COMMITTENTE:



DIREZIONE LAVORI:



APPALTATORE:



PROGETTAZIONE:

MANDATARIA:



MANDANTI:







SI.F.EL.



prestazioni specialistiche 2216

IL DIRETTORE DELLA

PROGETTAZIONE: ORDINE DEGLI INGEGNERI

DELLAIng Paolo Cucino TRENTO

Responsabile integrazione fra le varie

PROGETTO ESECUTIVO

PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"

GALLERIE

M-FINESTRA FUNES E GALLERIA DI SFOLLAMENTO

Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo

	0	
APPALTATORE	COMMITTENTE	SCALA:
IL DIRETTORE TECNICO	IL RESPONSABILE DEI LAVORI Ing. Rosanna Del Maschio	-
COMMESSA LOTTO FASE	ENTE TIPO DOC. OPERA/DISCIPL	INA PROGR. REV.

OPERA/DISCIPLINA

PROGR.

Ε $Z \mid Z$ C В 0 В G N 0 6 0 0 0 0

Rev	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	Autorizzato Data			
Α	Emissione	S.Spinello	26/01/2022	A.Valente	27/01/2022	D.Buttafoco	28/01/2022	IL PROGETTISTA			
_ ^	Emissione		26/01/2022		27/01/2022	(Dolomiti)	28/01/2022	ANDORRE			
В	Emissione per indicazioni	B. Fiorentino		04/40/0000	P.Fontana		D.Buttafoco	05/10/0000	05/10/0000	05 /10 /0000	12000
	committenza		01/12/2022		02/12/2022		05/12/2022	ORDINE NOO			
С	Emissione a seguito di	L. Di Vittorio	05/00/0000	P.Fontana	00/00/0000	D.Buttafoco	07/00/0000	ROMA TH			
	istruttoria e interlocuzioni		25/02/2023		26/02/2023		27/02/2023	18 10540 5			
								09/03/2023			
								\ \ \ /			

n. Elab.: X File: IB0U1BEZZCLGN0600001C.docx

APPALTATORE:

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

GALLERIE

Mandanti:

Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo

SWS Engineering S.p.A.

PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST

M Ingegneria

COMMESSA IB0U

PROGETTO ESECUTIVO

LOTTO 1BEZZ

LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA

TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"

CODIFICA CL

PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA

> DOCUMENTO GN0600001

REV. С

FOGLIO. 2 di 253

SOMMARIO

1.	PREMESSA	5
2.	SCOPO E CONTENUTI DEL DOCUMENTO	6
3.	NORMATIVA DI RIFERIMENTO	7
4.	DOCUMENTI DI RIFERIMENTO	8
4.1	DOCUMENTI REFERENZIATI	8
4.2	DOCUMENTI CORRELATI	8
5.	DOCUMENTI PRODOTTI A SUPPORTO	9
6.	DESCRIZIONE DELL'OPERA	. 11
6.1	IL TRACCIATO E LE OPERE IN SOTTERRANEO	. 11
7.	FASE CONOSCITIVA	. 14
7.1	INQUADRAMENTO GEOLOGICO	. 14
7.2	INDAGINI GEOTECNICHE	. 15
7.2.1	Indagini geotecniche e prove in sito	. 16
7.2.2	Indagini Geofisiche	. 18
7.3	CARATTERIZZAZIONE E MODELLAZIONE GEOTECNICA	. 19
7.3.1	Caratterizzazione geotecnica dei terreni	. 19
7.3.2	Caratterizzazione geotecnica degli ammassi rocciosi	. 26
7.3.3	Definizione degli intervalli dei parametri geotecnici delle unità interessate dalle opere	. 35
7.3.4	Il regime idraulico	. 36
7.3.5	Lo stato tensionale in sito	. 38
8.	FASE DI DIAGNOSI	. 39
8.1	CLASSI DI COMPORTAMENTO DEL FRONTE DI SCAVO	. 39
8.2	DETERMINAZIONE DELLE CATEGORIE DI COMPORTAMENTO	. 41
8.2.1	Analisi con il metodo delle linee caratteristiche	. 41
9.	FASE DI TERAPIA	. 51
9.1	DEFINIZIONE DELLE SEZIONI TIPO	. 51
9.1.1	Sezione A1*	. 51
9.1.2	Sezione B1	. 52
9.1.3	Sezione B1L	. 53

APPALTATORE:



PROGETTAZIONE:

Mandataria:

GALLERIE

Mandanti:

SWS Engineering S.p.A. PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST

M Ingegneria

Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo

PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
IBOU	1BF77	CL	GN0600001	С	3 di 253

9.1.4	Tronchino di innesto alla camera di manovra	54
9.1.5	Sezione della camera di manovra	55
9.1.6	Sezione della galleria di sfollamento – Tipo A1	56
9.1.7	Sezione della galleria di sfollamento – Tipo B1	57
9.1.8	Sezione A2C	58
9.1.9	Sezione B1LC – biforcazione finestra TBM e galleria di linea BP	62
9.2	CARATTERISTICHE DEI MATERIALI STRUTTURALI	66
9.3	ANALISI E VERIFICA DELLE SEZIONI TIPO	69
9.3.1	Criteri di verifica	69
9.3.2	Definizione dei valori caratteristici dei parametri geotecnici utilizzati nelle analisi	73
9.3.3	Modelli numerici per analisi tensio-deformative agli elementi finiti	73
9.3.4	Ipotesi di calcolo	75
9.3.5	Sezione A1*	77
9.3.6	Sezione B1	87
9.3.7	Sezione B1L	96
9.3.8	Sezione Tronchino di innesto	. 105
9.3.9	Sezione Camerone	. 116
9.3.10	OSezione della galleria di sfollamento – Tipo A1	. 126
9.3.11	LSezione della galleria di sfollamento – Tipo B1	. 136
9.3.12	2Sezione A2C	. 147
9.3.13	3Sezione B1LC – biforcazione finestra TBM e galleria di linea BP	. 159
9.4	CRITERI ADOTTATI NELLE VERIFICHE STRUTTURALI	. 162
9.4.1	Verifiche dei rivestimenti di prima fase	. 162
9.4.2	Verifiche dei rivestimenti definitivi	. 163
9.5	VERIFICA DELLE SEZIONI	. 167
9.5.1	Sezione A1*	. 167
9.5.2	Sezione B1	. 175
9.5.3	Sezione B1L	. 183
9.5.4	Sezione Tronchino di innesto	. 191
9.5.5	Sezione Camerone	. 206
9.5.6	Sezione della galleria di sfollamento – Tipo A1	. 213

PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"

SWS Engineering S.p.A. PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria

PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA

IB0U

GALLERIE

Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo

LOTTO

1BEZZ

CODIFICA

CL

DOCUMENTO

GN0600001

REV.

С

FOGLIO.

4 di 253

9.5.7	Sezione della galleria di sfollamento – Tipo B1	228
9.5.8	Sezione A2C	243
10.	FASE DI VERIFICA E MESSA A PUNTO DEL PROGETTO	252
11.	CONCLUSIONI	252
12.	ALLEGATI	253
12.1	REPORT PLAXIS DELLE SEZIONI DI CALCOLO	253
12.2	ALLEGATO VERIFICHE RIVESTIMENTO PROVVISORIO E RIVESTIMENTO DEFINITIVO	253

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	<u>Mandanti:</u>	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA" PROGETTO ESECUTIVO					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria						
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 5 di 253

1. PREMESSA

La finestra di Funes è costituita da un ramo principale realizzato in scavo meccanizzato ed un ramo secondario realizzato in scavo tradizionale. Il ramo secondario della finestra di Funes si innesta alla progressiva chilometrica 16+155.475 (BP) della Galleria Gardena ed ha uno sviluppo di 97.23 m più 55.20 m di biforcazione della finestra tra la TBM e lo scavo in tradizionale.

Oggetto della presente relazione sono lo studio delle problematiche progettuali, il dimensionamento e la verifica degli interventi necessari alla realizzazione della realizzazione della camera di manovra di Funes e del relativo innesto con la galleria di linea; del ramo secondario dell'omonima Finestra (*GN06A*), comprensivo di biforcazione della finestra tra TBM e tratta in tradizionale (*GN06G*); della galleria di sfollamento e della biforcazione della finestra tra TBM e galleria di linea BP (*GN02R*).

Tutte le opere fanno parte del Progetto Esecutivo del lotto 1 della linea tratta Fortezza-Ponte Gardena, sull'itinerario Fortezza – Verona. La galleria e la camera di manovra saranno entrambe scavate a foro cieco.

Le opere in oggetto ricadono entro i limiti comunali di Funes, in provincia di Bolzano.

Per una corretta stima delle sollecitazioni nei rivestimenti, della variazione dello stato tensionale nei consolidamenti e nel terreno al contorno del cavo, le analisi numeriche sono state sviluppate seguendo una procedura di scavo e costruzione graduale per fasi.

Nel seguito, dopo una breve descrizione delle opere e dei criteri di analisi, si riportano i calcoli di dimensionamento della galleria naturale a foro cieco e della camera di manovra sviluppati per l'adeguatezza delle soluzioni progettuali indicate, con particolare riferimento all'analisi dei rivestimenti provvisori e definitivi delle gallerie.

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA" PROGETTO ESECUTIVO					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria						
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 6 di 253

2. SCOPO E CONTENUTI DEL DOCUMENTO

Nella presente relazione si affrontano le problematiche progettuali connesse alla realizzazione della galleria naturale e della camera di manovra facenti parte della linea ferroviaria Fortezza – Ponte Gardena – Lotto 1 – Finestra di Funes.

La progettazione delle opere in sotterraneo, condotta secondo il metodo ADECO-RS (Rif. [7]) si è articolata nelle seguenti fasi:

- fase conoscitiva: è finalizzata allo studio e all'analisi del contesto geologico e geotecnico in cui sarà realizzata la galleria; i risultati dello studio geologico sono descritti nella specifica Relazione Geologica e Idrogeologica (Rif. [3]) a cui si rimanda per l'illustrazione del modello geologico; la sintesi dello studio geotecnico con la definizione del modello geotecnico di sottosuolo e dei parametri di progetto è illustrata nel §7;
- <u>fase di diagnosi</u>: si esegue la valutazione della risposta deformativa dell'ammasso allo scavo in assenza di interventi di stabilizzazione per la determinazione delle categorie di comportamento (§8).
- <u>fase di terapia</u>: sulla base dei risultati delle precedenti fasi progettuali, si individuano le modalità di scavo e gli interventi di stabilizzazione idonei (sezioni tipo) per realizzare l'opera in condizioni di sicurezza (§9). Le soluzioni progettuali sono state analizzate per verificarne l'adeguatezza: nel §9.3 sono illustrati metodi e risultati delle analisi condotte per la verifica della stabilità globale della cavità, per il dimensionamento/verifica degli interventi di stabilizzazione e dei rivestimenti, nelle diverse fasi costruttive e in condizioni di esercizio.
- <u>fase di verifica e messa a punto</u>: il progetto è completato dal piano di monitoraggio da predisporre ed attuare nella fase realizzativa (§10).

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA					
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA" PROGETTO ESECUTIVO					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU 1BEZZ CL GN0600001 C 7 d		7 di 253			

3. NORMATIVA DI RIFERIMENTO

- Rif. [1] Decreto Ministero delle Infrastrutture e Trasporti 14/01/2008, "Approvazione delle nuove norme tecniche per le costruzioni";
- Rif. [2] C.S.LL.PP., Circolare n° 617 del 02/02/2009, "Istruzioni per l'applicazione delle "nuove norme tecniche per le costruzioni" di cui al DM 14/01/2008".

APPALTATORE:	webuild mplerid CONSORZUODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO					
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	8 di 253

4. DOCUMENTI DI RIFERIMENTO

4.1 DOCUMENTI REFERENZIATI

- Rif. [3] U.O. Gallerie, documento IBOU1BEZZRGGN0000001 "Relazione tecnica generale delle opere in sotterraneo";
- Rif. [4] U.O. Gallerie, documento IBOU1BEZZF7GN0600001 "Profilo geotecnico Finestra Funes tav. 1";
- Rif. [5] U.O. Gallerie, documento IBOU1BEZZF7GN0600002 "Profilo geotecnico Finestra Funes tav. 2";
- Rif. [6] U.O. Gallerie, documento IB0U1AEZZSPGN0000001 "Caratteristiche dei materiali Note generali Opere parte A";
- Rif. [7] U.O. Gallerie, documento IBOU1BEZZSPGN0000001 "Caratteristiche dei materiali Note generali Opere parte B";
- Rif. [8] U.O. Geologia, Gestione Terre e Bonifiche, Elaborati Specialistici.

4.2 DOCUMENTI CORRELATI

- Rif. [9] Lunardi P. (2006). Progetto e costruzione di gallerie: analisi delle deformazioni controllate nelle rocce e nei suoli ADECO-RS (Hoepli Ed.);
- Rif. [10]Lembo Fazio A., Ribacchi R. (1984). Progressi nella realizzazione e nell'interpretazione delle prove di carico su piastra negli ammassi rocciosi. Riv. It. Geotecnica, 18, 1-11;
- Rif. [11]Hoek E., Brown E.T. (1988). The Hoek-Brown failure criterion a 1988 update. Proc. 15th Canadian Rock Mechanics Symposium, 31-38;
- Rif. [12] Hoek E., Marinos P. (2000). GSI: A geological friendly tool for rock mass strength estimation. Proc. GeoEng 2000 at the International Conference on Geotechnical and Geological Engineering, 1422-1446:
- Rif. [13] Hoek E., Diederichs M. S. (2006). Empirical Estimation of rock mass modulus. Int. J. Rock Mech. & Mining Sciences, 43, 203-215;
- Rif. [14] Hoek E., Brown E.T. (1997). Practical estimates of rock mass strength. Int. J. Rock Mech. & Geomechanics Abstracts, 1165-1186;
- Rif. [15] Iwasaki T., Tatsuoka F., Tokida K., Yasuda S. (1978). A practical method for assessing soil liquefaction potential based on case studies at various sites in Japan. Proc. 2nd Int. Conf. on Microzonation, San Francisco, 885-896;
- Rif. [16] Wang J. N. (1993). Seismic design of tunnels. Parsons Brinckerhoff Quade & Douglas. Inc., NY, Monograph, 7.
- Rif. [17] St John, C. M., and T. F. Zahrah. (1987). Aseismic design of underground structures. Tunnelling and underground space technology 2.2: 165-197.
- Rif. [18] Clough, R. W., & Penzien, J. (1993). Dynamics of Structures McGraw-Hill. Inc Editor.
- Rif. [19] Tamez E. (1984) "Estabilidad de tuneles excavados en suelos" Mexican Engineering Academy.
- Rif. [20] Steinbrenner W. (1934) Tafeln zur Setzungberechnung. Die Strasse, 1, pp. 121-124.

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria:	webuild Implema CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 9 di 253

Rif. [21] Rollins, K.M.; Evans, M.D.; Diehl, N.B.; III, W.D.D. (1998). Shear Modulus and Damping Relationships for Gravels. J. Geotech. Geoenvironmental Eng., 124, 396–405, doi:10.1061/(ASCE)1090-0241(1998)124:5(396).

5. DOCUMENTI PRODOTTI A SUPPORTO

Relazione tecnica generale delle opere in sotterraneo	IB0U1BEZZRGGN0000001
Profilo geotecnico - ramo principale	IB0U1BEZZFZGN0600001
Profilo geotecnico - ramo secondario	IB0U1BEZZFZGN0600002
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo	IB0U1BEZZCLGN0600001
Finestra Funes - Relazione monitoraggio	IB0U1BEZZRHGN0600001
Finestra Funes - Linee guida per l'applicazione delle sezioni tipo in Scavo Tradizionale	IB0U1BEZZRHGN0600003
Planimetria e profilo longitudinale - Ramo Galleria Tradizionale	IB0U1BEZZL9GN0600001
Sezione di intradosso F1 . Sezione tipo A1*. Scavo e consolidamenti	IB0U1BEZZBBGN0600001
Sezione di intradosso F1 . Sezione tipo A1*. Carpenteria e particolari	IB0U1BEZZBBGN0600002
Sezione di intradosso F1 . Sezione tipo A1*. Carpenteria centina	IB0U1BEZZBBGN0600003
Sezione di intradosso F1 . Sezione tipo B1. Scavo e consolidamenti	IB0U1BEZZBBGN0600009
Sezione di intradosso F1 . Sezione tipo B1. Carpenteria e particolari	IB0U1BEZZBBGN0600010
Sezione di intradosso F1 . Sezione tipo B1. Carpenteria centina	IB0U1BEZZBBGN0600011
Innesto CM con galleria di linea in BD - Scavo e consolidamenti 1/2	IB0U1BEZZBBGN0600021
Innesto CM con galleria di linea in BD - Scavo e consolidamenti 2/2	IB0U1BEZZBBGN0600022
Innesto CM con galleria di linea in BD - Carpenteria - Planimetria	IB0U1BEZZBBGN0600023
Innesto CM con galleria di linea in BD - Carpenteria - Sezioni	IB0U1BEZZBBGN0600024
Innesto CM con galleria di linea in BP - Scavo e consolidamenti 1/2	IB0U1BEZZBBGN0600030
Innesto CM con galleria di linea in BP - Scavo e consolidamenti 2/2	IB0U1BEZZBBGN0600031
Innesto CM con galleria di linea in BP - Carpenteria - Planimetria	IB0U1BEZZBBGN0600032
Innesto CM con galleria di linea in BP - Carpenteria - Sezioni	IB0U1BEZZBBGN0600033
Galleria di sfollamento - Pianta e profilo	IB0U1BEZZL9GN0600002
Galleria di sfollamento - Sezione tipo A1 - Scavo e consolidamenti	IB0U1BEZZBBGN0600038
Galleria di sfollamento - Sezione tipo A1 - Carpenteria e particolari	IB0U1BEZZBBGN0600039
Galleria di sfollamento - Sezione tipo A1 - Carpenteria centina	IB0U1BEZZBBGN0600040
Camera di Manovra - Scavo e consolidamenti	IB0U1BEZZBBGN0600042
Camera di Manovra - Carpenteria e particolari	IB0U1BEZZBBGN0600043
Camera di Manovra - Carpenteria centina	IB0U1BEZZBBGN0600044
Innesto galleria di sfollamento su camerone e su bypass - Carpenteria e particolari	IB0U1BEZZBBGN0600051
Sezione di intradosso F1 . Sezione tipo B1L. Scavo e consolidamenti	IB0U1BEZZBBGN0600071
Sezione di intradosso F1 . Sezione tipo B1L. Carpenteria e particolari	IB0U1BEZZBBGN0600072
Sezione di intradosso F1 . Sezione tipo B1L. Carpenteria centina	IB0U1BEZZBBGN0600073
Galleria di Sfollamento - Sezione Tipo B1 - Scavo e consolidamenti	IB0U1BEZZBBGN0600074
Galleria di Sfollamento - Sezione Tipo B1 - Carpenteria e particolari	IB0U1BEZZBBGN0600075
Galleria di Sfollamento - Sezione Tipo B1 - Carpenteria centina	IB0U1BEZZBBGN0600076
Camera di Manovra - Sequenze Costruttive	IB0U1BEZZP9GN0600001
Tronchino di innesto Bin. Pari (SezioneTipo I0) - Scavo e Consolidamenti	IB0U1BEZZBBGN0600060
Tronchino di innesto Bin. Pari (SezioneTipo I0) - Carpenteria e particolari	IB0U1BEZZBBGN0600061
	•

