COMMITTENTE:



PROGETTAZIONE:			GRUF		ALFERR DELLO STATO ITALIANE
DIREZIONE TECN	ICA				
U.O. INFRASTRUT	TURE CENTR	0			
PROGETTO DEFIN	NITIVO				
LINEA FERROVIA	ROMA - VITER	RBO			
RADDOPPIO TRA	TTA CESANO	VIGNA DI V	/ALLE		
IN15 – Tombino idr Relazione di calcolo opere prot		-758			
					SCALA:
					-
COMMESSA LOTTO FAS	E ENTE TIPO DOC	C. OPERA/DISC			
Rev. Descrizione	Redatto Data		ata Approvato	Data	Autorizzato Data
A Emissione Esecutiva	F. Serrau 05.2020	M. Monda 05.2	2020 T. Peoletti	05.2020	F. Actor Observed Problem S.p.A. Ostal Description Problem Served Serve

Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	Autorizzato Data
А	Emissione Esecutiva	F. Serrau	05.2020	M. Monda	05.2020	T. Paoletti	05.2020	F. Arduini
		,						05.20 TALFER
								IR S.p.A. i Tecnica up Contro bitto Ardai sella-Popula
								cia di Rom
								*

File: NR1J01D29CLIN1500002A.doc	n. Elab.: 307.27
---------------------------------	------------------



INTERVENTI DI POTENZIAMENTO DELLA RETE FERROVIARIA REGIONALE – AMMODERNAMENTO E POTENZIAMENTO DELLA LINEA CESANO-VIGNA DI VALLE

RADDOPPIO DELLA TRATTA CESANO-VIGNA DI VALLE

IN15 -Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 NR1J
 01 D 29
 CL
 IN1500 002
 A
 2 di 94

INDICE

1.	PREMESSA	5
2.	NORMATIVA DI RIFERIMENTO	8
2.1	Normative di riferimento	8
2.2	DOCUMENTAZIONE DI PROGETTO	8
2.3	Software	9
3.	CARATTERISTICHE DEI MATERIALI	10
3.1	CALCESTRUZZO	10
3.2	Acciaio di Armatura - Barre	10
3.3	CARPENTERIA METALLICA	11
4.	DESCRIZIONE DELL'OPERA	12
5.	CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA E MATERIALI ANTROPICI	15
6.	ANALISI DEI CARICHI STATICI DI PROGETTO	16
6.1	AZIONI PERMANENTI	16
	6.1.1 Peso proprio	16
	6.1.2 Spinta delle terre	16
6.2	SOVRACCARICHI ACCIDENTALI	18
7.	VERIFICHE AGLI STATI LIMITE	19
8.	METODO DI ANALISI	22
8.1	Model Lazione numerica	22



INTERVENTI DI POTENZIAMENTO DELLA RETE FERROVIARIA REGIONALE – AMMODERNAMENTO E POTENZIAMENTO DELLA LINEA CESANO-VIGNA DI VALLE

RADDOPPIO DELLA TRATTA CESANO-VIGNA DI VALLE

IN15 -Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 NR1J
 01 D 29
 CL
 IN1500 002
 A
 3 di 94

8.2	Mo	DDELLI DI CALCOLO	26
8.3	Fas	SI DI COSTRUZIONE	26
	8.3.1	Sezione 34+758	27
9.	CRITE	ERI DI VERIFICA	34
9.1	Vei	RIFICHE GEOTECNICHE	34
	9.1.1	Verifica della massima spinta passiva mobilitata	34
	9.1.2	Verifica degli spostamenti	34
	9.1.3	Altre verifiche	35
9.2	Vei	RIFICHE STRUTTURALI	35
	9.2.1	Verifica dei tubi di armatura dei micropali	35
	9.2.2	Verifica del puntone	35
	9.2.3	Verifica della trave di ripartizione	35
10.	RISUL	.TATI	36
11.	VERIF	FICHE	40
11.1	Vei	RIFICHE GEOTECNICHE	40
11.2	VEI	RIFICHE STRUTTURALI	40
	11.2.1	Paratia	40
ALI	LEGATI	[

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENTI FERROVIARI POTENZIAMI VALLE RADDOPPIO VALLE	A REG	DELLA LI	- AMMODEI	NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 4 di 94

5 ITALFERR	INTERVENTI FERROVIARI POTENZIAMI VALLE	A REG	IONALE -	- AMMODE	RNAME	ENTO E
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	RADDOPPIO VALLE	DELI	LA TRAT	TA CESAI	NO-VIG	ina di
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 5 di 94

1. PREMESSA

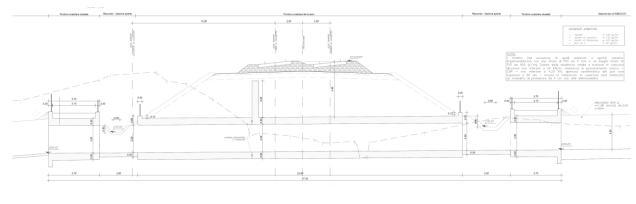
Nella presente relazione si riportano i calcoli per il dimensionamento della paratia provvisionale da realizzare per consentire la costruzione dell'attraversamento idraulico IN15 (pk 34+758), nell'ambito degli interventi di raddoppio della linea Cesano-Vigna di Valle.

La geometria del manufatto di attraversamento è discussa in dettaglio negli elaborati di progetto (Doc. rif. [9], [10] e [12]) e rappresentata in maniera schematica in Figura 1. La paratia consentirà di eseguire le lavorazioni secondo quanto previsto nell'elaborato grafico delle Fasi costruttive (Doc. rif. [11]), risolvendo le interferenze con la linea ferroviaria esistente, che sarà mantenuta in funzione fino alla parziale realizzazione del tombino.



Figura 1 – Tombino IN15 al km 34+758: planimetria (Doc. rif. [10])

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENT FERROVIAR POTENZIAN VALLE RADDOPPIO VALLE	RIA REG IENTO	BIONALE - DELLA LI	- AMMODE	NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 6 di 94



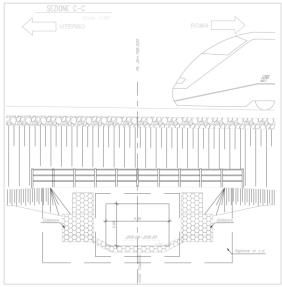


Figura 2 - Tombino IN15 al km 34+758

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENT FERROVIAR POTENZIAM VALLE RADDOPPIO VALLE	IA REC	SIONALE - DELLA LI	- AMMODE	RNAME ANO-VIO	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 7 di 94

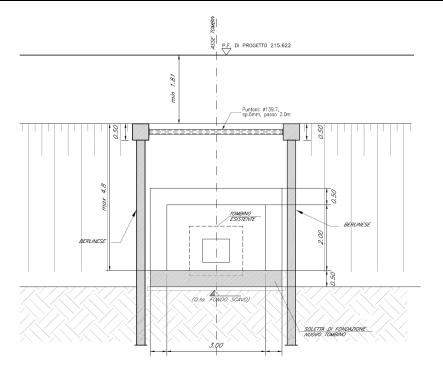


Figura 3 – Paratia provvisionale: sezione

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENTI FERROVIARI POTENZIAMI VALLE RADDOPPIO VALLE	A REG	IONALE - DELLA LI		RNAME ANO-VIO	GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 8 di 94

2. NORMATIVA DI RIFERIMENTO

2.1 Normative di riferimento

Le principali Normative nazionali ed internazionali vigenti alla data di redazione del presente documento e prese a riferimento sono le seguenti:

- [1] Decreto Ministeriale del 17 gennaio 2018: "Approvazione delle Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni", Supplemento Ordinario alla G.U. n.42 del 20.2.2018;
- [2] Istruzione RFI DTC INC PO SP IFS 001 Specifica per la progettazione e l'esecuzione dei ponti ferroviari e di altre opere minori sotto binario;
- [3] Istruzione RFI DTC INC CS SP IFS 001 Specifica per la progettazione geotecnica delle opere civili ferroviarie;
- [4] Regolamento (UE) N.1299/2014 della Commissione del 18 Novembre 2014 relativo alle specifiche tecniche di interoperabilità per il sottosistema "infrastruttura" del sistema ferroviario dell'Unione europea.
- [5] RFI DTC SI CS MA IFS 001 B "Manuale di progettazione delle opere civili Parte II Sezione 3 Corpo Stradale".
- [6] RFI DTC SI CS MA IFS 001 A Manuale di progettazione delle opere civili parte II Sezione 3 Corpo Stradale

2.2 Documentazione di progetto

- [7] Relazione geotecnica generale Progetto Definitivo NR1J00D29GEGE0005001A
- [8] Profilo geotecnico di linea Tav1-8 NR1J01D29F6GE0005001A
- [9] IN15 Tombino idraulico al km 34+758 Relazione tecnica descrittiva NR1J01D29ROIN1500001A
- [10] IN15 Tombino idraulico al km 34+758 Planimetria di progetto NR1J01D29P8IN1500001A
- [11] IN15 Tombino idraulico al km 34+758 Fasi costruttive NR1J01D29BZIN1500001A-2A
- [12] IN15 Tombino idraulico al km 34+758 Carpenteria scatolare Pianta e sezioni NR1J01D29BZIN1500003A
- [13] IN15 Tombino idraulico al km 34+758 Scavi e opere provvisionali Pianta e sezioni NR1J01D29PZIN1500001A

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENT FERROVIAN POTENZIAN VALLE RADDOPPIO VALLE	RIA REG MENTO	BIONALE - DELLA L	- AMMODE	RNAMI NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 9 di 94

2.3 Software

- [14] ParatiePlus 20.0.2 Ceas Srl (<u>www.ceas.it</u>)
- [15] RC-SEC Geostru (https://www.geostru.eu/it/)



3. CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

3.1 Calcestruzzo

Elemento strutturale: cordoli di collegamento

Peso specifico, γ_c 25,00 kN/mc

Classe di resistenza C25/30

Resistenza cubica caratteristica, Rck 30 N/mmq

Resistenza cilindrica caratteristica, fck 25 N/mmq

Resistenza cilindrica media, fcm 33 N/mmq

Resistenza a trazione media, fctm 2.55 N/mmq

Resistenza a trazione per flessione media, fcfm 3.06 N/mmg

Resistenza a trazione per flessione caratteristica, fcfk 2.14 N/mmq

Modulo elastico, Ecm 31447 N/mmq

3.2 Acciaio di Armatura - Barre

Tipo acciaio B 450 C

Peso specifico, γa 78,50 kN/mc

Tensione nominale di snervamento, fy nom 450 N/mmq

Tensione nominale di rottura, ft nom 540 N/mmq

Minima tensione caratteristica di snervamento, fyk min 450 N/mmq

Minima tensione caratteristica di rottura, ftk min 540 N/mmq

Minimo rapporto tra i valori caratteristici, (ft/fy)k min 1,15

Massimo rapporto tra i valori caratteristici, (ft/fy)k max 1,35



INTERVENTI	DI	POTEN.	ZIAMEN	TO DE	LLA R	ETE
FERROVIARIA	RE	GIONALI	E – AM	MODERN	NAMENT	O E
POTENZIAME	NTO	DELLA	LINEA	CESAN	O-VIGNA	DI
VALLE						

RADDOPPIO DELLA TRATTA CESANO-VIGNA DI VALLE

IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

NR1J 01 D 29 CL IN1500 002 A 11 di 94

Massimo rapporto tra i valori nominali, (fy/fy nom)k 1,25

Allungamento caratteristico sotto carico massimo, (Agt)k 7,5 %

Modulo di elasticità dell'acciaio, E 206000 N/mmq

3.3 Carpenteria metallica

Acciaio in profili a sezione aperta laminati a caldo saldati

Tipo EN 10025-2 S275 J2+N – per spessori nominali t ≤ 40 mm

Tipo EN 10025-2 S275 K2+N – per spessori nominali t > 40 mm

Acciaio in profili a sezione aperta laminati a caldo non saldati

Tipo EN 10025-2 S275 J0+N

Acciaio in profili a sezione cava

Tipo EN 10210-1 S275 J0H+N

modulo elastico $E_s = 210000 \text{ MPa}$

resistenza caratteristica a rottura $f_{tk} \ge 430$ MPa

resistenza caratteristica a snervamento f_{yk} ≥ 275 MPa

resistenza di calcolo acciaio $f_{yd} = f_{yk}/\gamma_{M0} = 261.9 \text{ MPa}$

coefficiente riduttivo $\gamma_{M0} = 1.05$



4. DESCRIZIONE DELL'OPERA

La paratia illustrata in Figura 3 avrà la funzione di consentire la realizzazione dell'attraversamento idraulico IN15 per fasi, mantenendo in esercizio la linea ferroviaria. Ciò sarà possibile procedendo alla costruzione secondo le fasi costruttive riassunte di seguito.

- FASE 1) Preparazione del cantiere;
- FASE 2) Realizzazione berlinese dei micropali con relativo cordolo e puntoni lato nord rispetto alla ferrovia esistente;
- FASE 3) Scavo propedeutico alla realizzazione del nuovo tombino;
- FASE 4) Getto magrone e soletta di fondo;
- FASE 5) Realizzazione del nuovo manufatto, piedritti e copertura;
- FASE 6) Rimozione puntoni provvisori e realizzazione rilevato ferroviario;
- FASE 7) Posa dei nuovi binari e deviazione traffico;
- FASE 8) Dismissione binario esistente e scavo rilevato;
- FASE 9) Realizzazione berlinese di micropali con relativo cordolo e puntoni lato sud rispetto alla ferrovia esistente;
- FASE 10) Scavo e demolizione tombino esistente;
- FASE 11) Installazione puntoni orizzontali;
- FASE 12) Getto magrone e soletta di fondazione;
- FASE 13) Rimozione puntoni e completamento tombino;
- FASE 14) Completamento tombino;
- FASE 15) Demolizione parziale dei micropali fino a intradosso soletta superiore scatolare;
- FASE 16) Realizzazione del nuovo rilevato ferroviario;
- FASE 17) Posa e messa in esercizio dei nuovi binari.

5 ITALFERR	INTERVENT FERROVIAR POTENZIAN VALLE	RIA REG	IONALE -	- AMMODE	RNAME	ENTO E
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	RADDOPPIO VALLE) DELI	_A TRAT	TA CESAN	NO-VIG	NA DI
IN15 -Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 13 di 94

Per maggiori dettagli sulle fasi costruttive si faccia riferimento all'elaborato di progetto dedicato (Doc. rif. [11]).

L'opera di sostegno provvisoria è costituita da berlinesi di micropali con interasse pari a 0.3 m e realizzati con perforazioni del diametro di 250 mm fino alla profondità di 10 m ed iniezioni a gravità. I micropali saranno armati con tubolari aventi diametro pari a 168.3 mm e spessore di 8 mm. I micropali sono collegati in testa da un cordolo in c.a. di sezione 50 cm x 50 cm.

Al fine di contenere le deformazioni orizzontali della paratia è previsto un ordine di puntoni tubolari in acciaio del diametro di 139.7 mm e con spessore 6 mm, aventi un interasse di 2.00 m che verranno installati in corrispondenza del cordolo di testa alla paratia.

