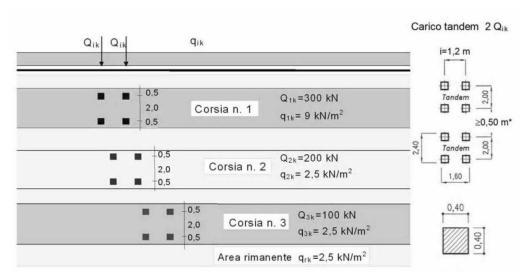


Figura 5 – Schema di carico 1

Lo schema di carico di Normativa, è in particolare costituito dalle seguenti colonne di carico:

- una colonna di carichi (ingombro = 3 m) costituita da un automezzo convenzionale Q1k di 600 kN dotato di 2 assi di 2 ruote ciascuno, distanti 1.20 m in senso longitudinale e con interasse ruote in senso trasversale di 2.00 m; un carico ripartito q1k di 9 kN/m² uniformemente distribuito;
- una seconda colonna di carichi (ingombro = 3 m), analoga alla precedente, ma con carichi pari rispettivamente a 400 kN di Q1k e 2.5 kN/m2 di q1k e posta ad interasse di 3.00 m. da essa;
- una terza colonna di carichi (ingombro = 3 m), analoga alla precedente, ma con carichi pari rispettivamente a 200 kN di Q1k e 2.5 kN/m2 di q1k e posta ad interasse di 3.00 m. da essa;
- un carico uniforme qrk = 2.5 kN/m2 nella zona di carreggiata non impegnata dai carichi precedenti.

Ai fini delle analisi, si è assunto di trasformare i carichi concentrati Q1k, in un carico distribuito equivalente, che, con riferimento alla colonna di carico 1, risulta il seguente:

O1k 
$$d = 600 / 2.40x1.60 = 156 \text{ KN/m}^2$$

Si è assunto inoltre di diffondere il carico valutato in precedenza fino al piano medio della soletta, secondo quanto riportato negli schemi grafici di figura seguente:

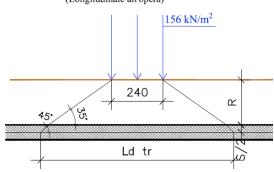


 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

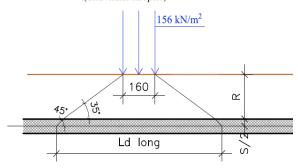
 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 19 di 130

IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

### DIFFUSIONE TRASVERSALE CARICHI STRADALI Q1 (Longitudinale all'opera)



DIFFUSIONE LONGITUDINALE CARICHI STRADALI Q1 (Trasversale all'opera)



Schema di diffusione in soletta carichi Q1

In definitiva, sul piano medio della soletta, agirà un carico uniforme distribuito pari a:

$$Q1k d = 600 / (Ld_{tr}x Ld_{long})$$

Nell'ambito della modellazione effettuata tuttavia, si è fatto riferimento, come di norma, <u>ad un modulo di scatolare di lunghezza unitaria</u>; la diffusione dei carichi in direzione trasversale all'opera è effettuata in automatico dal programma di Calcolo Utilizzato secondo i criteri definiti in precedenza, mentre per tener conto della diffusione in senso longitudinale all'opera, il carico inserito nel modello di analisi sul piano limite stradale, è stato già opportunamente ridotto per tener conto di tale effetto.

Tale carico pari a **84.45kN/m^2** è stato infine applicato su una lunghezza complessiva di **1,60m**, pari all'impronta del carico Q1k in direzione trasversale all'opera.

In aggiunta, si è considerato agente sul piano stradale l'ulteriore carico uniforme di  $9KN/m^2$ , trascurando cautelativamente gli effetti di diffusione.



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

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

IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO IN7900001 REV. FOGLIO
A 20 di 130

#### 8.2.8 Azioni Sismiche (cond. di carico 6/7)

Per il calcolo dell'azione sismica si è utilizzato il metodo dell'analisi pseudostatica in cui l'azione sismica è rappresentata da una forza statica equivalente pari al prodotto delle forze di gravità per un opportuno coefficiente sismico k.

#### Forze d'inerzia

Le forze sismiche sono pertanto le seguenti:

Forza sismica orizzontale

 $F_{\rm h} = k_{\rm h} * W$ 

Forza sismica verticale

 $F_{v} = k_{v} * W$ 

I valori dei coefficienti sismici orizzontale kh e verticale kv possono essere valutati mediante le espressioni:

 $k_h = a_{max}/g$ 

 $k_v = \pm 0.5 \times k_h$ 

In assenza di analisi specifiche della risposta sismica locale, l'accelerazione massima può essere valutata con la relazione:

$$a_{max} = S * a = Ss *St*a_g$$

Nel caso specifico, in accordo a quanto già riportato al paragrafo 6 risulta:

Condizione	Cat. di sottosuolo	$a_{ m g}/{ m g}$	S=SsSt	a <sub>max</sub> /g	βա	$\mathbf{K}_h$
	Sottosuolo				(-)	(-)
SLV	В	0.224	1.177	0.264	1.00	0.264

#### dove:

- $a_{max}$  è l'accelerazione orizzontale massima attesa al sito,
- $\beta$  è il coefficiente di spostamento (Figura 7.11.3 del DM 14/01/2008).

Nel caso in esame si assume  $\beta=1$  in accordo alla teoria di Wood.

#### Spinta sismica terreno

In corrispondenza di un evento sismico è necessario tener conto dell'amplificazione/deamplificazione delle spinte del terreno a monte e a valle dell'opera. Si trascurano gli effetti inerziali sulle masse che costituiscono la struttura di sostegno (DM 14/01/2008).

Le spinte del terreno in fase sismica, sono state determinate con la **teoria di Wood**, secondo la quale la risultante dell'incremento di spinta per effetto del sisma su una parete di altezza H viene determinata con la seguente espressione:  $\Delta S_E = Kh \cdot \gamma \cdot H^2$ 



L'effetto del sisma è ottenuto applicando un incremento di spinta del terreno valutato secondo la teoria di Wood, agente direttamente sulla paratia secondo una distribuzione uniforme sull'intera altezza dell'opera. Utilizzando la formulazione seguente:

$$\Delta P_{\text{d}} = \frac{a_{\text{g}}}{g} \cdot S \gamma \cdot H^2 = E$$

Dove γ rappresenta il peso del volume di terreno che interagisce con l'opera, H rappresenta l'altezza totale dell'opera (comprensiva del tratto infisso), S è il coeff. di amplificazione locale mentre ag è la PGA.



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

LOTTI 2 e 3 - RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

CI

IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO 1 102 02D78 CODIFICA DOCUMENTO IN7900001

REV. **FOGLIO** 22 di 130 Α

#### 8.3 Approcci progettuali e metodi di verifica

Come prescritto dal DM 14/01/2008 è stato adottato l'Approccio Progettuale 1 con le due combinazioni di coefficienti parziali (tabelle 6.2.I, 6.2.II e 6.5.I del DM 14/01/2008):

combinazione 1: A1 + M1 + R1combinazione 2: A2 + M2 + R1.

Il dimensionamento geotecnico dell'opera è stato condotto con la verifica di stati limite ultimi GEO, applicando la Combinazione 2 (A2+M2+R1). Per le verifiche di stati limite ultimi STR l'analisi è stata condotta la combinazione 1 (A1+M1+R1), applicando i coefficienti parziali A1 all'effetto delle azioni.

Le verifiche in condizioni sismiche sono state condotte con riferimento allo stato limite ultimo di salvaguardia della vita (SLV). Per le verifiche in condizioni sismiche i coefficienti parziali sulle azioni sono pari all'unità.

#### 8.4 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 sismica (SLV): il coefficiente di combinazione per il carico variabile Q<sub>1</sub> è pari a 0
- coefficienti di partecipazione  $\Psi$  per carichi di tipo variabile:

Variabili da traffico:  $\Psi$ o = 0.75  $\Psi$ 1=0.75  $\Psi$ 2=0.00

Azioni Termiche:  $\Psi$ o = 0.60  $\Psi$ 1=0.60  $\Psi$ 2=0.50

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



#### **LINEA PESCARA - BARI**

LOTTO

02D78

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

IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 CODIFICA

DOCUMENTO IN7900001 REV. FOGLIO A 23 di 130

#### 8.5 Carico limite di fondazioni dirette

Per la valutazione del carico limite delle fondazioni dirette si utilizza il criterio di **Meyerhof** , di cui nel seguito si riporta la relativa trattazione teorica:

#### Dette:

- c Coesione
- ca Adesione lungo la base della fondazione ( $ca \le c$ )
- θ Angolo che la rettta d'azione del carico forma con la verticale
- φ Angolo d'attrito
- δ Angolo di attrito terreno fondazione
- γ Peso specifico del terreno
- Kp Coefficiente di spinta passiva espresso da  $Kp = tan2(45^{\circ} + \varphi/2)$
- 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

Meyerhof propone per la valutazione di qult, le seguenti espressioni generali:

#### Carico verticale

$$q_{ult} = c \cdot N_c \cdot s_c \cdot d_c + q \cdot N_a \cdot s_a \cdot d_a + 0.5 \cdot B \cdot \gamma \cdot N_\gamma \cdot s_\gamma \cdot d_\gamma$$

#### Carico inclinato

$$q_{ult} = c \cdot N_c \cdot i_c \cdot d_c + q \cdot N_q \cdot i_q \cdot d_q + 0.5 \cdot B \cdot \gamma \cdot N_\gamma \cdot i_\gamma \cdot d_\gamma$$

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,

In particolare risulta:

$$\begin{split} N_{q} &= e^{\pi t g \phi} K_{p} \\ N_{c} &= \left(N_{q} - 1\right) c t g \phi \\ N_{\gamma} &= \left(N_{q} - 1\right) t g \left(1.4 \phi\right) \end{split}$$



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

LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUI

 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IN7900001
 A
 24 di 130

#### Fattori di profondità

$$d_c = 1 + 0.2\sqrt{K_p} \frac{D}{B}$$

per φ = 0	per φ > 0
$d_q = d_\gamma = 1$	$d_q = d_y = 1 + 0.1 \sqrt{K_p} \frac{D}{B}$

#### Fattori di forma

$$s_c = 1 + 0.2 K_p \frac{B}{L}$$

per φ = 0	per $\phi > 0$
$s_q = s_y = 1$	$s_q = s_\gamma = 1 + 0.1 K_p \frac{B}{L}$

#### Fattori inclinazione del carico

$$i_c = i_q = \left(1 - \frac{9}{90}\right)^2$$

per φ = 0	per φ > 0
$i_{\gamma} = 0$	$i_{\gamma} = \left(1 - \frac{9}{\phi}\right)^2$

L'espressione di Meyerhof presuppone pertanto l'orizzontalità del piano di posa, condizione verificata per il caso in esame.

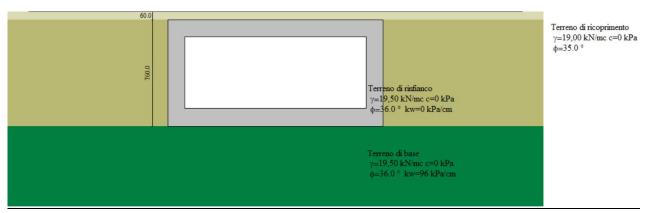


#### 9. RISULTATI, ANALISI E VERIFICHE

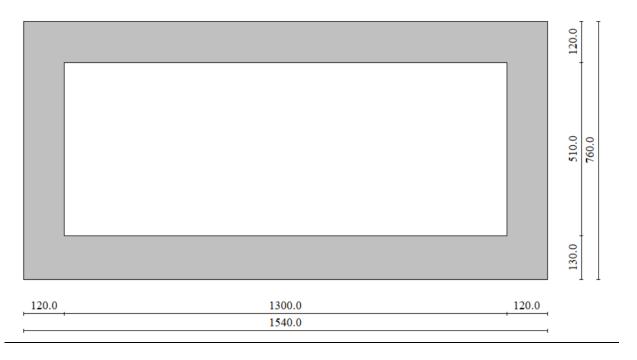
Di seguito di riporta una descrizione della modellazione effettuata mediante ausilio del software di calcolo SCAT v.11 prodotto dalla AZTEC Informativa, con una descrizione del modello strutturale implementato, sollecitazioni di calcolo ottenute e risultati delle verifiche effettuate.

#### 9.1 Modello di calcolo

Di seguito si riporta una descrizione del modello geometrico/geotecnico considerato ai fini del dimensionamento:



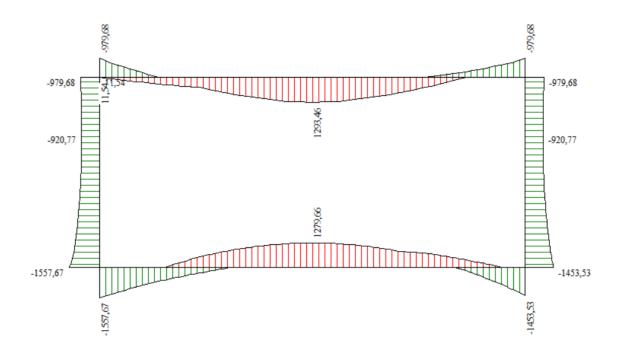
<u>Modello Geometrico Geotecnico di Riferimento – 1/2</u>



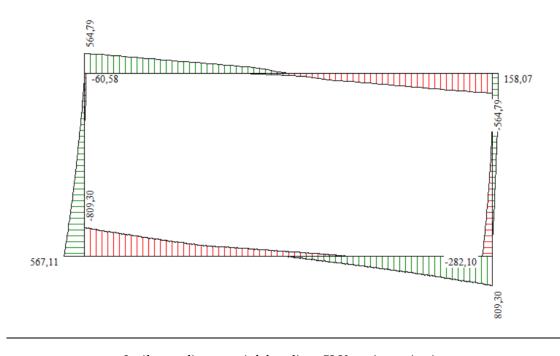
<u>Modello Geometrico Geotecnico di Riferimento – 2/2</u>



#### 9.2 Sollecitazioni di calcolo

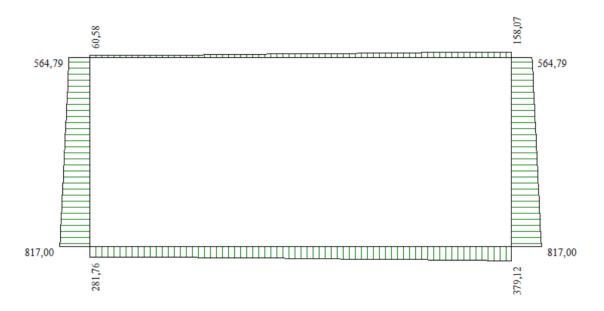


Inviluppo diagrammi del momento flettente – SLU statico e sismico

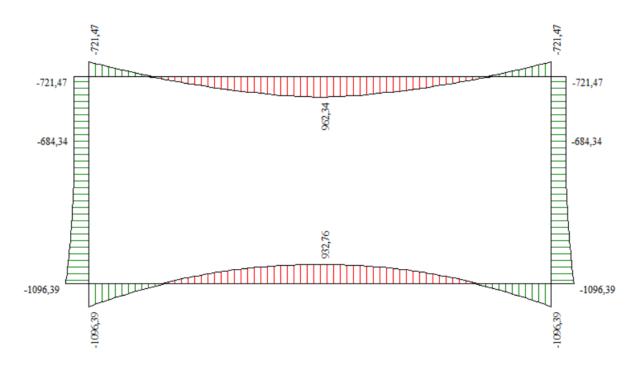


<u>Inviluppo diagrammi del taglio – SLU statico e sismico</u>





<u>Inviluppo diagrammi dello sforzo normale – SLU statico e sismico</u>



<u>Inviluppo diagrammi del momento flettente – SLE</u>



#### 9.3 Armature di progetto

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	Armatura a taglio		
Elemento	Af 1	Af 2	Af t	
TRAVERSO	Ф22/10 cm	I strato: Φ22/10 cm	Spilli ф 10/40x20cm	
TRAVERSO	Ψ22/10 CIII	II strato: $\Phi$ 22/20 cm		
PIEDRITTI	I strato: Φ22/10 cm	Ф22/10 cm	Smilli + 10/40x/20am	
PIEDRITTI	II strato: $\Phi$ 22/20 cm	Ψ22/10 cm	Spilli \( \phi \) 10/40x20cm	
FONDAZIONE	Ф22/10 ст	Ф22/10 ст	Spilli \( \phi \) 10/40x20cm	

Af1: Armatura lato esterno (terreno)

Af2: Armatura lato interno



 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 29 di 130

IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

#### Verifiche di resistenza e fessurazione

Il software esegue in automatico tutte le verifiche strutturali sia allo stato limite ultimo che allo stato limite di esercizio.