APPALTATORE: PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA PROGETTAZIONE: TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA" Mandataria: Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST PROGETTO ESECUTIVO SWS Engineering S.p.A. M Ingegneria COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO. GALLERIE Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo 10 di 253 IB0U 1BEZZ CL GN0600001 С

Tronchino di innesto Bin. Dispari (SezioneTipo I0) - Scavo e Consolidamenti	IB0U1BEZZBBGN0600062
Tronchino di innesto Bin. Dispari (SezioneTipo I0) - Carpenteria e particolari	IB0U1BEZZBBGN0600063
Tronchino di innesto (SezioneTipo I0) - Carpenteria centina	IB0U1BEZZBBGN0600064
Biforcazione finestra tradizionale e TBM - Fasi costruttive	IB0U1BEZZP9GN0600002
Biforcazione finestra tradizionale e TBM - Sezione Tipo A2C - Scavo e consolidamenti	IB0U1BEZZBBGN0600065
Biforcazione finestra tradizionale e TBM - Sezione Tipo A2C - Carpenteria	IB0U1BEZZBBGN0600066
Biforcazione finestra tradizionale e TBM - Sezione Tipo A2C - Carpenteria centina	IB0U1BEZZBBGN0600067
Biforcazione finestra TBM e galleria di linea BP - Fasi costruttive	IB0U1BEZZP9GN0600003
Biforcazione finestra TBM e galleria di linea BP - Sezione Tipo B1LC - Scavo e consolidamenti	IB0U1BEZZBBGN0600068
Biforcazione finestra TBM e galleria di linea BP - Sezione Tipo B1LC - Carpenteria	IB0U1BEZZBBGN0600069
Biforcazione finestra TBM e galleria di linea BP - Sezione Tipo B1LC - Carpenteria centina	IB0U1BEZZBBGN0600070

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild implement CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL QUE PORTEZZA-VER	_	_	
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	11 di 253

6. DESCRIZIONE DELL'OPERA

6.1 IL TRACCIATO E LE OPERE IN SOTTERRANEO

La Finestra di Funes è suddivisa in un ramo principale, realizzato in scavo meccanizzato ed un ramo secondario realizzato, invece, con metodo di scavo tradizionale.

Il ramo principale, parte dal km 0+000.00 fino al km 0+650.00 corrispondente al km 16+439.86 del B.P. della Galleria Gardena, comprensivo della tratta di biforcazione della finestra in TBM con la galleria di linea in tradizionale (*GN02R*).

Il ramo secondario, invece, parte dal km 0+000.00 (coincidente con il km 0+290.803 del ramo principale in TBM) fino al km 0+152.43, ovvero in corrispondenza del camerone di manovra (che si innesta, quindi, al km 16+155.475 del B.P. della Galleria Gardena). È una galleria costruttiva che è propedeutica ai lavori di scavo della galleria di linea. In esercizio, la finestra verrà utilizzata come uscita di emergenza.

Il tracciato planimetrico della Finestra di Funes, a partire dal km 0+000.00 del ramo secondario è costituito da un tratto di biforcazione della finestra stessa tra la TBM e lo scavo in tradizionale avente raggio di curvatura pari a 100m; invece, a partire dal km 0+050.00 è presente un tratto rettilineo, di scavo in tradizionale, in uscita perpendicolarmente dalle gallerie di linea binario pari per 97.23m più 75.34 m di camerone di manovra.

Dal punto di vista altimetrico, dopo un tratto di circa 90 m dall'innesto con pendenza nulla, la livelletta ha pendenza decrescente verso lo sbocco della galleria, pari al 11.355% per un tratto di 88.52 m circa e nuovamente decrescente con pendenza pari al 95.115% nel tratto di biforcazione della finestra tra TBM e scavo in tradizionale, per una lunghezza di 35m.

Di seguito, con riferimento al ramo secondario della Finestra di Funes, sono elencate le progressive di riferimento dell'opera in oggetto della presente relazione:

•	Da pk 0+000.00 a pk 0+055.196 tradizionale <i>GN06G</i> ;	(L=55.20 m)	biforcazione	tunnel	TBM/	tunnel	in
•	Da pk 0+055.196 a pk 0+152.430	(L=97.23 m)	galleria naturale – scavo tradizionale;				
•	Da pk 0+152.430 a pk 0+227.77	(L=75.34 m)	camerone di n	nanovra;			

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Impension CONSORZODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST		NE DEL LO OVIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL Q ORTEZZA-VER PONTE GARD	_		='
	M Ingegneria						
GALLERIE Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	12 di 253

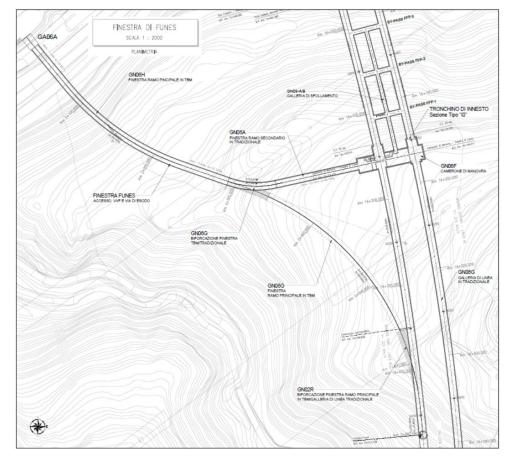


Figura 6-1– Planimetria della Finestra di Funes

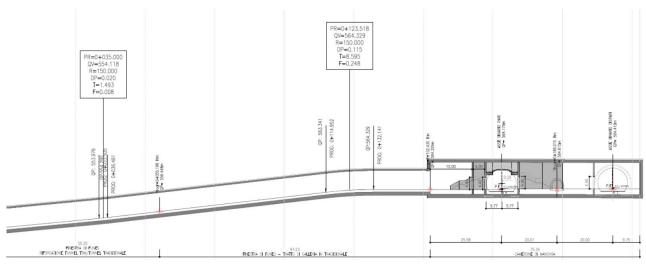


Figura 6-2– Profilo longitudinale della Finestra di Funes

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 13 di 253

Nella tabella di seguito si riporta la sintesi delle principali opere in sotterraneo che si incontrano seguendo il tracciato del sistema galleria Gardena da Nord verso Sud di cui la Finestra Funes è parte integrante. Per ulteriori dettagli sulla descrizione del tracciato e delle opere si rimanda alla "Relazione tecnica delle opere in sotterraneo" (Rif.).

Galleria di linea Gardena	Galleria con configurazione a doppia canna/singolo binario lunghezza di 6.2 km circa per il B.P. e di 5.8 km circa per il B.D.
Finestra di Funes	Galleria costruttiva del binario pari della Galleria Gardena. In esercizio verrà utilizzata come uscita di emergenza.
Finestra di Chiusa	Galleria costruttiva per l'attacco intermedio dello scavo della galleria Gardena della lunghezza di 1.8 km circa.
Posto di Comunicazione doppia	Doppio sistema di comunicazione, ciascuno composto da una galleria a singolo binario e da due cameroni di connessione. I cameroni del PC Sud presentano dimensioni geometriche adeguate a consentire il monitoraggio e la traslazione della TBM scudata per lo scavo delle gallerie di interconnessione.
Gallerie di Interconnessione	Due gallerie a singolo binario della lunghezza di 2.6 km circa per il ramo pari e di 3.2 km circa per il ramo dispari, che sovrappassa la linea. Le interconnessioni si innestano nelle canne di linea tramite la realizzazione di due cameroni di diramazione.
Cunicoli trasversali di collegamento	Queste opere sono previste sia per le gallerie di linea che per le gallerie di interconnessione e sono collocate ad intervalli di 500 m al massimo.
Altre opere funzionali al sistema	Cameroni trasversali alle finestre per locali tecnici, cameroni di manovra al termine delle finestre, by-pass tecnici, nicchioni tecnici.
Altre opere funzionali alla galleria	Camere di sfiocco per il montaggio della struttura di spinta e di partenza della TBM.

APPALTATORE:	webuild * Implems CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 14 di 253

7. FASE CONOSCITIVA

Nella fase conoscitiva si acquisiscono gli elementi necessari alla caratterizzazione e modellazione geologica del sito e alla caratterizzazione e modellazione geotecnica del volume significativo interessato dall'opera in sotterraneo.

Nel seguito si riporta un breve inquadramento geologico e la sintesi della caratterizzazione e della modellazione geotecnica eseguita.

7.1 INQUADRAMENTO GEOLOGICO

In questo paragrafo si descrivono le principali caratteristiche litologiche, stratigrafiche e strutturali delle formazioni attraversate dalla Finestra Funes. Per un quadro esauriente e dettagliato si rimanda agli elaborati specialistici di U.O. Geologia del presente progetto (Rif. [8]).

Procedendo dall'imbocco della Finestra Funes verso l'innesto con la galleria di linea si incontrano i *Depositi alluvionali recenti (ar)*, costituiti da sabbie medio-grossolane grigie e da subordinati conglomerati poligenici di dimensioni variabili che raggiungono, in alcuni casi, dimensioni superiori al metro. Nei primi 30 m circa di scavo in naturale, oltre a tali *Depositi alluvionali recenti (ar)*, sono presenti materiali di riporto riferibili al rilevato autostradale A22.

Successivamente la Finestra Funes intercetta il **Deposito di frana inattivo (fi)** perforato dai sondaggi EO30 ed EO41. Il *Deposito di frana inattivo (fi)* è costituito dall'insieme di porzioni litoidi di dimensioni anche plurimetriche, con riempimenti detritico-terrosi, smembrate e disarticolate.

Inoltre, la finestra Funes attraversa i *Porfiroidi (p)*, roccia resistente e ricca in quarzo, costituita da matavulcaniti e matavulcanoclastiti acide, che presentano una struttura massiccia o leggermente foliata. Talvolta il loro aspetto è di tipo granitoide con colorazione variabile dal bianco lattiginoso al rossiccio.

Si prevede la presenza di un filone subverticale di *Lave andesitiche* (α) che è stato osservato in superficie in destra idrografica del Rio Funes (stop 1152) e intercettato dal sondaggio EO31. Le *Lave andesitiche* sono rocce di origine vulcanica afferenti al Gruppo Vulcanico Atesino, mineralogicamente costituite da microcristalli con struttura raramente olocristallina e per la maggior parte porfirica. In relazione alla sua natura di corpo vulcanico, l'andamento in profondità e i confini del filone andesitico sono affetti da un margine di incertezza.

Per ulteriori dettagli sul modello geologico si rimanda agli elaborati di progetto specialistici (Rif. [8]).

APPALTATORE:	webuild * Implemit CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA					
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	c	15 di 253

7.2 INDAGINI GEOTECNICHE

Ai fini della caratterizzazione geotecnica delle formazioni interessate dalle opere all'aperto e in sotterraneo, sono stati utilizzati i dati provenienti dalle diverse campagne di indagini geognostiche, sia pregresse (Pd CdS 2013) che riferite all'attuale fase progettuale (2017). Sono stati inoltre considerati i quattro sondaggi eseguiti durante la campagna RFI del 2006.

Di seguito si sintetizzano le prove in situ e di laboratorio eseguite per ogni campagna di indagine.

Campagna 2006, RFI

Nell'ambito dela campagna di indagini geognostiche del 2006 sono stati eseguiti n° 1 sondaggio profondo (spinto a profondità superiore a 150 m) e n° 3 sondaggi ordinari a carotaggio continuo (profondità minore di 150 m).

Per il sondaggio profondo sono stati eseguiti:

- prelievo di n° 8 campioni;
- n° 3 prove di permeabilità tipo Lugeon.

Per i sondaggi ordinari sono state eseguite:

- prelievo di n° 27 campioni;
- n° 26 prove S.P.T.;
- n° 10 prove di permeabilità tipo Lefranc.

Campagna 2012-2013, Italferr S.p.A.

Nell'ambito della campagna di indagini geognostiche 2012-2013 sono stati eseguiti n° 39 rilievi geostrutturali di superficie, n° 8 sondaggi profondi (spinti a profondità superiori a 150 m) e n° 35 sondaggi ordinari a carotaggio continuo (profondità minore di 150 m).

Per i sondaggi profondi sono state eseguite:

- prelievo di n° 212 campioni;
- n° 27 prove di permeabilità tipo Lugeon;
- n° 20 prove dilatometriche;
- n° 17 prove di fratturazione idraulica.

Per i sondaggi ordianri sono state eseguite:

- prelievo di 297 campioni;
- n° 197 prove S.P.T.;
- n° 85 prove pressiometriche;
- n° 67 prove dilatometriche;
- n° 73 prove di permeabilità tipo Lugeon;
- n° 76 prove di permeabilità tipo Lefranc.

APPALTATORE:	webuild mpleris CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 16 di 253	

Campagna 2017, Italferr S.p.A.

Nell'ambito della campgna di indagini geognostiche del 2017 sono stati eseguiti n° 52 rilievi geostrutturali di superficie, n° 9 sondaggi profondi (ossia spinti a profondità superiori a 150 m) e n° 30 sondaggi ordinari (profondità minore di 150 m), di cui 4 perforazioni a distruzione e 26 a carotaggio continuo.

Per i sondaggi profondi sono state eseguite:

- prelievo di n° 90 campioni rimaneggiati;
- n° 74 prove di permeabilità tipo Lugeon;
- n° 3 prove di permeabilità tipo Lefranc;
- n° 59 prove dilatometriche;
- n° 52 prove di fratturazione idraulica.

Per i sondaggi ordinari sono stati eseguite:

- prelievo di n° 176 campioni;
- n° 158 prove S.P.T.;
- n° 6 prove pressiometriche;
- n° 30 prove dilatometriche;
- n° 31 prove di permeabilità tipo Lugeon;
- n° 47 prove di permeabilità tipo Lefranc.

I risultati di tali indagini sono allegati agli elaborati specialistici di U.O. Geologia (Rif. [8]) e l'ubicazione dei sondaggi è rappresentata sul profilo geotecnico di progetto (Rif. [4] e [5]).

7.2.1 Indagini geotecniche e prove in sito

Relativamente alle prove SPT, si riportano le correlazioni utilizzate come riferimento per l'interpretazione delle prove penetrometriche ai fini della caratterizzazione geotecnica del mezzo:

Angolo di attrito

Shioi e Fukuni Road Bridge

Sabbia media ben degradata

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO OVIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL Q ORTEZZA-VER PONTE GARD		_	
GALLERIE	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	17 di 253

$$\phi' \ (^\circ) = 34.5 + 0.1 \cdot D_r$$
 Sabbia media uniforme Sabbie fini ben degradata
$$\phi' \ (^\circ) = 38 + 0.08 \cdot D_r$$
 Sabbia fine uniforme

• Densità relativa

$$D_r = \frac{(N_1)_{60}}{60}$$

$$D_r^2 = \frac{N_{SPT}}{20 \cdot (1 + 4.1 \cdot \sigma'_{V0})} \qquad \text{per } \sigma'_{V0} \leq 0.732 \text{ kg/cm}^2$$

$$D_r^2 = \frac{N_{SPT}}{20 \cdot (3.24 + 1.024 \cdot \sigma'_{V0})} \qquad \text{per } \sigma'_{V0} > 0.732 \text{ kg/cm}^2$$

$$D_r = \left[1.5 \left(\frac{N_{SPT}}{F}\right)^{0.222}\right] - 0.6 \qquad F = 0.0065 \sigma_V^2 + 1.68 \sigma_V + 14$$

$$con \sigma_V \text{ in t/m}^2$$

$$D_r = \sqrt{\frac{N_{SPT}}{\sigma'_V + 0.7}} \qquad con \sigma'_V \text{ in kg/cm}^2$$

Modulo elastico

Tornaghi et al., 1953
$$E \ (MPa) = B \cdot \sqrt{N_{SPT}} \qquad \text{con B = 7 MPa}$$

$$E \ \left(\frac{kg}{cm^2}\right) = 7.71 \cdot N_{SPT} + 191 \qquad \text{per sabbia e ghiaia NC}$$

$$E \ \left(\frac{kg}{cm^2}\right) = 10.63 \cdot N_{SPT} + 375 \qquad \text{per sabbia SC}$$

$$E \ (MPa) = 0.8 \cdot N_{SPT} \qquad \text{per sabbia fine}$$

$$E \ (MPa) = 1.2 \cdot N_{SPT} \qquad \text{per sabbia grossa}$$

$$E \ (MPa) = 2 \cdot N_{SPT} \qquad \text{per sabbia grossolana}$$

Velocità delle onde di taglio (Yoshida et al., 1988)

$$V_{S}\left(\frac{m}{s}\right) = \beta \cdot (N_{SPT})^{0.25} \cdot (\sigma'_{v})^{0.14}$$

dove: σ_v^i è la pressione litostatica efficace e β è un fattore geologico pari a 49 per sabbie fini e a 55 per tutti i tipi di terreno.