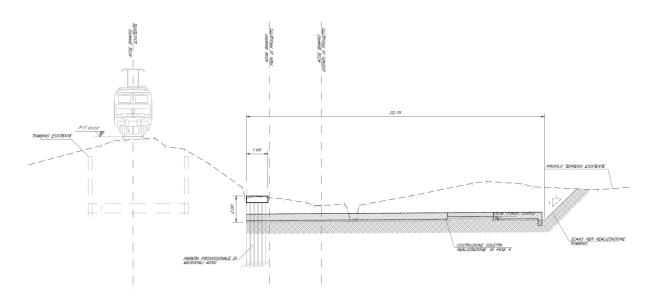


Figura 4 - Paratia provvisionale: prospetto 1

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENTI FERROVIAR POTENZIAM VALLE RADDOPPIO VALLE	IA REG ENTO	IONALE - DELLA LI		RNAME ANO-VIO	GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 14 di 94

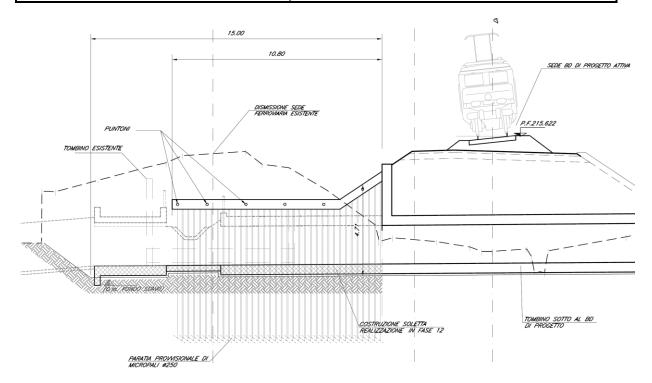


Figura 5 - Paratia provvisionale: prospetto 2

La sezione di calcolo è visibile in Figura 5: l'altezza massima di scavo, dall'estradosso del cordolo al piano di posa della soletta di fondo del nuovo tombino, è pari a 4.71 m. Considerando un incremento del 10% come prescritto dalle NTC 2018, si ha una uno scavo massimo di calcolo pari a 5.2 m.

L'estradosso del cordolo nella sezione di calcolo si trova alla quota +213.2 m l.m.m..

Nei seguenti capitoli si descrivono in dettaglio il calcolo e la verifica dell'opera in oggetto.



5. CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA E MATERIALI ANTROPICI

Il modello geotecnico di riferimento è stato definito sulla base di quanto emerso dalla Relazione Geotecnica Generale (Doc. rif. [7]) ed, in particolare, del modello 6 (pk 34+600 – 36+050). Al fine di contestualizzare quest'ultimo e rappresentare le condizioni stratigrafiche del sito in esame, si è inoltre fatto riferimento alla stratigrafia desunta dal profilo geotecnico di linea (Doc. rif. [8]).

Nel calcolo della paratia si trascura cautelativamente la presenza del terreno costituente il rilevato ferroviario e si fa riferimento ai terreni riscontrati nel profilo geotecnico.

Il modello geotecnico è sintetizzato in Tabella 1 ed è riferito alla quota dell'estradosso del cordolo della paratia provvisionale, che si trova alla quota +213,2 m l.m.m. nella sezione di calcolo.

Tabella 1 - Modello geotecnico di riferimento

Unità litologiche		Profondità		ф'	c'	Еор
		o.c.	KN/m ³	0	KPa	MPa
U2a – Sabbia limosa / Limo sabbioso	0	11	16	30	0	20
U3a - Depositi vulcanici – sabbia limosa con ghiaia	11	19	17	32	0	55

Il modulo Eop è relativo alle condizioni di carico vergine (Evc). Per le condizioni di scarico – ricarico si assume Eur = 1.6 Evc.

Dalle misure freatimetriche effettuate la falda viene rilevata a circa -20 m dall'estradosso del cordolo e pertanto non viene inserita nel modello in oggetto.



6. ANALISI DEI CARICHI STATICI DI PROGETTO

6.1 Azioni permanenti

6.1.1 Peso proprio

Per la tipologia di modello di calcolo adottato l'effetto del peso proprio della berlinese non entra in gioco nelle valutazioni dello stato di sforzo agente.

6.1.2 Spinta delle terre

I parametri che identificano il tipo di legge costitutiva possono essere distinti in due sottoclassi: parametri di spinta e parametri di deformabilità del terreno.

I parametri di spinta sono il coefficiente di spinta a riposo K_0 , il coefficiente di spinta attiva K_A e il coefficiente di spinta passiva K_P .

Il coefficiente di spinta a riposo fornisce lo stato tensionale presente in sito prima delle operazioni di scavo. Esso lega la tensione orizzontale efficace σ 'h a quella verticale σ 'v attraverso la relazione:

$$\sigma$$
'h = $K_0 \sigma$ 'v

 K_0 dipende dalla resistenza del terreno, attraverso il suo angolo di attrito efficace ϕ' e dalla sua storia geologica. Si può assumere che:

$$K_0 = K_{0NC} (OCR)^m$$

dove

$$K_{0NC} = 1\text{-sein}\phi'$$

è il coefficiente di spinta a riposo per un terreno normalconsolidato (OCR=1). OCR è il grado di sovraconsolidazione e m è un parametro empirico, di solito compreso tra 0.4 e 0.7. Ladd et al. (1977), Jamiolkowski et al. (1979) forniscono valori di m per argille italiane.

Il coefficiente di spinta attiva e passiva sono dati secondo Rankine per una parete liscia, da:



$$K_A = tan^2(45^\circ - \phi'/2)$$

$$K_P = \tan^2(45^\circ + \phi'/2)$$

Attraverso valori opportuni di K_A e K_P si tiene conto dell'angolo di attrito δ tra paratia e terreno e della pendenza del terreno a monte ed entro la luce di scavo; si possono usare a questo scopo i valori desunti da NAVFAC (1986)) o quelle elaborate da Caquot e Kerisel (1948).

Il valore limite della tensione orizzontale sarà dato da:

$$\sigma$$
'h = $K_A \sigma$ 'v-2c' K_A ^{0.5}

$$\sigma$$
'h = $K_P \sigma$ 'v+2c' K_P ^{0.5}

a seconda che il collasso avvenga in spinta attiva o passiva rispettivamente. c' e la coesione efficacie del terreno.

I parametri di deformabilità del terreno compaiono nella definizione della rigidezza delle molle. Per un letto di molle distribuite la rigidezza di ciascuna di esse, k, è data da

$$k = E/L$$

ove E è un modulo di rigidezza del terreno mentre L è una grandezza geometrica caratteristica. Poiché nel programma PARATIE le molle sono posizionate a distanze finite Δ , la rigidezza di ogni molla è:

$$K = E \Delta / L$$

Il valore di Δ è fornito dalla schematizzazione ad elementi finiti. Il valore di L è fissato automaticamente dal programma.

6.1.2.1 Profondità massima di scavo

Nel caso in cui la funzione di sostegno è affidata alla resistenza del volume di terreno a valle dell'opera, il modello geometrico di riferimento deve tenere conto delle possibili variazioni del profilo del terreno a monte e a valle del paramento rispetto ai valori nominali. In particolare, secondo le indicazioni delle NTC, la quota di valle deve essere diminuita di una quantità pari al minore dei seguenti valori:

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENTI FERROVIARI POTENZIAMI VALLE RADDOPPIO VALLE	A REG ENTO	BIONALE - DELLA LI		RNAME ANO-VIO	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 18 di 94

- 10% dell'altezza di terreno da sostenere nel caso di opere a sbalzo;
- 10% della differenza di quota fra il livello inferiore di vincolo e il fondo scavo nel caso di opere vincolate;
- 0,5 m.

6.2 Sovraccarichi accidentali

A monte della struttura è stato ipotizzato un carico variabile di 10 kPa distribuito su una fascia di 5 m di spessore e rappresentante il carico da i mezzi di cantiere o agricoli.



7. VERIFICHE AGLI STATI LIMITE

Le combinazioni di carico prese in considerazione nelle verifiche sono state definite in base a quanto prescritto dalle NTC-2018 al par.2.5.3:

Combinazione fondamentale, impiegata per gli stati limite ultimi (SLU):

$$\gamma_{G1} \cdot G_1 + \gamma_{G2} \cdot G_2 + \gamma_P \cdot P + \gamma_{Q1} \cdot Q_{k1} + \gamma_{Q2} \cdot \psi_{02} \cdot Q_{k2} + \gamma_{Q3} \cdot \psi_{03} \cdot Q_{k3} + \dots$$

Combinazione caratteristica rara, impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) irreversibili, da utilizzarsi nelle verifiche delle tensioni d'esercizio:

$$G_1 + G_2 + P + Q_{k1} + \psi_{02} \cdot Q_{k2} + \psi_{03} \cdot Q_{k3} \dots$$

Combinazione caratteristica frequente, impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) reversibili, da utilizzarsi nelle verifiche a fessurazione:

$$G_1 + G_2 + P + \psi_{11} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \psi_{23} \cdot Q_{k3} \cdots$$

Combinazione quasi permanente, impiegata per gli effetti a lungo termine, da utilizzarsi nelle verifiche a fessurazione:

$$G_1 + G_2 + P + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \psi_{23} \cdot Q_{k3} \cdots$$

I valori dei coefficienti parziali di sicurezza γF , γM e γR (relativi alle resistenze dei pali soggetti a carichi assiali), nonché i coefficienti di combinazione ψ delle azioni sono dati dalle tabelle NTC2018 5.2.V, 5.2.VI, 6.2.II e 6.4.II che vengono riportate nel seguito.

L'analisi mira a garantire la sicurezza e le prestazioni attese attraverso il conseguimento dei sequenti requisiti:

- sicurezza nei confronti degli Stati Limite di Esercizio (SLE);
- sicurezza nei confronti degli Stati Limite Ultimi (SLU).

S ITALFERR	INTERVENTI FERROVIAR POTENZIAM VALLE	IA REG	SIONALE -	- AMMODE		ENTO E
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	RADDOPPIO VALLE	DELI	LA TRAT	TA CESAN	NO-VIG	NA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 20 di 94

Le verifiche di sicurezza agli SLU sono da effettuarsi applicando il primo approccio progettuale (Approccio 1) che prevede le due seguenti combinazioni di coefficienti:

- Combinazione 1: A1+M1+R1 (STR);
- Combinazione 2: A2+M2+R1 (GEO);

Considerando i coefficienti parziali riportati nelle seguenti tabelle ed R1 pari ad 1.

In particolare, sono stati verificati i seguenti stati limiti ultimi:

- collasso per rotazione intorno a un punto dell'opera;
- raggiungimento della resistenza strutturale della paratia;
- raggiungimento della resistenza massima allo sfilamento dei tiranti;
- instabilità globale del complesso opera di sostegno-terreno.

Nelle condizioni di esercizio gli spostamenti dell'opera sono stati valutati per verificarne la compatibilità con la funzionalità dell'opera e con la sicurezza delle opere adiacenti.

Considerata la natura provvisionale dell'opera di sostegno, sono state omesse le verifiche in condizioni sismiche.



Tabella 2 - Coefficienti parziali di sicurezza per le combinazioni di carico agli SLU

Coefficie	nte		EQU(1)	A1	A2
Azioni permanenti	favorevoli	YG1	0,90	1,00	1,00
	sfavorevoli		1,10	1,35	1,00
Azioni permanenti non	favorevoli	YG2	0,00	0,00	0,00
strutturali ⁽²⁾	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Ballast(3)	favorevoli	ΥВ	0,90	1,00	1,00
	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Azioni variabili da traffi-	favorevoli	γο	0,00	0,00	0,00
CO ⁽⁴⁾	sfavorevoli		1,45	1,45	1,25
Azioni variabili	favorevoli	γOi	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli	~	1,50	1,50	1,30
Precompressione	favorevole	γP	0,90	1,00	1,00
	sfavorevo-		1,00(5)	1,00(6)	1,00
	le				
Ritiro, viscosità e cedi-	favorevole	γCe	0,00	0,00	0,00
menti non imposti appo-	sfavorevo-	đ	1,20	1,20	1,00
sitamente	le				

⁽¹⁾ Equilibrio che non coinvolga i parametri di deformabilità e resistenza del terreno; altrimenti si applicano i valori della colonna A2.

Tabella 3 - Coefficienti di combinazione delle azioni

Azioni		ψο	ψ,	Ψ 2
Azioni singole	Carico sul rilevato a tergo delle spalle	0,80	0,50	0,0
da traffico	Azioni aerodinamiche generate dal transito dei convogli	0,80	0,50	0,0
	gr_1	0,80(2)	0,80(1)	0,0
Gruppi di	gr_2	0,80(2)	0,80(1)	-
carico	gr_3	0,80(2)	0,80(1)	0,0
	gr_4	1,00	1,00(1)	0,0
Azioni del vento	F_{Wk}	0,60	0,50	0,0
Azioni da	in fase di esecuzione	0,80	0,0	0,0
neve	SLU e SLE	0,0	0,0	0,0
Azioni termiche	T_k	0,60	0,60	0,50

^{(1) 0,80} se è carico solo un binario, 0,60 se sono carichi due binari e 0,40 se sono carichi tre o più binari.

Tabella 4 - Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno

Parametro	Grandezza alla quale applicare il coefficiente parziale	Coefficiente parziale γ_{M}	(M1)	(M2)
Tangente dell'angolo di resi- stenza al taglio	$ an {\phi'}_k$	$\gamma_{\phi'}$	1,0	1,25
Coesione efficace	c′ _k	γc'	1,0	1,25
Resistenza non drenata	c _{uk}	γ _{cu}	1,0	1,4
Peso dell'unità di volume	γγ	γ_{γ}	1,0	1,0

⁽²⁾ Quando come azione di base venga assunta quella del vento, i coefficienti ψ₀ relativi ai gruppi di carico delle azioni da traffico vanno assunti pari a 0,0.



8. METODO DI ANALISI

8.1 Modellazione numerica

Il calcolo agli elementi finiti delle paratie è stato effettuato utilizzando il codice PARATIE (versione 20.0.2) prodotto dalla "CeAs" – Milano – ITA. Gli effetti nelle opere di sostegno flessibile delle spinte del terreno e delle azioni concentrate offerte dalla eventuale tirantatura sono stati esaminati con l'ausilio del programma di calcolo per l'analisi di strutture di sostegno flessibili PARATIE.

PARATIE analizza il comportamento meccanico di una struttura di sostegno flessibile di uno scavo in terreno o roccia, ponendo l'accento sull'aspetto dell'interazione "locale" fra parete e terreno.

Lo studio di una parete flessibile è condotto attraverso una simulazione numerica del reale: il programma stabilisce e risolve un sistema di equazioni algebriche la cui soluzione permette di riprodurre abbastanza realisticamente l'effettivo comportamento dell'opera di sostegno.

La simulazione numerica utilizzata segue due differenti percorsi:

Analisi classica = viene eseguita una analisi all'equilibrio limite della singola o doppia paratia. Il calcolo delle sollecitazioni avviene per mezzo delle teorie classiche. Il calcolo degli spostamenti avviene tramite un'analisi elastica semplificata considerando lo schema di carico e di vincoli imposti dall'Utente.