Per i risultati delle verifiche si rimanda ai tabulati di calcolo in allegato. I criteri generali di verifica adottati dal Software, sono quelli esposti al paragrafo 8.1.

Per quanto riguarda il taglio il programma prevede sia la verifica per elementi non armati a taglio e sia quella per elementi dotati di apposita armatura a taglio, disponendo tuttavia ferri sagomati resistenti a taglio e non staffe o tiranti. Per questo motivo le verifiche a taglio vengono eseguite manualmente attraverso l'ausilio di fogli di calcolo strutturati ad hoc sulla base del DM2008:

Verifica a taglio							
Sezione V <sub>Ed</sub> b h V <sub>Rd</sub> Verificato Armatura a taglio							
[-]	[kN]	[cm]	[cm]	[kN]	[-]	[-]	
Traverso	560	100	120	985.38	SI	1 Φ10/20x40	
Piedritti	560	100	120	985.38	SI	1 Φ10/20x40	
Fondazione	805	100	130	1071.81	SI	1 Ф10/20х40	

Ai fini delle verifiche agli stati limite di esercizio si è provveduto a verificare che le tensioni massime nel calcestruzzo e nell'acciaio siano inferiori ai valori massimi pari rispettivamente a 14,9 MPa (per calcestruzzo di classe C25/30 combinazioni rare) e di 360 MPa (per acciaio B 450 C), nonché di verificare che l'apertura delle fessure sia inferiore al valore limite di w1=0,2mm (Classe di esposizione XC2 ed armature poco sensibili.

Come si evince dai tabulati le verifiche risultano soddisfatte.



 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 30 di 130

 ${\sf IN79}({\sf NI05})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

#### 9.4 Verifiche geotecniche

La verifica a carico limite è stata eseguita in automatico dal software di calcolo attraverso l'utilizzo di della formula di Meyerhof, come già specificato in precedenza; nel seguito si riportano i risultati ottenuti per il caso in esame:

#### Verifiche geotecniche

#### Simbologia adottata

IC Indice della combinazione

Nc, Nq, Ng Fattori di capacità portante

 $Nc, Nq, N_g$  Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.

qu Portanza ultima del terreno, espressa in [MPa]

Qu Portanza ultima del terreno, espressa in [kN]/m

 $Q_Y$  Carico verticale al piano di posa, espressa in [kN]/m

FS Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	Nq	$N\gamma$	N'c	N'q	N'γ	qu	$\mathbf{Q}_{\mathrm{U}}$	$\mathbf{Q}_{\mathbf{Y}}$	FS
1	50,59	37,75	44,43	107,05	57,34	67,48	19,284	296968,03	2244,98	132,28
2	30,54	18,75	16,12	57,49	26,52	22,79	7,653	117860,00	1702,61	69,22
3	50,59	37,75	44,43	107,05	57,34	67,48	19,284	296968,03	2157,24	137,66
4	30,54	18,75	16,12	57,49	26,52	22,79	7,653	117860,00	1627,87	72,40
5	50,59	37,75	44,43	35,54	24,23	8,08	4,105	63211,09	1567,04	40,34
6	50,59	37,75	44,43	30,58	20,85	3,52	2,919	44960,19	1238,94	36,29
7	30,54	18,75	16,12	21,04	11,91	1,49	1,716	26430,26	1567,70	16,86
8	30,54	18,75	16,12	18,10	10,25	0,28	1,270	19561,09	1239,61	15,78



LOTTO 02D78

CODIFICA CI

DOCUMENTO IN7900001

REV. Α

**FOGLIO** 31 di 130

IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

#### 10. TABULATI DI CALCOLO

#### Affidabilità dei codici di calcolo

Un attento esame preliminare della documentazione a corredo dei software impiegati ha consentito di valutarne l'affidabilità. La documentazione fornita dal produttore dei software contiene un'esauriente descrizione delle basi teoriche, degli algoritmi impiegati e l'individuazione dei campi d'impiego. Le stesse società produttrici hanno verificato l'affidabilità e la robustezza dei codici di calcolo attraverso un numero significativo di casi prova in cui i risultati sono contenuti in apposita documentazione fornita a corredo dell'acquisto del prodotto, che per brevità espositiva si omette di allegare al presente documento.

COMMESSA

#### Giudizio motivato di accettabilità dei risultati

I risultati delle elaborazioni esposte nel documento sono stati, inoltre, sottoposti a controlli dal sottoscritto utente del software.

Tale valutazione ha compreso il confronto con i risultati di semplici calcoli, eseguiti con metodi tradizionali, che per brevità espositiva si omette dall'allegare al presente documento.

Inoltre sulla base di considerazioni riguardanti gli stati tensionali e deformativi determinati, si è valutata la validità delle scelte operate in sede di schematizzazione e di modellazione della struttura e delle azioni.

In base a quanto sopra, Il Progettista dichiara pertanto che l'elaborazione è corretta ed idonea al caso specifico, validando conseguentemente i risultati dei calcoli esposti nella presente.



 ${\sf IN79}({\sf NI05})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA

DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 32 di 130

#### Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	7,60	[m]
Larghezza esterna	15,40	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0,00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0,00	[m]
Spessore piedritto sinistro	1,20	[m]
Spessore piedritto destro	1,20	[m]
Spessore fondazione	1,30	[m]
Spessore traverso	1,20	[m]

#### Caratteristiche strati terreno

#### Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	0,60	[m]
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Coesione	0,000	[MPa]

#### Strato di rinfianco

Descrizione Terreno di rinfianco



[MPa]

IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	33 di 130

1,000

Peso di volume	19,5000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,5000	[kN/mc]
Angolo di attrito	36,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	24,00	[°]
Coesione	0,000	[MPa]
Costante di Winkler	0,000	[MPa/cm]
Strato di base		
Descrizione	Terreno di base	
Peso di volume	19,5000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,5000	[kN/mc]
Angolo di attrito	36,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	30,60	[°]
Coesione	0,000	[MPa]
Costante di Winkler	0,096	[MPa/cm]

#### Caratteristiche materiali utilizzati

#### Materiale calcestruzzo

Tensione limite

R <sub>ck</sub> calcestruzzo	30,000	[MPa]
Peso specifico calcestruzzo	24,5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	30976,850	[MPa]
Tensione di snervamento acciaio	450,000	[MPa]
Coeff. omogeneizzazione cls teso/compresso (n')	0,50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15,00	
Coefficiente dilatazione termica	0,0000120	

#### Condizioni di carico



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78 CODIFICA CL DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 34 di 130

#### Convenzioni adottate

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Carichi verticali positivi se diretti verso il basso

Carichi orizzontali positivi se diretti verso destra

Coppie concentrate positive se antiorarie

Ascisse X (espresse in m) positive verso destra

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

Carichi concentrati espressi in kN

Coppie concentrate espressi in kNm

Carichi distribuiti espressi in kN/m

#### Simbologia adottata e unità di misura

#### Forze concentrate

X ascissa del punto di applicazione dei carichi verticali concentrati

Y ordinata del punto di applicazione dei carichi orizzontali concentrati

F<sub>y</sub> componente Y del carico concentrato

F<sub>x</sub> componente X del carico concentrato

M momento

#### Forze distribuite

 $X_{i},X_{f} \hspace{1cm} \text{ascisse del punto iniziale e finale per carichi distribuiti verticali} \\$ 

 $Y_{i},\,Y_{f}\qquad \qquad \text{ordinate del punto iniziale e finale per carichi distribuiti orizzontali}$ 

 $V_{ni} \hspace{1cm} \text{componente normale del carico distribuito nel punto iniziale} \\$ 

 $V_{nf} \hspace{1cm} \text{componente normale del carico distribuito nel punto finale} \\$ 

 $V_{ti} \hspace{1cm} \text{componente tangenziale del carico distribuito nel punto iniziale} \\$ 

 $V_{tf} \qquad \qquad componente tangenziale del carico distribuito nel punto finale \\ D_{te} \qquad \qquad variazione termica lembo esterno espressa in gradi centigradi$ 

 $D_{ti} \hspace{1cm} \text{variazione termica lembo interno espressa in gradi centigradi} \\$ 

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

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

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



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02

LOTTO

02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 35 di 130

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

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

#### Condizione di carico nº 7 (tandem+corsia1)

Distr Terreno  $X_i$ = 6,90

 $X_f = 8,50$ 

 $V_{ni}\!\!=84,\!45$ 

 $V_{nf} = 84,45$ 

Distr Terreno

 $X_i = -10,00$ 

 $X_f = 25,40$ 

 $V_{ni} = 9,00$ 

 $V_{nf} = 9,00$ 

#### Condizione di carico nº 8 (termico)

Term Traverso

 $D_{te} = -2,50$ 

 $D_{ti} = 2,50$ 

Term Traverso

 $D_{te} = -15,00$ 

 $D_{ti} = -15,00$ 

#### Condizione di carico nº 9 (ritiro)

Term Traverso

 $D_{te} = -10,00$ 

 $D_{ti} = -10,00$ 

#### Impostazioni di progetto

#### Verifica materiali:

#### Stato Limite Ultimo

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

#### $\underline{\text{Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio}}$



CL

IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 LOTTO C

02D78

CODIFICA DOCU

DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 36 di 130

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

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

 $V_{Rcd}\!\!=\!\!0.9*d*b_{w}*\alpha_{c}*fcd'*(ctg(\theta)\!\!+\!\!ctg(\alpha)\!/(1.0\!\!+\!\!ctg\theta^{2})$ 

con:

d altezza utile sezione [mm]

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

 $\sigma_{cp} \hspace{1cm} tensione \ media \ di \ compressione \ [N/mmq] \\$ 

 $\rho_l$  rapporto geometrico di armatura  $A_{sw} \hspace{1.5cm} \text{area armatuta trasversale [mmq]} \\$ 

s interasse tra due armature trasversali consecutive [mm]

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

fcd'=0.5\*fcd

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

 $vmin{=}0.035*k^{3/2}*fck^{1/2}$ 

#### Stato Limite di Esercizio

#### Criteri di scelta per verifiche tensioni di esercizio:

Ambiente moderatamente aggressivo

 $Limite \ tensioni \ di \ compressione \ nel \ calcestruzzo \ (comb. \ rare) \\ 0.60 \ f_{ck}$ 

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. quasi perm.)  $0.45 f_{ck}$ 

 $Limite \ tensioni \ di \ trazione \ nell'acciaio \ (comb. \ rare) \\ 0.80 \ f_{yk}$ 

#### Criteri verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

Apertura limite fessure w1=0,10 w2=0,15 w3=0,20

#### <u>Verifiche secondo</u>:



 ${\sf IN79}({\sf NI05})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA DOCUMENTO
CL IN7900001

OCUMENTO REV.
IN7900001 A

FOGLIO 37 di 130

Norme Tecniche 2008 - Approccio 1

Copriferro sezioni 6,10 [cm]



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 38 di 130

#### Descrizione combinazioni di carico

#### Simbologia adottata

γ Coefficiente di partecipazione della condizione

 $\Psi$  Coefficiente di combinazione della condizione

 ${\cal C}$  Coefficiente totale di partecipazione della condizione

#### Norme Tecniche 2008

#### Simbologia adottata

 $\gamma_{\rm G1sfav}$  Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti  $\gamma_{\rm G1fav}$  Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti  $\gamma_{\rm G2sfav}$  Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali

YG2fav Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali

 $\gamma_{tam\phi}$  Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato

 $\gamma_{c'}$  Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata

#### Coefficienti di partecipazione combinazioni statiche

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

Carichi	Effetto		AI	A2
Permanenti	Favorevole	$\gamma_{\rm G1fav}$	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	$\gamma_{G1sfav}$	1,35	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γG2fav	0,00	0,00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	$\gamma_{G2sfav}$	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	$\gamma_{Qifav}$	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	$\gamma_{Qisfav}$	1,50	1,30



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO IT	ALIANE						
IN79(NI05) – Tombino scatolare NV calcolo scatolare	/14B: Relazione di	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900001	REV.	FOGLIO 39 di 130
Variabili da traffico	Favorevole	γQ	av	0,00	0,00		
Variabili da traffico	Sfavorevole	γο	sfav	1,35	1,15		
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon_f}$	av	0,00	0,00		
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon_S}$	fav	1,20	1,20		
Coefficienti parziali per i parametri geote	cnici del terreno:						
Parametri				M1	M2		
Tangente dell'angolo di attrito		$\gamma_{ m tan}$	ηφ'	1,00	1,25		
Coesione efficace		γ <sub>c'</sub>		1,00	1,25		
Resistenza non drenata		γси		1,00	1,40		
Resistenza a compressione uniassiale		$\gamma_{ m qu}$		1,00	1,60		
Peso dell'unità di volume		$\gamma_{\gamma}$		1,00	1,00		

### Coefficienti di partecipazione combinazioni sismiche

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

Carichi	Effetto		A1	A2
Permanenti	Favorevole	$\gamma_{G1fav}$	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	$\gamma_{G1sfav}$	1,00	1,00
Permanenti	Favorevole	$\gamma_{G2 fav}$	0,00	0,00
Permanenti	Sfavorevole	$\gamma_{G2sfav}$	1,00	1,00
Variabili	Favorevole	$\gamma_{Qifav}$	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γQisfav	1,00	1,00
Variabili da traffico	Favorevole	$\gamma_{Qfav}$	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	$\gamma_{Qsfav}$	1,00	1,00
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon_{fav}}$	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon_{sfav}}$	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	LOTTIZE	5 - KADD	OFFIO TERM	OLI-RIPALIA		
IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare	COMMESSA LI02	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900001	REV.	FOGLIO 40 di 130
Parametri			M1	M2		
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{ta}$	nφ'	1,00	1,25		
Coesione efficace	γ <sub>e'</sub>		1,00	1,25		
Resistenza non drenata	$\gamma_{ m cu}$		1,00	1,40		
Resistenza a compressione uniassiale	$\gamma_{ m q}$		1,00	1,60		
Peso dell'unità di volume	γγ		1,00	1,00		

#### Combinazione nº 1 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
tandem+corsia1	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
termico	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
ritiro	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20

# Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
tandem+corsia1	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
termico	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
ritiro	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

### Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)

Effetto  $\gamma$   $\Psi$  C



# LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA

GRUPPO FERROVIE DELLO STA	ERR ITO ITALIANE	LOTTI 2 e	3 – RADD	OPPIO TERMO	LI - RIPALTA		
IN79(NI05) – Tombino scatolar calcolo scatolare	re NV14B: Relazione di	COMMESSA LI02	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900001	REV.	FOGLIO
Peso Proprio	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
andem+corsia1	Sfavorevole		1.35	0.75	1.01		
termico	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
ritiro	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-1	<u>M2)</u>						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
tandem+corsia1	Sfavorevole		1.15	0.75	0.86		
termico	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
ritiro	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-1	M1) - Sisma Vert. positivo						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Sisma da sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
			4.00	0.50	0.50		
ermico	Sfavorevole		1.00	0.30	0.30		
ritiro	Sfavorevole Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
ritiro	Sfavorevole						
ritiro	Sfavorevole  M1) - Sisma Vert. negativo		1.00		1.00		
	Sfavorevole			1.00			



# LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIAI	NE .	LOTTIZE	3 – RADDO	OPPIO TERMO	LI - RIPALTA		
IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B calcolo scatolare	: Relazione di	COMMESSA LI02	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900001	REV.	FOGLIO 42 di 130
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Sisma da sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
ermico	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
itiro	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 7 SLU (Caso A2-M2) - Sisn	na Vert. positivo						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Sisma da sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
ermico	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
itiro	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2) - Sisn	na Vert negativo						
55	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Sisma da sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
ermico	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
itiro	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 9 SLE (Quasi Permanente)							
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
				1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
-	Sfavorevole Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		



REV. FOGLIO Α 43 di 130

IN79(NI05) – Tombino scatolare NV1 calcolo scatolare	4B: Relazione di	COMMESSA LI02	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900001	RE
ritiro	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
Combinazione n° 10 SLE (Frequente)						
	Effetto		γ	Ψ	С	
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
tandem+corsia1	Sfavorevole		1.00	0.75	0.75	
termico	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50	
ritiro	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
Combinazione n° 11 SLE (Frequente)						
	Effetto		γ	Ψ	C	
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
termico	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60	
ritiro	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
Combinazione n° 12 SLE (Rara)						
	Effetto		γ	Ψ	С	
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
tandem+corsia1	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
termico	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60	
ritiro	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 44 di 130

### Combinazione nº 13 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
termico	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
tandem+corsia1	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
ritiro	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 LOTTO **02D78** 

CODIFICA CL DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 45 di 130

# Analisi della spinta e verifiche

Simbologia adottata ed unità di misura

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti verso destra

Le forze verticali sono considerate positive se agenti verso il basso

X ascisse (espresse in m) positive verso destra

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

M momento espresso in kNm

V taglio espresso in kN

SN sforzo normale espresso in kN

ux spostamento direzione X espresso in cm

uy spostamento direzione Y espresso in cm

σ<sub>t</sub> pressione sul terreno espressa in MPa

## Tipo di analisi

Pressione in calotta Teoria di Terzaghi

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

Metodo di calcolo della portanza Meyerhof

Spinta sui piedritti a Riposo [combinazione 1]

a Riposo [combinazione 2]

a Riposo [combinazione 3]

a Riposo [combinazione 4]

a Riposo [combinazione 5]

a Riposo [combinazione 6]

a Riposo [combinazione 7]

a Riposo [combinazione 8]
a Riposo [combinazione 9]

a Riposo [combinazione 10]

a Riposo [combinazione 11]



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 46 di 130

a Riposo [combinazione 12]

a Riposo [combinazione 13]

#### 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

Tipo di costruzione Opera ordinaria

Vita nominale 75 anni

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

Vita di riferimento 113 anni

#### Combinazioni SLU

 $Accelerazione \ al \ suolo \ a_g = \\ 2.20 \ [m/s^2]$ 

Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.18Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00Coefficiente riduzione ( $\beta_m$ ) 1.00Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50

 $\label{eq:coefficiented} Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento) \\ k_h = (a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 26.37$ 

Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)  $k_v=0.50*k_h=13.19$ 

#### Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo  $a_g = 0.00 \; [\text{m/s^2}]$ 

Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.20



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO DOCUMENTO REV. FOGLIO CALCOLO SCATOLARE CL IN7900001 A 47 di 130

Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00Coefficiente riduzione ( $\beta_m$ ) 0.20Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50

 $\label{eq:kh} Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento) \\ k_h = (a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 0.00$ 

Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)  $k_v = 0.50 * k_h = 0.00$ 

Forma diagramma incremento sismico Rettangolare

Spinta sismica Wood

Angolo diffusione sovraccarico 35,00 [°]

#### Coefficienti di spinta

$N^{\circ}$ combinazione	Statico	Sismico
1	0,412	0,000
2	0,497	0,000
3	0,412	0,000
4	0,497	0,000
5	0,412	0,787
6	0,412	0,787
7	0,497	0,859
8	0,497	0,859
9	0,412	0,000
10	0,412	0,000
11	0,412	0,000
12	0,412	0,000
13	0,412	0,000

#### <u>Discretizzazione strutturale</u>

Numero elementi fondazione 146

Numero elementi traverso 76



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 48 di 130

Numero elementi piedritto sinistro	64
Numero elementi piedritto destro	64
Numero molle fondazione	147
Numero molle piedritto sinistro	65
Numero molle piedritto destro	65



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 49 di 130

### Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0151160 [MPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,42	-10,42	0,0151160
-10,42	6,48	0,0269842
6,48	8,92	0,1017356
8,92	25,82	0,0269842
25,82	35,82	0,0151160

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0111233 [MPa] Pressione inf. 0,0935951 [MPa]
Piedritto destro Pressione sup. 0,0111233 [MPa] Pressione inf. 0,0935951 [MPa]

# Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0112438 [MPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]	
-20.42	-10.42	0.0112438	



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900001 A 50 di 130

-10,42	6,48	0,0213538
6,48	8,92	0,0850310
8,92	25,82	0,0213538
25.82	35.82	0.0112438

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0106232 [MPa] Pressione inf. 0,0843503 [MPa] Piedritto destro Pressione sup. 0,0106232 [MPa] Pressione inf. 0,0843503 [MPa]

### Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0151160 [MPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,42	-10,42	0,0151160
-10,42	6,48	0,0240172
6,48	8,92	0,0800807
8,92	25,82	0,0240172
25,82	35,82	0,0151160

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0099002 [MPa] Pressione inf. 0,0923720 [MPa]
Piedritto destro Pressione sup. 0,0099002 [MPa] Pressione inf. 0,0923720 [MPa]



CODIFICA

CL

IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

DOCUMENTO IN7900001 REV. FOGLIO A 51 di 130

### Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0112438 [MPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,42	-10,42	0,0112438
-10,42	6,48	0,0188263
6,48	8,92	0,0665842
8,92	25,82	0,0188263
25.82	35.82	0.0112438

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0093658 [MPa] Pressione inf. 0,0830929 [MPa]
Piedritto destro Pressione sup. 0,0093658 [MPa] Pressione inf. 0,0830929 [MPa]

### Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0111970 [MPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[MPa] -20,42 35,82 0,0111970



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

14B: Relazione di COMMESSA

CODIFICA CL

LOTTO

02D78

DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 52 di 130

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro

Pressione sup. 0,0046156 [MPa] Pressione inf. 0,0657058 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0,0046156 [MPa] Pressione inf. 0,0657058 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0449935 [MPa] Pressione inf. 0,0449935 [MPa]

### Analisi della combinazione nº 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0111970 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[MPa]

-20,42 35,82 0,0111970

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0046156 [MPa] Pressione inf. 0,0657058 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0,0046156 [MPa] Pressione inf. 0,0657058 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0449935 [MPa] Pressione inf. 0,0449935 [MPa]



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 LOTTO CODIFICA

02D78 CL

DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 53 di 130

#### Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0112438 [MPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[MPa]
-20,42 35,82 0.0112438

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0055936 [MPa] Pressione inf. 0,0793207 [MPa]
Piedritto destro Pressione sup. 0,0055936 [MPa] Pressione inf. 0,0793207 [MPa]

#### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0450182 [MPa] Pressione inf. 0,0450182 [MPa]

### Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0112438 [MPa]



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 54 di 130

#### Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[MPa] -20,42 35,82 0,0112438

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0055936 [MPa] Pressione inf. 0,0793207 [MPa]
Piedritto destro Pressione sup. 0,0055936 [MPa] Pressione inf. 0,0793207 [MPa]

#### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0450182 [MPa] Pressione inf. 0,0450182 [MPa]

#### Analisi della combinazione n° 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0111970 [MPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[MPa] -20,42 35,82 0,0111970

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0046156 [MPa] Pressione inf. 0,0657058 [MPa]



CL

IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA LI02 02D78

DOCUMENTO IN7900001

REV. FOGLIO 55 di 130

Α

Piedritto destro

Pressione sup. 0,0046156 [MPa] Pressione inf. 0,0657058 [MPa]

### Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0111970 [MPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,42	-10,42	0,0111970
-10,42	6,48	0,0177905
6,48	8,92	0,0593190
8,92	25,82	0,0177905
25.82	35.82	0.0111970

# Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0073335 [MPa] Pressione inf. 0,0684237 [MPa] Piedritto destro Pressione sup. 0,0073335 [MPa] Pressione inf. 0,0684237 [MPa]

#### Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0111970 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Q[MPa] Xi Χj



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 CODIFICA CL

LOTTO

02D78

DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 56 di 130

-20,42

35,82

0,0111970

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0046156 [MPa] Pressione inf. 0,0657058 [MPa]
Piedritto destro Pressione sup. 0,0046156 [MPa] Pressione inf. 0,0657058 [MPa]

# Analisi della combinazione nº 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0111970 [MPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,42	-10,42	0,0111970
-10,42	6,48	0,0199883
6,48	8,92	0,0753597
8,92	25,82	0,0199883
25,82	35,82	0,0111970

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0082395 [MPa] Pressione inf. 0,0693297 [MPa]
Piedritto destro Pressione sup. 0,0082395 [MPa] Pressione inf. 0,0693297 [MPa]

### Analisi della combinazione nº 13



 ${\sf IN79}({\sf NI05})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02

LOTTO

02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 57 di 130

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0111970 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,42	-10,42	0,0111970
-10,42	6,48	0,0177905
6,48	8,92	0,0593190
8,92	25,82	0,0177905
25,82	35,82	0,0111970

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0073335 [MPa] Pressione inf. 0,0684237 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0,0073335 [MPa] Pressione inf. 0,0684237 [MPa]



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA DOCUMENTO
CL IN7900001

REV. FO

FOGLIO 58 di 130

### Sollecitazioni

#### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 1)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-1453,5256	-809,3002	276,1233
4,15	633,8246	-364,1557	276,1233
7,70	1279,6643	7,0708	276,1233
11,25	633,8246	379,5267	276,1233
14,80	-1453,5256	809,3002	276,1233

### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^\circ\ 1)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-979,6781	564,7889	54,3134
4,13	599,5190	329,1138	54,3134
7,70	1293,4624	0,0000	54,3134
11,27	599,5190	-329,1138	54,3134
14,80	-979,6781	-564,7889	54,3134

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^\circ\ 1)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-1453,5256	276,4503	816,9954
2,24	-1116,4514	152,7447	753,9438
3,83	-954,0540	56,3920	690,8921
5,41	-922,9346	-12,6399	627,8405
7,00	-979,6781	-54,3134	564,7889



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN7900001 A 59 di 130

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 1)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-1453,5256	-276,4503	816,9954
2,24	-1116,4514	-152,7447	753,9438
3,83	-954,0540	-56,3920	690,8921
5,41	-922,9346	12,6399	627,8405
7,00	-979,6781	54,3134	564,7889

#### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 2)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-1132,8001	-619,1914	239,1377
4,15	465,9029	-279,3221	239,1377
7,70	961,4005	5,3705	239,1377
11,25	465,9029	290,9849	239,1377
14,80	-1132,8001	619,1914	239,1377

### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 2)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-771,8922	438,1913	60,5847
4,13	459,4215	258,7924	60,5847
7,70	1012,1024	0,0000	60,5847
11,27	459,4215	-258,7924	60,5847
14,80	-771,8922	-438,1913	60,5847

#### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 2)}$

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



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	60 di 130

0,65	-1132,8001	239,4209	625,0109
2,24	-844,5729	127,7537	578,3060
3,83	-714,2130	40,5392	531,6011
5,41	-702,9234	-22,2515	484,8962
7.00	-771.8922	-60,5847	438.1913

#### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 2)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-1132,8001	-239,4209	625,0109
2,24	-844,5729	-127,7537	578,3060
3,83	-714,2130	-40,5392	531,6011
5,41	-702,9234	22,2515	484,8962
7,00	-771,8922	60,5847	438,1913

#### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 3)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-1448,9855	-765,8266	281,7635
4,15	532,8344	-346,9140	281,7635
7,70	1149,0158	6,8497	281,7635
11,25	532,8344	361,7108	281,7635
14,80	-1448,9855	765,8266	281,7635

# $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 3)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-914,6213	520,9212	40,9000
4,13	528,0999	295,7295	40,9000
7,70	1135,7538	0,0000	40,9000
11,27	528,0999	-295,7295	40,9000
14,80	-914,6213	-520,9212	40,9000



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 61 di 130

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^\circ\ 3)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-1448,9855	282,0972	773,1277
2,24	-1101,4057	160,3332	710,0761
3,83	-925,4203	65,9222	647,0244
5,41	-877,6305	-1,1681	583,9728
7,00	-914,6213	-40,9000	520,9212

#### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 3)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-1448,9855	-282,0972	773,1277
2,24	-1101,4057	-160,3332	710,0761
3,83	-925,4203	-65,9222	647,0244
5,41	-877,6305	1,1681	583,9728
7,00	-914,6213	40,9000	520,9212

#### Sollecitazioni fondazione (Combinazione $n^{\circ}$ 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-1127,6247	-582,1569	243,1731
4,15	381,0656	-264,5916	243,1731
7,70	851,2094	5,1814	243,1731
11,25	381,0656	275,7649	243,1731
14,80	-1127,6247	582,1569	243,1731

#### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 4)}$



X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-715,7112	400,8225	48,5601
4,13	399,3453	230,3539	48,5601
7,70	878,5202	0,0000	48,5601
11,27	399,3453	-230,3539	48,5601
14,80	-715,7112	-400,8225	48,5601

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 4)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-1127,6247	243,4611	587,6421
2,24	-831,3993	133,7900	540,9372
3,83	-689,8725	48,5716	494,2323
5,41	-664,2470	-12,2230	447,5274
7,00	-715,7112	-48,5601	400,8225

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^\circ\ 4)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-1127,6247	-243,4611	587,6421
2,24	-831,3993	-133,7900	540,9372
3,83	-689,8725	-48,5716	494,2323
5,41	-664,2470	12,2230	447,5274
7,00	-715,7112	48,5601	400,8225

### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^\circ\ 5)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-1547,0265	-464,5174	230,6660
4,15	-97,8314	-331,3040	260,5456



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	63 di 130

7,70	761,3074	-133,1402	290,3488	
11,25	776,1502	156,4523	320,1520	
14,80	-483,1886	579,7743	350,0316	

### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^\circ\ 5)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-71,1349	255,6596	19,0683
4,13	554,4281	98,4395	46,4844
7,70	622,4985	-60,2700	74,1601
11,27	124,4941	-218,9795	101,8359
14,80	-926,9683	-376,1996	129,2520

## $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^\circ\ 5)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-1547,0265	537,9113	467,1154
2,24	-830,3993	368,2851	414,2515
3,83	-366,9751	218,9205	361,3875
5,41	-124,6068	89,7933	308,5236
7,00	-71,1349	-19,0683	255,6596

# $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^\circ\ 5)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-483,1886	-43,4740	587,6553
2,24	-475,2301	30,0887	534,7914
3,83	-567,9741	83,3900	481,9274
5,41	-729,2733	116,4537	429,0635
7,00	-926,9683	129,2520	376,1996



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78

CODIFICA CL

DOCUMENTO IN7900001

REV. FOGLIO Α

64 di 130

### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^\circ\ 6)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-1389,4384	-361,2915	218,8826
4,15	-204,3824	-285,8561	248,7622
7,70	574,1737	-134,1696	278,5654
11,25	669,5991	108,7634	308,3686
14,80	-325,6005	476,5484	338,2482

#### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 6)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	11,5401	200,5678	30,8657
4,13	490,8832	70,7638	58,2817
7,70	509,5975	-60,2700	85,9575
11,27	60,9492	-191,3037	113,6333
14,80	-844,2933	-321,1077	141,0493

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^\circ\ 6)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-1389,4384	526,1139	362,7513
2,24	-691,5394	356,4878	322,2055
3,83	-246,8435	207,1231	281,6596
5,41	-23,2035	77,9960	241,1137
7,00	11,5401	-30,8657	200,5678

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^\circ\ 6)}$

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



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	65 di 130

0,65	-325,6005	-31,6767	483,2912
2,24	-336,3703	41,8861	442,7454
3,83	-447,8425	95,1873	402,1995
5,41	-627,8700	128,2511	361,6536
7,00	-844,2933	141,0493	321,1077

### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 7)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-1557,6697	-464,8445	259,7543
4,15	-106,7138	-331,8055	289,6339
7,70	753,4819	-133,1692	319,4371
11,25	767,5033	156,9108	349,2403
14.80	-493,5377	580.1287	379.1199

#### Sollecitazioni traverso (Combinazione nº 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-78,5818	255,9777	36,0935
4,13	547,8127	98,5922	63,5096
7,70	616,1297	-60,2843	91,1853
11,27	117,7763	-219,1608	118,8611
14,80	-934,6189	-376,5463	146,2772

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 7)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-1557,6697	567,1124	467,4335
2,24	-809,3985	379,6451	414,5695
3,83	-339,3274	216,6305	361,7056



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	66 di 130

5,41	-108,6590	78,0398	308,8416
7,00	-78,5818	-36,0935	255,9777

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 7)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-493,5377	-72,5184	588,0021
2,24	-454,1532	18,8463	535,1381
3,83	-540,4057	85,7583	482,2742
5,41	-713,4982	128,2465	429,4102
7,00	-934,6189	146,2772	376,5463

# $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 8)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-1400,0815	-361,6186	247,9709
4,15	-213,2649	-286,3575	277,8505
7,70	566,3482	-134,1986	307,6537
11,25	660,9523	109,2218	337,4569
14,80	-335,9496	476,9028	367,3365

### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^\circ\ 8)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	4,0932	200,8858	47,8909
4,13	484,2678	70,9164	75,3069
7,70	503,2287	-60,2843	102,9827
11,27	54,2314	-191,4850	130,6585
14,80	-851,9440	-321,4545	158,0745



FOGLIO

67 di 130

IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV.