Dalla velocità delle onde di taglio è stato ricavato:

- Il modulo di taglio dinamico: $G_{din} = V_s^2 \cdot \frac{\gamma}{g}$
- Il modulo elastico dinamico: $E_{din} = 2 \cdot (1 + v) \cdot G_{din}$
- Il modulo elastico statico: $E_{st} = (0.1 \div 0.15) \cdot E_{din}$

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA						
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	18 di 253	

Per tener conto dell'effetto del peso dovuto al terreno sovrastante e del rendimento del dispositivo di battitura, nel caso di terreni incoerenti è stato utilizzato il valore di N_{SPT} corretto per la determinazione dell'angolo di attrito ϕ' e della velocità delle onde S, come suggerito da Liao e Whitman (1986):

$$(N_1)_{60} = C_N \cdot N_{SPT} \cdot \frac{E_r}{60}$$

dove:

$$C_N = \sqrt{\frac{p_a}{\sigma_v'}}\,\grave{e}$$
 il coefficiente di normalizzazione

p_a = 100 kPa è la pressione atmosferica

E_r = 60% è la quantità di energia effettivamente trasmessa dal maglio di battitura alle aste

7.2.2 Indagini Geofisiche

Durante la campagna 2012-2103 sono stati eseguiti:

- n° 27 profili sismici a rifrazione;
- n° 22 profili tomografici elettrici;
- n° 10 prove MASW/Re.Mi;
- n° 5 prove cross-hole;
- n° 2 prove down-hole;
- n° 59 rilievi HVSR;
- n° 1 stazioni magnetotellurgiche.

Nell'ambito della campagna del 2017, sono stati eseguiti:

- n° 20 profili sismici a rifrazione;
- n° 7 profili tomografici elettrici;
- n° 13 prove MASW/Re.Mi;
- n° 1 prova down-hole;
- n° 59 rilievi HVSR;
- n° 21 stazioni magnetotellurgiche.

I risultati di tali indagini sono allegati agli elaborati specialistici di U.O. Geologia (Rif. [8]).

APPALTATORE:	webuild pripierid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:	Mandanti	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	19 di 253

7.3 CARATTERIZZAZIONE E MODELLAZIONE GEOTECNICA

I risultati delle indagini geotecniche, delle prove in situ e di laboratorio, hanno permesso di definire il modello geotecnico rappresentativo delle condizioni stratigrafiche e delle caratteristiche fisico-meccaniche dei terreni e delle rocce interessati dall'opera in sotterraneo lungo il suo tracciato.

Con riferimento alla Finestra Funes si riportano le unità geotecniche interessate. Il modello geotecnico del sottosuolo, sintesi della fase di caratterizzazione, è illustrato nella tavola del Profilo Geotecnico (Rif. [4]e Rif. [5]).

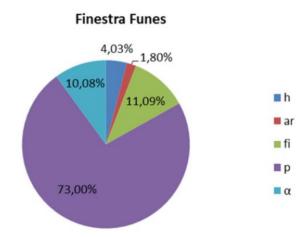


Figura 7-1 – Unità geotecniche, Finestra Funes.

7.3.1 Caratterizzazione geotecnica dei terreni

In prossimità dell'imbocco la finestra Funes attraversa i *Depositi alluvionali recenti (ar)* costituiti da sabbie medio-grossolane e da conglomerati poligenici di dimensioni variabili e materiale di riporto relativo al *Rilevato autostradale (h)* dell'autostrada A22.

Per la definizione delle caratteristiche di resistenza e deformabilità dei *Depositi alluvionali recenti (ar)* e del *Rilevato autostradale (h)* si è fatto riferimento ai risultati delle seguenti prove in situ:

- a. prove penetrometriche SPT;
- b. prove pressiometriche;
- c. prove sismiche a rifrazione.

Depositi alluvionali recenti (ar)

Nella Figura 7-2 si riportano i valori di NSPT al variare della profondità. Dalle elaborazioni delle prove SPT, tramite le correlazioni descritte nel §7.2.1, è stato possibile ricavare i valori della densità relativa (Figura 7-3), dell'angolo di attrito (Figura 7-4) e del modulo elastico (Figura 7-5).

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – P	TTO 1 DEL Q RTEZZA-VER ONTE GARD	_		
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	20 di 253

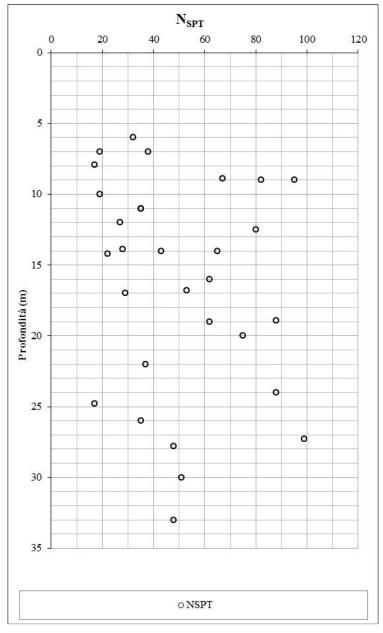
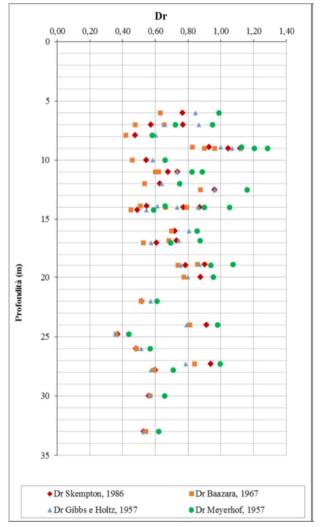


Figura 7-2 – Valori di NSPT nei Depositi alluvionali recenti (ar).

APPALTATORE:	webuild pripierid CONSORZIODOLOMITI				CUZIONE DEI LA JADRUPLICAMI		
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO	_				
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	21 di 253



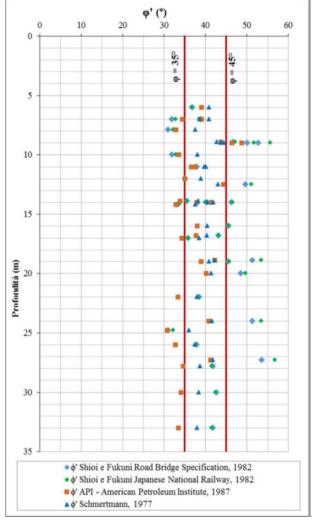


Figura 7-3 – Valori della densità relativa da elaborazione NSPT nei Depositi alluvionali recenti (ar).

Figura 7-4 – Valori dell'angolo di attrito da elaborazione NSPT nei Depositi alluvionali recenti (ar).

Con riferimento ai valori dell'angolo di attrito rappresentati in Figura 7-4, si osservano valori compresi tra 30.8° e 56.7°, per cui si ritiene rappresentativo per la formazione in oggetto il seguente intervallo di valori:

$$35^{\circ} \le \varphi' \le 45^{\circ}$$

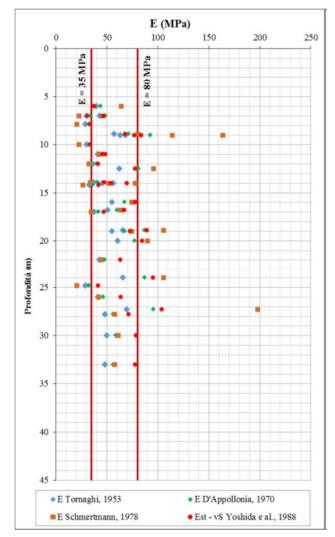
Per definire il modulo elastico sono stati considerati i risultati ottenuti dalle prove pressiometriche e dall'elaborazione delle prove SPT (Figura 7-5 e Figura 7-6). Le prove SPT forniscono valori compresi tra 20 MPa e 198 MPa, mentre dalle prove pressiometriche si ottengono valori del modulo elastico compresi tra 41 MPa e 320 MPa. In funzione delle prove in situ, si ritengono rappresentativi per la formazione indagata i seguenti intervalli di valori:

$$35 \text{ MPa} \le E_{SPT} \le 80 \text{ MPa}$$

 $60 \text{ MPa} \le E_{pressiometrica} \le 90 \text{ MPa}$

APPALTATORE:	webuild mpleus CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FURTEZZA – PUNTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	22 di 253	

Con riferimento a quanto riportato in Figura 7-6, al fine di stabilire un range di variabilità del modulo elastico dall'elaborazione delle prove pressiometriche, si è scelto di non considerare i valori di E = 300 MPa e E = 320 MPa, poiché discordanti con il resto dei dati disponibili.



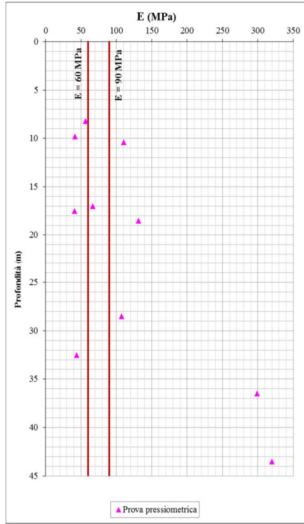


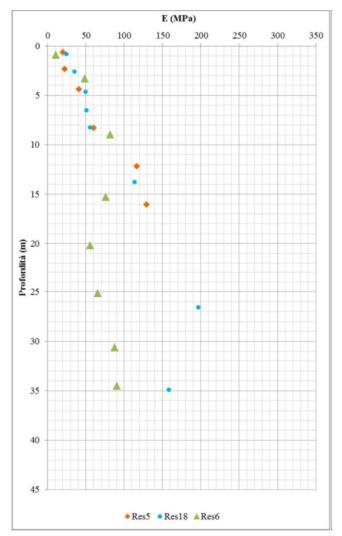
Figura 7-5 – Valori del modulo elastico da elaborazione NSPT nei Depositi alluvionali recenti (ar).

Figura 7-6 – Valori del modulo elastico da prove pressiometriche nei Depositi alluvionali recenti (ar).

I risultati della prova pressiometrica spostano verso valori maggiori il modulo elastico da assegnare ai *Depositi alluvionali recenti* (*ar*). A supporto di quanto detto è possibile considerare i valori del modulo elastico ottenuti dall'interpretazione delle prove geofisiche rappresentati in Figura 7-7. Inserendo nello stesso grafico (Figura 7-8) i risultati delle prove geofisiche e delle prove pressiometriche è possibile definire il range di variabilità per il modulo elastico dei *Depositi alluvionali recenti* (*ar*):

 $60 \text{ MPa} \leq E \leq 90 \text{ MPa}$

APPALTATORE:	webuild Implerid CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA JADRUPLICAME		
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 23 di 253



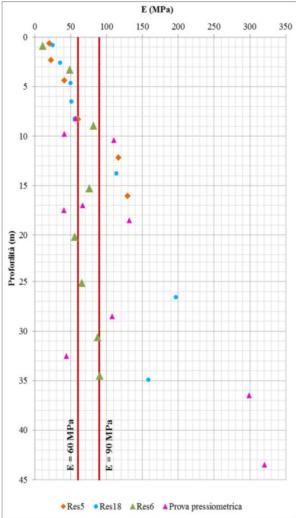


Figura 7-7 – Valori del modulo elastico da elaborazione geofisica nei Depositi alluvionali recenti (ar).

Figura 7-8 – Valori del modulo elastico da elaborazione geofisica e prove pressiometriche nei Depositi alluvionali recenti (ar).

Rilevato autostradale (h)

Per la caratterizzazione geotecnica del Rilevato autostradale sono stati considerati i risultati delle prove SPT, riportati in funzione della profondità (Figura 7-5). Dalle elaborazioni delle prove SPT, tramite le correlazioni descritte nel §7.2.1, sono stati ricavati i valori della densità relativa (Figura 7-10), dell'angolo di attrito (Figura 7-10) e del modulo elastico (Figura 7-12).

APPALTATORE:	webuild mplerid CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA UADRUPLICAMI		
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:	IKATIA FOI	NICZZA – F	ONIE GARDI	LIVA		
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	24 di 253

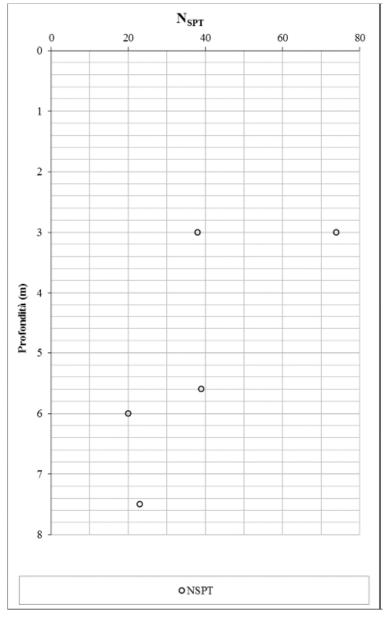


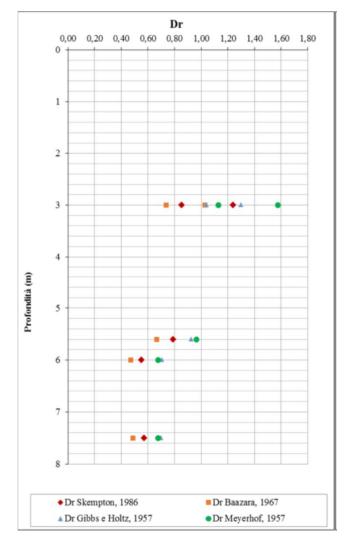
Figura 7-9 – Valori di NSPT nel Rilevato autostradale (h).

Con riferimento ai valori dell'angolo di attrito si osservano valori compresi tra 32.3° e 55.1°, mentre per il modulo elastico i valori variano tra 24 MPa e 78 MPa. Sulla base della variabilità sopra definita, si ritengono rappresentativi i seguenti intervalli:

$$35^{\circ} \le \phi' \le 45^{\circ}$$

 $35 \text{ MPa} \le E \le 60 \text{ MPa}$

APPALTATORE:	webuild * Implered CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA JADRUPLICAMI		
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:	IKATTA "FUKTEZZA – PUNTE GAKDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	25 di 253



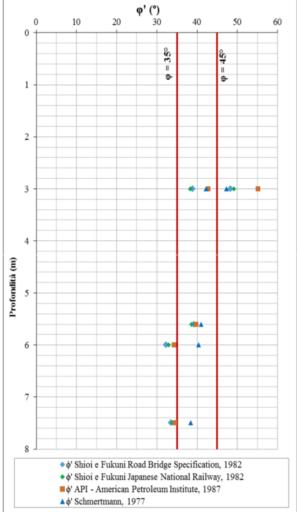


Figura 7-10 – Valori della densità relativa da elaborazione NSPT nel Rilevato autostradale (h).

Figura 7-11 – Valori dell'angolo di attrito da elaborazione NSPT nel Rilevato autostradale (h).

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria:	webuild Impenia CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA" PROGETTO ESECUTIVO					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria						
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 26 di 253

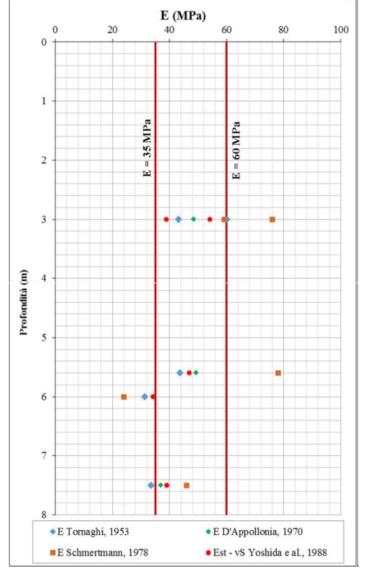


Figura 7-12 – Valori del modulo elastico da elaborazione NSPT nel Rilevato autostradale (h).

7.3.2 Caratterizzazione geotecnica degli ammassi rocciosi

La Finestra Funes, come già rappresentato in §7, attraversa la formazione dei *Porfiroidi* (p) appartenenti al Basamento Metamorfico Ercinico, le *Lave andesitiche* (α) appartenenti ai Depositi sedimentari e Vulcaniti permiane e il *Deposito di frana inattiva* (fi).

Per queste unità geotecniche sono stati analizzati e interpretati tutti i dati provenienti dalle indagini in sito e in laboratorio, permettendo la caratterizzazione della matrice litoide e l'individuazione di range di variabilità dell'indice GSI in funzione della profondità e dello stato di fratturazione nella tratta di interesse.

APPALTATORE:	webuild principle CONSORZIODOLOMITI		PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA							
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"								
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO								
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 27 di 253			

7.3.2.1. Caratterizzazione della matrice litoide

Per ogni unità geotecnica sono stati analizzati i risultati provenienti dalle prove di laboratorio (compressione monoassiale, compressione triassiale e misure di velocità ultrasonica) che hanno consentito di definire le principali caratteristiche meccaniche della matrice: la resistenza a compressione σ_{ci} e il modulo elastico E_i .

Per la definizione del modulo elastico della matrice litoide, oltre ai dati provenienti dalle prove di laboratorio, è stata utilizzata la correlazione di Lembo Fazio e Ribacchi (1984) (Rif. [10]) che lega il modulo elastico E_i alla velocità delle onde $P(v_0)$ secondo quanto rappresentato nella Figura 7-13.

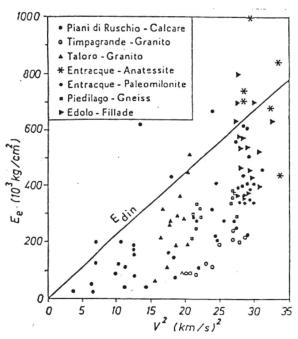


Figura 7-13 – Correlazione tra Ei e vp proposta da Lembo Fazio e Ribacchi (1984).

Depositi sedimentari e Vulcaniti permiane

Lave andesitiche (α)

Le Lave andesitiche sono state intercettate dal sondaggio EO31 e in superficie dal rilievo geostrutturale 1152.

Non essendo però disponibili prove di laboratorio, si è fatto ricorso a valori di letteratura per la definizione della resistenza a compressione della roccia intatta, definendo il seguente intervallo di valori:

$$100 \text{ MPa} \le \sigma_{ci} \le 150 \text{ MPa}$$

Per il modulo di Young della roccia intatta E_i si è considerato il Modulus Ratio (MR) che lega il valore di E_i con la resistenza a compressione monoassiale della roccia intatta σ_{ci} :

$$E_i = MR \cdot \sigma_{ci}$$

Da letteratura tecnico-scientifica il valore di MR per le formazioni andesitiche è pari a 400 \pm 100, per cui, assumendo il valore minimo di resistenza a compressione della roccia intatta pari a 100 MPa, si ottiene il seguente range di variabilità de modulo elastico della roccia intatta:

APPALTATORE:	webuild * Implered CONSORZIODOLOMITI	1			CUZIONE DEI LA JADRUPLICAMI		
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 28 di 253

$$30 \text{ GPa} \le E_i \le 50 \text{ GPa}$$

Per la caratterizzazione della matrice litoide delle *Lave andesitiche*, sono stati assunti i valori minimi dei range sopra riportati:

$$\sigma_{ci} = 100 \text{ MPa}$$

 $E_i = 30 \text{ GPa}$

Basamento metamorfico Ercinico

Porfiroidi (p)

I *Porfiroidi* sono stati intercettati dal sondaggio C9 (campagna indagini 2012-2013) e dai sondaggi EO30 ed EO41 (campagna indagini 2017).