Analisi non lineare secondo un modello "a molle" elasto plastiche" per la parte terreno. La schematizzazione in elementi finiti avviene in questo modo:

- Si analizza un problema piano (nel piano Y-Z): i gradi di libertà nodali attivi sono lo spostamento laterale e la rotazione fuori piano: gli spostamenti verticali sono automaticamente vincolati (di conseguenza le azioni assiali nelle pareti verticali non sono calcolate);
- La parete flessibile di sostegno vera e propria è schematizzata da una serie di elementi finiti BEAM verticali;

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENTI FERROVIAR POTENZIAM VALLE RADDOPPIO VALLE	IA REC	BIONALE - DELLA LI	- AMMODE INEA CESA	RNAMI NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 23 di 94

- Il terreno, che spinge contro la parete (da monte e da valle) e che reagisce in modo complesso alle deformazioni della parete, è simulato attraverso un doppio letto di molle elasto-plastiche connesse agli stessi nodi della parete;
- i tiranti, i puntoni, le solette, gli appoggi cedevoli o fissi, sono schematizzati tramite molle puntuali convergenti in alcuni punti (nodi) della parete ove convergono parimenti elementi BEAM ed elementi terreno.

Lo scopo di PARATIE è lo studio di un problema definito; in altre parole, il programma analizza la risposta, durante le varie fasi realizzative, di una parete caratterizzata in tutte le sue componenti (altezza, infissione e spessore della parete, entità dei tiranti, ecc.). Il problema è ricondotto a uno schema piano in cui viene analizzata una "fetta" di parete di larghezza unitaria, come mostrato nella Figura seguente.

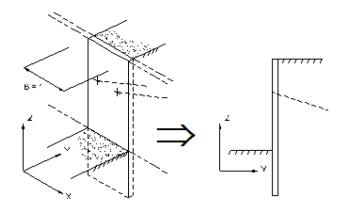


Figura 6 – Schema di modellazione piana effettuata per mezzo del software PARATIE

La modellazione numerica dell'interazione terreno-struttura è del tipo "trave su suolo elastico". Le pareti di sostegno vengono rappresentate con elementi finiti trave il cui comportamento è definito dalla rigidezza flessionale EJ, mentre il terreno viene simulato attraverso elementi elastoplastici monodimensionali (molle) connessi ai nodi delle paratie; ad ogni nodo convergono uno o al massimo due elementi terreno:

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENTI FERROVIARI POTENZIAME VALLE RADDOPPIO VALLE	A REGIENTO D	IONALE - DELLA LI	- AMMODE	NO-VIO	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali		LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 24 di 94

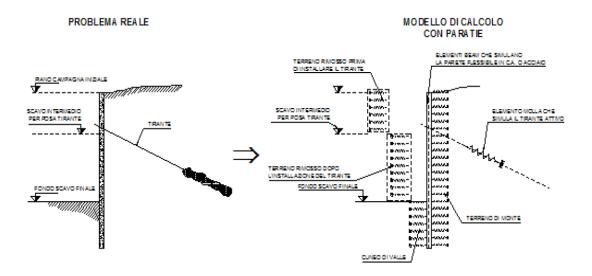


Figura 7 – Trave su suolo elastico: modellazione numerica della paratia e dei vincoli

Il limite di questo schema sta nell'ammettere che ogni porzione di terreno, schematizzata da una "molla", abbia comportamento del tutto indipendente dalle porzioni adiacenti; l'interazione fra le varie regioni di terreno è affidata alla rigidezza flessionale della parete.

PARATIE calcola internamente e aggiorna costantemente tale parametro, sulla base del modulo elastico (Young) e la geometria del muro. In altre parole, ad ogni passo, la rigidezza K della "molla" viene calcolata dalla seguente equazione:

$$k = a \cdot \frac{E_s \cdot t}{L}$$

dove

a è un fattore di scala posto pari a 1;

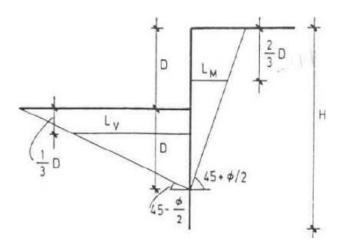
Es è il modulo di Young del terreno;

t è l'interasse della molla;

è un parametro geometrico che tiene conto della geometria del muro (v. capitolo 6.1.2).

ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENTI FERROVIARI POTENZIAMI VALLE RADDOPPIO VALLE	IA REG	SIONALE - DELLA LI	INEA CESA	RNAMI NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 25 di 94

Nella figura seguente viene riportato in via grafica il criterio per la definizione di L a monte ed a valle (L_M e L_V).



La realizzazione dello scavo sostenuto da una o due paratie, eventualmente tirantate, viene seguita in tutte le varie fasi attraverso un'analisi statica incrementale: ogni passo di carico coincide con una ben precisa configurazione caratterizzata da una certa quota di scavo, da un certo insieme di tiranti applicati, da una ben precisa disposizione di carichi applicati.

Poiché il comportamento degli elementi finiti è di tipo elastoplastico, ogni configurazione dipende in generale dalle configurazioni precedenti e lo sviluppo di deformazioni plastiche ad un certo passo condiziona la risposta della struttura nei passi successivi. La soluzione ad ogni nuova configurazione (step) viene raggiunta attraverso un calcolo iterativo alla Newton-Raphson (Bathe, 1996).

L'analisi ha lo scopo di indagare la risposta strutturale in termini di deformazioni laterali subite dalla parete durante le varie fasi di scavo e di conseguenza la variazione delle pressioni orizzontali nel terreno. Per far questo, in corrispondenza di ogni nodo è necessario definire due soli gradi di libertà, cioè lo spostamento orizzontale e la rotazione attorno all'asse X ortogonale al piano della struttura (positiva se antioraria).



8.2 Modelli di calcolo

La sezione considerata presenta la maggior profondità di scavo, pari a 4,71 m, ai quali si deve sommare il sovrascavo previsto da normativa al capitolo 6.5.2.2. Nel caso in esame, il 10% dell'altezza di scavo corrisponde a 47 cm (< 0,50 m) e pertanto si assume 5.2 m come profondità massima di scavo.

Vista la larghezza dello scatolare pari a 4,00 m (3,00 m + 0,50 m + 0,50 m), al fine di garantire un adeguato franco tra micropali e struttura, l'interasse tra le paratie è pari a 5,1 m.

L'opera di sostegno provvisoria è costituita da berlinesi di micropali con interasse pari a 0.3 m e realizzati con perforazioni del diametro di 250 mm fino alla profondità di 10 m ed iniezioni a gravità. I micropali saranno armati con tubolari aventi diametro pari a 168.3 mm e spessore di 8 mm. I micropali sono collegati in testa da un cordolo in c.a. di sezione 50 cm x 50 cm.

Il puntone provvisionale in testa alla paratia è costituito da un profilo tubolare 139,7 x 6 mm in acciaio S275, disposto ad interasse 2 m.

8.3 Fasi di costruzione

Sulla base di quanto descritto nel capitolo 4, il calcolo numerico è effettuato per fasi, al fine di consentire la valutazione delle azioni sulla paratia nei differenti stadi di costruzione e di consentire la convergenza della soluzione. Nel seguito si riassumono le fasi di calcolo considerate nell'analisi.

5 ITALFERR	INTERVENTI FERROVIARI POTENZIAME VALLE	A REG ENTO I	IONALE - DELLA LI	- AMMODE NEA CESA	RNAMI NO-VI	GNA DI
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	RADDOPPIO VALLE	DELL	A TRAT	TA CESAI	NO-VIG	NA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 27 di 94

8.3.1 Sezione 34+758

FASE 0 - INIZIALIZZAZIONE

Paratia: -

Puntoni: -

Quota terreno lato esterno: 0 m

Quota terreno lato interno: 0 m

Sovraccarico: -

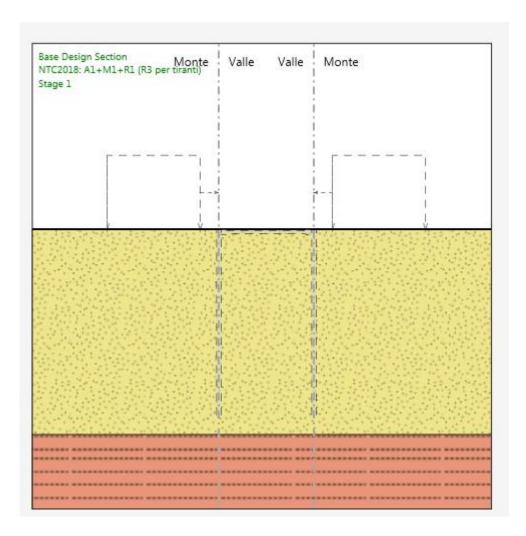


Figura 8 -Stage 0: stato di fatto



FASE 1 - BERLINESE

Paratia: Palo Ø250mm, tubolare Ø168.3, spessore 8 mm, lunghezza 10 m, passo 0.3 m

Puntoni: -

Quota terreno lato esterno: 0 m

Quota terreno lato interno: 0 m

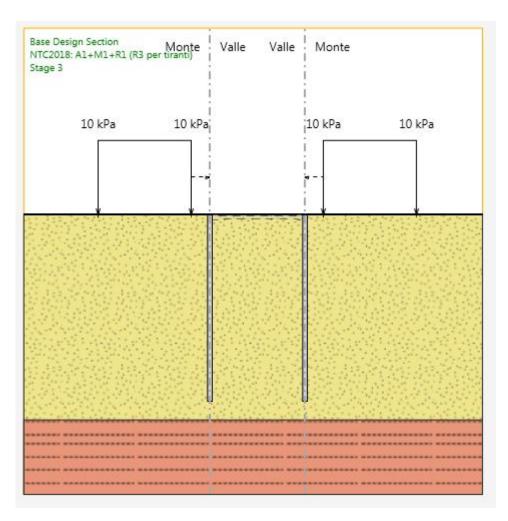


Figura 9 - Stage 1: Realizzazione berlinese



FASE 2 - SCAVO -0,50 m

Paratia: Palo Ø250mm, tubolare Ø168.3, spessore 8 mm, lunghezza 10 m, passo 0.3 m

Puntoni: -

Quota terreno lato esterno: 0 m

Quota terreno lato interno: -0,50 m

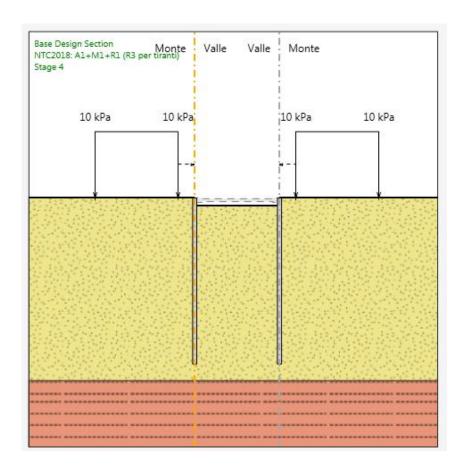


Figura 10 -Stage 2: scavo -0,50 m



FASE 3 – ISTALLAZIONE PUNTONE

Paratia: Palo Ø250mm, tubolare Ø168.3, spessore 8 mm, lunghezza 10 m, passo 0.3 m

Puntoni: Tubolare Ø139.7, spessore 6 mm, passo 2 m.

Quota terreno lato esterno: 0 m

Quota terreno lato interno: -0,50 m

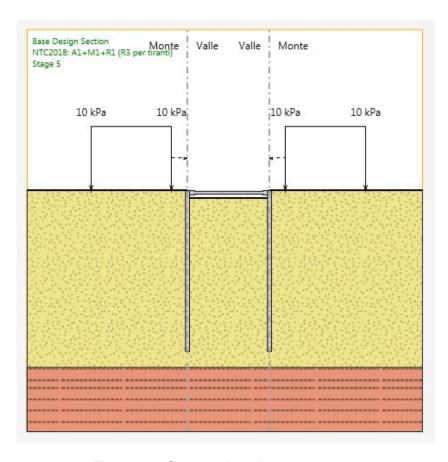


Figura 11 – Stage 3: installazione puntone



FASE 4 – SCAVO -2 m

Paratia: Palo Ø250mm, tubolare Ø168.3, spessore 8 mm, lunghezza 10 m, passo 0.3 m

Puntoni: Tubolare Ø139.7, spessore 6 mm, passo 2 m.

Quota terreno lato esterno: 0 m

Quota terreno lato interno: -2 m

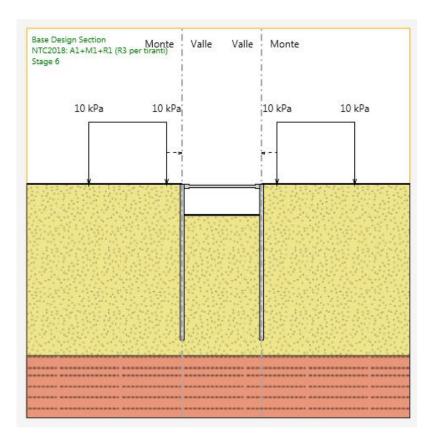


Figura 12 - Stage 4: scavo -2 m



FASE 5 - SCAVO -4,70 m

Paratia: Palo Ø250mm, tubolare Ø168.3, spessore 8 mm, lunghezza 10 m, passo 0.3 m

Puntoni: Tubolare Ø139.7, spessore 6 mm, passo 2 m.

Quota terreno lato esterno: 0 m

Quota terreno lato interno: -4,70 m

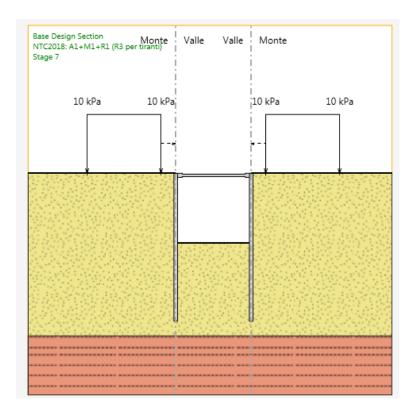


Figura 13 – Stage 5: scavo -4,70 m



FASE 6 - SOVRASCAVO

Paratia: Palo Ø250mm, tubolare Ø168.3, spessore 8 mm, lunghezza 10 m, passo 0.3 m

Puntoni: Tubolare Ø139.7, spessore 6 mm, passo 2 m.

Quota terreno lato esterno: 0 m

Quota terreno lato interno: -5.2 m (v. capitolo 6.1.2.1)

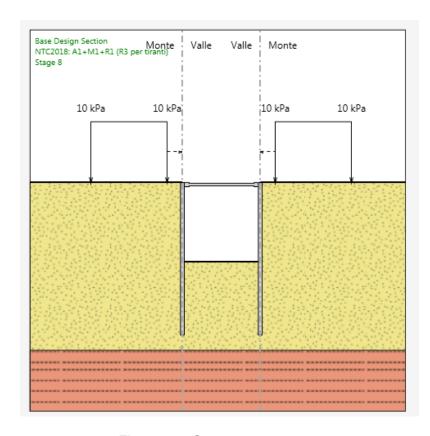


Figura 14 – Stage 6: sovrascavo



9. CRITERI DI VERIFICA

Coerentemente con quanto descritto nel capitolo 7, le verifiche agli Stati Limite Ultimo della paratia sono condotte con riferimento a tutti i meccanismi di rottura e instabilità che possono verificarsi e previsti da normativa tecnica. Le verifiche di esercizio sono, invece, finalizzate alla valutazione degli spostamenti e della loro compatibilità con la funzionalità delle strutture adiacenti, compresa la sede ferroviaria.