LI02 02D78 CL IN7900001 A

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 8)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-1400,0815	555,3150	363,0694
2,24	-670,5387	367,8478	322,5235
3,83	-219,1958	204,8332	281,9776
5,41	-7,2557	66,2424	241,4317
7,00	4,0932	-47,8909	200,8858

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 8)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-335,9496	-60,7210	483,6380
2,24	-315,2933	30,6437	443,0921
3,83	-420,2741	97,5556	402,5462
5,41	-612,0949	140,0438	362,0003
7,00	-851,9440	158,0745	321,4545

### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 9)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-906,3611	-470,5003	211,9505
4,15	313,1682	-213,4832	211,9505
7,70	692,9796	4,4869	211,9505
11,25	313,1682	223,1174	211,9505
14,80	-906,3611	470,5003	211,9505

### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^\circ\ 9)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-435,1611	288,3837	9,7968
4,13	330,2416	144,8716	9,7968



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	68 di 130

7,70	588,6010	0,000	9,7968
11,27	330,2416	-144,8716	9,7968
14,80	-435,1611	-288,3837	9,7968

#### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 9)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-906,3611	212,2014	475,2033
2,24	-640,3253	126,3206	428,4984
3,83	-494,5469	60,7013	381,7935
5,41	-436,8786	15,3195	335,0886
7,00	-435,1611	-9,7968	288,3837

## $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^\circ\ 9)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-906,3611	-212,2014	475,2033
2,24	-640,3253	-126,3206	428,4984
3,83	-494,5469	-60,7013	381,7935
5,41	-436,8786	-15,3195	335,0886
7,00	-435,1611	9,7968	288,3837

### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 10)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-1038,9649	-567,2416	208,3768
4,15	425,9894	-255,8399	208,3768
7,70	880,0740	5,0529	208,3768
11,25	425,9894	266,7894	208,3768
14,80	-1038,9649	567,2416	208,3768



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA [

DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 69 di 130

### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 10)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-645,2818	385,8675	30,6337
4,13	423,4005	219,0589	30,6337
7,70	873,5145	0,0000	30,6337
11,27	423,4005	-219,0589	30,6337
14,80	-645,2818	-385,8675	30,6337

#### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 10)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-1038,9649	208,6235	572,6872
2,24	-782,0339	118,4280	525,9823
3,83	-652,2099	48,4939	479,2773
5,41	-617,3457	-1,2026	432,5724
7,00	-645,2818	-30,6337	385,8675

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 10)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-1038,9649	-208,6235	572,6872
2,24	-782,0339	-118,4280	525,9823
3,83	-652,2099	-48,4939	479,2773
5,41	-617,3457	1,2026	432,5724
7,00	-645,2818	30,6337	385,8675

#### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 11)}$



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	70 di 130

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-917,8468	-470,5128	212,7905
4,15	302,7056	-213,8621	212,7905
7,70	683,3013	4,4939	212,7905
11,25	302,7056	223,5000	212,7905
14,80	-917,8468	470,5128	212,7905

### Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-441,3064	288,3837	8,9558
4,13	324,0963	144,8716	8,9558
7,70	582,4557	0,0000	8,9558
11,27	324,0963	-144,8716	8,9558
14,80	-441,3064	-288,3837	8,9558

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 11)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-917,8468	213,0425	475,2033
2,24	-650,4759	127,1616	428,4984
3,83	-503,3624	61,5423	381,7935
5,41	-444,3590	16,1605	335,0886
7,00	-441,3064	-8,9558	288,3837

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^\circ\ 11)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-917,8468	-213,0425	475,2033
2,24	-650,4759	-127,1616	428,4984
3,83	-503,3624	-61,5423	381,7935



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	71 di 130

5,41	-444,3590	-16,1605	335,0886
7,00	-441,3064	8,9558	288,3837

### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 12)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-1094,6519	-599,5012	208,0255
4,15	453,1338	-270,3377	208,0255
7,70	932,7604	5,2486	208,0255
11,25	453,1338	281,7294	208,0255
14,80	-1094,6519	599,5012	208,0255

# $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^\circ\ 12)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-721,4674	418,3621	36,7383
4,13	448,3082	243,7880	36,7383
7,70	962,3403	0,0000	36,7383
11,27	448,3082	-243,7880	36,7383
14,80	-721,4674	-418,3621	36,7383

# $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 12)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-1094,6519	208,2719	605,1818
2,24	-839,4207	116,6381	558,4769
3,83	-713,5798	45,2658	511,7720
5,41	-684,9818	-5,8690	465,0670
7,00	-721,4674	-36,7383	418,3621



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di commessa calcolo scatolare Li02

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 72 di 130

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 12)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-1094,6519	-208,2719	605,1818
2,24	-839,4207	-116,6381	558,4769
3,83	-713,5798	-45,2658	511,7720
5,41	-684,9818	5,8690	465,0670
7,00	-721,4674	36,7383	418,3621

#### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 13)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-1096,3936	-567,3040	212,5768
4,15	373,6763	-257,7344	212,5768
7,70	831,6823	5,0879	212,5768
11,25	373,6763	268,7025	212,5768
14,80	-1096,3936	567,3040	212,5768

### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 13)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,60	-676,0085	385,8675	26,4286
4,13	392,6739	219,0589	26,4286
7,70	842,7878	0,0000	26,4286
11,27	392,6739	-219,0589	26,4286
14,80	-676,0085	-385,8675	26,4286

#### Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione nº 13)

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



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	73 di 130

0,65	-1096,3936	212,8286	572,6872
2,24	-832,7871	122,6330	525,9823
3,83	-696,2876	52,6990	479,2773
5,41	-654,7479	3,0024	432,5724
7,00	-676,0085	-26,4286	385,8675

## $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^\circ\ 13)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,65	-1096,3936	-212,8286	572,6872
2,24	-832,7871	-122,6330	525,9823
3,83	-696,2876	-52,6990	479,2773
5,41	-654,7479	-3,0024	432,5724
7,00	-676,0085	26,4286	385,8675



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA LI02 02D78 CL

DOCUMENTO IN7900001

REV. FOGLIO 74 di 130

Α

## Verifiche combinazioni SLU

Simbologia adottata ed unità di misura

Indice sezione

 $\boldsymbol{X}$  $Ascissa/Ordinata\ sezione,\ espresso\ in\ cm$ 

 $Momento\ flettente,\ espresso\ in\ kNm$ M

Taglio, espresso in kN

Ν  $S for zo\ normale,\ espresso\ in\ kN$ 

 $S for zo\ normale\ ultimo,\ espressa\ in\ kN$  $N_u$ 

Momento ultimo, espressa in kNm  $M_u$ 

Area armatura inferiore, espresse in cmq

 $A_{fs}$  $Area\ armatura\ superiore,\ espresse\ in\ cmq$ 

CSCoeff. di sicurezza sezione

 $V_{Rd}$  $Aliquota\ taglio\ assorbita\ dal\ calcestruzzo\ in\ elementi\ senza\ armature\ trasversali,\ espressa\ in\ kN$ 

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

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

H = 130,00 cm

Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

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

Base sezione B = 100 cm

#### Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$M_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,60	1453,53 (1453,53)	276,12	482,55	2540,19	49,42	38,01	1,75
2	4,15	-633,82 (-1039,89)	276,12	548,66	-2066,30	38,01	38,01	1,99
3	7,70	-1279,66 (-1279,66)	276,12	431,99	-2002,03	38,01	38,01	1,56
4	11,25	-633,82 (-1057,03)	276,12	538,27	-2060,57	38,01	38,01	1,95
5	14,80	1453,53 (1453,53)	276,12	446,83	2352,15	45,62	38,01	1,62



 ${\sf IN79}({\sf NI05})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 75 di 130

## Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,60	-809,30	490,70	0,00	3932,56	0,00
2	4,15	-364,16	452,91	0,00	0,00	0,00
3	7,70	7,07	452,91	0,00	0,00	0,00
4	11,25	379,53	452,91	0,00	0,00	0,00
5	14,80	809,30	478,82	0,00	3932,56	0,00

#### $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 1\ -\ SLU\ (Caso\ A1\text{-}M1)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 120,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,60	-979,68 (-979,68)	54,31	92,37	-1666,21	57,02	38,01	1,70
2	4,13	599,52 (936,89)	54,31	143,43	2474,16	57,02	38,01	2,64
3	7,70	1293,46 (1293,46)	54,31	103,09	2455,15	57,02	38,01	1,90
4	11,27	599,52 (936,89)	54,31	143,43	2474,16	57,02	38,01	2,64
5	14,80	-979,68 (-979,68)	54,31	92,37	-1666,21	57,02	38,01	1,70

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,60	564,79	403,43	0,00	3573,80	0,00
2	4,13	329,11	460,69	0,00	0,00	0,00
3	7,70	0,00	460,69	0,00	0,00	0,00
4	11,27	-329,11	460,69	0,00	0,00	0,00
5	14,80	-564,79	403,43	0,00	3573,80	0,00



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA
LI02 02D78 CL

DOCUMENTO IN7900001 REV. A FOGLIO 76 di 130

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 1\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 120,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,65	-1453,53 (-1453,53)	817,00	1840,07	-3273,68	38,01	57,02	2,25
2	2,24	-1116,45 (-1273,03)	753,94	1977,05	-3338,23	38,01	57,02	2,62
3	3,83	-954,05 (-1011,86)	690,89	2408,49	-3527,40	38,01	57,02	3,49
4	5,41	-922,93 (-935,89)	627,84	2353,97	-3508,95	38,01	57,02	3,75
5	7,00	-979,68 (-1035,35)	564,79	1767,03	-3239,26	38,01	57,02	3,13

## Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{sw}$
1	0,65	276,45	569,28	0,00	0,00	0,00
2	2,24	152,74	560,30	0,00	0,00	0,00
3	3,83	56,39	551,32	0,00	0,00	0,00
4	5,41	-12,64	542,35	0,00	0,00	0,00
5	7,00	-54,31	533,37	0,00	0,00	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 1\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_u$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0,65	-1453,53 (-1453,53)	817,00	1840,07	-3273,68	38,01	57,02	2,25



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare					COMMESSA LI02	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900001	REV.	FOGLIO 77 di 130
2	2,24	-1116,45 (-1273,03)	753,94	19	77,05	-3338,23	38,01	57,02	2,62	
3	3,83	-954,05 (-1011,86)	690,89	24	08,49	-3527,40	38,01	57,02	3,49	
4	5,41	-922,93 (-935,89)	627,84	23.	53,97	-3508,95	38,01	57,02	3,75	
5	7,00	-979,68 (-1035,35)	564,79	17	67,03	-3239,26	38,01	57,02	3,13	

#### Verifiche taglio

N°	X	$\mathbf{v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	-276,45	569,28	0,00	0,00	0,00
2	2,24	-152,74	560,30	0,00	0,00	0,00
3	3,83	-56,39	551,32	0,00	0,00	0,00
4	5,41	12,64	542,35	0,00	0,00	0,00
5	7,00	54,31	533,37	0,00	0,00	0,00

#### <u>Verifica sezioni fondazione [Combinazione nº 2 - SLU (Caso A2-M2)]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 130,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{M}$	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,60	1132,80 (1132,80)	239,14	543,05	2572,43	49,42	38,01	2,27
2	4,15	-465,90 (-777,37)	239,14	653,39	-2123,99	38,01	38,01	2,73
3	7,70	-961,40 (-961,40)	239,14	508,46	-2044,15	38,01	38,01	2,13
4	11,25	-465,90 (-790,38)	239,14	640,48	-2116,88	38,01	38,01	2,68
5	14,80	1132,80 (1132,80)	239,14	502,95	2382,50	45,62	38,01	2,10

$N^{\circ}$	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,60	-619,19	485,41	0,00	3924,90	0,00



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	78 di 130

2	4,15	-279,32	447,63	0,00	0,00	0,00
3	7,70	5,37	447,63	0,00	0,00	0,00
4	11,25	290,98	447,63	0,00	0,00	0,00
5	14.80	619.19	473.53	0.00	3924.90	0.00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 2\ -\ SLU\ (Caso\ A2\text{-}M2)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$M_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,60	-771,89 (-771,89)	60,58	132,41	-1686,95	57,02	38,01	2,19
2	4,13	459,42 (724,71)	60,58	209,44	2505,27	57,02	38,01	3,46
3	7,70	1012,10 (1012,10)	60,58	148,24	2476,43	57,02	38,01	2,45
4	11,27	459,42 (724,71)	60,58	209,44	2505,27	57,02	38,01	3,46
5	14,80	-771,89 (-771,89)	60,58	132,41	-1686,95	57,02	38,01	2,19

#### Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{v}$	X	N°
0,00	3575,09	0,00	404,32	438,19	0,60	1
0,00	0,00	0,00	461,58	258,79	4,13	2
0,00	0,00	0,00	461,58	0,00	7,70	3
0,00	0,00	0,00	461,58	-258,79	11,27	4
0,00	3575,09	0,00	404,32	-438,19	14,80	5

 $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 2\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)]}$ 



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 79 di 130

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,65	-1132,80 (-1132,80)	625,01	1794,33	-3252,13	38,01	57,02	2,87
2	2,24	-844,57 (-975,53)	578,31	1979,67	-3339,47	38,01	57,02	3,42
3	3,83	-714,21 (-755,77)	531,60	2503,85	-3559,69	38,01	57,02	4,71
4	5,41	-702,92 (-725,73)	484,90	2341,72	-3504,80	38,01	57,02	4,83
5	7,00	-771,89 (-834,00)	438,19	1680,53	-3198,50	38,01	57,02	3,84

#### Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{v}$	X	N°
0,00	0,00	0,00	541,94	239,42	0,65	1
0,00	0,00	0,00	535,30	127,75	2,24	2
0,00	0,00	0,00	528,65	40,54	3,83	3
0,00	0,00	0,00	522,00	-22,25	5,41	4
0,00	0,00	0,00	515,35	-60,58	7,00	5

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 2\ -\ SLU\ (Caso\ A2\text{-}M2)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,65	-1132,80 (-1132,80)	625,01	1794,33	-3252,13	38,01	57,02	2,87
2	2,24	-844,57 (-975,53)	578,31	1979,67	-3339,47	38,01	57,02	3,42
3	3,83	-714,21 (-755,77)	531,60	2503,85	-3559,69	38,01	57,02	4,71
4	5,41	-702,92 (-725,73)	484,90	2341,72	-3504,80	38,01	57,02	4,83