Dai risultati delle prove di laboratorio, si osservano valori di resistenza a compressione della roccia intatta σ_{ci} compresi tra 6 e 181 MPa. Non considerando il valore minimo e massimo, discordanti rispetto al campione di dati disponibili, la resistenza a compressione della roccia intatta per i porfiroidi varia tra 22 e 85 MPa, per cui si definisce rappresentativo per la formazione in oggetto il seguente intervallo (Figura 7-14):

$$40 \text{ MPa} \le \sigma_{ci} \le 60 \text{ MPa}$$

Con riferimento al modulo di Young della roccia intatta E_i, i valori sono compresi tra 8 e 103 GPa come rappresentato in Figura 7-15. Per la formazione dei *Porfiroidi* risulta è stato quindi definito il seguente range di variabilità:

$$12 \text{ GPa} \leq E_i \leq 33 \text{ GPa}$$

In considerazione del numero di prove a disposizione, per la caratterizzazione della matrice litoide dei *Porfiroidi*, sono stati assunti i valori medi dei range sopra indicati:

$$\sigma_{ci} = 50 \text{ MPa}$$
 $E_i = 22.5 \text{ GPa}$

APPALTATORE:	webuild * Implered CONSORZIODOLOMITI	1			CUZIONE DEI LA JADRUPLICAMI		
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 29 di 253

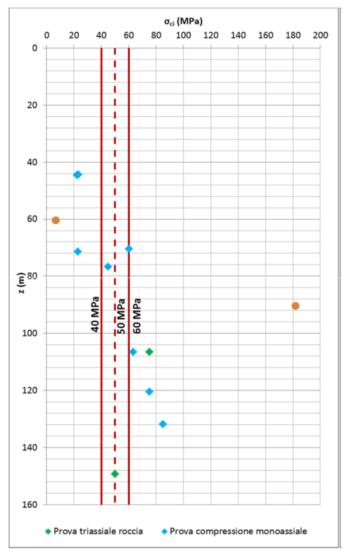


Figura 7-14 – Resistenza a compressione della matrice litoide dei Porfiroidi (p).

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild mindend CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – P	TTO 1 DEL QUETEZZA-VER	_	_	
GALLERIE	W Ingegneria	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	30 di 253

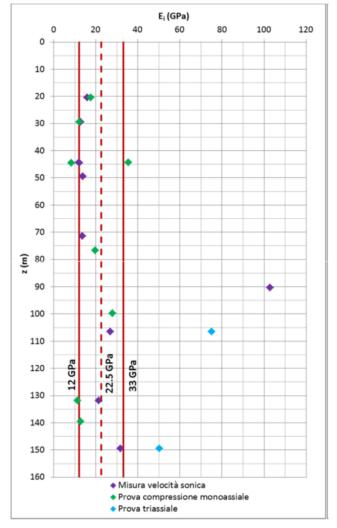


Figura 7-15 – Modulo elastico della matrice litoide dei Porfiroidi (p).

Deposito di frana inattivo (fi)

Per la caratterizzazione geotecnica del *deposito di frana inattivo*, poiché costituito dall'insieme di porzioni litoidi e riempimenti detritico-terrosi, si è scelto di adottare le caratteristiche della matrice litoide dei *Porfiroidi* e di assumere un valore del GSI tale da tenere in considerazione lo stato di fratturazione della roccia e del grado di interconnessione fra i blocchi.

Si riportano i valori della resistenza a compressione monoassiale e della roccia intatti adottati per i *Porfiroidi* e il valore del GSI che, in funzione della copertura, consente la determinazione dei valori di coesione ed angolo di attrito:

$$\sigma_{ci} = 50 \text{ MPa}$$

$$E_i = 22.5 \text{ GPa}$$

$$GSI = 10 \div 15$$

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA UADRUPLICAMI	_	
PROGETTAZIONE:	Mandanti	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	31 di 253

Per la scelta del modulo elastico sono state considerate le prove geofisiche e l'unica prova pressiometrica disponibile eseguita durante il sondaggio EO41. In Figura 7-16 sono riportati i valori del modulo elastico ricavati dalla prova Down-Hole eseguita nel sondaggio EO41, che consente di osservare il passaggio dal *Deposito di frana inattiva* al substrato di *Porfiroidi* alla profondità di circa 35 m dal p.c.. Considerando i soli risultati riferiti al *Deposito di frana inattivo* in Figura 7-17, è possibile definire il seguente range di variabilità del modulo elastico:

$$300 \text{ MPa} \le E \le 400 \text{ MPa}$$

In considerazione del numero di prove a disposizione, per le analisi si è scelto un valore del modulo elastico prossimo al valore minimo del range sopra riportato:

$$E = 350 \text{ MPa}$$

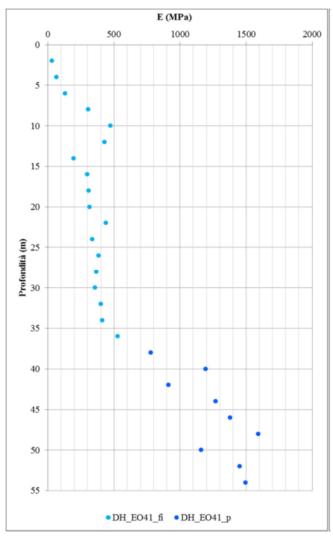


Figura 7-16 – Modulo elastico dalle prove Down-Hole EO41.

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild @ Implement CONSONEZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – P	OTTO 1 DEL QUE PRIEZZA-VER		_	
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	32 di 253

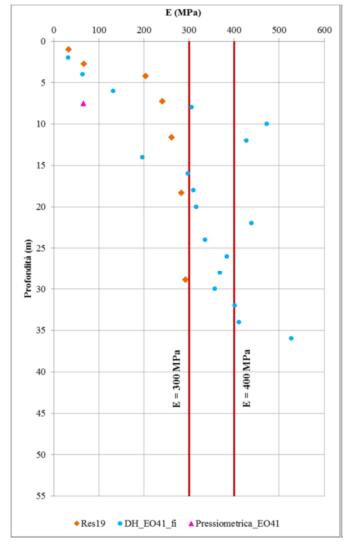


Figura 7-17 – Modulo elastico da elaborazione geofisica e prova pressiometrica nel Deposito di frana inattivo (fi).

7.3.2.2. Caratteristiche meccaniche

La determinazione dei parametri di resistenza e deformabilità dell'ammasso roccioso è stata eseguita a partire dalle caratteristiche della matrice litoide con riferimento al metodo proposto da Hoek e Brown (1988) (Rif. [11]) e alla definizione dell'indice GSI (Rif. [12]) (Geological Strength Index method, Figura 7-18).

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA			
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"			
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO			
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo			FOGLIO. 33 di 253	

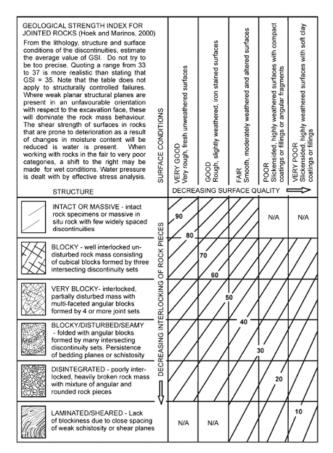


Figura 7-18 – Stima dell'indice GSI sulla base della descrizione geologica dell'ammasso (Hoek e Marinos, 2000).

Qualora l'ammasso roccioso abbia un valore del GSI maggiore di 25, è possibile determinare il valore analiticamente (forma indiretta) in funzione dell'indice RMR (Rock Mass Rating Sistem), secondo la relazione:

$$GSI = RMR - 5$$

Il sistema RMR, proposto da Beniawsky nel 1989, associa a ciascuna caratteristica dell'ammasso roccioso un indice numerico così di seguito definito:

- resistenza a compressione monoassiale della roccia R1;
- indice RQD (Rock Quality Designation) R2;
- spaziatura delle discontinuità R3;
- condizioni delle discontinuità R4;
- condizioni idrauliche R5.

La somma algebrica dei valori degli indici parziali fornisce l'indice di qualità dell'ammasso RMR_{base}:

$$RMR_{base} = R1 + R2 + R3 + R4 + R5$$

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	Webuild Imperior CONSORZODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO IVIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL Q ORTEZZA-VER PONTE GARDI			=
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU 1BEZZ CL GN0600001 C 34		34 di 253			

Le caratteristiche di resistenza dell'ammasso roccioso sono state espresse attraverso il criterio generalizzato proposto da Hoek e Brown (1988) (Rif. [11]), assegnando l'indice m_i in funzione del materiale ed il fattore di disturbo D in relazione alle metodologie realizzative dell'opera e alla natura dell'ammasso.

Il criterio di resistenza dell'ammasso è dato dall'espressione seguente:

$$\begin{split} \sigma_1' &= \sigma_3' + \sigma_{ci} \cdot \left(m_b \frac{\sigma_3'}{\sigma_{ci}} + s\right)^a \\ m_b &= m_i \cdot exp\left(\frac{GSI-100}{28-14D}\right) \\ &\qquad s = exp\left(\frac{GSI-100}{9-3D}\right) \\ &\qquad a = \frac{1}{2} + \frac{1}{6}\left(e^{\frac{-GSI}{15}} - e^{\frac{-20}{3}}\right) \end{split}$$

dove:

 σ_1 è la tensione principale efficace maggiore a rottura;

 $\sigma_3^{'}$ è la tensione principale efficace minore a rottura;

 σ_{ci} è la resistenza a compressione monoassiale della roccia intatta;

m_b, s, a sono parametri che dipendono dall'indice GSI e dal fattore di disturbo D (variabile tra 0 ed 1).

A partire dal criterio di resistenza non lineare di Hoek e Brown così definito, è possibile calcolare i parametri equivalenti c' e ϕ' , secondo il criterio di resistenza lineare di Mohr-Coulomb. A tale scopo è necessario stabilire una profondità (dunque una tensione) di riferimento, nell'intorno della quale linearizzare il criterio di resistenza di Hoek e Brown. Anche il modulo elastico dell'ammasso roccioso E_{rm} può essere determinato a partire da quello relativo alla roccia intatta E_i , in funzione dell'indice GSI e del fattore di disturbo D, secondo quanto proposto da Hoek e Diedericks (2006) (Rif. [13]).

Al fine di definire le caratteristiche geomeccaniche e il relativo stato di fratturazione, sono stati analizzati i risultati di numerosi rilievi geostrutturali e, dove necessario, i dati geostrutturali ricavati dai sondaggi condotti nelle campagne di indagine del 2012-2013 e del 2017 (§7.2) (Rif. [8]). Considerando che il GSI, determinato attraverso i rilievi su carote, è affetto da incertezze e da indeterminazioni e quindi può risultare non rappresentativo e non affidabile per la caratterizzazione dell'ammasso roccioso si è dato maggior peso al GSI determinato da rilievi di superficie.

Tutti i dati raccolti hanno così permesso di caratterizzare l'ammasso investigato nella tratta di interesse e di definire un range di variazioni del Geological Strength Index (GSI) in funzione della profondità e dello stato di fratturazione come riportato in Tabella 7-1. In corrispondenza delle faglie, dei sovrascorrimenti e di tratte intensamente fratturate i valori dell'indice GSI sono stati ridotti in funzione dell'unità e della copertura. Per maggiori dettagli si rimanda al Profilo Geotecnico (Rif. [4]e Rif. [5]).

APPALTATORE:	webuild Implenial CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO	VIARIA FC	ORTEZZA-VER	ONA		
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	35 di 253

Classi di copertura	GSI
(m)	р
30 ÷ 50	40 ÷ 45
50 ÷ 100	35 ÷ 50
100 ÷ 150	45 ÷ 55

Tabella 7-1 – Range di variabilità dell'indice GSI.

7.3.3 Definizione degli intervalli dei parametri geotecnici delle unità interessate dalle opere

Di seguito si riportano gli intervalli dei principali parametri fisico-meccanici delle unità interessate dalle opere afferenti alla Finestra Funes.

Unità	γ	σ_{ci}	E
Offica	(kN/m^3)	(MPa)	(MPa)
р	27	40 ÷ 60	12 ÷ 33
α	26	100 ÷ 150	30 ÷ 50

Tabella 7-2 – Riepilogo parametri geotecnici della matrice litoide.

Nell'intervallo di valori dei parametri geotecnici sopra definiti, sono stati individuati in Tabella 7-3 i parametri caratteristici appropriati per le verifiche delle opere in sotterraneo. In funzione della copertura e dell'indice GSI potranno essere definite le caratteristiche dell'ammasso roccioso (§7.3.2.2).

Unità	γ	σ_{ci}	E	m _i
Offica	(kN/m^3)	(MPa)	(MPa)	(-)
р	27	50	22.5	7
α	26	100	30	25

Tabella 7-3 – Valori caratteristici dei parametri geotecnici utilizzati nelle analisi per la matrice litoide.

APPALTATORE:	webuild Implental CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 36 di 253

7.3.4 Il regime idraulico

Lo studio idrogeologico ha consentito di definire le principali caratteristiche dell'area e lo schema di deflusso idrico sotterraneo relativo all'opera in oggetto. Il modello idrogeologico così sviluppato è stato quindi integrato con ulteriori dati provenienti dal monitoraggio piezometrico delle strumentazioni appositamente installate nei fori di sondaggio e dalle numerose prove di permeabilità condotte in fase di perforazione.

I depositi quaternari costituiti da alluvioni antiche e recenti, depositi glaciali e fluvioglaciali, depositi detritici gravitativi e depositi colluviali hanno un grado di permeabilità elevato e la permeabilità è di tipo primario, cioè per porosità. Diversamente dai depositi quaternari, gli ammassi rocciosi del substrato presentano una scarsa se non nulla permeabilità di tipo primario, per cui il deflusso idrico sotterraneo è determinato da permeabilità di tipo secondario, la cui entità è strettamente dipendente dal grado di fratturazione e dall'interconnessione dei sistemi di fratture che generano le direttrici principali di flusso.

Per il gruppo delle Filladi (BSS, BSSa, BSSb, BSSc), sulla base delle prove di permeabilità in foro, si osserva che il grado di conducibilità idraulica diminuisce con la profondità (il cui campo di variabilità totale è compreso fra valori massimi di $3 \cdot 10^{-6}$ m/s e valori minimi di 10^{-9} m/s).

In Tabella 7-4 sono riportate le cinque classi di permeabilità definite per il presente progetto e i rispettivi range di variabilità della permeabilità (Rif. [8]), mentre nella Tabella 7-5 sono state associate le classi di permeabilità alle diverse unità indagate.

CLASSI DI	ASSI DI PERMEABILITA' RANGE DI PERMEABILITA' (m/s)		
K5	ALTA	$K > 10^{-4}$	Permeabilità primaria
K4	MEDIO ALTA	$10^{-5} < K \le 10^{-4}$	(per porosità)
К3	MEDIA	$10^{-6} < K \le 10^{-5}$	
K2	BASSA	$10^{-8} < K \le 10^{-6}$	Permeabilità secondaria (per fratturazione)
K1	MOLTO BASSA	$K \le 10^{-8}$	()

Tabella 7-4 – Classi di permeabilità.

CLASSI DI PERMEABILITA'		RANGE DI PERMEABILITA' (m/s)			
		Dioriti quarzifere di Chiusa	δ		
Molto Bassa	K1	Granito di Bressanone	γbi		
MOILO Bassa	NI NI	Granodioriti di tiles	GDT		
		Brecce di intrusione	BDI		
Bassa K2		Filladi a granato	BSS		
Dassa	K2	Filladi ricche in quarzo	BSSa		

APPALTATORE:	webuild impieria CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO					
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BF77	CL	GN0600001	С	37 di 253

		Filladi	BSSb
		Filladi carboniose	BSSc
		Aureola metamorfica	MPC
		Porfiroidi	р
		Paragneiss di Laion	PRL
		andesiti	α
		Depositi alluvionali - deltizi	Dlt, at, ar
		Depositi colluviali	С
Medio - Alta	К4	Conoidi di detrito	Cd
Wiedio - Aita	K4	Conoide fluviale	Cf
		Detrito di versante	D
		Deposito fluvioglaciali	Df
Alta	K5	Accumulo di frana	f
Alta	KS	Depositi antropici	h

Tabella 7-5 – Attribuzione delle unità geologiche alle classi di permeabilità.

Per le zone di faglia e le fasce tettonizzate la permeabilità è maggiore rispetto a quella prevista per l'ammasso roccioso in Tabella 7-5.

Sul profilo geotecnico è riportata l'attribuzione degli intervalli di permeabilità sopra definiti (Rif. [4]e Rif. [5]).

La stima delle possibili interferenze dell'opera in progetto sulle risorse idriche è stata effettuata utilizzando l'indice DHI Drawdon Hazard Index (Rif. [8]). L'indice DHI prevede la modellazione dell'ammasso roccioso come mezzo poroso equivalente; inoltre, l'effetto della galleria è simulato senza considerare eventuali interventi di mitigazione delle venute d'acqua in galleria (es. impermeabilizzazione al contorno del cavo). Tali ipotesi definiscono uno scenario conservativo rispetto alla previsione della possibile interferenza con le sorgenti e con i pozzi. La definizione delle classi di rischio è riportata in Tabella 7-6.

Range DHI	Classe di Rischio
< 0.1	Nullo
0.1 ÷ 0.2	Basso
0.2 ÷ 0.3	Medio
> 0.3	Alto

Tabella 7-6 – Classi di rischio DHI.

APPALTATORE:	webuild Implental CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 38 di 253

I risultati della valutazione dell'impatto sulle sorgenti/pozzi dimostra che il 90% dei punti ricade entro le classi di rischio basso e nullo, mentre il 105 ricade nelle classi di rischio medio e alto (7% e 3% rispettivamente). Si rimanda agli elaborati specialistici per l'identificazione e l'ubicazione delle sorgenti a rischio (Rif. [8]).

È stata inoltre condotta una stima qualitativa dell'impatto da parte dello scavo sull'idrografia superficiale, prendendo in considerazione i possibili scambi tra i corsi d'acqua e i sistemi di flusso sotterranei, attraverso i principali sistemi di fratturazione presenti nell'area. I risultati di tale studio dimostrano che per tutti i torrenti il rischio stimato è medio alto. Si rimanda agli elaborati specialistici per l'identificazione e l'ubicazione dei corsi d'acqua a rischio (Rif. [8]).