Le verifiche di resistenza delle sezioni sono eseguite secondo il metodo semiprobabilistico agli stati limite. I coefficienti di sicurezza adottati sono i seguenti:

- coefficiente parziale di sicurezza per il calcestruzzo: 1.50;
- coefficiente parziale di sicurezza per l'acciaio in barre: 1.15;

Il paragrafo in oggetto illustra nel dettaglio i criteri generali adottati per le verifiche strutturali e geotecniche condotte nel progetto. Ulteriori dettagli di carattere specifico, laddove impiegati, sono dichiarati e motivati nelle relative risultanze delle verifiche.

9.1 Verifiche geotecniche

9.1.1 Verifica della massima spinta passiva mobilitata

La lunghezza di ammorsamento della paratia di micropali deve essere tale da garantire la stabilità dell'opera in tutte le fasi di realizzazione. La stabilità è verificata per mezzo del programma di calcolo Paratie, verificando la convergenza della soluzione calcolata e, dunque, l'equilibrio nella direzione orizzontale ed alla rotazione. Nell'ambito delle analisi si verificherà quindi che la spinta passiva mobilitata sia sempre inferiore alla spinta passiva ultima di progetto, nella Combinazione 2 dell'Approccio 1, garantendo un adeguato margine di sicurezza.

9.1.2 Verifica degli spostamenti

Il calcolo degli spostamenti della berlinese è effettuato con PARATIE e secondo quanto previsto dalle NTC. Orientativamente, lungo la paratia il valore limite degli spostamenti sarà



pari ed accettabile 1/200 dell'altezza di scavo, per quanto riguarda il limite di spostamento agli SLE.

9.1.3 Altre verifiche

In considerazione della geometria dell'opera e dello scavo, stratigrafia e delle condizioni di falda, per l'opera in oggetto si ritiene che non possano innescarsi meccanismi di instabilità globale del complesso opera-terreno o relativi al sollevamento, al sifonamento o ad altri stati limite di tipo idraulico.

9.2 Verifiche strutturali

9.2.1 Verifica dei tubi di armatura dei micropali

La verifica dei tubi di armatura dei micropali, viene eseguita secondo il criterio valido per sezioni tubolari compatte (classe 1 o 2) con il metodo plastico descritto nelle NTC. Le verifiche a flessione ed a taglio saranno effettuate con Paratie, in termini di coefficiente di sfruttamento.

9.2.2 Verifica del puntone

La verifica dei puntoni viene eseguita secondo il criterio valido per sezioni compatte di classe 1 o 2 con il metodo plastico descritto nelle NTC.

9.2.3 Verifica della trave di ripartizione

La trave di ripartizione viene verificata a flessione ed al taglio assumendo come schema statico una trave semplicemente appoggiata caricata con la reazione distribuita data dal puntone.

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENTI FERROVIARI POTENZIAMI VALLE RADDOPPIO VALLE	A REG ENTO	GIONALE - DELLA LI	_	RNAME ANO-VIO	ENTO E SNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 36 di 94

10. RISULTATI

Nel presente capitolo si riassumono i risultati del calcolo effettuato sull'opera descritta nel capitolo 8.

INVILUPPO MOMENTO FLETTENTE

Nella figura che segue si illustra il momento flettente massimo calcolato per le combinazioni agli Stati Limite Ultimo A1+M1+R1.

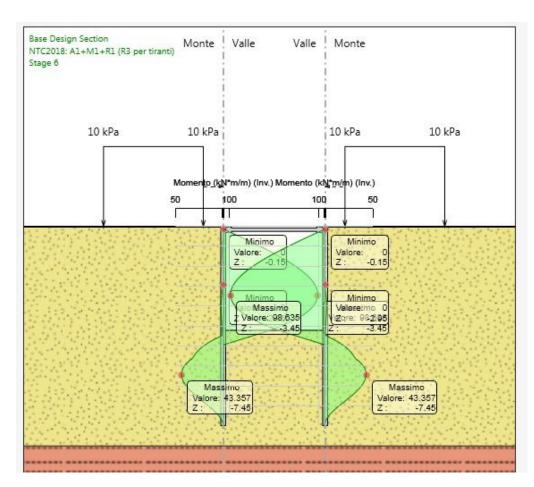


Figura 15 - Momento flettente massimo SLU (Mmax=99 kNm/m)

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENTI FERROVIARI POTENZIAMI VALLE RADDOPPIO VALLE	A REGIENTO D	DELLA LII	- AMMODE	NO-VIO	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 37 di 94

INVILUPPO AZIONE DI TAGLIO

Nella figura che segue si illustra l'azione di taglio massima calcolata per le combinazioni agli Stati Limite Ultimo A1+M1+R1.

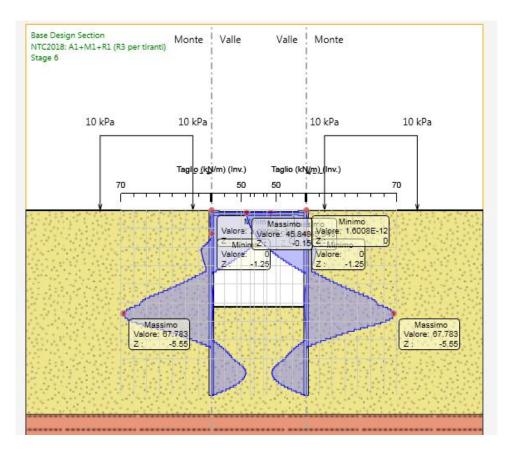


Figura 16 – Azione di taglio massimo SLU (Tmax=68 kN/m)

SPOSTAMENTO MASSIMO PARATIA

Nella figura che segue si illustra lo spostamento massimo calcolato allo Stato Limite di Esercizio, pari a 22 mm e inferiore al limite Hscavo/200, pari a 26 mm nel caso in esame.

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENTI FERROVIARI POTENZIAME VALLE RADDOPPIO VALLE	A REGIENTO D	DELLA LII	- AMMODE	NO-VIO	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali		LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 38 di 94

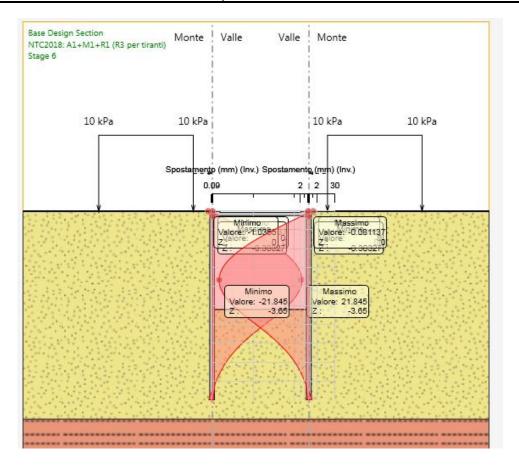


Figura 17 – Spostamento massimo SLE (22 mm)

SPINTA PASSIVA MOBILITATA

La spinta passiva massima mobilitata nella combinazione A2+M2+R2 risulta inferiore all'unità, raggiungendo un valore massimo pari al 50%

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENTI FERROVIARI POTENZIAMI VALLE RADDOPPIO VALLE	A REG	IONALE - DELLA LI		RNAME ANO-VIO	SNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 39 di 94

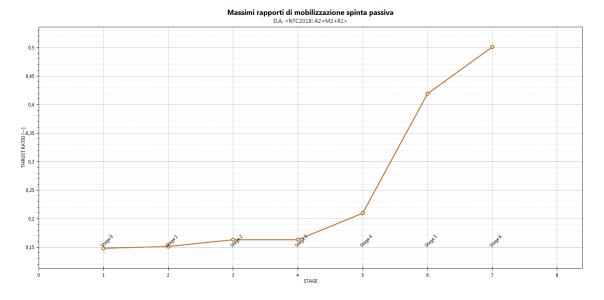


Figura 18 - Inviluppo spinta reale efficace / Spinta passiva (Approccio 1 Combinazione 2)

INVILUPPO AZIONI SUL PUNTONE

Nella figura che segue si illustra la reazione di compressione massima agente sul vincolo elastico (puntone) calcolata per le combinazioni agli Stati Limite Ultimo A1+M1+R1.

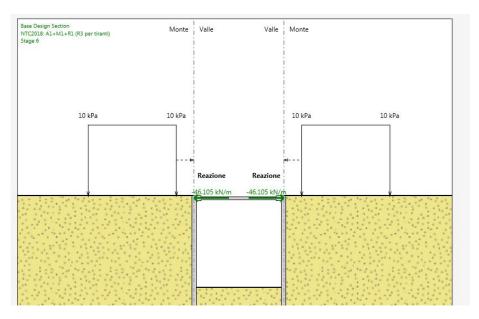


Figura 19 – Reazione massima sul puntello SLU (Tmax=46.1 kN/m)



11. VERIFICHE

11.1 Verifiche geotecniche

Sulla base dei risultati presentati nel precedente capitolo, la percentuale di spinta passiva massima mobilitata nella Combinazione 2 è tale da garantire la stabilità dell'opera alla rototraslazione.

Inoltre, gli spostamenti calcolati e rappresentati in Figura 17 sono in grado di garantire i requisiti prestazionali dell'opera e, quindi, soddisfare le verifiche agli SLE.

11.2 Verifiche strutturali

Le seguenti figure illustrano il massimo livello di sfruttamento della struttura al momento ed al taglio, sempre ampiamente inferiore al 100%. Le verifiche strutturali agli SLU sono, pertanto, soddisfatte.

11.2.1 Paratia

Come anticipato in precedenza, la verifica strutturale della paratia viene condotta andando a controllare il tasso di sfruttamento dei tubolari in acciaio all'interno dei micropali. Nelle figure di seguito riportate si presentano gli inviluppi di sfruttamento in combinazione SLU A1+M1+R1.a momento flettente e taglio che soddisfano la verifica, presentando un valore inferiore all'unità:

- Sfruttamento momento SLU: 0,55;
- Sfruttamento taglio SLU: 0,05.

ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENTI FERROVIAR POTENZIAM VALLE RADDOPPIO VALLE	IA REG ENTO	BIONALE - DELLA L	INEA CESA	RNAMI NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 -Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 41 di 94

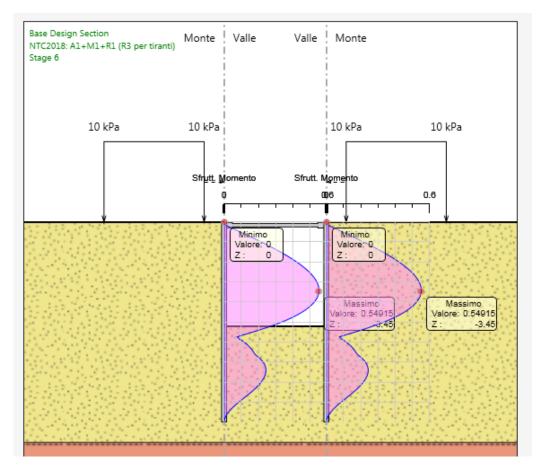


Figura 20 – Inviluppo del massimo grado di sfruttamento del tubolare a flessione (SLU)



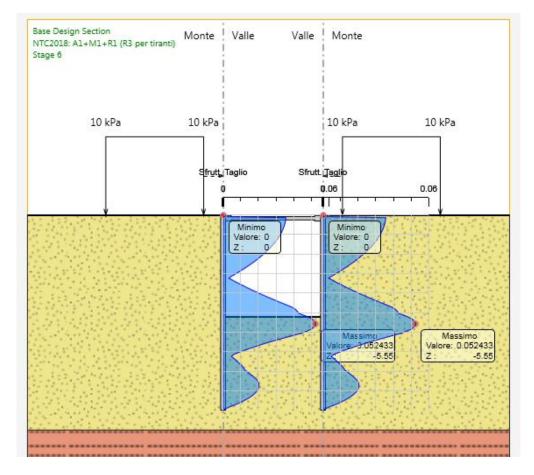


Figura 21 –Inviluppo del massimo grado di sfruttamento del tubolare a taglio (SLU)

11.2.1.1 Puntone

La verifica di stabilità del puntone viene condotta in via automatica dal software e, come di seguito riportato, l'assunzione del tubolare 139.7 x 6 mm risulta una scelta cautelativa.



Tabella 5- Verifica puntone - combinazione SLU A1+M1+R3

5 ITALFERR	INTERVENT FERROVIAR POTENZIAN VALLE	RIA REG	IONALE -	- AMMODE	RNAME	ENTO E
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	RADDOPPIO VALLE) DELI	_A TRAT	TA CESAN	NO-VIG	INA DI
IN15 -Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 43 di 94

La massima azione assiale è di 46.1 kN/m; considerando un interasse di 2 m si ha una sollecitazione di 92 kN su ogni puntone.

Con riferimento alla verifica di stabilità delle aste compresse in acciaio, nella tabella è riportato il tasso di sfruttamento rispetto allo sforzo normale critico, pari ad un valore massimo di 0.277.



11.2.1.2 Trave di coronamento

Il calcolo delle azioni agenti sul cordolo in calcestruzzo è stato effettuato in considerazione dei risultati illustrati in Figura 19 (in corrispondenza del vincolo q=T=46.1 kN/m in combinazione A1+M1+R1) e nell'ipotesi di trave semplicemente appoggiata (luce=interasse=2 m), le azioni risultanti sono:

$$M_{max} = q \; l^2 \; / \; 8 = 23 \; kNm$$

$$T_{max} = q \; l \; / \; 2 = 46 \; kN/m.$$

La verifica a flessione e taglio della sezione viene condotta per mezzo del software RC-SEC.

Le verifiche sono soddisfatte adottando l'armatura minima prescritta dalle NTC 2018.

Armatura longitudinale: n.4 + 4 Ø10

Staffe: n.2 bracci, \$10/20 cm

L'incidenza del cordolo in c.a. è di 60 kg/m³.

DATI GENERALI SEZIONE RETTANGOLARE DI PILASTRO IN C.A.

NOME SEZIONE: cordolo 50x50

Descrizione Sezione:

Metodo di calcolo resistenza: Stati Limite Ultimi

Normativa di riferimento: N.T.C.