 ${\sf IN79}({\sf NI05})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 80 di 130

5 7,00 -771,89 (-834,00) 438,19 1680,53 -3198,50 38,01 57,02 3,84

## Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	-239,42	541,94	0,00	0,00	0,00
2	2,24	-127,75	535,30	0,00	0,00	0,00
3	3,83	-40,54	528,65	0,00	0,00	0,00
4	5,41	22,25	522,00	0,00	0,00	0,00
5	7,00	60,58	515,35	0,00	0,00	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 3\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 130,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,60	1448,99 (1448,99)	281,76	495,27	2546,97	49,42	38,01	1,76
2	4,15	-532,83 (-919,68)	281,76	650,19	-2122,23	38,01	38,01	2,31
3	7,70	-1149,02 (-1149,02)	281,76	500,15	-2039,57	38,01	38,01	1,78
4	11,25	-532,83 (-936,18)	281,76	636,45	-2114,66	38,01	38,01	2,26
5	14,80	1448,99 (1448,99)	281,76	458,63	2358,53	45,62	38,01	1,63

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,60	-765,83	491,50	0,00	3933,72	0,00
2	4,15	-346,91	453,72	0,00	0,00	0,00
3	7,70	6,85	453,72	0,00	0,00	0,00
4	11,25	361,71	453,72	0,00	0,00	0,00



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 81 di 130

5 14,80

4,80 765,83

479,62

0,00

3933,72

0,00

#### $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 3\ -\ SLU\ (Caso\ A1\text{-}M1)]}$

Base sezione

B = 100 cm

Altezza sezione

H = 120,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,60	-914,62 (-914,62)	40,90	74,09	-1656,74	57,02	38,01	1,81
2	4,13	528,10 (831,25)	40,90	121,22	2463,70	57,02	38,01	2,96
3	7,70	1135,75 (1135,75)	40,90	88,16	2448,12	57,02	38,01	2,16
4	11,27	528,10 (831,25)	40,90	121,22	2463,70	57,02	38,01	2,96
5	14,80	-914.62 (-914.62)	40.90	74.09	-1656.74	57.02	38.01	1.81

#### Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0,00	3571,03	0,00	401,52	520,92	0,60	1
0,00	0,00	0,00	458,78	295,73	4,13	2
0,00	0,00	0,00	458,78	0,00	7,70	3
0,00	0,00	0,00	458,78	-295,73	11,27	4
0,00	3571,03	0,00	401,52	-520,92	14,80	5

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 3\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 120,00 cm



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	82 di 130

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,65	-1448,99 (-1448,99)	773,13	1715,37	-3214,92	38,01	57,02	2,22
2	2,24	-1101,41 (-1265,76)	710,08	1835,21	-3271,39	38,01	57,02	2,58
3	3,83	-925,42 (-993,00)	647,02	2262,93	-3472,95	38,01	57,02	3,50
4	5,41	-877,63 (-878,83)	583,97	2325,19	-3499,20	38,01	57,02	3,98
5	7,00	-914,62 (-956,55)	520,92	1763,03	-3237,38	38,01	57,02	3,38

## Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}$	X	$\mathbf{N}^{\circ}$
0,00	0,00	0,00	563,03	282,10	0,65	1
0,00	0,00	0,00	554,06	160,33	2,24	2
0,00	0,00	0,00	545,08	65,92	3,83	3
0,00	0,00	0,00	536,10	-1,17	5,41	4
0,00	0,00	0,00	527,12	-40,90	7,00	5

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 3\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)]}$

Base sezione B = 100 cmH = 120,00 cm

## Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,65	-1448,99 (-1448,99)	773,13	1715,37	-3214,92	38,01	57,02	2,22
2	2,24	-1101,41 (-1265,76)	710,08	1835,21	-3271,39	38,01	57,02	2,58
3	3,83	-925,42 (-993,00)	647,02	2262,93	-3472,95	38,01	57,02	3,50
4	5,41	-877,63 (-878,83)	583,97	2325,19	-3499,20	38,01	57,02	3,98
5	7.00	-914,62 (-956,55)	520,92	1763,03	-3237,38	38,01	57,02	3,38



 $\ensuremath{\mathsf{IN79}}(\ensuremath{\mathsf{NI05}})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900001 A 83 di 130

## Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	-282,10	563,03	0,00	0,00	0,00
2	2,24	-160,33	554,06	0,00	0,00	0,00
3	3,83	-65,92	545,08	0,00	0,00	0,00
4	5,41	1,17	536,10	0,00	0,00	0,00
5	7,00	40,90	527,12	0,00	0,00	0,00

#### $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 4\ -\ SLU\ (Caso\ A2\text{-}M2)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 130,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,60	1127,62 (1127,62)	243,17	556,27	2579,48	49,42	38,01	2,29
2	4,15	-381,07 (-676,11)	243,17	791,23	-2199,92	38,01	38,01	3,25
3	7,70	-851,21 (-851,21)	243,17	598,08	-2093,52	38,01	38,01	2,46
4	11,25	-381,07 (-688,57)	243,17	773,46	-2190,13	38,01	38,01	3,18
5	14,80	1127,62 (1127,62)	243,17	515,22	2389,14	45,62	38,01	2,12

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Red}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,60	-582,16	485,99	0,00	3925,73	0,00
2	4,15	-264,59	448,20	0,00	0,00	0,00
3	7,70	5,18	448,20	0,00	0,00	0,00
4	11,25	275,76	448,20	0,00	0,00	0,00
5	14,80	582,16	474,11	0,00	3925,73	0,00



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA DOG

DOCUMENTO IN7900001 REV.

Α

FOGLIO 84 di 130

## $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 4\ -\ SLU\ (Caso\ A2\text{-}M2)]}$

Base sezione B =

B = 100 cm

Altezza sezione

H = 120,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,60	-715,71 (-715,71)	48,56	113,80	-1677,32	57,02	38,01	2,34
2	4,13	399,35 (635,48)	48,56	190,77	2496,47	57,02	38,01	3,93
3	7,70	878,52 (878,52)	48,56	136,58	2470,93	57,02	38,01	2,81
4	11,27	399,35 (635,48)	48,56	190,77	2496,47	57,02	38,01	3,93
5	14,80	-715,71 (-715,71)	48,56	113,80	-1677,32	57,02	38,01	2,34

## Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{v}$	X	$\mathbf{N}^{\circ}$
0,00	0,00	0,00	402,61	400,82	0,60	1
0,00	0,00	0,00	459,87	230,35	4,13	2
0,00	0,00	0,00	459,87	0,00	7,70	3
0,00	0,00	0,00	459,87	-230,35	11,27	4
0,00	0,00	0,00	402,61	-400,82	14,80	5

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 4\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,65	-1127,62 (-1127,62)	587,64	1662,39	-3189,95	38,01	57,02	2,83



,	N79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di alcolo scatolare				COMMESSA LI02	LOTTO <b>02D78</b>	CODI			OCUMENTO IN7900001	REV. A	FOG 85 di	
2	2,24	-831,40 (-968,55)	540,94	18	24,18	-3266,20	3	8,01	4	57,02	3,37		
3	3,83	-689,87 (-739,66)	494,23	23	41,90	-3504,86	3	8,01	4	57,02	4,74		
4	5,41	-664,25 (-676,78)	447,53	23	10,63	-3494,27	3	8,01	4	57,02	5,16		
5	7,00	-715,71 (-765,49)	400,82	16	72,90	-3194,91	3	8,01	4	57,02	4,17		

## Verifiche taglio

N°	X	v	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	243,46	536,62	0,00	0,00	0,00
2	2,24	133,79	529,97	0,00	0,00	0,00
3	3,83	48,57	523,33	0,00	0,00	0,00
4	5,41	-12,22	516,68	0,00	0,00	0,00
5	7,00	-48,56	510,03	0,00	0,00	0,00

#### <u>Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 4 - SLU (Caso A2-M2)]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_u$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,65	-1127,62 (-1127,62)	587,64	1662,39	-3189,95	38,01	57,02	2,83
2	2,24	-831,40 (-968,55)	540,94	1824,18	-3266,20	38,01	57,02	3,37
3	3,83	-689,87 (-739,66)	494,23	2341,90	-3504,86	38,01	57,02	4,74
4	5,41	-664,25 (-676,78)	447,53	2310,63	-3494,27	38,01	57,02	5,16
5	7,00	-715,71 (-765,49)	400,82	1672,90	-3194,91	38,01	57,02	4,17

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	-243,46	536,62	0,00	0,00	0,00



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	86 di 130

2	2,24	-133,79	529,97	0,00	0,00	0,00
3	3,83	-48,57	523,33	0,00	0,00	0,00
4	5,41	12,22	516,68	0,00	0,00	0,00
5	7,00	48,56	510,03	0,00	0,00	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 5\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\ ]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 130,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,60	1547,03 (1547,03)	230,67	369,79	2480,08	49,42	38,01	1,60
2	4,15	97,83 (467,27)	260,55	1419,70	2546,12	38,01	38,01	5,45
3	7,70	-761,31 (-896,23)	290,35	695,64	-2147,26	38,01	38,01	2,40
4	11,25	-776,15 (-896,23)	320,15	784,54	-2196,23	38,01	38,01	2,45
5	14,80	483,19 (1129,69)	350,03	785,57	2535,34	45,62	38,01	2,24

#### Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}$	X	N°
0,00	0,00	0,00	484,20	-464,52	0,60	1
0,00	0,00	0,00	450,69	-331,30	4,15	2
0,00	0,00	0,00	454,95	-133,14	7,70	3
0,00	0,00	0,00	459,21	156,45	11,25	4
0,00	3947,86	0,00	489,38	579,77	14,80	5

 $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 5\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\ ]}$ 



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 87 di 130

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0,60	-71,13 (-333,21)	19,07	95,44	-1667,80	57,02	38,01	5,01
2	4,13	554,43 (655,34)	46,48	176,61	2489,79	57,02	38,01	3,80
3	7,70	622,50 (663,23)	74,16	284,06	2540,43	57,02	38,01	3,83
4	11,27	124,49 (348,97)	101,84	814,26	2790,28	57,02	38,01	8,00
5	14,80	-926,97 (-926,97)	129,25	243,23	-1744,38	57,02	38,01	1,88

#### Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0,00	0,00	0,00	398,41	255,66	0,60	1
0,00	0,00	0,00	459,58	98,44	4,13	2
0,00	0,00	0,00	463,52	-60,27	7,70	3
0,00	0,00	0,00	467,46	-218,98	11,27	4
0,00	0,00	0,00	414,10	-376,20	14,80	5

#### <u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 5 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo ]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0,65	-1547,03 (-1547,03)	467,12	847,20	-2805,80	38,01	57,02	1,81
2	2,24	-830,40 (-1207,93)	414,25	984,41	-2870,46	38,01	57,02	2,38
3	3,83	-366,98 (-591,39)	361,39	2065,36	-3379,85	38,01	57,02	5,72
4	5,41	-124,61 (-216,65)	308,52	6280,18	-4410,12	38,01	57,02	20,36



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900001 A 88 di 130

5 7,00 -71,13 (-90,68) 255,66 10551,03 -3742,42 38,01 57,02 41,27

## Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$V_{Rd}$	V	X	$\mathbf{N}^{\circ}$
0,00	3658,92	0,00	519,46	537,91	0,65	1
0,00	0,00	0,00	511,94	368,29	2,24	2
0,00	0,00	0,00	504,41	218,92	3,83	3
0,00	0,00	0,00	496,88	89,79	5,41	4
0,00	0,00	0,00	489,36	-19,07	7,00	5

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 5\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\ ]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 120,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_u$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,65	-483,19 (-527,75)	587,66	4654,52	-4180,07	38,01	57,02	7,92
2	2,24	-475,23 (-506,07)	534,79	4337,08	-4104,19	38,01	57,02	8,11
3	3,83	-567,97 (-653,46)	481,93	2665,70	-3614,48	38,01	57,02	5,53
4	5,41	-729,27 (-848,65)	429,06	1597,28	-3159,27	38,01	57,02	3,72
5	7,00	-926,97 (-926,97)	376,20	1207,64	-2975,66	38,01	57,02	3,21

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	-43,47	536,63	0,00	0,00	0,00
2	2,24	30,09	529,10	0,00	0,00	0,00
3	3,83	83,39	521,57	0,00	0,00	0,00
4	5,41	116,45	514,05	0,00	0,00	0,00



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900001 A 89 di 130

5 7,00 129,25 506,52 0,00 0,00 0,00

#### $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 6\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ negativo]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 130,00 cm

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,60	1389,44 (1389,44)	218,88	392,61	2492,25	49,42	38,01	1,79
2	4,15	204,38 (523,14)	248,76	1136,55	2390,14	38,01	38,01	4,57
3	7,70	-574,17 (-723,79)	278,57	861,61	-2238,69	38,01	38,01	3,09
4	11,25	-669,60 (-735,57)	308,37	961,61	-2293,78	38,01	38,01	3,12
5	14,80	325,60 (857,00)	338,25	1059,04	2683,24	45,62	38,01	3,13

#### Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,60	-361,29	482,51	0,00	0,00	0,00
2	4,15	-285,86	449,00	0,00	0,00	0,00
3	7,70	-134,17	453,26	0,00	0,00	0,00
4	11,25	108,76	457,52	0,00	0,00	0,00
5	14,80	476,55	487,70	0,00	0,00	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 6\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ negativo]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 120,00 cm



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO LI02 02D78 CL IN7900001 Α 90 di 130

#### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0,60	11,54 (217,14)	30,87	366,64	2579,35	57,02	38,01	11,88
2	4,13	490,88 (559,02)	58,28	263,87	2530,92	57,02	38,01	4,53
3	7,70	509,60 (559,02)	85,96	398,95	2594,57	57,02	38,01	4,64
4	11,27	60,95 (257,05)	113,63	1343,78	3039,81	57,02	38,01	11,83
5	14,80	-844,29 (-844,29)	141,05	295,99	-1771,71	57,02	38,01	2,10

## Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Red}}$	$V_{Rsd}$	$V_{Rd}$	$\mathbf{v}$	X	N°
0,00	0,00	0,00	457,35	200,57	0,60	1
0,00	0,00	0,00	461,26	70,76	4,13	2
0,00	0,00	0,00	465,20	-60,27	7,70	3
0,00	0,00	0,00	469,14	-191,30	11,27	4
0,00	0,00	0,00	415,78	-321,11	14,80	5

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 6\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ negativo]}$

Base sezione B = 100 cmH = 120,00 cm

## Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

N°	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,65	-1389,44 (-1389,44)	362,75	716,45	-2744,19	38,01	57,02	1,98
2	2,24	-691,54 (-1056,98)	322,21	856,68	-2810,27	38,01	57,02	2,66
3	3,83	-246,84 (-459,17)	281,66	2076,47	-3385,08	38,01	57,02	7,37
4	5,41	-23,20 (-103,16)	241,11	9440,92	-4039,17	38,01	57,02	39,16
5	7,00	11,54 (19,03)	200,57	16540,18	1569,45	38,01	57,02	82,47



 ${\sf IN79}({\sf NI05})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900001 A 91 di 130

## Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	526,11	504,61	0,00	3637,40	0,00
2	2,24	356,49	498,83	0,00	0,00	0,00
3	3,83	207,12	493,06	0,00	0,00	0,00
4	5,41	78,00	487,29	0,00	0,00	0,00
5	7,00	-30,87	424,25	0,00	0,00	0,00

#### $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 6\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ negativo]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 120,00 cm

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,65	-325,60 (-358,07)	483,29	5909,99	-4378,73	38,01	57,02	12,23
2	2,24	-336,37 (-379,31)	442,75	4934,21	-4227,23	38,01	57,02	11,14
3	3,83	-447,84 (-545,42)	402,20	2665,26	-3614,34	38,01	57,02	6,63
4	5,41	-627,87 (-759,34)	361,65	1477,88	-3103,01	38,01	57,02	4,09
5	7,00	-844,29 (-844,29)	321,11	1115,15	-2932,07	38,01	57,02	3,47