Lo studio idrogeologico ha condotto, inoltre, alla stima degli afflussi d'acqua attesi in galleria in fase di scavo (regime transitorio). Le stime sono state condotte nell'ipotesi che il contorno dello scavo sia perfettamente drenante, quindi senza tener conto di interventi di consolidamento o dei sistemi di impermeabilizzazione. L'ammasso roccioso è stato modellato come mezzo poroso equivalente. La portata in galleria è definita con riferimento ad una tratta di 10 m di lunghezza, assumendo che le caratteristiche idrogeologiche siano omogenee e che lo scavo avvenga istantaneamente, senza produrre perturbazioni al regime idraulico nelle tratte adiacenti. Con tali ipotesi conservative, si massimizzano le portate d'acqua stimate, definite portate massime transitorie (Rif. [8]). Sono state quindi definite sei classi di portata massima transitoria riferite ad una tratta di 10 m di lunghezza:

•	1.	$q = 0 \div 0.2$	l/s/10m
•	2.	$q = 0.2 \div 0.4$	l/s/10m
•	3.	$q = 0.4 \div 2$	l/s/10m
•	4.	q = 2 ÷ 10	l/s/10m
•	5.	q = 10 ÷ 20	l/s/10m
•	5.	q > 20	l/s/10m

7.3.5 Lo stato tensionale in sito

Lo stato tensionale in sito è stato stimato sulla base dei risultati delle prove di fratturazione idraulica eseguite all'interno dei fori di sondaggio realizzati nelle campagne di indagine del 2008 e del 2013. Le prove eseguite per la Galleria Gardena mostrano che il coefficiente K₀ assume valori generalmente compresi tra 0.6 e 1.5.

Nelle analisi riportate nei successivi paragrafi, il coefficiente di spinta K₀ è stato posto pari a a 0.9.

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 39 di 253

8. FASE DI DIAGNOSI

Nella fase di diagnosi, sulla base del modello geotecnico scaturito dagli studi e dalle indagini effettuati nella fase conoscitiva, si procede alla previsione della risposta tensio-deformativa dell'ammasso allo scavo, in assenza di interventi di stabilizzazione. La valutazione della risposta deformativa dell'ammasso allo scavo è condotta con riferimento alle tre categorie di comportamento fondamentali individuate nel metodo ADECO-RS (Rif. [9]), di seguito brevemente richiamate, sulla base delle quali il tracciato sotterraneo è suddiviso in tratte a comportamento deformativo omogeneo.

I risultati dell'analisi del comportamento deformativo consentono di individuare gli interventi di precontenimento e/o di contenimento più idonei a garantire condizioni di stabilità della galleria in fase di scavo e a lungo termine.

8.1 CLASSI DI COMPORTAMENTO DEL FRONTE DI SCAVO

Secondo l'approccio ADECO-RS (Rif. [9]) la previsione dell'evoluzione dello stato tensionale a seguito dell'apertura di una galleria è possibile attraverso l'analisi dei fenomeni deformativi, che forniscono indicazioni sul comportamento della cavità nei riguardi della stabilità a breve e a lungo termine. Dati sperimentali e analisi teoriche hanno dimostrato che il comportamento della cavità è significativamente condizionato, oltre che dalle caratteristiche geometriche della galleria stessa e dai carichi litostatici, anche dalle caratteristiche di resistenza e di rigidezza del nucleo di avanzamento, inteso come il volume di terreno a monte del fronte di scavo. Se il nucleo non è costituito da materiale sufficientemente rigido e resistente da mantenere in campo elastico il proprio comportamento tensio-deformativo, si sviluppano fenomeni derformativi e plasticizzazioni rilevanti in avanzamento, a cui consegue l'evoluzione verso condizioni di instabilità del fronte e del cavo. Se, invece, il comportamento del nucleo d'avanzamento si mantiene in campo elastico, il nucleo stesso svolge un'azione di precontenimento del cavo, che si mantiene a sua volta in condizioni elastiche, conservando le caratteristiche di massima resistenza del materiale attraversato e quindi configurazioni di stabilità.

Sulla base di tali considerazioni, il comportamento del nucleo-fronte di scavo, al quale è legato quello della cavità, può essere sostanzialmente ricondotto alle seguenti tre categorie:

Categoria A: nucleo-fronte stabile

Tale categoria corrisponde alla condizione in cui lo stato tensionale nel terreno al fronte e al contorno della cavità non supera le caratteristiche di resistenza dell'ammasso; in tal caso le deformazioni sono prevalentemente elastiche, di piccola entità e tendono ad esaurirsi rapidamente con la distanza dal fronte. Il fronte di scavo e il cavo sono stabili e quindi non si rendono necessari interventi preventivi di stabilizzazione, se non localizzati e in misura ridotta. Il rivestimento definitivo costituisce il margine di sicurezza per la stabilità a lungo termine.

Categoria B: nucleo-fronte stabile a breve termine

Tale categoria corrisponde alla condizione in cui lo stato tensionale nel terreno al fronte e al contorno della cavità, a seguito delle operazioni di scavo, raggiunge la resistenza dell'ammasso. I fenomeni deformativi sono di tipo elasto-plastico, di maggiore entità rispetto al caso precedente. Nell'ammasso può prodursi una eventuale riduzione delle caratteristiche di resistenza con decadimento verso i parametri residui. La risposta

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Impension CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO IVIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL Q ORTEZZA-VER PONTE GARD	_		=
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	40 di 253

tensio-deformativa può essere opportunamente controllata con adeguati interventi di preconsolidamento del fronte e/o di consolidamento a contorno del cavo. In tal modo si fornisce l'opportuno contenimento all'ammasso perché mantenga un compartamento stabile. Nel caso non si prevedano interventi, lo stato tensio-deformativo può evolvere verso situazioni di instabilità del cavo in fase di realizzazione. Il rivestimento definitivo costituisce il margine di sicurezza per la stabilità a lungo termine.

Categoria C: nucleo-fronte instabile

Tale categoria corrisponde alla condizione in cui, superata la resistenza del terreno, i fenomeni deformativi evolvono molto rapidamente in campo plastico, producendo la progressiva instabilità del fronte di scavo e un incremento dell'estensione della zona dell'ammasso decompressa e plasticizzata al contorno della cavità, con rapido decadimento delle caratteristiche meccaniche del materiale. L'espansione della fascia di materiale decompresso al contorno del cavo deve essere contenuta prima dell'arrivo del fronte di scavo, mediante interventi di preconsolidamento in avanzamento, che consentono di creare artificialmente l'effetto arco per far evolvere la risposta tensio-deformativa verso configurazioni di stabilità.

APPALTATORE:	webuild mplenid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 41 di 253

8.2 DETERMINAZIONE DELLE CATEGORIE DI COMPORTAMENTO

La valutazione del comportamento deformativo del fronte è stata condotta utilizzando il metodo delle curve caratteristiche, poiché le opere in esame sono caratterizzate da coperture medio-alte e si possono classificare come gallerie profonde ($C > 2.5 \div 3$ D).

Le analisi nella fase di diagnosi sono state condotte con riferimento ai valori caratteristici dei parametri geotecnici e delle azioni.

8.2.1 Analisi con il metodo delle linee caratteristiche

8.2.1.1. Metodo di analisi

Il metodo delle linee caratteristiche (o convergenza-confinamento) è un metodo di calcolo che consente l'analisi 3D semplificata dello scavo di gallerie in relazione alle proprietà meccaniche dell'ammasso attraversato, alle caratteristiche geometriche dell'opera, agli interventi previsti di precontenimento e contenimento e all'installazione dei rivestimenti provvisori e definitivi.

Il comportamento delle strutture di rivestimento e dell'ammasso vengono studiati separatamente: la curva caratteristica del cavo (o curva di convergenza) rappresenta l'evoluzione della convergenza radiale del cavo al diminuire della tensione radiale agente sul contorno del profilo di scavo, espressa in funzione del tasso di deconfinamento λ con cui viene simulato l'effetto dello scavo in avanzamento; la curva caratteristica dei sostegni (o curva di confinamento) rappresenta l'evoluzione della loro convergenza radiale al crescere della pressione radiale agente sugli stessi. L'intersezione tra la curva di convergenza e la curva di confinamento individua il punto di equilibrio rappresentativo dello stato finale della galleria rivestita.

Le ipotesi alla base del metodo sono le seguenti:

- simmetria cilindrica e stato piano di deformazione;
- ammasso omogeneo ed isotropo;
- stato tensionale iniziale isotropo.

L'ideale campo di applicazione è pertanto costituito da gallerie profonde a sezione circolare.

Le analisi contenute in questo documento sono state svolte mediante implementazione delle soluzioni analitiche disponibili in Excel. Nello specifico, per l'ammasso si utilizza un modello costitutivo elasto-plastico perfetto, con criterio di resistenza di Mohr-Coulomb, ottenuto linearizzando il criterio di resistenza di Hoek-Brown nell'opportuno intervallo tensionale (Hoek & Brown, 1997) (Rif. [14]). Per il calcolo della curva caratteristica del fronte si utilizzano le soluzioni analitiche per cavità sferiche. In tutti i casi si sono considerate condizioni asciutte ed un valore del coefficiente di Poisson pari a 0.3.

Per le analisi di seguito riportate, relative alla fase di diagnosi, e finalizzate quindi alla sola valutazione del comportamento deformativo dell'ammasso per la determinazione della categoria di comportamento, non viene presa in considerazione l'interazione con i sostegni, per cui la soluzione del problema è ridotta alla valutazione della sola curva caratteristica del cavo e della curva caratteristica del fronte in assenza di interventi.

APPALTATORE: PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA PROGETTAZIONE: TRATTA "FORTEZZA - PONTE GARDENA" Mandataria: Mandanti: SWS Engineering S.p.A. PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST **PROGETTO ESECUTIVO** M Ingegneria GALLERIE COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO. Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo IB0U 42 di 253

1BEZZ

CL

GN0600001

С

8.2.1.2. Sezioni analizzate

Sulla base dei risultati della caratterizzazione geotecnica di cui al precedente paragrafo, in funzione delle condizioni idrauliche previste e della distribuzione delle diverse classi di copertura lungo il tracciato, sono state definite delle tratte omogenee, come sintetizzato nel Profilo Geotecnico (Rif. [4]e Rif. [5]). Per ognuna di esse è stata considerata una sezione di analisi, così come sintetizzato in Tabella 8-1, corrispondente alla progressiva di maggiore copertura all'interno della tratta omogenea. In aggiunta, sono state prese in esame le sezioni in corrispondenza dell'innesto della finestra di Funes e del Camerone, entrambe ricadenti nell'ultima tratta omogenea. Inoltre, sono state considerate anche le sezioni di calcolo per la galleria di sfollamento. Vista l'incertezza nell'estensione della tratta in cui sono previste le andesiti (α) e l'assenza di prove geomeccaniche su questa formazione, le seguenti sezioni di analisi considerano uno scenario conservativo con intercalazioni di porfiroidi fratturati:

- GSI=30; σ_{ci} =40 Ei=23 GPa; H=105m; mi = 7 per la sezione B1L;
- GSI=25; σ_{ci} =40 Ei=23 GPa; H=105m; mi = 7 per la sezione B1;

Sezione di calcolo	Unità	pk [km]	H [m]	A _{scavo} [m²]	R _{eq} [m]	S _m [MPa]	γ [kN/m³]	c' _k [kPa]	φ΄ _k [kPa]	E _k [MPa]
A2C	р	0+016	90.0	78.16	5.00	2.43	27	249	35.6	1028
B1L	p(*)	0+072	105	83.77	5.20	2.91	27	341	37.4	1871
B1	p(*)	0+126	105	83.77	5.20	2.99	27	296	35.1	1376
A1*	р	0+143	117.0	76.08	4.92	3.16	27	604	42.8	5143
Tronchino I0	р	0+178	120.0	132.7	6.50	3.24	27	611	42.7	5032
Camerone	р	0+190	121.0	210.52	8.19	3.27	27	613	42.6	5032
Sfollamento – Tipo A1	р	16+090 (GN02)	80.0	19.61	2.50	2.16	27	407	45.0	3600
Sfollamento – Tipo B1	р	16.115 (GN02)	95.0	22.31	2.66	2.57	27	232	36.0	1000
B1LC	р	-	150.0	85.91	5.20	4.05	27	680	41.3	5032

p(*): Per le sezioni B1 e B1L previste nelle andesiti α è stata ipotizzata la presenza di intercalazioni di porfiroidi e pertanto sono stati considerati nell'analisi i parametri geomeccanici riportati in tabella.

H: profondità dell'asse della galleria

S_m: tensione media litostatica alla profondità dell'asse della galleria

A_{scavo}: area di scavo

Req: raggio di scavo equivalente

γ: peso dell'unità di volume dell'ammasso

c'k: valore caratteristico della coesione efficace dell'ammasso

 ϕ_k : valore caratteristico dell'angolo di attrito dell'ammasso

Ek: valore caratteristico del modulo elastico dell'ammasso

APPALTATORE: PROGETTAZIONE:	webuild implered implered implementation i	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA" PROGETTO ESECUTIVO				='	
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria						
GALLERIE	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO.

8.2.1.3. Risultati delle analisi

I risultati delle analisi sono stati esaminati alla luce di due aspetti:

- confronto tra la resistenza a compressione monoassiale dell'ammasso $\sigma_c = (2c'\cos\phi') / (1-\sin\phi')$ la pressione critica al fronte $\rho_c = (3S_m-2\sigma_c) / (1+2K_p)$, con K_p coefficiente di spinta passiva, che individua il passaggio da comportamento elastico a quello plastico;
- sviluppo dei fenomeni deformativi e di plasticizzazione nella sezione al fronte e al contorno del cavo, prendendo a riferimento per la definizione della categoria di comportamento i seguenti due criteri:

$\sigma_{\rm c}/{\rm p}_{\rm c}$	Classe di comportamento
≥ 1.2	А
< 1.2 e ≥ 0.8	A / B
< 0.8 e ≥ 0.2	B / C
< 0.2	С

 $\sigma_c = (2c'\cos\varphi') / (1-\sin\varphi')$: resistenza a compressione uniassiale dell'ammasso.

 $\rm p_c$ = (3S_m-2\sigma_c) / (1+2K_p): pressione critica al fronte.

Tabella 8-2-Criterio 1.

u _F /R _{eq}	R_{pF}/R_{eq}	Classe di comportamento
≤ 0.2 %	≤ 1.1	Α
> 0.2 % e ≤ 0.5 %	> 1.1 e ≤ 1.5	В
> 0.5 %	> 1.5	С

u_F: convergenza radiale al fronte

R_{pF}: raggio plastico al fronte

R_{eq}: raggio di scavo equivalente della galleria

Tabella 8-3– Criterio 2.

Sulla base di queste valutazioni quantitative, unitamente all'analisi critica dei risultati ottenuti rispetto all'affidabilità dei dati di ingresso in termini di parametri di ammasso (rigidezza e resistenza) e in condizioni idrauliche al contorno, in relazione ad eventuali variabilità attese lungo il tracciato della galleria e alle possibili conseguenze per comportamenti imprevisti, è stata definita la categoria di comportamento del fronte di scavo da cui deriva l'individuazione degli eventuali necessari interventi di precontenimento e contenimento.

APPALTATORE: PROGETTAZIONE:	webuild mplens CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"				=	
Mandataria:	Mandanti:	IRAITA FOI	KIEZZA – P	ONTE GARD	ENA		ļ
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	44 di 253

I risultati delle analisi sono rappresentati nelle figure seguenti e sono riassunti nella Tabella 8-4. Per maggior completezza la tabella riporta anche la convergenza radiale (u_∞) e il raggio plastico (R_p) finali in assenza di sostegno.

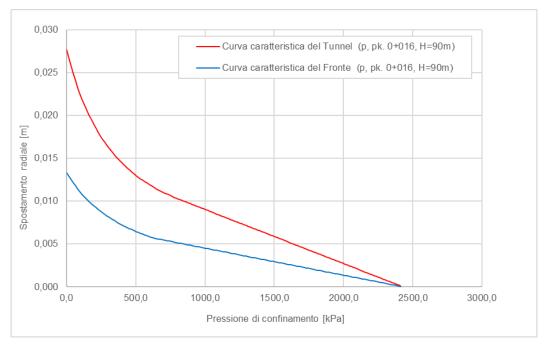


Figura 8-1 – Curva caratteristica del fronte e della galleria per la sezione di calcolo A2C.

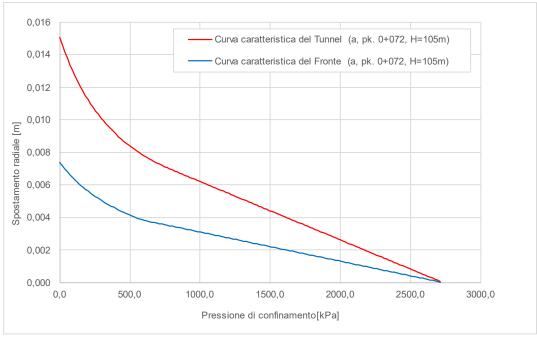


Figura 8-2 – Curva caratteristica del fronte e della galleria per la sezione di calcolo B1L.

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	45 di 253

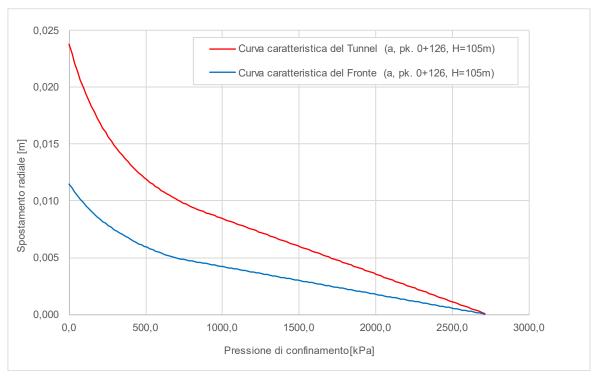


Figura 8-3 – Curva caratteristica del fronte e della galleria per la sezione di calcolo B1.

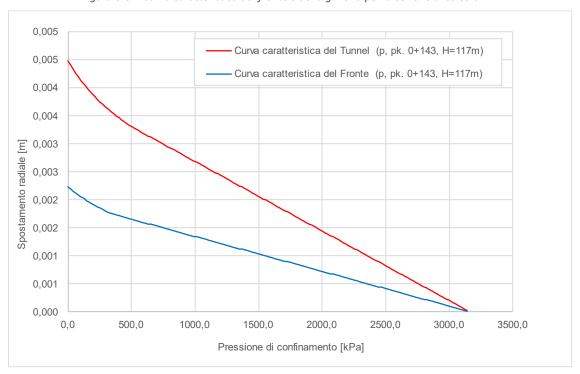


Figura 8-4 – Curva caratteristica del fronte e della galleria per la sezione di calcolo A1*.