Tipologia sezione: Sezione predefinita di Trave

Forma della sezione: Rettangolare

Percorso sollecitazione: A Sforzo Norm. costante
Riferimento Sforzi assegnati: Assi x,y principali d'inerzia
Riferimento alla sismicità: Zona non sismica

CARATTERISTICHE DI RESISTENZA DEI MATERIALI IMPIEGATI

CALCESTRUZZO -	Classe: Resistenza compress. di progetto fcd: Resistenza compress. ridotta fcd': Deform. unitaria max resistenza ec2: Deformazione unitaria ultima ecu: Diagramma tensioni-deformaz.:	C25/30 14.16 7.080 0.0020 0.0035 Parabola-Rettangolo	MPa MPa
	Modulo Elastico Normale Ec: Resis. media a trazione fctm:	31475.0 2.560	MPa MPa
ACCIAIO -	Tipo: Resist. caratt. a snervamento fyk: Resist. caratt. a rottura ftk:	B450C 450.00 450.00	MPa MPa



RADDOPPIO DELLA TRATTA CESANO-VIGNA DI VALLE

IN15 -Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 NR1J
 01 D 29
 CL
 IN1500 002
 A
 45 di 94

Resist. a snerv. di progetto fyd:

Resist. ultima di progetto ftd:

Deform. ultima di progetto Epu:

Modulo Elastico Ef:

Diagramma tensioni-deformaz.:

391.30

MPa

391.30

MPa

391.30

MPa

Bilineare finito

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE ED ARMATURE SEZIONE

Base: 50.0 Altezza: 50.0 cm (3.1 cm²) Barre inferiori: 4Ø10 Barre superiori: 4Ø10 (3.1 cm²) Coprif.Inf.(dal baric. barre): 7.5 cm Coprif.Sup.(dal baric. barre): 7.5 cm Coprif.Lat. (dal baric.barre): 7.5 cm

CALCOLO DI RESISTENZA - SFORZI PER OGNI COMBINAZIONE ASSEGNATA

N Sforzo normale [kN] applicato nel baricentro (posit. se di compress.)

Mx Momento flettente [kNm] intorno all'asse x baric. della sezione
con verso positivo se tale da comprimere il lembo sup. della sezione
VY Taglio [kN] in direzione parallela all'asse Y del riferim. generale

MT Momento torcente [kN m]

N°Comb. N Mx Vy MT 1 0.00 23.00 46.00 0.00

RISULTATI DEL CALCOLO

Copriferro netto minimo barre longitudinali: 7.0 cm Interferro netto minimo barre longitudinali: 10.7 cm Copriferro netto minimo staffe: 6.0 cm

VERIFICHE DI RESISTENZA IN PRESSO-TENSO FLESSIONE ALLO STATO LIMITE ULTIMO

Ver S = combinazione verificata / N = combin. non verificata

N Sforzo normale baricentrico assegnato [kN] (positivo se di compressione)

Mx Momento flettente assegnato [kNm] riferito all'asse x baricentrico

N Ult Sforzo normale alla massima resistenza [kN] nella sezione (positivo se di compress.)

Mx rd Momento resistente ultimo [kNm] riferito all'asse x baricentrico Mis.Sic. Misura sicurezza = rapporto vettoriale tra (N rd,Mx rd) e (N,Mx)

Verifica positiva se tale rapporto risulta >=1.000

Yn Ordinata [cm] dell'asse neutro alla massima resistenza nel sistema di rif. X,Y,O sez.

x/d Rapp. di duttilità (travi e solette)[§ 4.1.2.1.2.1 NTC]: deve essere < 0.45

C.Rid. Coeff. di riduz. momenti in travi continue [formula (4.1.1)NTC]

 $N^{\circ}Comb$ Ver N Mx N rd Mx rd Mis.Sic. Yn <math>x/d C.Rid.

1 S 0.00 23.00 0.01 57.07 2.482 45.7 0.10 0.70 6.3 (3.1)

DEFORMAZIONI UNITARIE ALLO STATO LIMITE ULTIMO

ec max

Deform. unit. massima del conglomerato a compressione

Yc max

Ordinata in cm della fibra corrisp. a ec max (sistema rif. X,Y,O sez.)

es min Deform. unit. minima nell'acciaio (negativa se di trazione)

Ys min

Ordinata in cm della barra corrisp. a es min (sistema rif. X,Y,O sez.)
es max

Deform. unit. massima nell'acciaio (positiva se di compressione)
Ys max

Ordinata in cm della barra corrisp. a es max (sistema rif. X,Y,O sez.)



RADDOPPIO DELLA TRATTA CESANO-VIGNA DI VALLE

IN15 -Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 NR1J
 01 D 29
 CL
 IN1500 002
 A
 46 di 94

N°Comb	ec max	Yc max	es min	Ys min	es max	Ys max
1	0.00350	50.0	-0.00261	42.5	-0.03110	7.5

ARMATURE A TAGLIO E/O TORSIONE DI INVILUPPO PER LE COMBINAZIONI ASSEGNATE

Diametro staffe: 10 mm

Passo staffe: 20.0 cm [Passo massimo di normativa = 20.9 cm]

N.Bracci staffe: 2

Area staffe/m: 7.9 cm²/m [Area Staffe Minima NTC = 7.5 cm²/m]

VERIFICHE A TAGLIO

Ver	S = comb.verificata a taglio-tors./ N = comb. non verificata
Ved	Taglio agente [kN] uguale al taglio Vy di comb. (sollecit. retta)
Vrd	Taglio resistente [kN] in assenza di staffe [formula (4.1.23)NTC]

Vrd Taglio resistente [kN] in assenza di staffe [formula (4.1.23)NTC]
Vcd Taglio compressione resistente [kN] lato conglomerato [formula (4.1.28)NTC]
Vwd Taglio trazione resistente [kN] assorbito dalle staffe [formula (4.1.27)NTC]

bw|d Larghezza minima [cm] sezione misurata parallelam. all'asse neutro | Altezza utile sezione

Ctg Cotangente dell'angolo di inclinazione dei puntoni di conglomerato
Acw Coefficiente maggiorativo della resistenza a taglio per compressione
Ast Area staffe/metro strettamente necessaria per taglio e torsione [cm²/m]

N°Comb	Ver	Ved	Vrd	Vcd	Vwd	bw d	Ctg Acw	ASt
1	S	46.00	83.75	677.04	117.55	50.0 42.5	1.000 1.000	3.1

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENT FERROVIAR POTENZIAN VALLE RADDOPPIO VALLE	IA REG	DELLA L	- AMMODE	NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 47 di 94

ALLEGATI



Descrizione della Stratigrafia e degli Strati di Terreno

Tipo: HORIZONTAL

Quota: 0 m OCR: 1

Tipo: HORIZONTAL

Quota: -11 m

OCR:1

Strato di Terreno 1	Terreno	γ dry	γ sat	ø'ø	cvøp c' Su	Modulo Elastico Eu	Evc	Eur	Ah Av exp Pa Rur/Rvo	Rvc	Ku	Kvc	Kur
		kN/m³	kN/m	3 •	°° kPa kPa		kPa	kPa	kPa	kPa k	N/m³	kN/m³	kN/m³
1	U2a	16	16	30	0	Constant	20000	32000)				
2	U3a	17	17	32	0	Constant	55000	88000)				



RADDOPPIO DELLA TRATTA CESANO-VIGNA DI VALLE

IN15 -Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 NR1J
 01 D 29
 CL
 IN1500 002
 A
 49 di 94

Descrizione Pareti

X:0 m

Quota in alto : 0 m Quota di fondo : -10 m Muro di sinistra

Sezione: Micropali

Area equivalente: 0.0231858940771338 m

Inerzia equivalente : 0.0001 m⁴/m Materiale calcestruzzo : C20/25 Tipo sezione : Tangent Spaziatura : 0.3 m

Diametro : 0.25 m Efficacia : 0.5

Materiale acciaio: S275

Sezione: CHS168.3*8 Tipo sezione: O Spaziatura: 0.3 m Spessore: 0.008 m Diametro: 0.1683 m

X:5.1 m

Quota in alto : 0 m Quota di fondo : -10 m

Muro di destra

Sezione: Micropali

Area equivalente: 0.0231858940771338 m

Inerzia equivalente : 0.0001 m⁴/m Materiale calcestruzzo : C20/25 Tipo sezione : Tangent

Spaziatura : 0.3 m Diametro : 0.25 m Efficacia : 0.5

Materiale acciaio: \$275

Sezione : CHS168.3*8 Tipo sezione : O Spaziatura : 0.3 m Spessore : 0.008 m

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENT FERROVIAN POTENZIAN VALLE RADDOPPIO VALLE	RIA REG MENTO	BIONALE - DELLA L	- AMMODE	RNAMI NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 50 di 94

Diametro: 0.1683 m



RADDOPPIO DELLA TRATTA CESANO-VIGNA DI VALLE

IN15 -Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 NR1J
 01 D 29
 CL
 IN1500 002
 A
 51 di 94

Fasi di Calcolo

Stage 0

Scavo

Muro di sinistra

Lato monte : 0 m Lato valle : 0 m

Muro di destra

Lato monte : 0 m Lato valle : 0 m

Linea di scavo di sinistra (Orizzontale)

0 m

Linea di scavo centrale (Orizzontale)

0 m

Linea di scavo di destra (Orizzontale)

0 m

Falda acquifera

Falda di sinistra : -20 m Falda di destra : -20 m

Falda centrale-sinistra : -20 m Falda centrale-destra : -20 m



RADDOPPIO DELLA TRATTA CESANO-VIGNA DI VALLE

IN15 -Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 NR1J
 01 D 29
 CL
 IN1500 002
 A
 52 di 94

Stage 1

Scavo

Muro di sinistra

Lato monte : 0 m Lato valle : 0 m

Muro di destra

Lato monte : 0 m Lato valle : 0 m

Linea di scavo di sinistra (Orizzontale)

0 m

Linea di scavo centrale (Orizzontale)

0 m

Linea di scavo di destra (Orizzontale)

0 m

Falda acquifera

Falda di sinistra : -20 m Falda di destra : -20 m

Falda centrale-sinistra : -20 m Falda centrale-destra : -20 m

Carichi

Carico lineare in superficie: SurfaceSurcharge

X iniziale : -6 m X finale : -1 m

Pressione iniziale : 10 kPa Pressione finale : 10 kPa

Carico lineare in superficie: SurfaceSurcharge

X iniziale: 6.1 m X finale: 11.1 m

Pressione iniziale : 10 kPa Pressione finale : 10 kPa

Elementi strutturali

Paratia: WallElement

X:0 m

Quota in alto : 0 m Quota di fondo : -10 m



Sezione : Micropali Paratia : WallElement_New

X:5.1 m



RADDOPPIO DELLA TRATTA CESANO-VIGNA DI VALLE

IN15 -Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 NR1J
 01 D 29
 CL
 IN1500 002
 A
 54 di 94

Stage 2

Scavo

Muro di sinistra

Lato monte : 0 m Lato valle : -0.5 m

Muro di destra

Lato monte : 0 m Lato valle : -0.5 m

Linea di scavo di sinistra (Orizzontale)

0 m

Linea di scavo centrale (Orizzontale)

-0.5 m

Linea di scavo di destra (Orizzontale)

0 m

Falda acquifera

Falda di sinistra : -20 m Falda di destra : -20 m Falda centrale : -20 m

Carichi

Carico lineare in superficie: SurfaceSurcharge

X iniziale : -6 m X finale : -1 m

Pressione iniziale : 10 kPa Pressione finale : 10 kPa

Carico lineare in superficie: SurfaceSurcharge

X iniziale : 6.1 m X finale : 11.1 m

Pressione iniziale : 10 kPa Pressione finale : 10 kPa

Elementi strutturali

Paratia: WallElement

X:0 m



Paratia: WallElement_New

X:5.1 m



RADDOPPIO DELLA TRATTA CESANO-VIGNA DI VALLE

IN15 -Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO NR1J 01 D 29 CL IN1500 002 A 56 di 94

Stage 3

Scavo

Muro di sinistra

Lato monte : 0 m Lato valle : -0.5 m

Muro di destra

Lato monte : 0 m Lato valle : -0.5 m

Linea di scavo di sinistra (Orizzontale)

0 m

Linea di scavo centrale (Orizzontale)

-0.5 m

Linea di scavo di destra (Orizzontale)

0 m

Falda acquifera

Falda di sinistra : -20 m Falda di destra : -20 m Falda centrale : -20 m

Carichi

Carico lineare in superficie: SurfaceSurcharge

X iniziale : -6 m X finale : -1 m

Pressione iniziale : 10 kPa Pressione finale : 10 kPa

Carico lineare in superficie : SurfaceSurcharge

X iniziale : 6.1 m X finale : 11.1 m

Pressione iniziale : 10 kPa Pressione finale : 10 kPa

Elementi strutturali

Paratia: Wall Element

X:0 m



RADDOPPIO DELLA TRATTA CESANO-VIGNA DI VALLE

IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 NR1J
 01 D 29
 CL
 IN1500 002
 A
 57 di 94

Paratia: WallElement_New

X:5.1 m

Quota in alto : 0 m Quota di fondo : -10 m Sezione : Micropali

Puntone: Strut

X del primo muro : 0 m X del secondo muro : 5.1 m

Z:-0.15 m

Lunghezza: 5.1 m

Angolo:0°

Sezione: Puntone



RADDOPPIO DELLA TRATTA CESANO-VIGNA DI VALLE

IN15 -Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 NR1J
 01 D 29
 CL
 IN1500 002
 A
 58 di 94

Stage 4

Scavo

Muro di sinistra

Lato monte : 0 m Lato valle : -2 m

Muro di destra

Lato monte : 0 m Lato valle : -2 m

Linea di scavo di sinistra (Orizzontale)

0 m

Linea di scavo centrale (Orizzontale)

-2 m

Linea di scavo di destra (Orizzontale)

0 m

Falda acquifera

Falda di sinistra : -20 m Falda di destra : -20 m

Falda centrale-sinistra : -20 m Falda centrale-destra : -20 m

Carichi

Carico lineare in superficie: SurfaceSurcharge

X iniziale : -6 m X finale : -1 m

Pressione iniziale : 10 kPa Pressione finale : 10 kPa

Carico lineare in superficie: SurfaceSurcharge

X iniziale: 6.1 m X finale: 11.1 m

Pressione iniziale : 10 kPa Pressione finale : 10 kPa

Elementi strutturali

Paratia: WallElement

X:0 m

Quota in alto : 0 m Quota di fondo : -10 m



RADDOPPIO DELLA TRATTA CESANO-VIGNA DI VALLE

IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 NR1J
 01 D 29
 CL
 IN1500 002
 A
 59 di 94

Sezione : Micropali Paratia : WallElement_New

X:5.1 m

Quota in alto : 0 m Quota di fondo : -10 m Sezione : Micropali

Puntone: Strut

X del primo muro : 0 m X del secondo muro : 5.1 m

Z:-0.15 m Lunghezza:5.1 m Angolo:0°

Sezione: Puntone



RADDOPPIO DELLA TRATTA CESANO-VIGNA DI VALLE

IN15 -Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

NR1J 01 D 29 CL IN1500 002 A 60 di 94

Stage 5

Scavo

Muro di sinistra

Lato monte : 0 m Lato valle : -4.7 m

Muro di destra

Lato monte : 0 m Lato valle : -4.7 m

Linea di scavo di sinistra (Orizzontale)

0 m

Linea di scavo centrale (Orizzontale)

-4.7 m

Linea di scavo di destra (Orizzontale)