N°	X	$\mathbf{v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	-31,68	521,77	0,00	0,00	0,00
2	2,24	41,89	515,99	0,00	0,00	0,00
3	3,83	95,19	510,22	0,00	0,00	0,00
4	5,41	128,25	504,45	0,00	0,00	0,00
5	7,00	141,05	498,68	0,00	0,00	0,00



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA

LI02 02D78 CL

DOCUMENTO IN7900001 REV. I

FOGLIO 92 di 130

## $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 7\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\ ]}$

 $Base\ sezione \qquad \qquad B=100\ cm$ 

Altezza sezione H = 130,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,60	1557,67 (1557,67)	259,75	417,85	2505,70	49,42	38,01	1,61
2	4,15	106,71 (476,71)	289,63	1610,95	2651,47	38,01	38,01	5,56
3	7,70	-753,48 (-888,19)	319,44	791,19	-2199,90	38,01	38,01	2,48
4	11,25	-767,50 (-888,19)	349,24	885,42	-2251,80	38,01	38,01	2,54
5	14,80	493,54 (1140,44)	379,12	855,38	2573,10	45,62	38,01	2,26

## Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{V}$	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,60	-464,84	488,36	0,00	0,00	0,00
2	4,15	-331,81	454,84	0,00	0,00	0,00
3	7,70	-133,17	459,10	0,00	0,00	0,00
4	11,25	156,91	463,37	0,00	0,00	0,00
5	14,80	580,13	493,54	0,00	3953,88	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 7\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\ ]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,60	-78,58 (-340,98)	36,09	181,24	-1712,26	57,02	38,01	5,02



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare					COMMESSA LI02	02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900001	REV.	FOGLIO 93 di 130
2	4,13	547,81 (648,88)	63,51	2	46,93	2522,94	57,02	38,01	3,89	
3	7,70	616,13 (656,84)	91,19	3	57,48	2575,03	57,02	38,01	3,92	
4	11,27	117,78 (342,44)	118,86	9	98,68	2877,19	57,02	38,01	8,40	
5	14,80	-934,62 (-934,62)	146,28	2	75,64	-1761,17	57,02	38,01	1,88	

#### Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	${f v}$	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,60	255,98	400,83	0,00	0,00	0,00
2	4,13	98,59	462,00	0,00	0,00	0,00
3	7,70	-60,28	465,94	0,00	0,00	0,00
4	11,27	-219,16	469,88	0,00	0,00	0,00
5	14,80	-376,55	416,52	0,00	0,00	0,00

#### $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 7\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\ ]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,65	-1557,67 (-1557,67)	467,43	841,12	-2802,94	38,01	57,02	1,80
2	2,24	-809,40 (-1198,57)	414,57	994,50	-2875,22	38,01	57,02	2,40
3	3,83	-339,33 (-561,40)	361,71	2226,58	-3455,82	38,01	57,02	6,16
4	5,41	-108,66 (-188,66)	308,84	7266,68	-4438,89	38,01	57,02	23,53
5	7,00	-78,58 (-115,58)	255,98	9126,29	-4120,78	38,01	57,02	35,65

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	567,11	519,51	0,00	3658,99	0,00



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	94 di 130

2	2,24	379,65	511,98	0,00	0,00	0,00
3	3,83	216,63	504,46	0,00	0,00	0,00
4	5,41	78,04	496,93	0,00	0,00	0,00
5	7,00	-36,09	489,40	0,00	0,00	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 7\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\ ]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_u$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,65	-493,54 (-567,88)	588,00	4218,70	-4074,31	38,01	57,02	7,17
2	2,24	-454,15 (-473,47)	535,14	4740,96	-4194,64	38,01	57,02	8,86
3	3,83	-540,41 (-628,32)	482,27	2812,50	-3664,19	38,01	57,02	5,83
4	5,41	-713,50 (-844,96)	429,41	1608,14	-3164,39	38,01	57,02	3,75
5	7,00	-934,62 (-934,62)	376,55	1196,80	-2970,55	38,01	57,02	3,18

#### Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	v	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	-72,52	536,68	0,00	0,00	0,00
2	2,24	18,85	529,15	0,00	0,00	0,00
3	3,83	85,76	521,62	0,00	0,00	0,00
4	5,41	128,25	514,10	0,00	0,00	0,00
5	7,00	146,28	506,57	0,00	0,00	0,00

 $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 8\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ negativo]}$ 



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900001 A 95 di 130

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 130,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,60	1400,08 (1400,08)	247,97	446,49	2520,97	49,42	38,01	1,80
2	4,15	213,26 (532,58)	277,85	1291,47	2475,48	38,01	38,01	4,65
3	7,70	-566,35 (-715,99)	307,65	993,05	-2311,09	38,01	38,01	3,23
4	11,25	-660,95 (-727,42)	337,46	1099,29	-2369,62	38,01	38,01	3,26
5	14,80	335,95 (867,74)	367,34	1158,69	2737,13	45,62	38,01	3,15

#### Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{v}$	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{sw}$
1	0,60	-361,62	486,67	0,00	0,00	0,00
2	4,15	-286,36	453,16	0,00	0,00	0,00
3	7,70	-134,20	457,42	0,00	0,00	0,00
4	11,25	109,22	461,68	0,00	0,00	0,00
5	14,80	476,90	491,86	0,00	0,00	0,00

#### $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 8\ -\ SLU\ (Caso\ A2\text{-}M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ negativo]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,60	4,09 (210,02)	47,89	614,83	2696,31	57,02	38,01	12,84
2	4,13	484,27 (552,61)	75,31	350,46	2571,72	57,02	38,01	4,65
3	7,70	503,23 (552,61)	102,98	491,65	2638,26	57,02	38,01	4,77
4	11,27	54,23 (250,52)	130,66	1664,13	3190,77	57,02	38,01	12,74



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di
calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	96 di 130

5	14.80	-851.94 (-851.94)	158.07	332.22	-1790.49	57.02	38.01	2.10
5	14,80	-851,94 (-851,94)	158,07	332,22	-1/90,49	57,02	38,01	2,10

## Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{v}$	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,60	200,89	459,78	0,00	0,00	0,00
2	4,13	70,92	463,68	0,00	0,00	0,00
3	7,70	-60,28	467,62	0,00	0,00	0,00
4	11,27	-191,49	471,56	0,00	0,00	0,00
5	14,80	-321,45	418,20	0,00	0,00	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 8\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ negativo]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 120,00 cm

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,65	-1400,08 (-1400,08)	363,07	710,95	-2741,60	38,01	57,02	1,96
2	2,24	-670,54 (-1047,62)	322,52	866,62	-2814,96	38,01	57,02	2,69
3	3,83	-219,20 (-429,17)	281,98	2290,31	-3485,86	38,01	57,02	8,12
4	5,41	-7,26 (-75,16)	241,43	11317,81	-3523,38	38,01	57,02	46,88
5	7,00	4,09 (21,32)	200,89	16458,34	1746,84	38,01	57,02	81,93

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	555,32	504,65	0,00	3637,47	0,00
2	2,24	367,85	498,88	0,00	0,00	0,00
3	3,83	204,83	493,11	0,00	0,00	0,00
4	5,41	66,24	487,33	0,00	0,00	0,00



 ${\sf IN79}({\sf NI05})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900001 A 97 di 130

5 7,00 -47,89 424,30 0,00 0,00 0,00

#### <u>Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 8 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]</u>

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 120,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_u$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0,65	-335,95 (-398,19)	483,64	5185,81	-4269,65	38,01	57,02	10,72
2	2,24	-315,29 (-346,71)	443,09	5531,01	-4327,85	38,01	57,02	12,48
3	3,83	-420,27 (-520,28)	402,55	2843,02	-3674,52	38,01	57,02	7,06
4	5,41	-612,09 (-755,65)	362,00	1489,03	-3108,26	38,01	57,02	4,11
5	7,00	-851,94 (-851,94)	321,45	1104,42	-2927,02	38.01	57,02	3,44

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$A_{sw}$
1	0,65	-60,72	521,82	0,00	0,00	0,00
2	2,24	30,64	516,04	0,00	0,00	0,00
3	3,83	97,56	510,27	0,00	0,00	0,00
4	5,41	140,04	504,50	0,00	0,00	0,00
5	7,00	158,07	498,73	0,00	0.00	0,00



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 98 di 130

## Verifiche combinazioni SLE

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

X Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m

M Momento flettente, espresso in kNm

V Taglio, espresso in kN

N Sforzo normale, espresso in kN

Afi Area armatura inferiore, espressa in cmq

A<sub>fs</sub> Area armatura superiore, espressa in cmq

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

 $\sigma_{\!f\!s}$  Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espresse in MPa

σ<sub>c</sub> Tensione nel calcestruzzo, espresse in MPa

 $au_c$  Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espresse in MPa

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

## $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 9\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 130,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\rm fs}$	$\sigma_{\mathrm{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,60	906,36	211,95	49,42	38,01	49,52	141,84	3,96
2	4,15	-313,17	211,95	38,01	38,01	47,37	19,80	1,55
3	7,70	-692,98	211,95	38,01	38,01	133,37	40,98	3,33
4	11,25	-313,17	211,95	38,01	38,01	47,37	19,80	1,55
5	14,80	906,36	211,95	45,62	38,01	50,47	153,02	4,07

#### Verifiche taglio

 $N^{\circ}$  X V  $au_{c}$   $A_{sw}$ 



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	99 di 130

1	0,60	-470,50	-0,447	0,00
2	4,15	-213,48	-0,203	0,00
3	7,70	4,49	0,004	0,00
4	11,25	223,12	0,212	0,00
5	14,80	470,50	0,447	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 9\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2,12	24,34	106,66	38,01	57,02	9,80	-435,16	0,60	1
1,51	54,92	18,56	38,01	57,02	9,80	330,24	4,13	2
2,69	98,49	32,96	38,01	57,02	9,80	588,60	7,70	3
1,51	54,92	18,56	38,01	57,02	9,80	330,24	11,27	4
2,12	24,34	106,66	38,01	57,02	9,80	-435,16	14,80	5

## Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$ au_{ m c}$	$\mathbf{v}$	X	N°
0,00	0,298	288,38	0,60	1
0,00	0,150	144,87	4,13	2
0,00	0,000	0,00	7,70	3
0,00	-0,150	-144,87	11,27	4
0,00	-0,298	-288,38	14,80	5

#### $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 9\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV.

LI02 02D78 CL IN7900001 A

FOGLIO

100 di 130

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\mathrm{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,65	-906,36	475,20	38,01	57,02	117,41	57,25	4,48
2	2,24	-640,33	428,50	38,01	57,02	76,46	41,49	3,21
3	3,83	-494,55	381,79	38,01	57,02	55,59	32,57	2,50
4	5,41	-436,88	335,09	38,01	57,02	49,26	28,75	2,21
5	7.00	-435.16	288.38	38.01	57.02	52.15	28.17	2.18

## Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	v	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	212,20	0,219	0,00
2	2,24	126,32	0,130	0,00
3	3,83	60,70	0,063	0,00
4	5,41	15,32	0,016	0,00
5	7,00	-9,80	-0,010	0,00

#### $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 9\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\mathrm{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,65	-906,36	475,20	38,01	57,02	117,41	57,25	4,48
2	2,24	-640,33	428,50	38,01	57,02	76,46	41,49	3,21



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare		COMMESSA LI02	02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN7900001	REV. A	FOGLIO 101 di 130			
3	3,83	-494,55	381,79	38,01	57,02	55,59	32,57	2,50		

3	3,83	-494,55	381,79	38,01	57,02	55,59	32,57	2,50
4	5,41	-436,88	335,09	38,01	57,02	49,26	28,75	2,21
5	7,00	-435,16	288,38	38,01	57,02	52,15	28,17	2,18

## Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	${f v}$	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
1	0,65	-212,20	-0,219	0,00
2	2,24	-126,32	-0,130	0,00
3	3,83	-60,70	-0,063	0,00
4	5,41	-15,32	-0,016	0,00
5	7,00	9,80	0,010	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 10\ - SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 130,00 cm

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\mathrm{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,60	1038,96	208,38	49,42	38,01	56,29	165,62	4,52
2	4,15	-425,99	208,38	38,01	38,01	73,14	26,14	2,09
3	7,70	-880,07	208,38	38,01	38,01	176,41	51,20	4,20
4	11,25	-425,99	208,38	38,01	38,01	73,14	26,14	2,09
5	14.80	1038 96	208 38	45.62	38.01	57.37	178.71	4.64

N°	X	V	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
1	0,60	-567,24	-0,539	0,00



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 102 di 130

0,00	-0,243	-255,84	4,15	2
0,00	0,005	5,05	7,70	3
0,00	0,253	266,79	11,25	4
0.00	0.539	567.24	14.80	5

## <u>Verifica sezioni traverso [Combinazione nº 10 - SLE (Frequente)]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\mathrm{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,60	-645,28	30,63	57,02	38,01	156,21	36,38	3,15
2	4,13	423,40	30,63	57,02	38,01	24,09	69,03	1,96
3	7,70	873,51	30,63	57,02	38,01	49,17	144,91	4,01
4	11,27	423,40	30,63	57,02	38,01	24,09	69,03	1,96
5	14,80	-645,28	30,63	57,02	38,01	156,21	36,38	3,15

## Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,60	385,87	0,399	0,00
2	4,13	219,06	0,226	0,00
3	7,70	0,00	0,000	0,00
4	11,27	-219,06	-0,226	0,00
5	14,80	-385,87	-0,399	0,00

 $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 10\ -\ SLE\ (Frequente)]}$ 



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900001 A 103 di 130

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\mathrm{fi}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
5,15	65,95	132,61	57,02	38,01	572,69	-1038,96	0,65	1
3,92	50,70	93,19	57,02	38,01	525,98	-782,03	2,24	2
3,29	42,71	74,95	57,02	38,01	479,28	-652,21	3,83	3
3,11	40,21	72,38	57,02	38,01	432,57	-617,35	5,41	4
3,21	41,31	80,24	57,02	38,01	385,87	-645,28	7,00	5

#### Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	208,62	0,215	0,00
2	2,24	118,43	0,122	0,00
3	3,83	48,49	0,050	0,00
4	5,41	-1,20	-0,001	0,00
5	7,00	-30,63	-0,032	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 10\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{ m fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,65	-1038,96	572,69	38,01	57,02	132,61	65,95	5,15
2	2,24	-782,03	525,98	38,01	57,02	93,19	50,70	3,92
3	3,83	-652,21	479,28	38,01	57,02	74,95	42,71	3,29



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	104 di 130

4	5,41	-617,35	432,57	38,01	57,02	72,38	40,21	3,11
5	7,00	-645,28	385,87	38,01	57,02	80,24	41,31	3,21

#### Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	-208,62	-0,215	0,00
2	2,24	-118,43	-0,122	0,00
3	3,83	-48,49	-0,050	0,00
4	5,41	1,20	0,001	0,00
5	7,00	30,63	0,032	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 11\ - SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 130,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\mathrm{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,60	917,85	212,79	49,42	38,01	50,12	143,80	4,01
2	4,15	-302,71	212,79	38,01	38,01	44,94	19,21	1,50
3	7,70	-683,30	212,79	38,01	38,01	131,07	40,45	3,29
4	11,25	-302,71	212,79	38,01	38,01	44,94	19,21	1,50
5	14,80	917,85	212,79	45,62	38,01	51,08	155,13	4,12

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	$N^{\circ}$
0,00	-0,447	-470,51	0,60	1
0,00	-0,203	-213,86	4,15	2



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 105 di 130

3	7,70	4,49	0,004	0,00
4	11,25	223,50	0,212	0,00
5	14,80	470,51	0,447	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 11\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2,15	24,66	108,29	38,01	57,02	8,96	-441,31	0,60	1
1,49	53,95	18,21	38,01	57,02	8,96	324,10	4,13	2
2,66	97,52	32,60	38,01	57,02	8,96	582,46	7,70	3
1,49	53,95	18,21	38,01	57,02	8,96	324,10	11,27	4
2,15	24.66	108.29	38.01	57.02	8.96	-441.31	14.80	5

#### Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$ au_{ m c}$	$\mathbf{V}$	X	N°
0,00	0,298	288,38	0,60	1
0,00	0,150	144,87	4,13	2
0,00	0,000	0,00	7,70	3
0,00	-0,150	-144,87	11,27	4
0,00	-0,298	-288,38	14,80	5

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 11\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cm



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900001 A 106 di 130

Altezza sezione H = 120,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	<b>σ</b> fi	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	$\mathbf{N}^{\circ}$
4,53	57,90	119,33	57,02	38,01	475,20	-917,85	0,65	1
3,26	42,07	78,14	57,02	38,01	428,50	-650,48	2,24	2
2,55	33,08	57,04	57,02	38,01	381,79	-503,36	3,83	3
2,25	29,18	50,49	57,02	38,01	335,09	-444,36	5,41	4
2,21	28,52	53,17	57,02	38,01	288,38	-441,31	7,00	5

#### Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{v}$	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	213,04	0,220	0,00
2	2,24	127,16	0,131	0,00
3	3,83	61,54	0,064	0,00
4	5,41	16,16	0,017	0,00
5	7,00	-8,96	-0,009	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 11\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

N°	X	M	N	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,65	-917,85	475,20	38,01	57,02	119,33	57,90	4,53
2	2,24	-650,48	428,50	38,01	57,02	78,14	42,07	3,26
3	3,83	-503,36	381,79	38,01	57,02	57,04	33,08	2,55
4	5,41	-444,36	335,09	38,01	57,02	50,49	29,18	2,25



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 107 di 130

5 7,00 -441,31 288,38 38,01 57,02 53,17 28,52 2,21

## Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$ au_{\mathrm{c}}$	$\mathbf{v}$	X	N°
0,00	-0,220	-213,04	0,65	1
0,00	-0,131	-127,16	2,24	2
0,00	-0,064	-61,54	3,83	3
0,00	-0,017	-16,16	5,41	4
0,00	0,009	8,96	7,00	5

## $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 12\ - SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 130,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,60	1094,65	208,03	49,42	38,01	59,14	175,51	4,75
2	4,15	-453,13	208,03	38,01	38,01	79,32	27,65	2,21
3	7,70	-932,76	208,03	38,01	38,01	188,46	54,08	4,44
4	11,25	-453,13	208,03	38,01	38,01	79,32	27,65	2,21
5	14,80	1094,65	208,03	45,62	38,01	60,28	189,40	4,88

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	$\mathbf{N}^{\circ}$
0,00	-0,569	-599,50	0,60	1
0,00	-0,257	-270,34	4,15	2
0,00	0,005	5,25	7,70	3



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 108 di 130

4 11,25 281,73 0,268 0,00 5 14,80 599,50 0,569 0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 12\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
3,53	40,72	174,35	38,01	57,02	36,74	-721,47	0,60	1
2,08	72,76	25,58	38,01	57,02	36,74	448,31	4,13	2
4,42	159,42	54,22	38,01	57,02	36,74	962,34	7,70	3
2,08	72,76	25,58	38,01	57,02	36,74	448,31	11,27	4
3,53	40,72	174,35	38,01	57,02	36,74	-721,47	14,80	5

#### Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0,00	0,432	418,36	0,60	1
0,00	0,252	243,79	4,13	2
0,00	0,000	0,00	7,70	3
0,00	-0,252	-243,79	11,27	4
0,00	-0,432	-418,36	14,80	5

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 12\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 109 di 130

### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,65	-1094,65	605,18	38,01	57,02	139,59	69,50	5,42
2	2,24	-839,42	558,48	38,01	57,02	100,45	54,36	4,21
3	3,83	-713,58	511,77	38,01	57,02	82,86	46,60	3,59
4	5,41	-684,98	465,07	38,01	57,02	81,33	44,45	3,44
5	7,00	-721,47	418,36	38,01	57,02	90,63	46,03	3,58

#### Verifiche taglio

N°	X	v	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	208,27	0,215	0,00
2	2,24	116,64	0,120	0,00
3	3,83	45,27	0,047	0,00
4	5,41	-5,87	-0,006	0,00
5	7.00	-36,74	-0.038	0.00

### $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 12\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	σfi	σα
	0.65	1004.65	605.10	20.01	57.00	120.50	60.50	5 40
1	0,65	-1094,65	605,18	38,01	57,02	139,59	69,50	5,42
2	2,24	-839,42	558,48	38,01	57,02	100,45	54,36	4,21
3	3,83	-713,58	511,77	38,01	57,02	82,86	46,60	3,59
4	5,41	-684,98	465,07	38,01	57,02	81,33	44,45	3,44
5	7,00	-721,47	418,36	38,01	57,02	90,63	46,03	3,58



 ${\sf IN79}({\sf NI05})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 110 di 130

#### Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	$\mathbf{N}^{\circ}$
0,00	-0,215	-208,27	0,65	1
0,00	-0,120	-116,64	2,24	2
0,00	-0,047	-45,27	3,83	3
0,00	0,006	5,87	5,41	4
0,00	0,038	36,74	7,00	5

### $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 13\ - SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 130,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$N^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	σfi	$\sigma_{\rm c}$
1	0,60	1096,39	212,58	49,42	38,01	59,30	175,42	4,76
2	4,15	-373,68	212,58	38,01	38,01	60,87	23,25	1,84
3	7,70	-831,68	212,58	38,01	38,01	164,89	48,60	3,98
4	11,25	-373,68	212,58	38,01	38,01	60,87	23,25	1,84
5	14,80	1096,39	212,58	45,62	38,01	60,43	189,30	4,89

### Verifiche taglio

$A_{sw}$	$ au_{ m c}$	v	X	N°
0,00	-0,539	-567,30	0,60	1
0,00	-0,245	-257,73	4,15	2
0,00	0,005	5,09	7,70	3
0,00	0,255	268,70	11,25	4



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 111 di 130

5 14,80

4,80 567,30

0,539

0,00

#### $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 13\ -\ SLE\ (Rara)]}$

H = 120,00 cm

Base sezione B = 100 cm

### Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

N°	X	$\mathbf{M}$	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{ m fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,60	-676,01	26,43	57,02	38,01	164,34	38,01	3,30
2	4,13	392,67	26,43	57,02	38,01	22,31	64,17	1,81
3	7,70	842,79	26,43	57,02	38,01	47,39	140,06	3,87
4	11,27	392,67	26,43	57,02	38,01	22,31	64,17	1,81
5	14,80	-676,01	26,43	57,02	38,01	164,34	38,01	3,30

#### Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$ au_{ m c}$	$\mathbf{v}$	X	N°
0,00	0,399	385,87	0,60	1
0,00	0,226	219,06	4,13	2
0,00	0,000	0,00	7,70	3
0,00	-0,226	-219,06	11,27	4
0,00	-0,399	-385,87	14,80	5

#### $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 13\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 112 di 130

#### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\mathrm{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,65	-1096,39	572,69	38,01	57,02	142,18	69,22	5,41
2	2,24	-832,79	525,98	38,01	57,02	101,60	53,62	4,16
3	3,83	-696,29	479,28	38,01	57,02	82,22	45,26	3,50
4	5,41	-654,75	432,57	38,01	57,02	78,56	42,36	3,28
5	7,00	-676,01	385,87	38,01	57,02	85,35	43,06	3,36

### Verifiche taglio

$N^{\circ}$	X	V	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	212,83	0,220	0,00
2	2,24	122,63	0,127	0,00
3	3,83	52,70	0,054	0,00
4	5,41	3,00	0,003	0,00
5	7,00	-26,43	-0,027	0,00

#### $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 13\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,65	-1096,39	572,69	38,01	57,02	142,18	69,22	5,41
2	2,24	-832,79	525,98	38,01	57,02	101,60	53,62	4,16
3	3,83	-696,29	479,28	38,01	57,02	82,22	45,26	3,50
4	5,41	-654,75	432,57	38,01	57,02	78,56	42,36	3,28
5	7,00	-676,01	385,87	38,01	57,02	85,35	43,06	3,36



 ${\sf IN79}({\sf NI05})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 113 di 130

### Verifiche taglio

N°	X	v	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,65	-212,83	-0,220	0,00
2	2,24	-122,63	-0,127	0,00
3	3,83	-52,70	-0,054	0,00
4	5,41	-3,00	-0,003	0,00
5	7,00	26,43	0,027	0,00



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900001 A 114 di 130

### Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

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

 $M_p$  Momento, espresse in kNm

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

wk Ampiezza fessure, espresse in mm

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

s Distanza media tra le fessure, espresse in mm

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

#### $\underline{Verifica\ fessurazione\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 9\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,60	49,42	38,01	852,75	-831,75	906,36	0,08	0,10	160,17	0,000031
2	4,15	38,01	38,01	825,76	-825,76	-313,17	0,00	0,10	0,00	0,000000
3	7,70	38,01	38,01	825,76	-825,76	-692,98	0,00	0,10	0,00	0,000000
4	11,25	38,01	38,01	825,76	-825,76	-313,17	0,00	0,10	0,00	0,000000
5	14,80	45,62	38,01	843,76	-829,78	906,36	0,10	0,10	165,66	0,000034

### $\underline{Verifica\ fessurazione\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 9\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,60	57,02	38,01	750,80	-718,70	-435,16	0,00	0,10	0,00	0,000000
2	4,13	57,02	38,01	750,80	-718,70	330,24	0,00	0,10	0,00	0,000000
3	7,70	57,02	38,01	750,80	-718,70	588,60	0,00	0,10	0,00	0,000000
4	11,27	57,02	38,01	750,80	-718,70	330,24	0,00	0,10	0,00	0,000000
5	14,80	57,02	38,01	750,80	-718,70	-435,16	0,00	0,10	0,00	0,000000



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78

CODIFICA CL

DOCUMENTO IN7900001

REV. FOGLIO Α

115 di 130

### Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 9 - SLE (Quasi Permanente)]

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,65	38,01	57,02	718,70	-750,80	-906,36	0,06	0,10	151,43	0,000025
2	2,24	38,01	57,02	718,70	-750,80	-640,33	0,00	0,10	0,00	0,000000
3	3,83	38,01	57,02	718,70	-750,80	-494,55	0,00	0,10	0,00	0,000000
4	5,41	38,01	57,02	718,70	-750,80	-436,88	0,00	0,10	0,00	0,000000
5	7,00	38,01	57,02	718,70	-750,80	-435,16	0,00	0,10	0,00	0,000000

### $\underline{Verifica\ fessurazione\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 9\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0,65	38,01	57,02	718,70	-750,80	-906,36	0,06	0,10	151,43	0,000025
2	2,24	38,01	57,02	718,70	-750,80	-640,33	0,00	0,10	0,00	0,000000
3	3,83	38,01	57,02	718,70	-750,80	-494,55	0,00	0,10	0,00	0,000000
4	5,41	38,01	57,02	718,70	-750,80	-436,88	0,00	0,10	0,00	0,000000
5	7,00	38,01	57,02	718,70	-750,80	-435,16	0.00	0,10	0.00	0,000000

### $\underline{Verifica\ fessurazione\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 10\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

• • •	•									
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	W	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,60	49,42	38,01	852,75	-831,75	1038,96	0,13	0,15	160,17	0,000047
2	4,15	38,01	38,01	825,76	-825,76	-425,99	0,00	0,15	0,00	0,000000
3	7,70	38,01	38,01	825,76	-825,76	-880,07	0,12	0,15	180,02	0,000037
4	11,25	38,01	38,01	825,76	-825,76	-425,99	0,00	0,15	0,00	0,000000
5	14,80	45,62	38,01	843,76	-829,78	1038,96	0,15	0,15	165,66	0,000051



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN7900001 REV. FOGLIO

A 116 di 130

calcolo scatolare

### $\underline{Verifica~fessurazione~traverso~[Combinazione~n^{\circ}~10~-SLE~(Frequente)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,60	57,02	38,01	750,80	-718,70	-645,28	0,00	0,15	0,00	0,000000
2	4,13	57,02	38,01	750,80	-718,70	423,40	0,00	0,15	0,00	0,000000
3	7,70	57,02	38,01	750,80	-718,70	873,51	0,11	0,15	151,43	0,000044
4	11,27	57,02	38,01	750,80	-718,70	423,40	0,00	0,15	0,00	0,000000
5	14,80	57,02	38,01	750,80	-718,70	-645,28	0,00	0,15	0,00	0,000000

#### <u>Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione $n^{\circ}$ 10 - SLE (Frequente)]</u>

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w_{lim}}$	$\mathbf{s_m}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0,65	38,01	57,02	718,70	-750,80	-1038,96	0,09	0,15	151,43	0,000035
2	2,24	38,01	57,02	718,70	-750,80	-782,03	0,05	0,15	151,43	0,000018
3	3,83	38,01	57,02	718,70	-750,80	-652,21	0,00	0,15	0,00	0,000000
4	5,41	38,01	57,02	718,70	-750,80	-617,35	0,00	0,15	0,00	0,000000
5	7,00	38,01	57,02	718,70	-750,80	-645,28	0,00	0,15	0,00	0,000000

#### $\underline{Verifica~fessurazione~piedritto~destro~[Combinazione~n^{\circ}~10~-SLE~(Frequente)]}$

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,65	38,01	57,02	718,70	-750,80	-1038,96	0,09	0,15	151,43	0,000035
2	2,24	38,01	57,02	718,70	-750,80	-782,03	0,05	0,15	151,43	0,000018
3	3,83	38,01	57,02	718,70	-750,80	-652,21	0,00	0,15	0,00	0,000000
4	5,41	38,01	57,02	718,70	-750,80	-617,35	0,00	0,15	0,00	0,000000



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN7900001
 A
 117 di 130

 $5 \qquad 7{,}00 \qquad 38{,}01 \qquad 57{,}02 \qquad 718{,}70 \qquad -750{,}80 \qquad -645{,}28 \qquad 0{,}00 \qquad 0{,}15 \qquad 0{,}00 \qquad 0{,}000000$ 

#### $\underline{Verifica\ fessurazione\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 11\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,60	49,42	38,01	852,75	-831,75	917,85	0,09	0,15	160,17	0,000032
2	4,15	38,01	38,01	825,76	-825,76	-302,71	0,00	0,15	0,00	0,000000
3	7,70	38,01	38,01	825,76	-825,76	-683,30	0,00	0,15	0,00	0,000000
4	11,25	38,01	38,01	825,76	-825,76	-302,71	0,00	0,15	0,00	0,000000
5	14,80	45,62	38,01	843,76	-829,78	917,85	0,10	0,15	165,66	0,000035

### $\underline{Verifica\ fessurazione\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 11\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,60	57,02	38,01	750,80	-718,70	-441,31	0,00	0,15	0,00	0,000000
2	4,13	57,02	38,01	750,80	-718,70	324,10	0,00	0,15	0,00	0,000000
3	7,70	57,02	38,01	750,80	-718,70	582,46	0,00	0,15	0,00	0,000000
4	11,27	57,02	38,01	750,80	-718,70	324,10	0,00	0,15	0,00	0,000000
5	14,80	57,02	38,01	750,80	-718,70	-441,31	0,00	0,15	0,00	0,000000

### $\underline{Verifica\ fessurazione\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 11\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,65	38,01	57,02	718,70	-750,80	-917,85	0,07	0,15	151,43	0,000026
2	2,24	38,01	57,02	718,70	-750,80	-650,48	0,00	0,15	0,00	0,000000
3	3,83	38,01	57,02	718,70	-750,80	-503,36	0,00	0,15	0,00	0,000000



	OKOIT O II	ERROVIE BEEE	O SIAIO IIAL	J-41-E								
	(NI05) – T		atolare NV1	4B: Relazione	e di	COMMESSA	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA	DOCUME		REV.	FOGLIO 118 di 130
	licolo scatolare					LIUZ	02070	OL .	1147 9000	001	^	110 til 130
4	5,41	38,01	57,02	718,70	-750	,80	-444,36	0,00	0,15	0,00		0,000000
5	7,00	38,01	57,02	718,70	-750	,80	-441,31	0,00	0,15	0,00		0,000000