APPALTATORE:	webuild mplerid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA				='	
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO					
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	46 di 253

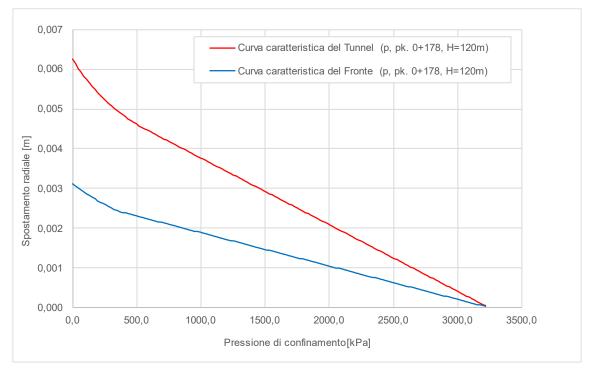


Figura 8-5 – Curva caratteristica del fronte e della galleria per la sezione di calcolo 5 (Innesto).

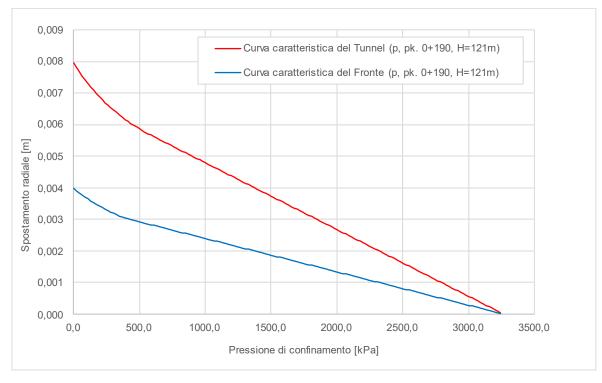


Figura 8-6 – Curva caratteristica del fronte e della galleria per la sezione del Camerone di manovra.

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
PROGETTAZIONE:	Mandanti						
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	47 di 253

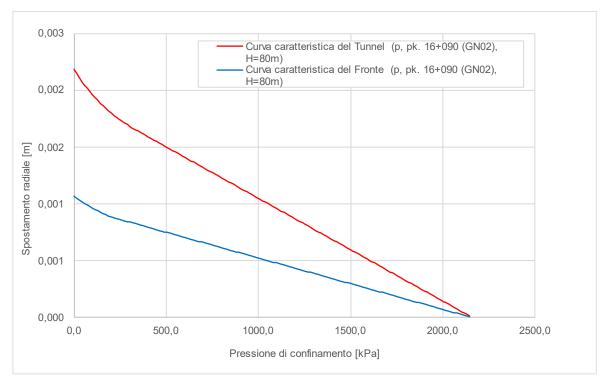


Figura 8-7 – Curva caratteristica del fronte e della galleria per la sezione di calcolo della galleria di sfollamento – Tipo A1.

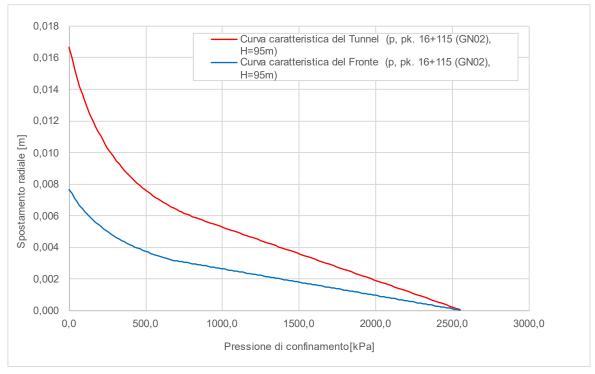


Figura 8-8 – Curva caratteristica del fronte e della galleria per la sezione della galleria di sfollamento – Tipo B1.

APPALTATORE:	webuild pripierid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	<u>Mandanti:</u>	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 48 di 253

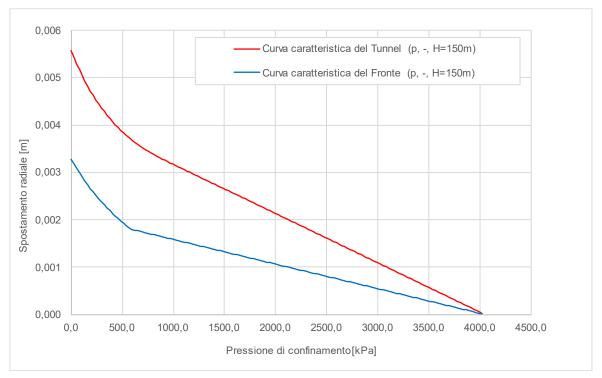


Figura 8-9 – Curva caratteristica del fronte e della galleria per la sezione di biforcazione TBM – linea – sezione tipo B1LC.

APPALTATORE:



PROGETTAZIONE:

Mandataria:

GALLERIE

Mandanti:

SWS Engineering S.p.A.

PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST

M Ingegneria

Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo

PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA

TRATTA "FORTEZZA - PONTE GARDENA"

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA IB0U

LOTTO 1BEZZ

CODIFICA CL

DOCUMENTO GN0600001

REV. С

FOGLIO. 49 di 253

С	ri	te	ri	io

											Criterio	0
Sezione di calcolo	σ _c [MPa]	p _c [MPa]	σ _c /p _c [-]	u _F [cm]	u _F /R _{eq} [%]	R _{pF} [m]	R _{pF} /R _{eq} [-]	u∞ [cm]	R _p [m]	1	2.1	2.2
A2c	0,972	0,622	1,56	1,33	0,27	5,99	1,20	2,77	7,67	Α	A/B	В
B1L	1,352	0,010	135,1	0,74	0,14	5,93	1,15	1,51	7,24	Α	Α	В
B1	1,123	0,010	112,3	1,15	0,22	6,19	1,20	2,38	7,90	Α	A/B	В
A1*	2,768	0,342	8,09	0,23	0,05	5,17	1,05	0,46	5,70	Α	Α	Α
Tronchino innesto IO	2,789	0,363	7,69	0,31	0,05	6,85	1,05	0,63	7,57	Α	А	А
Camerone	2,796	0,370	7,57	0,40	0,05	8,63	1,05	0,80	9,55	Α	Α	Α
Sfollamento tipo A1	1,965	0,201	9,76	0,11	0,04	2,60	1,04	0,22	2,84	Α	А	А
Sfollamento tipo B1	0,911	0,675	1,35	0,77	0,29	3,25	1,22	1,66	4,22	Α	A/B	В
B1LC	2,988	0,580	5,15	0,33	0,06	5,62	1,08	0,56	6,37	Α	Α	Α

 $[\]sigma_c\colon resistenza$ a compressione monoassiale dell'ammasso

u_F: convergenza al fronte (soluzione cavità sferica) R_{DF}: raggio plastico al fronte (soluzione cavità sferica)

 u_∞ : convergenza finale del cavo

R_p: raggio plastico finale al contorno del cavo R_{eq}: raggio di scavo equivalente della galleria

Tabella 8-4- Sezioni analizzate con il metodo delle linee caratteristiche: risultati delle analisi.

L'osservazione dei risultati riassunti nella Tabella 8-4 permette di trarre le seguenti conclusioni:

- per le zone omogenee ricadenti nei Porfiroidi (unità p) all'interno ed in prossimità della biforcazione, il cui comportamento è analizzato in corrispondenza della sezione di calcolo 1, si è scelto di adottare la sezione di tipo A2C, tenuto conto delle incertezze legate alla reale posizione della faglia e della zona di danneggiamento e alla geometria particolare della biforcazione;
- per la zona omogenea ricadente nelle andesiti a, il cui comportamento è analizzato in corrispondenza delle sezioni di calcolo 2 e 3, si è scelta una sezione prevalente di tipo A. Come già enunciato precedentemente, data l'incertezza del contesto geologico su questa formazione, è stato considerato anche uno scenario più conservativo con intercalazioni di porfiroidi fratturati; sono state pertanto ipotizzate, in percentuale minore, le sezioni di tipo B, che sono state prese in considerazione per le analisi numeriche riportate nei capitoli successivi;

p_c: pressione critica al fronte

APPALTATORE:	webuild mplenid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:	IRATTA FURTEZZA – PUNTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU 1BEZZ CL GN0600001 C		50 di 253			

- per la zona omogenea alle massime coperture nei porfiroidi p, il cui comportamento è analizzato in corrispondenza della sezione di calcolo 4, si è scelta una sezione prevalente di tipo A;
- per la biforcazione tra il ramo principale della finestra e la galleria di linea, è prevista la sezione tipo B1LC, poiché il tratto attraversa i *Porfiroidi* (unità *p*), in condizioni più o meno fratturate, vista la possibile presenza di una faglia sub-orizzontale dello spessore di circa 5 m.

APPALTATORE:	webuild principle CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 51 di 253

9. FASE DI TERAPIA

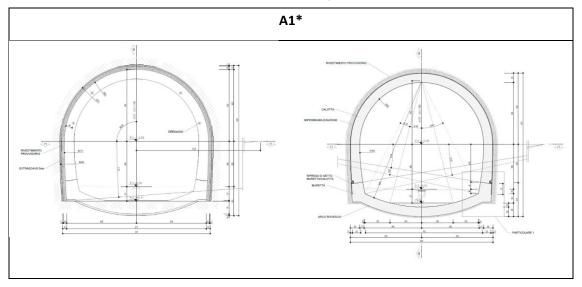
Nel presente capitolo sono definiti gli interventi necessari per garantire la stabilità del cavo a breve e a lungo termine, in accordo con le indicazioni provenienti dalla fase conoscitiva e dall'analisi del comportamento deformativo allo scavo (fase di diagnosi). Sono, quindi, descritte le caratteristiche principali delle sezioni tipo di avanzamento.

9.1 DEFINIZIONE DELLE SEZIONI TIPO

9.1.1 Sezione A1*

Campo di avanzamento	- m				
Sfondo massimo	3.0 m (sagomatura del fronte	e a forma concava)			
Sostegno al fronte	5 cm betoncino proiettato fib	rorinforzato			
Sostegno al contorno	Non previsto				
Sostegno al piede delle centine	Non previste				
Drenaggi in avanzamento (in	Eventuali n° 4(2+2) tubi microfessurati in PVC, L _{tot} = 30 m (sovrapp. minima 10				
caso di presenza di acqua)	m) diametro esterno Ø > 60 mm, spessore 5 mm, rivestiti con calza in TNT				
	Spritz-beton fibrorinforzato	s = 5 cm, prima fase			
Rivestimento di prima fase		s =20 cm, seconda fase			
	Centine metalliche	2 IPN 160 i=1.4 m (±20%)			
Impermeabilizzazione	Tessuto non tessuto e manto	impermeabile in PVC			
	Arco rovescio e murette	s = 60 cm, in cls armato per arco rovescio			
Rivestimento definitivo	Alco lovesolo e mulette	s = 60 cm in cls armato per murette			
	Calotta e piedritti	s = 60 cm, in cls non armato			

Tabella 9-1- Sezione tipo A1*

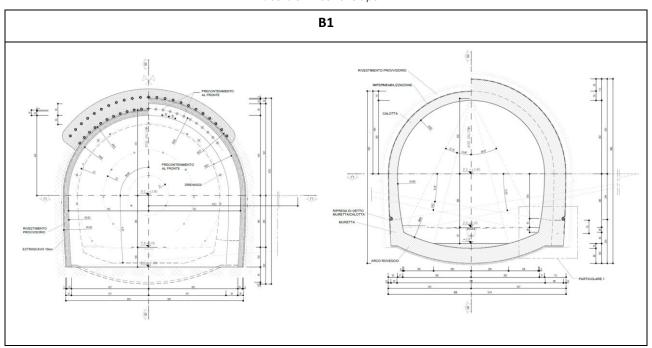


APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	<u>Mandanti:</u>	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 52 di 253

9.1.2 Sezione B1

Campo di avanzamento	8.5 m				
Sfondo massimo	1.0 m (sagomatura del fronte a	a forma concava)			
	20 elementi strutturali in VTR	di lunghezza L=13,5 m, cementati in foro con			
Sostegno al fronte	miscele cementizie, con sovrapposizione minima 5,0 m; è prevista una variabilità				
	=±20% 10 cm di SB fibrorinforzato sui singoli sfondi e 15 cm a fine campo.				
	23 tubi in acciaio Ø127 lmn, sp	o.=10mm, L=12m, valvolati (1 valvola/m),			
Sostegno al contorno	sovrapposizione minima 3,5m	p=0,4m con una variabilità = ±20%, compresi entro			
	un angolo di 120°.				
Sostegno al piede delle centine	Non previste				
Drenaggi in avanzamento (in	Eventuali n° 4 (2+2) tubi microfessurati in PVC, Ltot = 30 m (sovrapp. minima 13 m)				
caso di presenza di acqua)	diametro esterno Ø > 60 mm, spessore 5 mm, rivestiti con calza in TNT				
	Spritz-beton fibrorinforzato	s = 5 cm, prima fase			
Rivestimento di prima fase	Ophiz-beton horoninorzato	s = 25 cm, seconda fase			
	Centine metalliche	2 IPN 180, i=1.0 m (±20%)			
Impermeabilizzazione	Tessuto non tessuto e manto i	impermeabile in PVC			
Rivestimento definitivo	Arco rovescio e murette	s = 80 cm, in cls armato per arco rovescio			
Kivestillelito dell'illivo	7 1100 10100010 O Midrotto	s = 80 cm in cls armato per murette			
	Calotta e piedritti	s = 50 - 115 cm, in cls armato			

Tabella 9-2– Sezione tipo B1

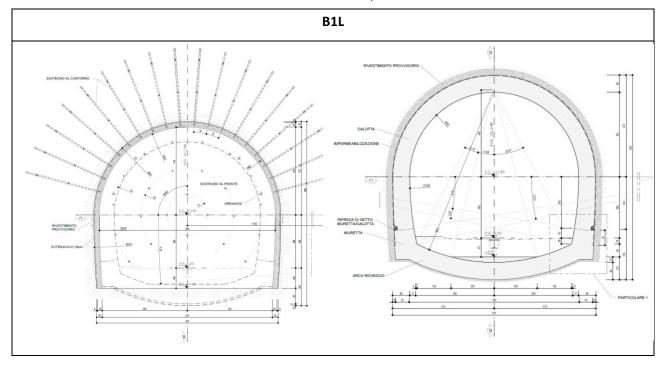


APPALTATORE:	webuild mplena consorziopolomini	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA					
PROGETTAZIONE:							
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA" PROGETTO ESECUTIVO					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU 1BEZZ CL GN0600001 C		С	53 di 253		

9.1.3 Sezione B1L

Campo di avanzamento	9.6 m				
Sfondo massimo	2.4 m (sagomatura del fronte	2.4 m (sagomatura del fronte a forma concava)			
Sostegno al fronte	24 barre autoperforanti tipo R51N, L=15.0 m (±20%), sovrapposizione minima				
Sostegno al nonte	5.4m, 5 cm di SB fibrorinforz	ato sui singoli sfondi e 10 cm a fine campo			
Sectorno al conterno	18 barre autoperforanti tipo	R51N, L=12.0 m (±20%), sovrapposizione minima			
Sostegno al contorno	4.8 m (±20%)				
Sostegno al piede delle centine	Non previste				
Drenaggi in avanzamento (in	Eventuali n° 4 (2+2) tubi microfessurati in PVC, Ltot = 30 m (sovrapp. minima 10				
caso di presenza di acqua)	m) diametro esterno Ø > 60 mm, spessore 5 mm, rivestiti con calza in TNT				
	Spritz-beton fibrorinforzato	s = 5 cm, prima fase			
Rivestimento di prima fase	Opiniz Boton IIbroniniorzato	s =25 cm, seconda fase			
	Centine metalliche	2 IPN 180, i=1.2 m (±20%)			
Impermeabilizzazione	Tessuto non tessuto e manto impermeabile in PVC				
Discontinuous de distribute	Arco rovescio e murette	s = 80 cm, in cls armato			
Rivestimento definitivo	Calotta e piedritti	s = 80 cm, in cls armato			

Tabella 9-3– Sezione tipo B1L

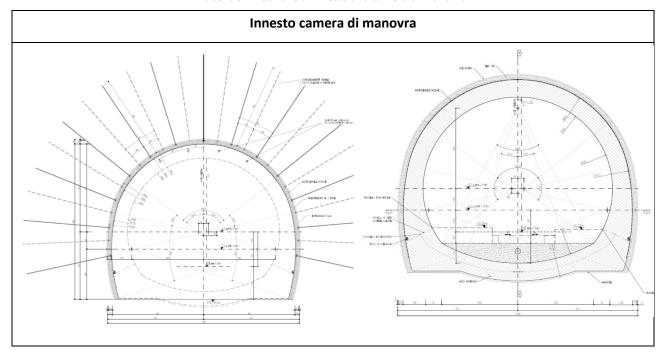


APPALTATORE: PROGETTAZIONE:	webuild mplena consorziodo Lomiti	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"			=		
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	54 di 253

9.1.4 Tronchino di innesto alla camera di manovra

Campo di avanzamento	- m				
Sfondo massimo	2.0 m (sagomatura del fronte	2.0 m (sagomatura del fronte a forma concava)			
Sostegno al fronte	Sprizt beton fibrorinforzato co	on Sp=5 cm ogni sfondo			
Sostegno al contorno	Non previsto	Non previsto			
Sostegno al piede delle centine	Non previste				
Sostengo radiale	12+13 bulloni radiali ±20%a barre Ø24 o Swellex equivalenti disposti a raggiere alternate, L=6.0 m, i _{LONG} =1.0 m, i _{TRASV} =2.0 m (±20%)				
Drenaggi in avanzamento (in	Eventuali n° 4(2+2) tubi microfessurati in PVC, Ltot = 30 m (sovrapp. minima 13				
caso di presenza di acqua)	m) diametro esterno Ø > 60 ı	mm, spessore 5 mm, rivestiti con calza in TNT			
	Spritz-beton fibrorinforzato	s = 5 cm, prima fase			
Rivestimento di prima fase	Opiniz Botori iibroriiiiorzato	s =25 cm, seconda fase			
	Centine metalliche	HEB 180 i=1.0 m (±20%)			
Impermeabilizzazione	Tessuto non tessuto e manto	impermeabile in PVC			
Rivestimento definitivo	Arco rovescio e murette	s _{min} = 100 cm, in cls armato			
TATE SUMMENTS ASTRIBUTE	Calotta e piedritti	s = 100 cm, in cls armato			