0 m

Falda acquifera

Falda di sinistra : -20 m Falda di destra : -20 m

Falda centrale-sinistra : -20 m Falda centrale-destra : -20 m

Carichi

Carico lineare in superficie: SurfaceSurcharge

X iniziale : -6 m X finale : -1 m

Pressione iniziale : 10 kPa Pressione finale : 10 kPa

Carico lineare in superficie: SurfaceSurcharge

X iniziale: 6.1 m X finale: 11.1 m

Pressione iniziale : 10 kPa Pressione finale : 10 kPa

Elementi strutturali

Paratia: WallElement

X:0 m

Quota in alto: 0 m Quota di fondo: -10 m



RADDOPPIO DELLA TRATTA CESANO-VIGNA DI VALLE

IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 NR1J
 01 D 29
 CL
 IN1500 002
 A
 61 di 94

Sezione : Micropali Paratia : WallElement_New

X:5.1 m

Quota in alto : 0 m Quota di fondo : -10 m Sezione : Micropali

Puntone: Strut

X del primo muro : 0 m X del secondo muro : 5.1 m

Z:-0.15 m

Lunghezza : 5.1 m Angolo : 0 °

Sezione: Puntone



RADDOPPIO DELLA TRATTA CESANO-VIGNA DI VALLE

IN15 -Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO NR1J 01 D 29 CL IN1500 002 A 62 di 94

Stage 6

Scavo

Muro di sinistra

Lato monte : 0 m Lato valle : -5.2 m

Muro di destra

Lato monte : 0 m Lato valle : -5.2 m

Linea di scavo di sinistra (Orizzontale)

0 m

Linea di scavo centrale (Orizzontale)

-5.2 m

Linea di scavo di destra (Orizzontale)

0 m

Falda acquifera

Falda di sinistra : -20 m Falda di destra : -20 m

Falda centrale-sinistra : -20 m Falda centrale-destra : -20 m

Carichi

Carico lineare in superficie: SurfaceSurcharge

X iniziale : -6 m X finale : -1 m

Pressione iniziale : 10 kPa Pressione finale : 10 kPa

Carico lineare in superficie: SurfaceSurcharge

X iniziale: 6.1 m X finale: 11.1 m

Pressione iniziale : 10 kPa Pressione finale : 10 kPa

Elementi strutturali

Paratia: WallElement

X:0 m

Quota in alto : 0 m Quota di fondo : -10 m



RADDOPPIO DELLA TRATTA CESANO-VIGNA DI VALLE

IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 NR1J
 01 D 29
 CL
 IN1500 002
 A
 63 di 94

Sezione : Micropali Paratia : WallElement_New

X:5.1 m

Quota in alto : 0 m Quota di fondo : -10 m Sezione : Micropali

Puntone: Strut

X del primo muro : 0 m X del secondo muro : 5.1 m

Z:-0.15 m

Lunghezza : 5.1 m Angolo : 0 °

Sezione: Puntone

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENT FERROVIAN POTENZIAN VALLE RADDOPPIO VALLE	RIA REG	IONALE - DELLA LI	_	RNAMI NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 64 di 94

Descrizione Coefficienti Design Assumption

Nome	Carichi Permanenti	Carichi Permanenti	Carichi Variabili	Carichi Variabili			Pressio ni			Carichi Variabili			Carichi Variabili
	Sfavorevoli	Favorevoli	Sfavorevoli	Favorevoli	(F_seis	Acqua	Acqua	enti	enti	Destabili	enti	enti	Destabili
	(F_dead_loa	$(F_dead_lo$	(F_live_load	(F_live_loa	m_load	Lato	Lato	Destabil	Stabiliz	zzanti	Destabili	Stabilizz	zzanti
	d_unfavour)	ad_favour)	_unfavour)	d_favour))	Monte	Valle	izzanti	zanti	(F_UPL_	zzanti	anti	(F_HYD_
						(F_Wa	(F_Wat	(F_UPL_	(F_UPL	QDStab)	(F_HYD_	(F_HYD	QDStab)
						terDR)	erRes)	GDStab)	_GStab)		GDStab)	_GStab)	
Simbolo	γG	γG	γQ	γQ	γQE	γG	γG	γGdst	γGstb	γQdst	γGdst	γGstb	γQdst
Nominal	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1
NTC2018:	1	1	1	1	0	1	1	1	1	1	1	1	1
SLE													
(Rara/Frequ													
ente/Quasi Permanente													
rermanente 1													
NTC2018:	1.35	1	1.5	1	0	1.3	1	1	1	1	1.3	0.9	1
A1+M1+R1		_		_	-		_	_	_	_			_
(R3 per													
tiranti)													
NTC2018:	1	1	1.3	1	0	1	1	1	1	1	1.3	0.9	1
A2+M2+R1													

Nome	Parziale su tan(ø')	Parziale su c'	Parziale su Su	Parziale su qu	Parziale su peso specifico
	(F_Fr)	(F_eff_cohe)	(F_Su)	(F_qu)	(F_gamma)
Simbolo	γф	γс	γcu	γqu	γγ
Nominal	1	1	1	1	1
NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente)	1	1	1	1	1
NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)	1	1	1	1	1
NTC2018: A2+M2+R1	1.25	1.25	1.4	1	1

Nome	Parziale resistenza terreno (es.	Parziale resistenza Tiranti	Parziale resistenza Tiranti	Parziale elementi
	<pre>Kp) (F_Soil_Res_walls)</pre>	permanenti (F_Anch_P)	temporanei (F_Anch_T)	strutturali (F_wall)
Simbolo	γRe	үар	γat	
Nominal	1	1	1	1
NTC2018: SLE	1	1	1	1
(Rara/Frequente/Quasi Permanente)				
NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)	1	1.2	1.1	1
NTC2018: A2+M2+R1	1	1.2	1.1	1

Riepilogo Stage / Design Assumption per Inviluppo



Design Assumption	Stage 0	Stage 1	Stage 2	Stage 3	Stage 4	Stage 5	Stage 6
NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente))						V
NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)	V	V	V	V	V	V	
NTC2018: A2+M2+R1							



Descrizione sintetica dei risultati delle Design Assumption (Inviluppi)

Tabella Inviluppi Spostamento Left Wall

Selected Design Assumptions	Inviluanii Enastamant	o Muro LECT
	• • •	
Z (m)	Lato sinistro (mm)	Lato destro (mm)
0	-1.036	0
-0.1	-0.076	0
-0.108	0	0
-0.15	0	0.404
-0.25	0	1.363
-0.35	0	2.32
-0.45	0	3.274
-0.55	0	4.221
-0.65	0	5.161
-0.75	0	6.092
-0.85	0	7.011
-0.95	0	7.916
-1.05	0	8.807
-1.15	0	9.68
-1.25	0	10.536
-1.35	0	11.37
-1.45	0	12.183
-1.55	0	12.972
-1.65	0	13.736
-1.75	0	14.472
-1.85	0	15.181
-1.95	0	15.86
-2.05	0	16.508
-2.15	0	17.124
-2.25	0	17.706
-2.35	0	18.254
-2.45	0	18.766
-2.55	0	19.241
-2.65	0	19.678
-2.75	0	20.077
-2.85	0	20.437
-2.95	0	20.757
-3.05	0	21.036
-3.15	0	21.275
-3.25	0	21.472
-3.35	0	21.628
-3.45	0	21.742
-3.55	0	21.814
-3.65	0	21.845
-3.75	0	21.835
-3.85	0	21.783
-3.95	0	21.691
-4.05	0	21.559
-4.15	0	21.388
-4.25	0	21.178
-4.35	0	20.93
-4.45	0	20.647
-4.55	0	20.328
-4.65	0	19.975
-4.75	0	19.59
-4.85	0	19.174
-4.95	0	18.73



Selected Design Assumptions		
Z (m)	Lato sinistro (mm)	Lato destro (mm)
-5.05	0	18.26
-5.15	0	17.765
-5.25	0	17.247
-5.35	0	16.711
-5.45	0	16.157
-5.55	0	15.589
-5.65	0	15.01
-5.75	0	14.422
-5.85	0	13.828
-5.95	0	13.232
-6.05	0	12.636
-6.15	0	12.042
-6.25	0	11.453
-6.35	0	10.872
-6.45	0	10.299
-6.55	0	9.737
-6.65	0	9.188
-6.75	0	8.653
-6.85	0	8.132
-6.95	0	7.628
-7.05	0	7.14
-7.15	0	6.67
-7.25	0	6.217
-7.35	0	5.783
-7.45	0	5.367
-7. 4 5	0	4.969
-7.65	0	4.59
-7.05 -7.75	0	4.228
-7.75 -7.85	0	3.885
	0	
-7.95	0	3.558
-8.05		3.248
-8.15	0	2.954
-8.25	0	2.676
-8.35	0	2.411
-8.45	0	2.16
-8.55	0	1.922
-8.65	0	1.695
-8.75	0	1.478
-8.85	0	1.271
-8.95	0	1.071
-9.05	0	0.879
-9.15	0	0.693
-9.25	0	0.512
-9.35	0	0.334
-9.45	0	0.16
-9.543	0	0
-9.55	-0.012	0
-9.65	-0.182	0
-9.75	-0.351	0
-9.85	-0.52	0
-9.95	-0.689	0
-10	-0.773	0

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENT FERROVIAN POTENZIAN VALLE RADDOPPIO VALLE	RIA REG MENTO	IONALE - DELLA L	- AMMODEI	NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 68 di 94

Tabella Inviluppi Spostamento Right wall

Selected Design Assumptions	Inviluani: Spostament	o Muro PIGHT
Z (m)	Lato sinistro (mm)	Lato destro (mm)
0		1.036
-0.1	0 0	0.076
-0.108	0	0.070
-0.15	-0.404	0
-0.25	-1.363	0
-0.35	-2.32	0
-0.45	-3.274	0
-0.55	-4.221	0
-0.65	-5.161	0
-0.75	-6.092	0
-0.85	-7.011	0
-0.95	-7.916	0
-1.05	-8.807	0
-1.15	-9.68	0
-1.25	-10.536	0
-1.35	-11.37	0
-1.45	-12.183	0
-1.55	-12.972	0
-1.65	-13.736	0
-1.75	-14.472	0
-1.85	-15.181	0
-1.95	-15.86	0
-2.05	-16.508	0
-2.15	-17.124	0
-2.25	-17.706	0
-2.35	-18.254	0
-2.45	-18.766	0
-2.55	-19.241	0
-2.65	-19.678	0
-2.75	-20.077	0
-2.85	-20.437	0
-2.95	-20.757	0
-3.05	-21.036	0
-3.15	-21.275	0
-3.25	-21.472	0
-3.35	-21.628	0
-3.45	-21.742	0
-3.55	-21.814	0
-3.65	-21.845	0
-3.75	-21.835	0
-3.85	-21.783	0
-3.95	-21.691	0
-4.05	-21.559	0
-4.15	-21.388	0
-4.25	-21.178	0
-4.35	-20.93	0
-4.45	-20.647	0
-4.55	-20.328	0
-4.65	-19.975	0
-4.75	-19.59	0
-4.85	-19.174	0
-4.95	-18.73	0
-5.05	-18.26	0
-5.15	-17.765	0
-5.25	-17.247	0
-5.35	-16.711	0



Selected Design Assumption	• • •	
Z (m)	Lato sinistro (mm)	Lato destro (mm)
-5.45	-16.157	0
-5.55	-15.589	0
-5.65	-15.01	0
-5.75	-14.422	0
-5.85	-13.828	0
-5.95	-13.232	0
-6.05	-12.636	0
-6.15	-12.042	0
-6.25	-11.453	0
-6.35	-10.872	0
-6.45	-10.299	0
-6.55	-9.737	0
-6.65	-9.188	0
-6.75	-8.653	0
-6.85	-8.132	0
-6.95	-7.628	0
-7.05	-7.14	0
-7.15	-6.67	0
-7.25	-6.217	0
-7.35	-5.783	0
-7.45	-5.367	0
-7.55	-4.969	0
-7.65	-4.59	0
-7.75	-4.228	0
-7.75	-3.885	0
-7.95	-3.558	0
-8.05	-3.248	0
-8.15	-2.954	0
-8.25	-2.676	0
-8.35		0
	-2.411	0
-8.45	-2.16	0
-8.55	-1.922	
-8.65	-1.695	0
-8.75	-1.478	0
-8.85	-1.271	0
-8.95	-1.071	0
-9.05 0.15	-0.879	0
-9.15	-0.693	0
-9.25	-0.512	0
-9.35	-0.334	0
-9.45	-0.16	0
-9.543	0	0
-9.55	0	0.012
-9.65	0	0.182
-9.75	0	0.351
-9.85	0	0.52
-9.95	0	0.689
-10	0	0.773

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENT FERROVIAR POTENZIAN VALLE RADDOPPIO VALLE	RIA REG IENTO	BIONALE - DELLA L	- AMMODEI INEA CESA	RNAMI NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 70 di 94

Tabella Inviluppi Momento WallElement

Selected Design Assumptions	Inviluppi: Momento	Muro: WallElement
Z (m)	Lato sinistro (kN*m/m)	Lato destro (kN*m/m)
0	0	0
-0.1	0	0
-0.15	0.006	0
-0.25	0.016	3.829
-0.35	0.048	7.647
-0.45	0.105	11.439
-0.55	0.195	15.198
-0.65	0.284	18.916
-0.75	0.362	22.585
-0.85	0.428	26.198
-0.95	0.476	29.746
-1.05	0.507	33.222
-1.15	0.521	36.618
-1.25	0.522	39.925
-1.35	0.511	43.136
-1.45	0.49	46.243
-1.55	0.46	49.237
-1.65	0.425	52.11
-1.75	0.386	54.853
-1.85	0.345	57.459
-1.95	0.303	59.918
-2.05	0.261	62.223
-2.15 2.25	0.22	64.367
-2.25 -2.35	0.181 0.144	66.34 68.135
-2.35 -2.45	0.11	69.745
-2.55	0.079	71.16
-2.65	0.05	72.375
-2.75	0.025	73.38
-2.85	0.003	74.168
-2.95	0	74.732
-3.05	0.072	75.064
-3.15	0.491	75.156
-3.25	0.857	75
-3.35	1.171	74.59
-3.45	1.43	73.918
-3.55	1.631	72.975
-3.65	1.781	71.857
-3.75	1.886	71.299
-3.85	1.951	70.525
-3.95	1.982	69.531
-4.05	1.982	68.312
-4.15	1.956	66.861
-4.25	1.91	65.172
-4.35	1.846	63.242
-4.45	1.767	61.063
-4.55	1.677	58.632
-4.65	1.579	55.941
-4.75	1.475	52.986
-4.85	1.368	49.761
-4.95	1.258	46.262
-5.05	1.148	42.481
-5.15 5.25	1.039	38.414
-5.25	0.933	34.056
-5.35	0.831	29.438
-5.45	0.732	24.63