### $\underline{Verifica~fessurazione~piedritto~destro~[Combinazione~n^{\circ}~11~-~SLE~(Frequente)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,65	38,01	57,02	718,70	-750,80	-917,85	0,07	0,15	151,43	0,000026
2	2,24	38,01	57,02	718,70	-750,80	-650,48	0,00	0,15	0,00	0,000000
3	3,83	38,01	57,02	718,70	-750,80	-503,36	0,00	0,15	0,00	0,000000
4	5,41	38,01	57,02	718,70	-750,80	-444,36	0,00	0,15	0,00	0,000000
5	7,00	38,01	57,02	718,70	-750,80	-441,31	0,00	0,15	0,00	0,000000

### $\underline{Verifica~fessurazione~fondazione~[Combinazione~n^{\circ}~12~-SLE~(Rara)]}$

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,60	49,42	38,01	852,75	-831,75	1094,65	0,15	0,20,00	160,17	0,000054
2	4,15	38,01	38,01	825,76	-825,76	-453,13	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
3	7,70	38,01	38,01	825,76	-825,76	-932,76	0,14	0,20,00	180,02	0,000046
4	11,25	38,01	38,01	825,76	-825,76	-453,13	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
5	14,80	45,62	38,01	843,76	-829,78	1094,65	0,17	0,20,00	165,66	0,000058

### $\underline{Verifica~fessurazione~traverso~[Combinazione~n^{\circ}~12~-~SLE~(Rara)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	<b>€</b> sm
1	0,60	57,02	38,01	750,80	-718,70	-721,47	0,13	0,20,00	180,02	0,000041
2	4,13	57,02	38,01	750,80	-718,70	448,31	0,00	0,20,00	0,00	0,000000



	(NI05) – <sup>-</sup> olo scatola		itolare NV1	4B: Relazione	di CC	DMMESSA LOTTO LI02 02D78	CODIFICA CL	DOCUM		REV.	FOGLIO 119 di 130
3	7,70	57,02	38,01	750,80	-718,70	962,34	0,14	0,20,00	151,43		0,000053
4	11,27	57,02	38,01	750,80	-718,70	448,31	0,00	0,20,00	0,00		0,000000
5	14,80	57,02	38,01	750,80	-718,70	-721,47	0,13	0,20,00	180,02		0,000041

### $\underline{Verifica\ fessurazione\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 12\ -\ SLE\ (Rara)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0,65	38,01	57,02	718,70	-750,80	-1094,65	0,11	0,20,00	151,43	0,000040
2	2,24	38,01	57,02	718,70	-750,80	-839,42	0,05	0,20,00	151,43	0,000019
3	3,83	38,01	57,02	718,70	-750,80	-713,58	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
4	5,41	38,01	57,02	718,70	-750,80	-684,98	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
5	7,00	38,01	57,02	718,70	-750,80	-721,47	0,00	0,20,00	0,00	0,000000

### $\underline{Verifica~fessurazione~piedritto~destro~[Combinazione~n^{\circ}~12~-SLE~(Rara)]}$

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0,65	38,01	57,02	718,70	-750,80	-1094,65	0,11	0,20,00	151,43	0,000040
2	2,24	38,01	57,02	718,70	-750,80	-839,42	0,05	0,20,00	151,43	0,000019
3	3,83	38,01	57,02	718,70	-750,80	-713,58	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
4	5,41	38,01	57,02	718,70	-750,80	-684,98	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
5	7,00	38,01	57,02	718,70	-750,80	-721,47	0,00	0,20,00	0,00	0,000000

### $\underline{Verifica~fessurazione~fondazione~[Combinazione~n^{\circ}~13~-~SLE~(Rara)]}$

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	W	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,60	49,42	38,01	852,75	-831,75	1096,39	0,15	0,20,00	160,17	0,000054



	79(NI05) – T Ilcolo scatola		atolare NV1	4B: Relazione	e di	COMMESSA LI02	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUI		REV.	FOGLIO 120 di 130
2	4,15	38,01	38,01	825,76	-825	- 5,76	373,68	0,00	0,20,00	0,00		0,000000
3	7,70	38,01	38,01	825,76	-825	-,76	831,68	0,10	0,20,00	180,02		0,000031
4	11,25	38,01	38,01	825,76	-825	-,76	373,68	0,00	0,20,00	0,00		0,000000
5	14,80	45,62	38,01	843,76	-829	,78 1	096,39	0,17	0,20,00	165,66		0,000058

### $\underline{Verifica\ fessurazione\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 13\ -\ SLE\ (Rara)]}$

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,60	57,02	38,01	750,80	-718,70	-676,01	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
2	4,13	57,02	38,01	750,80	-718,70	392,67	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
3	7,70	57,02	38,01	750,80	-718,70	842,79	0,11	0,20,00	151,43	0,000041
4	11,27	57,02	38,01	750,80	-718,70	392,67	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
5	14,80	57,02	38,01	750,80	-718,70	-676,01	0,00	0,20,00	0,00	0,000000

### $\underline{Verifica~fessurazione~piedritto~sinistro~[Combinazione~n^{\circ}~13~-SLE~(Rara)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0,65	38,01	57,02	718,70	-750,80	-1096,39	0,11	0,20,00	151,43	0,000042
2	2,24	38,01	57,02	718,70	-750,80	-832,79	0,05	0,20,00	151,43	0,000019
3	3,83	38,01	57,02	718,70	-750,80	-696,29	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
4	5,41	38,01	57,02	718,70	-750,80	-654,75	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
5	7,00	38,01	57,02	718,70	-750,80	-676,01	0,00	0,20,00	0,00	0,000000

### $\underline{Verifica\ fessurazione\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 13\ -\ SLE\ (Rara)]}$

IN "	A	$A_{fi}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	IVI	W	$\mathbf{w_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	€sm



1	0,65	38,01	57,02	718,70	-750,80	-1096,39	0,11	0,20,00	151,43	0,000042	
2	2,24	38,01	57,02	718,70	-750,80	-832,79	0,05	0,20,00	151,43	0,000019	
3	3,83	38,01	57,02	718,70	-750,80	-696,29	0,00	0,20,00	0,00	0,000000	
4	5,41	38,01	57,02	718,70	-750,80	-654,75	0,00	0,20,00	0,00	0,000000	
5	7,00	38,01	57,02	718,70	-750,80	-676,01	0,00	0,20,00	0,00	0,000000	



### Inviluppo sollecitazioni nodali

#### Inviluppo sollecitazioni fondazione

X [m]	$M_{min}$ [kNm]	$M_{max}$ [kNm]	$V_{min}\left[kN ight]$	$V_{max}$ [kN]	$N_{min}$ [kN]	$N_{max}$ [kN]
0,60	-1557,67	-906,36	-809,30	-361,29	208,03	281,76
4,15	-213,26	633,82	-364,16	-213,48	208,03	289,63
7,70	566,35	1279,66	-134,20	7,07	208,03	319,44
11,25	302,71	776,15	108,76	379,53	208,03	349,24
14,80	-1453,53	-325,60	470,50	809,30	208,03	379,12

### Inviluppo sollecitazioni traverso

X [m]	$M_{min}$ [kNm]	$M_{max}\left[kNm\right]$	$V_{min}$ [kN]	$V_{max}$ [kN]	$N_{min}$ [kN]	$N_{max}\left[kN\right]$
0,60	-979,68	11,54	200,57	564,79	8,96	60,58
4,13	324,10	599,52	70,76	329,11	8,96	75,31
7,70	503,23	1293,46	-60,28	0,00	8,96	102,98
11,27	54,23	599,52	-329,11	-144,87	8,96	130,66
14,80	-979,68	-435,16	-564,79	-288,38	8,96	158,07

## $\underline{\textbf{Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro}}$

Y [m]	M <sub>min</sub> [kNm]	$M_{max}\left[kNm\right]$	$V_{min}$ [kN]	$V_{max}$ [kN]	$N_{min}\left[kN\right]$	$N_{max}$ [kN]
0,65	-1557,67	-906,36	208,27	567,11	362,75	817,00
2,24	-1116,45	-640,33	116,64	379,65	322,21	753,94
3,83	-954,05	-219,20	40,54	218,92	281,66	690,89
5,41	-922,93	-7,26	-22,25	89,79	241,11	627,84



 ${\sf IN79}({\sf NI05})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN7900001 A 123 di 130

7,00 -979,68 11,54 -60,58 -8,96 200,57 564,79

#### Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	$M_{min}\left[kNm\right]$	$M_{max}\left[kNm\right]$	$V_{min}\left[kN\right]$	$V_{max}$ [kN]	$N_{min}$ [kN]	$N_{max}\left[kN\right]$
0,65	-1453,53	-325,60	-282,10	-31,68	475,20	817,00
2,24	-1116,45	-315,29	-160,33	41,89	428,50	753,94
3,83	-954,05	-420,27	-65,92	97,56	381,79	690,89
5,41	-922,93	-436,88	-16,16	140,04	335,09	627,84
7,00	-979,68	-435,16	8,96	158,07	288,38	564,79

## Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

#### Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

 $Base\ sezione \qquad \qquad B=100\ cm$ 

Altezza sezione H = 130,00 cm

X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{fs}}$	CS
0,60	49,42	38,01	1,60
4,15	38,01	38,01	1,99
7,70	38,01	38,01	1,56
11,25	38,01	38,01	1,95
14,80	45,62	38,01	1,62

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$ m V_{Rcd}$	$ m V_{Rsd}$	$ m V_{Rd}$	X
0,00	3932,56	0,00	490,70	0,60
0,00	0,00	0,00	452,91	4,15



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	124 di 130

0,00	0,00	0,00	452,91	7,70
0,00	0,00	0,00	452,91	11,25
0,00	3932,56	0,00	478,82	14,80

### Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 120,00 cm

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	X
1,70	38,01	57,02	0,60
2,64	38,01	57,02	4,13
1,90	38,01	57,02	7,70
2,64	38,01	57,02	11,27
1,70	38,01	57,02	14,80

X	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
0,60	403,43	0,00	3573,80	0,00
4,13	460,69	0,00	0,00	0,00
7,70	460,69	0,00	0,00	0,00
11,27	460,69	0,00	0,00	0,00
14,80	403,43	0,00	3573,80	0,00

### Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

H = 120,00 cm

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione



IN79(NI05) - Tombino	scatolare	NV14B:	Relazione	di
calcolo scatolare				

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN7900001	Α	125 di 130

Y	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
0,65	38,01	57,02	1,80
2,24	38,01	57,02	2,38
3,83	38,01	57,02	3,49
5,41	38,01	57,02	3,75
7,00	38,01	57,02	3,13

Y	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V_{Rsd}}$	$ m V_{Rcd}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
0,65	569,28	0,00	0,00	0,00
2,24	560,30	0,00	0,00	0,00
3,83	551,32	0,00	0,00	0,00
5,41	542,35	0,00	0,00	0,00
7,00	533,37	0,00	0,00	0,00

### Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

Y	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
0,65	38,01	57,02	2,22
2,24	38,01	57,02	2,58
3,83	38,01	57,02	3,49
5,41	38,01	57,02	3,72
7,00	38,01	57,02	3,13

Y	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$ m V_{Rsd}$	$ m V_{Rcd}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
0,65	569,28	0,00	0,00	0,00
2,24	560,30	0,00	0,00	0,00



# 5,41 542,35 0,00 0,00 0,00 7,00 533,37 0,00 0,00 0,00

## Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)

#### Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 130,00 cm

$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	X
59,295	175,511	4,763	38,01	49,42	0,60
79,325	27,655	2,213	38,01	38,01	4,15
188,464	54,076	4,442	38,01	38,01	7,70
79,325	27,655	2,213	38,01	38,01	11,25
60,434	189,400	4,891	38,01	45,62	14,80

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$ au_{ m c}$	X
0,00	-0,57	0,60
0,00	-0,26	4,15
0,00	0,00	7,70
0,00	0,27	11,25
0,00	0,57	14,80

### Verifica sezioni traverso (Inviluppo)



IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

H = 120,00 cm

COMMESSA LOTTO LI02 02D78

CODIFICA DOCUMENTO CL IN7900001

REV. FOGLIO Α

127 di 130

 $B=100\;cm$ Base sezione

Altezza sezione

$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	X
174,349	40,717	3,526	38,01	57,02	0,60
25,576	72,756	2,076	38,01	57,02	4,13
54,224	159,420	4,421	38,01	57,02	7,70
25,576	72,756	2,076	38,01	57,02	11,27
174,349	40,717	3,526	38,01	57,02	14,80

X	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
0,60	0,43	0,00
4,13	0,25	0,00
7,70	0,00	0,00
11,27	-0,25	0,00
14,80	-0,43	0,00

### Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 120,00 cm

$\sigma_{\mathrm{fs}}$	<b>σ</b> fi	$\sigma_{\rm c}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	Y
142 194	60.505	5 422	57,02	29.01	0.65
142,184	69,505	5,422	37,02	38,01	0,65
101,602	54,355	4,208	57,02	38,01	2,24
82,858	46,597	3,595	57,02	38,01	3,83
81,328	44,455	3,438	57,02	38,01	5,41
90,628	46,034	3,584	57,02	38,01	7,00



CODIFICA

CL

IN79(NI05) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78

DOCUMENTO IN7900001

REV. FOGLIO Α

128 di 130

$\mathbf{A}_{\mathbf{s}}$	$ au_{ m c}$	Y
0,00	0,22	0,65
0,00	0,13	2,24
0,00	0,06	3,83
0,00	0,02	5,41
0,00	-0,04	7,00

#### Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione  $B=100\;cm$ 

Altezza sezione H = 120,00 cm

Y	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\mathrm{fi}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$
0,65	38,01	57,02	5,422	69,505	142,184
2,24	38,01	57,02	4,208	54,355	101,602
3,83	38,01	57,02	3,595	46,597	82,858
5,41	38,01	57,02	3,438	44,455	81,328
7,00	38,01	57,02	3,584	46,034	90,628

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$ au_{ m c}$	Y
0,00	-0,22	0,65
0,00	-0,13	2,24
0,00	-0,06	3,83
0,00	-0,02	5,41
0,00	0,04	7,00



IN79(NI05) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN7900001 REV. F

FOGLIO 129 di 130

## Verifiche geotecniche

#### Simbologia adottata

IC Indice della combinazione

Nc, Nq,  $N_g$  Fattori di capacità portante

 $Nc, Nq, N_g$  Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.

qu Portanza ultima del terreno, espressa in [MPa]

Qu Portanza ultima del terreno, espressa in [kN]/m

Q<sub>Y</sub> Carico verticale al piano di posa, espressa in [kN]/m

FS Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	Nq	Νγ	N'c	N'q	Ν'γ	qu	$\mathbf{Q}_{\mathrm{U}}$	$\mathbf{Q}_{\mathrm{Y}}$	FS
1	50,59	37,75	44,43	107,05	57,34	67,48	19,284	296968,03	2244,98	132,28
2	30,54	18,75	16,12	57,49	26,52	22,79	7,653	117860,00	1702,61	69,22
3	50,59	37,75	44,43	107,05	57,34	67,48	19,284	296968,03	2157,24	137,66
4	30,54	18,75	16,12	57,49	26,52	22,79	7,653	117860,00	1627,87	72,40
5	50,59	37,75	44,43	35,54	24,23	8,08	4,105	63211,09	1567,04	40,34
6	50,59	37,75	44,43	30,58	20,85	3,52	2,919	44960,19	1238,94	36,29
7	30,54	18,75	16,12	21,04	11,91	1,49	1,716	26430,26	1567,70	16,86
8	30,54	18,75	16,12	18,10	10,25	0,28	1,270	19561,09	1239,61	15,78



 ${\sf IN79}({\sf NI05})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA

DOCUMENTO IN7900001 REV.

FOGLIO 130 di 130