Tabella 9-4– Sezione di innesto alla camera di manovra

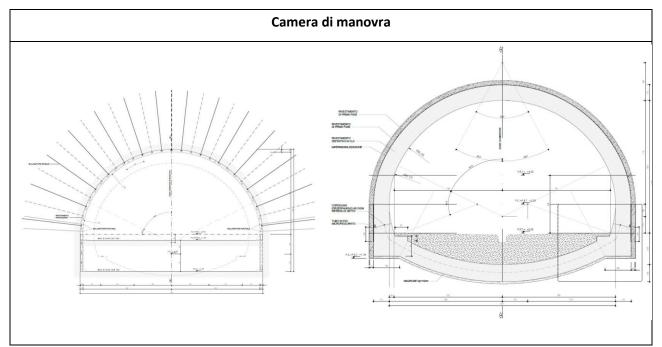


APPALTATORE: PROGETTAZIONE:	webuild Imperial consorzioDoLoMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"			-		
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	55 di 253

9.1.5 Sezione della camera di manovra

Campo di avanzamento	- m				
Sfondo massimo	1.5 m (sagomatura del fronte	1.5 m (sagomatura del fronte a forma concava)			
Sostegno al fronte	Spritz beton fibrorinforzato con Sp=10 cm ogni sfondo				
Sostegno al contorno	Non previsto				
Sostegno al piede delle centine	Non previsto				
Intervento radiale	13+14 bulloni radiali a barre Ø24 o Swellex equivalenti disposti a raggiere alternate, L=6.0 m, i _{LONG} =1.0 m, i _{TRASV} =2.0 m (±20%)				
Drenaggi in avanzamento (in caso di presenza di acqua)	Eventuali n° 4 (2+2) tubi microfessurati in PVC, L _{tot} = 30 m (sovrapp. minima 10 m) diametro esterno Ø > 60 mm, spessore 5 mm, rivestiti con calza in TNT				
Rivestimento di prima fase	Spritz-beton fibrorinforzato Centine metalliche	s = 5 cm, prima fase s =25 cm, seconda fase 2 IPN200, i=1.0 m (±20%)			
Impermeabilizzazione	Tessuto non tessuto e manto impermeabile in PVC				
Rivestimento definitivo	Arco rovescio e murette Calotta e piedritti	s = 120 cm, in cls armato s = 110 cm, in cls armato			

Tabella 9-5– Sezione della camera di manovra

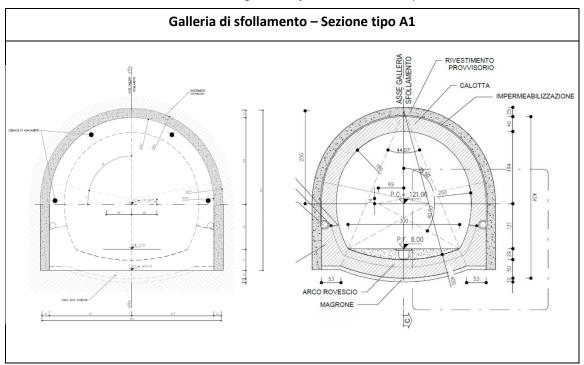


APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA					
PROGETTAZIONE:		_	_				
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	56 di 253

9.1.6 Sezione della galleria di sfollamento – Tipo A1

Campo di avanzamento	12 m				
Sfondo massimo	2.8 m (sagomatura del fronte	2.8 m (sagomatura del fronte a forma concava)			
Sostegno al fronte	Sprizt beton fibrorinforzato co	on Sp=5 cm ogni sfondo			
Sostegno al contorno	Non previsto				
Sostegno al piede delle centine	Non previsto				
Drenaggi in avanzamento (in caso di presenza di acqua)	Eventuali n° 4 (2+2) tubi microfessurati in PVC, L_{tot} = 30 m (sovrapp. minima 12 m) diametro esterno Ø > 60 mm, spessore 5 mm, rivestiti con calza in TNT (i primi 10m da boccaforo dovranno essere ciechi).				
Rivestimento di prima fase	Spritz-beton fibrorinforzato Centine metalliche	s = 5 cm, prima fase s =15 cm, seconda fase 2 IPN160, i=1.0 m (±20%)			
Impermeabilizzazione	Tessuto non tessuto e manto impermeabile in PVC				
Rivestimento definitivo	Arco rovescio e murette Calotta e piedritti	s = 50 cm, in cls non armato s = 40 cm, in cls non armato			

Tabella 9-6– Sezione galleria di sfollamento – Sezione Tipo A1

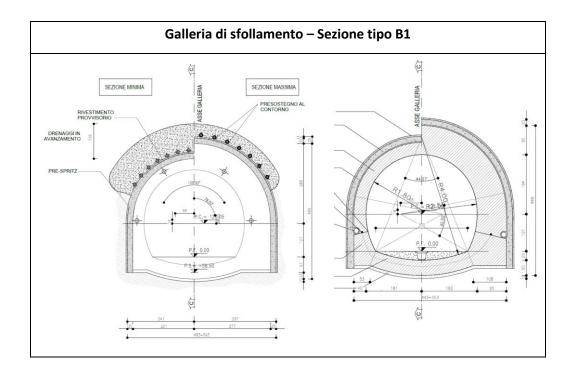


APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild minimal consorziopolomini Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	REALIZZAZIO	NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL QUE PRIEZZA-VER			=
GALLERIE	in injegicitu	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	57 di 253

9.1.7 Sezione della galleria di sfollamento – Tipo B1

Campo di avanzamento	6 m			
Sfondo massimo	1.0 m (sagomatura del fronte	a forma concava)		
Sostegno al fronte	Spritz beton fibrorinforzato co	on Sp=5 cm ogni sfondo		
Sostegno al contorno	N°14 Tubi in acciaio Ø127mm sp. 10mm, L=9.00m sovrapp.min. 3.00m p=0.4m perforazione Ø=151mm (±20%)			
Sostegno al piede delle centine	Non previsto			
Drenaggi in avanzamento (in caso di presenza di acqua)	Eventuali n° 4 (2+2) tubi microfessurati in PVC, L _{tot} = 30 m (sovrapp. minima 12 m) diametro esterno Ø > 60 mm, spessore 5 mm, rivestiti con calza in TNT (i primi 10m da boccaforo dovranno essere ciechi).			
Rivestimento di prima fase	Spritz-beton fibrorinforzato Centine metalliche	s = 5 cm, prima fase s =20 cm, seconda fase 2 IPN160, i=1.0 m (±20%)		
Impermeabilizzazione	Tessuto non tessuto e manto impermeabile in PVC			
Rivestimento definitivo	Arco rovescio e murette Calotta e piedritti	s = 50 cm, in cls non armato s = 40-95 cm, in cls non armato		

Tabella 9-7– Sezione galleria di sfollamento – tipo B1

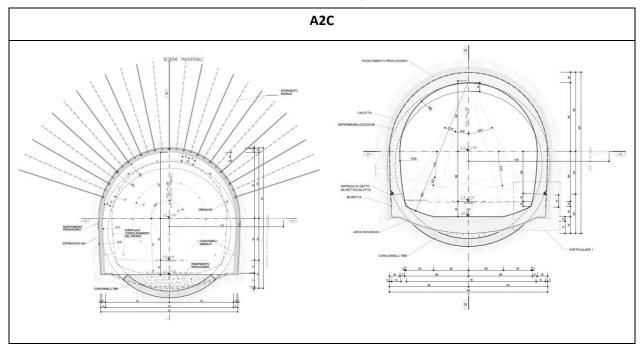


APPALTATORE:	webuild * * Implems CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA" PROGETTO ESECUTIVO					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria						
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 58 di 253

9.1.8 Sezione A2C

Campo di avanzamento	- m			
Sfondo massimo	3.6 m (sagomatura del fronte a	a forma concava)		
Sostegno al fronte	5 cm di SB fibro-rinforzato; eve	entuali 24 R51N L=15m sovrapp. Min. 5,4 m (±20%),		
Sostegno al contorno	Non previsto			
Intervento radiale	13+12 bulloni radiali a barre Ø	24 o Swellex equivalenti, L=6.0 m, i _{LONG} =1.2 m,		
intervento radiale	itrasv=1.0 m (±20%)			
Sostegno al piede delle centine	Non previste			
Drenaggi in avanzamento (in	Eventuali n° 2 (1+1) tubi microfessurati in PVC, Ltot = 30 m (sovrapp. minima 10 m)			
caso di presenza di acqua)	diametro esterno Ø > 60 mm,	spessore 5 mm, rivestiti con calza in TNT		
	Spritz-beton fibrorinforzato	s = 5 cm, prima fase		
Rivestimento di prima fase	Ophiz-beton horoninorzato	s =25 cm, seconda fase		
	Centine metalliche	2 IPN 180, i = 1.2 m (±20%)		
Impermeabilizzazione	Tessuto non tessuto e manto impermeabile in PVC			
Rivestimento definitivo	Arco rovescio e murette	s = 70 cm, in cls armato		
TAVOSLINGIRO GOMINIVO	Calotta e piedritti	s = 60 cm, in cls armato		

Tabella 9-8 – Sezione tipo A2C



APPALTATORE:	webuild	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA		
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO					
Mandataria:	Mandanti:	IKATIA FOI	NIEZZA – P	ONIE GARDI	EINA		
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	59 di 253

Di seguito si riportano le principali fasi di scavo relative alla biforcazione (Biforcazione finestra tradizionale e TBM - Fasi costruttive - IBOU1BEZZP9GN0600002):

- Fase 1: scavo della galleria mediante TBM, termine lavorazioni e smantellamento allestimenti scavo con TBM (Figura 9-1);
- Fase 2: riempimento galleria scavata con TBM mediante calcestruzzo magro (riempimento totale e parziale) (Figura 9-2);
- Fase 3: Scavo della galleria di linea con sezione tipo di scavo A2C fino a km 0+055.210 (Figura 9-3);
- Fase 4: a fine scavo sezione A2C realizzazione del rivestimento definitivo (arco rovescio, murette e calotta) in Figura 9-4.

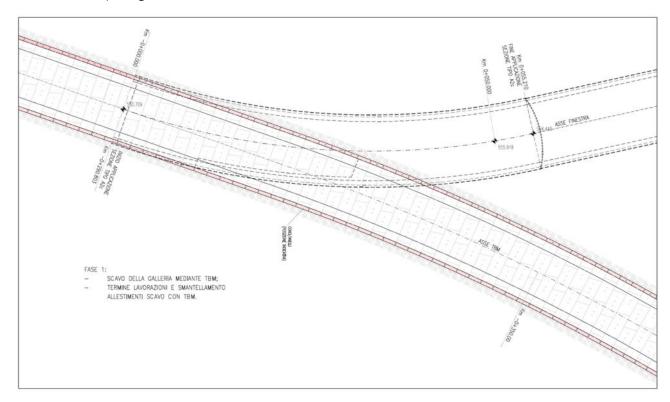


Figura 9-1 – Biforcazione finestra tradizionale e TBM - Fase 1

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
Mandataria:	Mandanti:							
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	60 di 253	

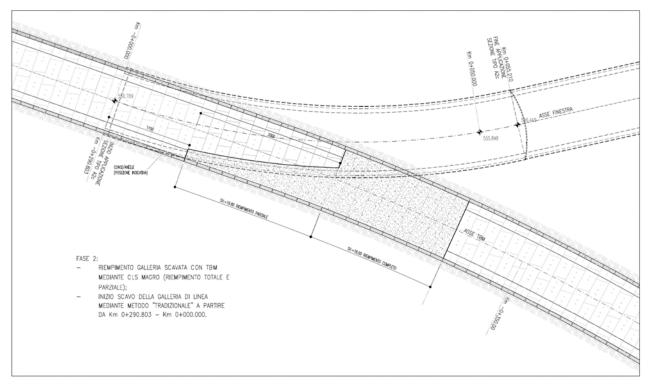


Figura 9-2 – Biforcazione finestra tradizionale e TBM - Fase 2

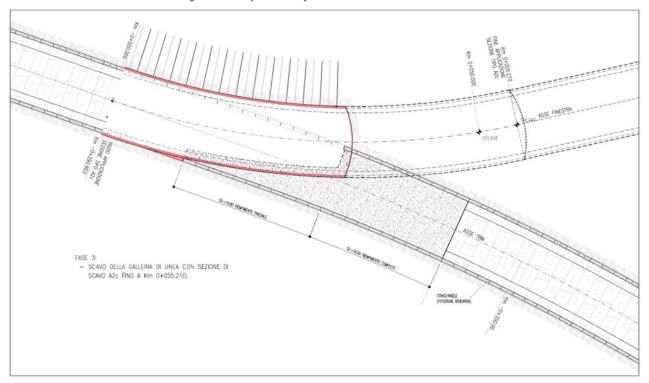


Figura 9-3 – Biforcazione finestra tradizionale e TBM - Fase 3

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA		-
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST	DDGGETTG E	CECUTU (O				
SWS Engineering 3.p.A.	M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	61 di 253

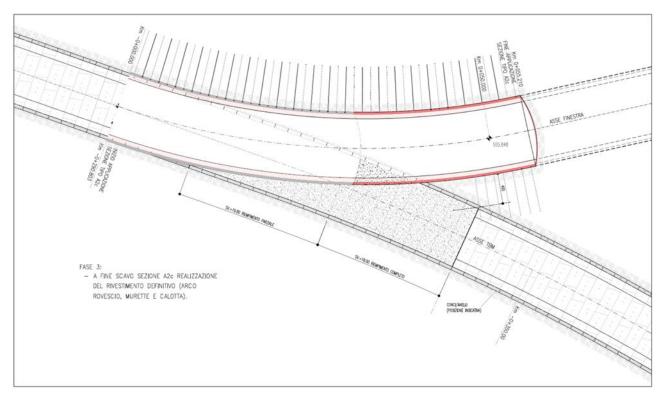


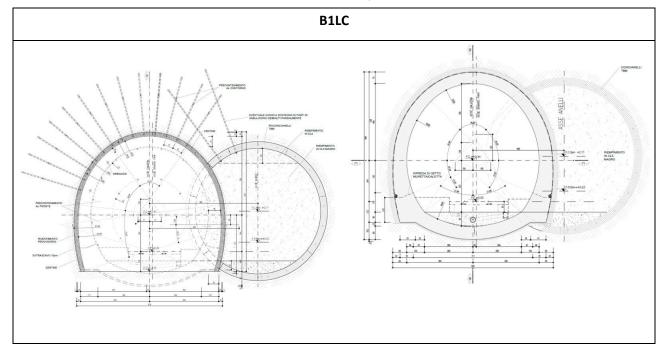
Figura 9-4 – Biforcazione finestra tradizionale e TBM - Fase 4

APPALTATORE:	webuild mplenis CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA UADRUPLICAMI		
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 62 di 253

9.1.9 Sezione B1LC – biforcazione finestra TBM e galleria di linea BP

Campo di avanzamento	10.8 m					
Sfondo massimo	1.80 m (sagomatura del fronte	1.80 m (sagomatura del fronte a forma concava)				
Sostegno al fronte	24 R51N L=15m sovrapp. Min. sfondo 10 cm a fine campo	24 R51N L=15m sovrapp. Min. 4,2 m (±20%), 5 cm di SB fibro-rinforzato su ogni sfondo 10 cm a fine campo				
Sostegno al contorno	18 R51N L=12 m, sovrapp. Mil	8 R51N L=12 m, sovrapp. Min. 6,0 m (±20%)				
Intervento radiale	Non previsto					
Sostegno al piede delle centine	Non previsto					
Drenaggi in avanzamento (in	Eventuali n° 2 (1+1) tubi micro	fessurati in PVC, L _{tot} = 30 m (sovrapp. minima 10 m)				
caso di presenza di acqua)	diametro esterno Ø > 60 mm,	spessore 5 mm, rivestiti con calza in TNT				
	Spritz-beton fibrorinforzato	s = 5 cm, prima fase				
Rivestimento di prima fase	Opiniz boton horominorzato	s =25 cm, seconda fase				
	Centine metalliche	2 IPN 180, i = 1.2 m (±20%)				
Impermeabilizzazione	Tessuto non tessuto e manto i	mpermeabile in PVC				
Rivestimento definitivo	Arco rovescio e murette	s = 80 cm, in cls armato				
TATE SAME TO GETTING TO	Calotta e piedritti	s = 70 cm, in cls armato				

Tabella 9-9- Sezione tipo B1LC



APPALTATORE:	webuild implerid CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA		='
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	63 di 253

Di seguito si riportano le principali fasi di scavo relative alla biforcazione (Biforcazione finestra TBM e galleria di linea BP - Fasi costruttive - IBOU1BEZZP9GN0600003):

- Fase 1: scavo della galleria mediante TBM, termine lavorazioni e smantellamento allestimenti scavo con TBM (Figura 9-5);
- Fase 2: inizio scavo della galleria di linea mediante metodo tradizionale a partire da camerone di manovra; contestuale riempimento della galleria scavata con TBM mediante calcestruzzo magro (riempimento totale e parziale); a progressiva km 16+472.338 B.P. inizio applicazione sezione di scavo B1LC per scavo galleria di linea (Figura 9-5);
- Fase 3: Scavo della galleria di linea con sezione tipo di scavo B1LC fino a km 16+526.338 B.P.; proseguimento scavi fino a km 16+574.258 B.P con sezione B1LC senza consolidamento del fronte (Figura 9-6);
- Fase 4: a fine scavo della sezione B1LC realizzazione del rivestimento definitivo (arco rovescio, murette e calotta) in Figura 9-6.