Selected Design Assumptions		
Z (m)	Lato sinistro (kN*m/m)	Lato destro (kN*m/m)
-5.55	3.825	19.698
-5.65	8.119	14.714
-5.75	12.025	9.744
-5.85	15.556	4.859
-5.95	18.727	0.127
-6.05	21.55	0.086
-6.15	24.041	0.081
-6.25	26.21	0.076
-6.35	28.072	0.07
-6.45	29.638	0.063
-6.55	30.92	0.056
-6.65	31.929	0.049
-6.75	32.675	0.043
-6.85	33.169	0.037
-6.95	33.42	0.03
-7.05	33.438	0.038
-7.15	33.239	0.046
-7.25	32.836	0.053
-7.35	32.244	0.057
-7.45	31.903	0.059
-7.55	31.72	0.06
-7.65	31.318	0.06
-7.75	30.707	0.059
-7.85	29.896	0.057
-7.95	28.901	0.054
-8.05	27.738	0.05
-8.15	26.419	0.047
-8.25	24.959	0.043
-8.35	23.37	0.038
-8.45	21.664	0.034
-8.55	19.854	0.03
-8.65	17.975	0.026
-8.75	16.058	0.022
-8.85	14.132	0.019
-8.95	12.227	0.016
-9.05	10.371	0.013
-9.15	8.589	0.01
-9.25	6.909	0.008
-9.35	5.355	0.006
-9.45	3.952	0.004
-9.55	2.723	0.002
-9.65	1.694	0.001
-9.75	0.888	0.001
-9.85	0.328	0
-9.95	0.037	0
-10	0	0



Tabella Inviluppi Momento WallElement_New

Selected Design Assumptions	Inviluppi: Momento	Muro: WallElement New
Z (m)		Lato destro (kN*m/m)
0	0	0
-0.1	0	0
-0.15	0	0.006
-0.25	3.829	0.016
-0.35	7.647	0.048
-0.45	11.439	0.105
-0.55	15.198	0.195
-0.65 0.75	18.916 22.585	0.284 0.362
-0.75 -0.85	26.198	0.428
-0.95	29.746	0.476
-1.05	33.222	0.507
-1.15	36.618	0.521
-1.25	39.925	0.522
-1.35	43.136	0.511
-1.45	46.243	0.49
-1.55	49.237	0.46
-1.65	52.11	0.425
-1.75	54.853	0.386
-1.85	57.459	0.345
-1.95	59.918	0.303
-2.05 -2.15	62.223 64.367	0.261 0.22
-2.15 -2.25	66.34	0.181
-2.35	68.135	0.144
-2.45	69.745	0.11
-2.55	71.16	0.079
-2.65	72.375	0.05
-2.75	73.38	0.025
-2.85	74.168	0.003
-2.95	74.732	0
-3.05	75.064	0.072
-3.15	75.156	0.491
-3.25 -3.35	75 74.59	0.857 1.171
-3.45	73.918	1.171
-3.55	72.975	1.631
-3.65	71.857	1.781
-3.75	71.299	1.886
-3.85	70.525	1.951
-3.95	69.531	1.982
-4.05	68.312	1.982
-4.15	66.861	1.956
-4.25	65.172	1.91
-4.35	63.242	1.846
-4.45 -4.55	61.063 58.632	1.767 1.677
-4.65	55.941	1.579
-4.75	52.986	1.475
-4.85	49.761	1.368
-4.95	46.262	1.258
-5.05	42.481	1.148
-5.15	38.414	1.039
-5.25	34.056	0.933
-5.35	29.438	0.831
-5.45	24.63	0.732



Selected Design Assumptions		
Z (m)	Lato sinistro (kN*m/m)	Lato destro (kN*m/m)
-5.55	19.698	3.825
-5.65	14.714	8.119
-5.75	9.744	12.025
-5.85	4.859	15.556
-5.95	0.127	18.727
-6.05	0.086	21.55
-6.15	0.081	24.041
-6.25	0.076	26.21
-6.35	0.07	28.072
-6.45	0.063	29.638
-6.55	0.056	30.92
-6.65	0.049	31.929
-6.75	0.043	32.675
-6.85	0.037	33.169
-6.95	0.03	33.42
-7.05	0.038	33.438
-7.15	0.046	33.239
-7.25	0.053	32.836
-7.35	0.057	32.244
-7.45	0.059	31.903
-7.55	0.06	31.72
-7.65	0.06	31.318
-7.75	0.059	30.707
-7.85	0.057	29.896
-7.95	0.054	28.901
-8.05	0.05	27.738
-8.15	0.047	26.419
-8.25	0.043	24.959
-8.35	0.038	23.37
-8.45	0.034	21.664
-8.55	0.03	19.854
-8.65	0.026	17.975
-8.75	0.022	16.058
-8.85	0.019	14.132
-8.95	0.016	12.227
-9.05	0.013	10.371
-9.15	0.01	8.589
-9.25	0.008	6.909
-9.35	0.006	5.355
-9.45	0.004	3.952
-9.55	0.002	2.723
-9.65	0.001	1.694
-9.75	0.001	0.888
-9.85	0	0.328
-9.95	0	0.037
-10	0	0



Tabella Inviluppi Taglio WallElement

Selected Design Assumption	ıs Inviluppi: Taglio	Muro: WallFlement
Z (m)		Lato destro (kN/m)
0	0	0
-0.1	0.129	0
-0.15	0.135	38.357
-0.25	0.317	38.357
-0.35	0.572	38.176
-0.45	0.904	37.92
-0.55	0.904	37.589
-0.65	0.881	37.18
-0.75	0.788	36.694
-0.85	0.653	36.129
-0.95	0.484	35.484
-1.05	0.306	34.76
-1.15	0.147	33.956
-1.25	0.009	33.072
-1.35	0	32.109
-1.45	0	31.067
-1.55	0.66	29.94
-1.65	1.956	28.729
-1.75	3.334	27.433
-1.85	4.794	26.055
-1.95	6.335	24.595
-2.05	7.455	23.054
-2.15	7.653	21.433
-2.25	7.653	19.962
-2.35	7.45	18.656
-2.45	7.175	17.292
-2.55	6.846	15.87
-2.65	6.473	14.392
-2.75	6.065	12.856
-2.85	5.629	11.264
-2.95	5.169	9.616
-3.05	4.687	7.911
-3.15	4.187	6.15
-3.25	4.102	4.334
-3.35	6.726	2.461
-3.45	9.426	0.533
-3.55	12.201	0.058
-3.65	15.05	0.043
-3.75	17.975	0.031
-3.85	20.974	0.02
-3.95	24.048	0.012
-4.05	27.196	0.253
-4.15	30.418	0.467
-4.25	33.715	0.643
-4.35	37.086	0.785
-4.45	40.531	0.897
-4.55	44.05	0.981
-4.65	47.642	1.04
-4.75	50.808	1.078
-4.85	53.045	1.096
-4.95	54.354	1.098
-5.05	54.734	1.098
-5.15	54.734	1.086
-5.25	54.186	1.062
-5.35	52.71	1.028
-5.45	50.305	0.984



Selected Design Assumptions	Inviluppi: Taglio	Muro: WallElement
) Lato destro (kN/m)
-5.55	49.846	0.934
-5.65	49.846	0.878
-5.75	49.693	0.816
-5.85	48.851	0.751
-5.95	47.321	0.683
-6.05	45.103	0.612
-6.15	42.195	0.543
-6.25	38.597	0.477
-6.35	34.577	0.416
-6.45	30.721	0.36
-6.55	27.028	0.308
-6.65	23.494	0.261
-6.75	20.117	0.218
-6.85	16.892	0.18
-6.95	13.816	0.145
-7.05	10.883	1.992
-7.05 -7.15	8.089	4.025
-7.25	5.426	5.926
-7.35	2.89	7.706
-7.45	0.475	9.375
-7.55	0.037	10.944
-7.65	0.032	12.421
-7.75	0.027	13.816
-7.85	0.029	15.018
-7.95	0.034	15.949
-8.05	0.037	16.63
-8.15	0.04	17.082
-8.25	0.041	17.321
-8.35	0.041	17.366
-8.45	0.041	18.094
-8.55	0.041	18.793
-8.65	0.04	19.175
-8.75	0.038	19.256
-8.85	0.036	19.256
-8.95	0.033	19.049
-9.05	0.03	18.565
-9.15	0.027	17.813
-9.25	0.024	16.803
-9.35	0.02	15.541
-9.45	0.017	14.032
-9.55	0.014	12.282
-9.65	0.01	10.292
-9.75	0.007	8.065
-9.85	0.005	5.602
-9.95	0.002	2.904
-10	0	0.743
	-	

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENT FERROVIAN POTENZIAN VALLE RADDOPPIO VALLE	RIA REG MENTO	GIONALE - DELLA L	- AMMODEI	NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 76 di 94

Tabella Inviluppi Taglio WallElement_New

Selected Design Assumptions	Inviluppi: Taglio	Muro: WallElement_New
Z (m)	Lato sinistro (kN/m)	Lato destro (kN/m)
0	0	0
-0.1	0	0.129
-0.15	38.357	0.135
-0.25	38.357	0.317
-0.35	38.176	0.572
-0.45	37.92	0.904
-0.55	37.589	0.904
-0.65	37.18	0.881
-0.75	36.694	0.788
-0.85	36.129	0.653
-0.95	35.484	0.484
-1.05	34.76	0.306
-1.15	33.956	0.147
-1.25	33.072	0.009
-1.35	32.109	0
-1.45	31.067	0
-1.55	29.94	0.66
-1.65	28.729	1.956
-1.75	27.433	3.334
-1.85	26.055	4.794
-1.95	24.595	6.335
-2.05	23.054	7.455
-2.15	21.433	7.653
-2.25	19.962	7.653
-2.35	18.656	7.45
-2.45	17.292	7.175
-2.55	15.87	6.846
-2.65	14.392	6.473
-2.75	12.856	6.065
-2.85	11.264	5.629
-2.95	9.616	5.169
-3.05	7.911	4.687
-3.15	6.15	4.187
-3.25	4.334	4.102
-3.35	2.461	6.726
-3.45	0.533	9.426
-3.55	0.058	12.201
-3.65	0.043	15.05
-3.75	0.031	17.975
-3.85	0.02	20.974
-3.95	0.012	24.048
-4.05	0.253	27.196
-4.15	0.467	30.418
-4.25	0.643	33.715
-4.35	0.785	37.086
-4.45	0.897	40.531
-4.55	0.981	44.05
-4.65	1.04	47.642
-4.75	1.078	50.808
-4.85	1.096	53.045
-4.95	1.098	54.354
-5.05	1.098	54.734
-5.15	1.086	54.734
-5.25	1.062	54.186
-5.35	1.028	52.71
-5.45	0.984	50.305



Calculad Daving Assured	1	Ba Matallela
Selected Design Assumptions		_
Z (m)	Lato sinistro (kN/m)	Lato destro (kN/m)
-5.55	0.934	49.846
-5.65	0.878	49.846
-5.75	0.816	49.693
-5.85	0.751	48.851
-5.95	0.683	47.321
-6.05	0.612	45.103
-6.15	0.543	42.195
-6.25	0.477	38.597
-6.35	0.416	34.577
-6.45	0.36	30.721
-6.55	0.308	27.028
-6.65	0.261	23.494
-6.75	0.218	20.117
-6.85	0.18	16.892
-6.95	0.145	13.816
-7.05	1.992	10.883
-7.15	4.025	8.089
-7.25	5.926	5.426
-7.35	7.706	2.89
-7.45	9.375	0.475
-7.55	10.944	0.037
-7.65	12.421	0.032
-7.75	13.816	0.027
-7.85	15.018	0.029
-7.95	15.949	0.034
-8.05	16.63	0.037
-8.15	17.082	0.04
-8.25	17.321	0.041
-8.35	17.366	0.041
-8.45	18.094	0.041
-8.55	18.793	0.041
-8.65	19.175	0.04
-8.75	19.256	0.038
-8.85	19.256	0.036
-8.95	19.049	0.033
-9.05	18.565	0.03
-9.15	17.813	0.027
-9.25	16.803	0.024
-9.35	15.541	0.02
-9.45	14.032	0.017
-9.55	12.282	0.014
-9.65	10.292	0.01
-9.75	8.065	0.007
-9.85	5.602	0.005
-9.95	2.904	0.002
-10	0.743	0

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE		RIA REG MENTO	BIONALE - DELLA L	AMENTO D - AMMODEI INEA CESA TTA CESAN	NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 78 di 94

Inviluppo Spinta Reale Efficace / Spinta Passiva

Design Assumption	Stage	Muro	Lato	Inviluppo Spinta Reale Efficace / Spinta Passiva
				%
NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)	Stage 0	Left Wall	LEFT	10.78
NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente)	Stage 6	Left Wall	RIGHT	31.52
NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente)	Stage 6	Right wall	LEFT	31.52
NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)	Stage 0	Right wall	RIGHT	10.78

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENT FERROVIAN POTENZIAN VALLE RADDOPPIO VALLE	RIA REG	BIONALE - DELLA L	- AMMODEI Inea Cesa	RNAMI NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 79 di 94

Inviluppo Spinta Reale Efficace / Spinta Attiva

Design Assumption	Stage	Muro	Lato	Inviluppo Spinta Reale Efficace / Spinta Attiva
				%
NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente)	Stage 6	Left Wall	LEFT	108.73
NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)	Stage 0	Left Wall	RIGHT	150.15
NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)	Stage 0 I	Right wall	LEFT	150.15
NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente)	Stage 6 I	Right wall	RIGHT	108.73

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENTI FERROVIARI POTENZIAMI VALLE RADDOPPIO VALLE	IA REG ENTO	SIONALE - DELLA LI	- AMMODE	RNAMI ANO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 80 di 94

Inviluppo Risultati Elementi Strutturali

Elemento struttural	e Design Assumption	Stage Puntone
		kN/m
Strut	NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tir	anti) Stage 5 -38 57

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	FERROVIA	RIA REG MENTO	IONALE - DELLA LI	AMENTO D - AMMODEI INEA CESA TA CESAN	RNAMI NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 81 di 94

Normative adottate per le verifiche degli Elementi Strutturali

Normative Verifiche

Calcestruzzo NTC
Acciaio NTC
Tirante NTC

Coefficienti per Verifica Tiranti

GEO FS 1 ξa3 1.8 γs 1.15

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE		RIA REG MENTO	IONALE - DELLA L	AMENTO D - AMMODEF INEA CESA TA CESAN	RNAMI NO-VI	GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 82 di 94

Riepilogo Stage / Design Assumption per Inviluppo

Design Assumption	Stage 0	Stage 1	Stage 2	Stage 3	Stage 4	Stage 5	Stage 6
NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente)						V
NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)	V	V	V	V	V	V	
NTC2018: A2+M2+R1							



Risultati SteelWorld

Tabella Inviluppi Tasso di Sfruttamento a Momento - SteelWorld : LEFT

ppi Tasso di Sfruttamento a Momento - St	
Z (m)	Tasso di Sfruttamento a Momento - SteelWorld
0	0
-0.1	0
-0.15	0
-0.25	0.021
-0.35	0.043
-0.45	0.064
-0.55	0.085
-0.65	0.105
-0.75	0.126
-0.85	0.146
-0.95	0.166
-1.05	0.185
-1.15	0.204
-1.25	0.222
-1.35	0.24
-1.45	0.257
-1.55	0.274
-1.65	0.29
-1.75	0.305
-1.85	0.32
-1.95	0.334
-2.05	0.346
-2.15	0.358
-2.25	0.369
-2.35	0.379
-2.45	0.388
-2.55	0.396
-2.65	0.403
-2.75	0.409
-2.85	0.413
-2.95	0.416
-3.05	0.418
	0.418
-3.15 -3.25	
	0.418
-3.35	0.415
-3.45	0.412
-3.55 2.65	0.406
-3.65	0.399
-3.75	0.391
-3.85	0.381
-3.95	0.369
-4.05	0.356
-4.15	0.341
-4.25	0.324
-4.35	0.305
-4.45	0.285
-4.55	0.262
-4.65	0.237
-4.75	0.211
-4.85	0.183
-4.95	0.153
-5.05	0.123
-5.15	0.092



Inviluppi Tasso di Sfruttamento a Momento - SteelWorld	
Z (m)	Tasso di Sfruttamento a Momento - SteelWorld
-5.25	0.062
-5.35	0.033
-5.45	0.005
-5.55	0.021
-5.65	0.045
-5.75	0.067
-5.85	0.087
-5.95	0.104
-6.05	0.12
-6.15	0.134
-6.25	0.146
-6.35	0.156
-6.45	0.165
-6.55	0.172
-6.65	0.178
-6.75	0.182
-6.85	0.185
-6.95	0.186
-7.05	0.186
-7.15	0.185
-7.25	0.183
-7.35	0.18
-7.45	0.175
-7.55	0.17
-7.65	0.164
-7.75	0.157
-7.85	0.149
-7.95	0.141
-8.05	0.132
-8.15	0.123
-8.25	0.113
-8.35	0.104
-8.45	0.094
-8.55	0.084
-8.65	0.075
-8.75	0.066
-8.85	0.057
-8.95	0.049
-9.05	0.041
-9.15	0.033
-9.25	0.026
-9.35	0.02
-9.45	0.015
-9.55	0.01
-9.65	0.006
-9.75	0.003
-9.85	0.001
-9.95	0
-10	0



Tabella Inviluppi Tasso di Sfruttamento a Momento - SteelWorld: RIGHT

Inviluppi Tasso di Sfruttamento a Momento	- SteelWorld RIGHT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento a Momento - SteelWorld
0	0
-0.1	0
-0.15	0
-0.25	0.021
-0.35	0.043
-0.45	0.064
-0.55	0.085
-0.65 -0.75	0.105 0.126
-0.75	0.120
-0.95	0.166
-1.05	0.185
-1.15	0.204
-1.25	0.222
-1.35	0.24
-1.45	0.257
-1.55	0.274
-1.65	0.29
-1.75	0.305
-1.85	0.32
-1.95 2.05	0.334
-2.05 -2.15	0.346 0.358
-2.25	0.358
-2.35	0.379
-2.45	0.388
-2.55	0.396
-2.65	0.403
-2.75	0.409
-2.85	0.413
-2.95	0.416
-3.05	0.418
-3.15 2.25	0.418
-3.25	0.418
-3.35 -3.45	0.415 0.412
-3.55	0.412
-3.65	0.399
-3.75	0.391
-3.85	0.381
-3.95	0.369
-4.05	0.356
-4.15	0.341
-4.25	0.324
-4.35	0.305
-4.45 -4.55	0.285
-4.55 -4.65	0.262 0.237
-4.05 -4.75	0.237
-4.85	0.183
-4.95	0.153
-5.05	0.123
-5.15	0.092
-5.25	0.062
-5.35	0.033
-5.45	0.005



Inviluppi Tasso di Sfruttamento a Momento - SteelWorl	d RIGHT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento a Momento - SteelWorld
-5.55	0.021
-5.65	0.045
-5.75	0.067
-5.85	0.087
-5.95	0.104
-6.05	0.12
-6.15	0.134
-6.25	0.146
-6.35	0.156
-6.45	0.165
-6.55	0.172
-6.65	0.178
-6.75	0.182
-6.85	0.185
-6.95	0.186
-7.05	0.186
-7.15	0.185
-7.25	0.183
-7.35	0.18
-7.45	0.175
-7.55	0.17
-7.65	0.164
-7.75	0.157
-7.85	0.149
-7.95	0.141
-8.05	0.132
-8.15	0.123
-8.25	0.113
-8.35	0.104
-8.45	0.094
-8.55	0.084
-8.65	0.075
-8.75	0.066
-8.85	0.057
-8.95	0.049
-9.05	0.041
-9.15	0.033
-9.25	0.026
-9.35	0.02
-9.45	0.015
-9.55 0.65	0.01
-9.65	0.006
-9.75 0.85	0.003
-9.85 -0.05	0.001
-9.95 10	0
-10	0

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE		RIA REG MENTO	ONALE - DELLA L	AMENTO D - AMMODEI INEA CESA TA CESAN	RNAMI NO-VI	GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 87 di 94

Tabella Inviluppi Tasso di Sfruttamento a Taglio - SteelWorld : LEFT

Inviluppi Tasso di Sfruttamento a Taglio - SteelWork	
Z (m)	Tasso di Sfruttamento a Taglio - SteelWorld
0 -0.1	0 0
-0.1 -0.15	0.03
-0.15	0.03
-0.25	0.03
-0.35 -0.45	0.029
-0.55	0.029
-0.65 -0.75	0.028 0.028
-0.75	0.028
-0.95	0.027
-1.05	0.026
-1.15	0.026
-1.25	0.025
-1.35	0.024
-1.45	0.023
-1.55	0.022
-1.65	0.021
-1.75	0.02
-1.85	0.019
-1.95	0.018
-2.05	0.017
-2.15	0.015
-2.25	0.014
-2.35	0.012
-2.45	0.011
-2.55	0.009
-2.65	0.008
-2.75	0.006
-2.85	0.004
-2.95	0.004
-3.05	0.003
-3.15	0.003
-3.25	0.003
-3.35	0.005
-3.45	0.007
-3.55	0.009
-3.65	0.012
-3.75	0.014
-3.85	0.016
-3.95	0.019
-4.05	0.021
-4.15	0.024
-4.25	0.026
-4.35	0.029
-4.45	0.031
-4.55	0.034
-4.65	0.037
-4.75	0.039
-4.85	0.041
-4.95	0.042
-5.05	0.042
-5.15	0.042
-5.15 -5.25	0.042
-5.25 -5.35	0.039
-5.45	0.036



Inviluppi Tasso di Sfruttamento a Taglio - SteelWorl	d LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento a Taglio - SteelWorld
-5.55	0.033
-5.65	0.03
-5.75	0.027
-5.85	0.025
-5.95	0.022
-6.05	0.019
-6.15	0.017
-6.25	0.014
-6.35	0.012
-6.45	0.01
-6.55	0.008
-6.65	0.006
-6.75	0.004
-6.85	0.002
-6.95	0
-7.05	0.002
-7.15	0.003
-7.25	0.005
-7.35	0.006
-7.45	0.007
-7.55	0.008
-7.65	0.01
-7.75	0.011
-7.85	0.012
-7.95	0.012
-8.05	0.013
-8.15	0.013
-8.25	0.013
-8.35	0.013
-8.45	0.013
-8.55	0.013
-8.65	0.013
-8.75	0.012
-8.85	0.012
-8.95	0.011
-9.05 0.15	0.01
-9.15 -9.25	0.009
	0.009
-9.35 -9.45	0.008 0.006
-9.45 -9.55	0.005
-9.55 -9.65	0.003
-9.75	0.003
-9.75 -9.85	0.003
-9.95	0.001
-10	0
-10	U



Tabella Inviluppi Tasso di Sfruttamento a Taglio - SteelWorld: RIGHT

Inviluppi Tasso di Sfruttamento a Taglio - SteelWorld	
Z (m)	Tasso di Sfruttamento a Taglio - SteelWorld
0	0
-0.1	0
-0.15 0.25	0.03
-0.25 -0.35	0.03 0.029
-0.35 -0.45	0.029
-0.45	0.029
-0.65	0.028
-0.75	0.028
-0.85	0.027
-0.95	0.027
-1.05	0.026
-1.15	0.026
-1.25	0.025
-1.35	0.024
-1.45	0.023
-1.55	0.022
-1.65	0.021
-1.75	0.02
-1.85	0.019
-1.95	0.018
-2.05	0.017
-2.15	0.015
-2.25	0.014
-2.35	0.012
-2.45	0.011
-2.55	0.009
-2.65	0.008
-2.75	0.006
-2.85	0.004
-2.95	0.004
-3.05	0.003
-3.15	0.003
-3.25	0.003
-3.35	0.005
-3.45	0.007
-3.55	0.009
-3.65	0.012
-3.75	0.014
-3.85	0.016
-3.95	0.019
-4.05	0.021
-4.15 4.25	0.024
-4.25 -4.35	0.026
-4.35 -4.45	0.029 0.031
-4.45 -4.55	0.031
-4.55 -4.65	0.037
-4.75	0.037
-4.75 -4.85	0.039
-4.85 -4.95	0.042
-4.95 -5.05	0.042
-5.15	0.042
-5.25	0.041
-5.35	0.039
-5.45	0.036
3.73	0.000



Invitore Torre di Christemente e Tealis Charlette	1 DICUT
Inviluppi Tasso di Sfruttamento a Taglio - SteelWorld	
Z (m)	Tasso di Sfruttamento a Taglio - SteelWorld
-5.55	0.033
-5.65	0.03
-5.75	0.027
-5.85	0.025
-5.95	0.022
-6.05	0.019
-6.15	0.017
-6.25	0.014
-6.35	0.012
-6.45	0.01
-6.55	0.008
-6.65	0.006
-6.75	0.004
-6.85	0.002
-6.95	0
-7.05	0.002
-7.15	0.003
-7.25	0.005
-7.35	0.006
-7.45	0.007
-7.55	0.008
-7.65	0.01
-7.75	0.011
-7.85	0.012
-7.95	0.012
-8.05	0.013
-8.15	0.013
-8.25	0.013
-8.35	0.013
-8.45	0.013
-8.55	0.013
-8.65	0.013
-8.75	0.012
-8.85	0.012
-8.95	0.011
-9.05	0.01
-9.15	0.009
-9.25	0.009
-9.35	0.008
-9.45	0.006
-9.55	0.005
-9.65	0.004
-9.75	0.003
-9.85	0.001
-9.95	0
-10	0

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENT FERROVIAR POTENZIAM VALLE RADDOPPIO VALLE	IA REC	SIONALE - DELLA L		RNAMI NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002		

Verifiche Puntoni Nominal

Design	Tipo Risultato:											
Assumption:	Verifiche											
Nominal	Puntoni											
Puntone	Sezione	Materiale	Spaziatura	Lunghezz	za Stage	Carico	Assiale	Ratio	Ratio	Instabilit	àλλ	λ
			orizzontale			distribuito	(kN)	momento	taglio		y z la	aterale
						(kN/m)						
Strut	CHS139.7*6	S275	2	5.1	Stage 3	0	0	0	0	0	0 0	0
Strut	CHS139.7*6	S275	2	5.1	Stage 4	-6.685	-13.37	0	0	0	0 0	0
Strut	CHS139.7*6	S275	2	5.1	Stage 5	-28.311	-56.621	0	0	0	0 0	0
Strut	CHS139.7*6	S275	2	5.1	Stage 6	-33.847	-67.694	0	0	0	0 0	0

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENT FERROVIAR POTENZIAM VALLE RADDOPPIO VALLE	IA REC	SIONALE - DELLA LI	INEA CESA	RNAMI NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 92 di 94

Verifiche Puntoni NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente)

Design Assumption:	Tipo	NTC2018											
NTC2018: SLE	Risultato:	(ITA)											
(Rara/Frequente/Quasi	Verifiche		-										
Permanente)	Puntoni												
Puntone	Sezione	Materiale	Spaziatura	Lunghezz	a Stage	Carico	Assiale	Ratio	Ratio I	nstabilit	àλy	λz	λ
			orizzontale			distribuito	(kN)	moment	o taglio				laterale
						(kN/m)							
Strut	CHS139.7*6	S275	2	5.1	Stage 3	0	0	0	0.002	0	0	0	0
Strut	CHS139.7*6	S275	2	5.1	Stage 4	-6.685	-13.37	0.02	0.002	0.04	108	108	0
Strut	CHS139.7*6	S275	2	5.1	Stage 5	-28.311	- 56.621	0.086	0.002	0.17	108	108	0
Strut	CHS139.7*6	S275	2	5.1	Stage 6	-33.847	- 67.694	0.103	0.002	0.203	108	108	0

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENTI FERROVIAR POTENZIAM VALLE RADDOPPIO VALLE	RIA REG IENTO	SIONALE - DELLA LI	- AMMODEI INEA CESA	RNAME NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 93 di 94

Verifiche Puntoni NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)

CHS139.7*6

CHS139.7*6

CHS139.7*6

Strut

Strut

Strut

S275

S275

S275

2

Design Assumption: NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)	Tipo Risultato: Verifiche Puntoni	NTC2018 (ITA)										
Puntone	Sezione	Materiale	Spaziatura	Lunghezza	Stage	Carico	Assiale	Ratio	Ratio	Instabilità λ	уλ	zλ
			orizzontale			distribuito	(kN)	momento	taglio			laterale
						(kN/m)						
Strut	CHS139.7*6	S275	2	5.1	Stage	0	0	0	0.003	0	0 0	0

5.1 Stage

Stage -46.105 -92.21

5.1

5.1

-9.103 -18.207 0.028 0.003 0.055 108108 0

0.14 0.003 0.277 108108 0

Stage -38.567 -77.134 0.117 0.003 0.232 108108

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	INTERVENTI FERROVIAR POTENZIAM VALLE RADDOPPIO VALLE	IA REC	BIONALE - DELLA LI	INEA CESA	RNAMI NO-VI	ENTO E GNA DI
IN15 –Tombino idraulico al km 34+758 Relazione di calcolo delle opere provvisionali	COMMESSA NR1J	LOTTO 01 D 29	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1500 002	REV.	FOGLIO 94 di 94

Verifiche Puntoni NTC2018: A2+M2+R1

Design	Tipo Risultato:	NTC2018										
Assumption:	Verifiche	(ITA)										
NTC2018:	Puntoni											
A2+M2+R1												
Puntone	Sezione	Materiale	Spaziatura	Lunghezz	a Stage	Carico	Assiale	Ratio	Ratio	Instabilit	àλyλz	λ
			orizzontale			distribuito	(kN)	momento	taglio			laterale
						(kN/m)						
Strut	CHS139.7*6	S275	2	5.1	Stage 3	0	-0.001	0	0.002	0	108 108	0
Strut	CHS139.7*6	S275	2	5.1	Stage 4	-9.133	-18.267	0.028	0.002	0.055	108 108	0
Strut	CHS139.7*6	S275	2	5.1	Stage 5	-39.857	-79.714	0.121	0.002	0.239	108 108	0
Strut	CHS139.7*6	S275	2	5.1	Stage 6	-48.578	-97.156	0.147	0.002	0.292	108 108	0