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI				CUZIONE DEI LA JADRUPLICAMI		='
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 64 di 253

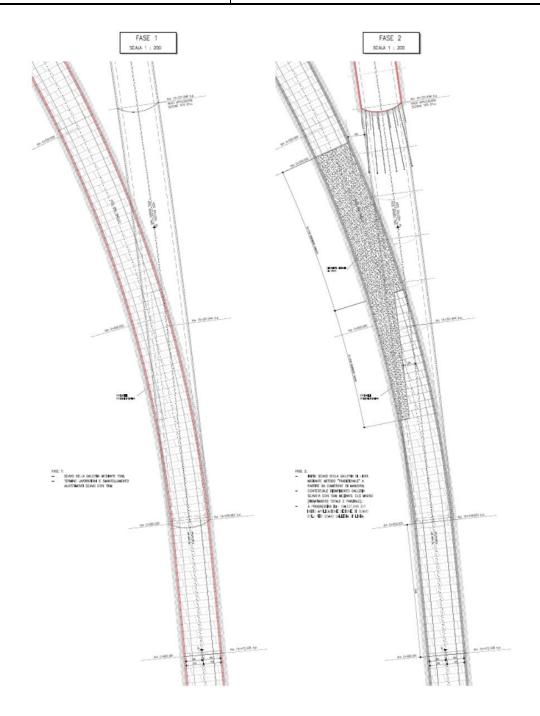


Figura 9-5 – Biforcazione finestra TBM e galleria di linea BP – Fasi costruttive 1 e 2.

APPALTATORE:	webuild * Implement CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO	_				
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FOF	RTEZZA – P	ONTE GARDE	ENA"		
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relaz	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	65 di 253

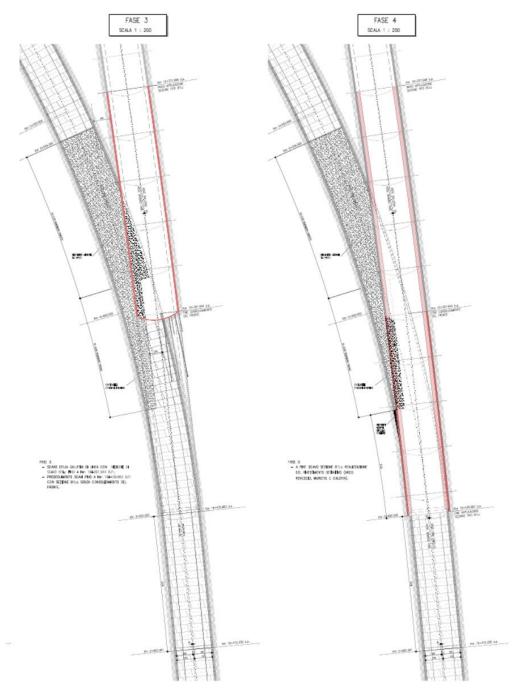


Figura 9-6 – Biforcazione finestra TBM e galleria di linea BP – Fasi costruttive 3 e 4.

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO IVIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL QUE PRIEZZA-VER	_		
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	66 di 253

9.2 CARATTERISTICHE DEI MATERIALI STRUTTURALI

Si riportano di seguito le principali caratteristiche dei 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 (Rif. [1]) e della Circolare 617/2009 (Rif. [2]).

Con riferimento ai rivestimenti provvisori e definitivi, si sottolinea che la classe di resistenza dei calcestruzzi riportata nelle tabelle che seguono è quella utilizzata ai fini della sola modellazione numerica e delle verifiche strutturali (per i rivestimenti definitivi si rimanda alle indicazioni del Capitolato).

Per le caratteristiche dei materiali da adottare per la realizzazione delle opere si rimanda all'elaborato "Caratteristiche dei materiali – note generali" (Rif. [6] e [7]).

Rivestimento provvisorio

Calcestruzzo proiettato fibrorinforzato	
Classe di resistenza	C25/30
Resistenza di progetto a compressione a 28 giorni	$f_{cd} = \alpha_{cc} \cdot \frac{0.85 f_{ck}}{1.5} = 14.11 \text{ MPa}$
Modulo elastico a 28 giorni	$E_{cm} = 22000 \cdot \left(\frac{f_{cm}}{10}\right)^{0.3} = 31447 \text{ MPa}$
Classe minima di sviluppo della resistenza minima a compressione a breve termine	J2
Curva granulometrica degli aggregati di tipo Continuo con diametro massimo di:	10 mm
Classe di consistenza	S5
Classe di assorbimento energetica minima	E700

Acciaio per centine	
Tipo	S 275
Tensione caratteristica di rottura	$f_{tk} \ge 430 \text{ MPa}$
Tensione caratteristica di snervamento	$f_{yk} \ge 275 \text{ MPa}$
Modulo elastico	$E_s = 210000 \text{ MPa}$

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO IVIARIA FO RTEZZA – P	OTTO 1 DEL QUE PRIEZZA-VER	_		=
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	67 di 253

Bulloni ancoraggio continuo	
Acciaio	B 450 C
Diametro	24 mm
Diametro di perforazione	>51 mm

Bulloni autoperforanti in acciaio R51N				
Tipo	R51N			
Carico caratteristico di rottura $(f_{ ext{tk}} \cdot A_s)$	$F_{\rm tk} \ge 800 \rm kN$			
Carico caratteristico di snervamento $(f_{yk} \cdot A_s)$	$F_{\rm yk} \ge 630 \; \rm kN$			
Diametro esterno	51 mm			
Diametro interno	33 mm			
Diametro di perforazione	>100 mm			

Rivestimento definitivo

Calcestruzzo armato					
Classe di resistenza	C25/30				
Resistenza di progetto a compressione a 28 giorni	$f_{cd} = \alpha_{cc} \cdot \frac{0.85 f_{ck}}{1.5} = 14.11 \text{ MPa}$				
Modulo elastico a 28 giorni	$E_{cm} = 22000 \cdot \left(\frac{f_{cm}}{10}\right)^{0.3} = 31447 \text{ MPa}$				
Classe di esposizione	XC2				
Classe di consistenza	S4				
Classe di contenuto in cloruri	CL 0.2				
Diametro massimo aggregato	32 mm				
Copriferro	5 cm				

Calcestruzzo non armato				
Classe di resistenza	C25/30			
Tensione massima di compressione	$\sigma_c = 6.25 \text{ MPa}$			
Modulo elastico a 28 giorni	$E_{cm} = 22000 \cdot \left(\frac{f_{cm}}{10}\right)^{0.3} = 31447 \text{ MPa}$			

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild * ** Imperia CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – P	OTTO 1 DEL QUE PRIEZZA-VER	_		-
GALLERIE Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	68 di 253

Acciaio per barre di armatura	
Tipo	B 450 C
Tensione caratteristica di rottura	$f_{tk} \ge 540 \text{ MPa}$
Tensione caratteristica di snervamento	$f_{yk} \ge 450 \text{ MPa}$
Resistenza di progetto	$f_{yd} = f_{yk}/\gamma_s = 391.3 \text{ MPa}$
Tensione massima in esercizio	$\sigma_{\lim} = 0.75 \text{ f}_{yk} = 337 \text{ MPa}$

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA					
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	69 di 253

9.3 ANALISI E VERIFICA DELLE SEZIONI TIPO

Le soluzioni progettuali descritte nel capitolo precedente sono state analizzate per verificarne adeguatezza ed efficacia, con riferimento al modello geotecnico illustrato (§7.3) e nel rispetto della normativa vigente (Rif. [1]e Rif. [2]

9.3.1 Criteri di verifica

Al fine di dimensionare i rivestimenti di prima fase e i rivestimenti definitivi delle sezioni tipologiche di scavo della Finestra Funes, sono state condotte diverse analisi numeriche bidimensionali. Le sezioni di analisi sono state scelte in corrispondenza delle massime coperture per ciascuna sezione tipo prevista e nella condizione geotecnica più critica interessata dall'opera, secondo i calcoli effettuati mediante le curve caratteristiche del fronte e della galleria, in modo da ottenere le massime sollecitazioni agenti sugli elementi strutturali. Pertanto, si ritiene che le condizioni di calcolo analizzate siano rappresentative e valide per ogni condizione di applicazione delle sezioni A1, A2C, B1 e B1L. Il camerone di manovra e la relativa sezione di innesto, essendo opere puntuali, sono stati verificati nella loro condizione geotecnica di applicazione. Sono riportate per completezza le analisi numeriche relative ai tunnel di sfollamento A1 e B1, analizzati nel dettaglio nella relazione tecnica di scavo tradizionale - Galleria Gardena - IBOU1BEZZRHGN0000009B.

La seguente tabella riassume le principali informazioni delle sezioni tipologiche della galleria naturale e della camera di manovra considerate nelle analisi numeriche. Il livello della falda è stato assunto inizialmente alla base del modello numerico al fine di evitare lo sviluppo di sovrappressioni interstiziali durante le fasi di realizzazione dell'opera e di normale esecuzione. Inoltre, per ogni analisi, è stata implementata una fase finale in cui il livello della falda è stato imposto 20 m al di sopra della calotta al fine di simulare lo sviluppo di sovrapressioni nel caso di inefficienza del sistema di drenaggio delle acque di ammasso.

APPALTATORE: PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA PROGETTAZIONE: TRATTA "FORTEZZA - PONTE GARDENA" Mandataria: Mandanti: SWS Engineering S.p.A. PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST **PROGETTO ESECUTIVO** M Ingegneria GALLERIE COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO.

IB0U

1BEZZ

CL

С

GN0600001

70 di 253

Sezione di calcolo	Sezione tipo adottata	Unità	Pk sez. analisi [km]	H [m]	
1	A2c	p (faglia)	0+016	90.0	
2	B1L	р	0+072	105.0	
3	B1	р	0+126	105.0	
4	A1	р	0+143	117.0	
5	Tronchino di Innesto IO	р	0+178	120.0	
6	Camerone	р	0+190	121.0	
7	Sfollamento – Tipo A1	р	16+090 (GN02)	80.0	
8	Sfollamento – Tipo B1	р	16+115 (GN02)	95.0	
9	B1LC	р	-	150.0	

Tabella 9-10 – Principali caratteristiche delle sezioni di calcolo analizzate.

I tassi di rilascio da utilizzare nelle analisi numeriche per ciascuna fase di calcolo sono stati ottenuti dalle curve caratteristiche in presenza di sostegni riportate brevemente nel seguito.

Stabilità del fronte e del cavo

Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo

Le analisi di stabilità del fronte e del cavo sono mirate alla valutazione dello sviluppo di possibili meccanismi di collasso, con o senza propagazione verso la superficie, o di deformazioni e spostamenti elevati al contorno ed in superficie. Trattandosi di una verifica per uno stato limite ultimo di tipo GEO, si è utilizzato l'Approccio1 – Combinazione2 (A2 + M2 + R2), con R2 pari ad 1.

La verifica della stabilità del fronte è condotta applicando i coefficienti parziali sui parametri di resistenza dell'ammasso e valutando il risultato della verifica in funzione della formulazione del particolare metodo di calcolo adottato (si può fare riferimento, ad esempio, al fattore di stabilità, o alla pressione di equilibrio al fronte, o al coefficiente di sicurezza globale o a sviluppo di elevate deformazioni/plasticizzazioni al fronte).

Gli interventi di consolidamento del fronte, realizzati mediante barre autoperforanti di tipo DYWI, sono simulati mediante un incremento di coesione equivalente del fronte ($\Delta c'$) valutato attraverso il calcolo della pressione equivalente al fronte (σ'_3) determinata sulla base del valore più basso tra resistenza a trazione e resistenza a sfilamento dei singoli elementi, secondo le seguenti relazioni:

$$\Delta c' = \frac{1}{2} \sqrt{K_p} \, \sigma'_3^{DYWI}$$

con:

$$K_{p} = \frac{1 + \operatorname{sen}\varphi'}{1 - \operatorname{sen}\varphi'}$$

APPALTATORE: PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA PROGETTAZIONE: TRATTA "FORTEZZA - PONTE GARDENA" Mandataria: Mandanti: SWS Engineering S.p.A. PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST **PROGETTO ESECUTIVO** GALLERIE COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO. Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo IB0U 1BEZZ CL GN0600001 С 71 di 253

$$\sigma_{3,A}^{\text{DYWI}} = \min(\sigma_{3,A}^{\text{DYWI}}, \sigma_{3,B}^{\text{DYWI}}) = \min\left(\frac{\tau_{bk} \cdot L_A \cdot p_A}{A_i}, \frac{f_{tk} \cdot A_T}{A_i}\right)$$

dove:

 τ_{bk} tensione di aderenza all'interfaccia con il terreno

L_A lunghezza utile dell'elemento

p_A perimetro dell'interfaccia con il terreno

f_{tk} resistenza a trazione dell'elemento DYWI

A_T sezione resistente a trazione dell'elemento DYWI

A_i area di influenza del singolo elemento di consolidamento

In particolare, si assume τ_{bk} = 250 kPa, A_t = 0.00107 m² e f_{tk} = 590 MPa.

Le valutazioni relative all'effetto dei consolidamenti sono condotte a partire dai parametri geotecnici caratteristici e adottando coefficienti parziali unitari sulle resistenze dei materiali; agli incrementi di coesione equivalente calcolati come sopra descritto può quindi essere applicato lo stesso coefficiente parziale previsto per la coesione dell'ammasso.

Per evidenziare l'effetto dei consolidamenti ai fini della stabilità del fronte, i risultati delle verifiche sono presentati per confronto con i corrispondenti risultati delle analisi svolte in fase di diagnosi (con valori caratteristici delle azioni e delle resistenze ed in assenza di interventi di consolidamento).

<u>Interazione opera – terreno</u>

L'interazione opera – terreno è stata valutata mediante apposite analisi numeriche agli elementi finiti (FEM: finite element method), utilizzando il codice di calcolo Plaxis 2D (Versione 2018) (Plane strain and Axial symmetry) sviluppato dalla Bentley Systems. Tale codice permette di analizzare problemi di meccanica del continuo, determinando gli stati tensionali e deformativi, in campo bidimensionale o assialsimmetrico, in equilibrio con le condizioni al contorno imposte e compatibilmente con le leggi costitutive adottate per i materiali, sia in campo statico che dinamico. Le analisi possono essere inoltre condotte in condizioni di flusso idraulico, in modalità accoppiata o con pressioni neutre preventivamente fissate.

Nell'ambito delle analisi condotte per le gallerie in esame, sono state adottate leggi costitutive di tipo elastico lineare per le strutture e leggi elastiche perfettamente-plastiche con criterio di resistenza alla Mohr-Coulomb per le zone di terreno naturale.

Il comportamento del sistema opera – terreno è stato analizzato nelle diverse fasi costruttive fino alla configurazione finale e in condizioni di esercizio. Le analisi sono mirate alla previsione del comportamento deformativo al contorno dello scavo e dei carichi attesi sui sostegni provvisori e sui rivestimenti definitivi. Le analisi consentono, pertanto, di verificare:

 stati limite ultimi per raggiungimento della resistenza del terreno/ammasso roccioso interessato dallo scavo (stato limite ultimo di tipo GEO), con lo sviluppo di fenomeni di instabilità del fronte o di deformazioni e spostamenti elevati al contorno;

APPALTATORE:	webuild mplerid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relaz	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	72 di 253

- stati limite ultimi relativi al raggiungimento delle resistenze degli elementi strutturali che costituiscono gli interventi di stabilizzazione, del rivestimento di prima fase e del rivestimento definitivo (stato limite ultimo di tipo STR);
- stati limite di esercizio per il rivestimento definitivo.

Per le verifiche di stati limite ultimi STR, le analisi di interazione opera – terreno sono state condotte con i valori caratteristici delle azioni e dei parametri geotecnici, applicando i coefficienti parziali all'effetto delle azioni, adottando l'Approccio1 – Combinazione 1, con R1 = 1. Pertanto, con la combinazione dei carichi fondamentali si è proceduto secondo questo schema:

- Verifiche SLU inteventi di stabilizzazione: γ_E = 1.3 applicato alle caratteristiche delle sollecitazioni (N, M, T);
- Verifiche SLU rivestimento di prima fase: γ_E = 1.3 applicato alle caratteristiche delle sollecitazioni (N, M, T);
- Verifiche SLU rivestimento di definitivo: γ_E = 1.3 applicato alle caratteristiche delle sollecitazioni (N, M, T);

Per la verifica degli stati limite di esercizio (SLE) del rivestimento definitivo in calcestruzzo armato, le analisi numeriche sono state condotte con i valori caratteristici delle azioni e dei parametri geotecnici, adottando le pertinenti combinazioni dei carichi per la verifica di fessurazione e la verifica dele tensioni in esercizio, secondo quanto previsto dal DM 14/01/2008 (Rif. [1]) e Circolare n. 617 (Rif. [2]).

Gli interventi di contenimento radiale con bulloni radiali sono implementati direttamente nei modelli numerici attraverso elementi *embedded beam raw* la cui geometria (diametro e spessore del bullone cavo, lunghezza, interasse longitudinale e trasversale) è congruente con quanto previsto in progetto.

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria:	webuild Implend CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					-
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 73 di 253

9.3.2 Definizione dei valori caratteristici dei parametri geotecnici utilizzati nelle analisi

Nell'intervallo di valori dei parametri geotecnici sopra definiti, in accordo con le indicazioni del DM 14/01/2008, sono stati individuati i parametri caratteristici appropriati per gli stati limite considerati nella verifica delle opere in sotterraneo.

La seguente tabella riassume i parametri geotecnici adottati per i calcoli di dimensionamento, in funzione della sezione tipologica di scavo adottata.

Sezione di calcolo	Unità	Pk sez. analisi [km]	H [m]	γ [kN/m³]	c' _k [kPa]	φ΄ _k [kPa]	E _k [MPa]
A2c	p (faglia)	0+016	90.0	27	249	35.6	1028
B1L	р	0+072	105.0	27	341	37.4	1871
B1	р	0+126	105.0	27	296	35.1	1376
A1*	р	0+143	117.0	27	604	42.8	5143
Tronchino di Innesto I0	р	0+178	120.0	27	611	42.7	5032
Camerone	р	0+190	121.0	27	613	42.6	5032
Sfollamento – Tipo A1	р	16+090 (GN02)	80	27	407	45.0	3600
Sfollamento – Tipo B1	р	16+115 (GN02)	95	27	232	36.0	1000
B1LC	p	-	150.0	27	680	41.3	5032

Tabella 9-11 – Parametri geotecnici di calcolo.

9.3.3 Modelli numerici per analisi tensio-deformative agli elementi finiti

Le analisi numeriche per lo studio della deformazione e delle sollecitazioni indotte sugli elementi strutturali sono state eseguite con il codice agli elementi finiti PLAXIS 2D (versione 2018) che permette di simulare i tipici problemi di Ingegneria Geotecnica, e quindi anche lo studio delle gallerie, attraverso modelli in condizione di deformazione piana o di assialsimmetria.

Un modello in condizione di deformazione piana (*plain strain*) viene utilizzato per analizzare il comportamento della galleria nella sua sezione trasversale all'asse, assumendo deformazioni nulle nella direzione longitudinale (direzione z). Un esempio di modello *plain strain* è mostrato in Figura 9-7.

APPALTATORE:	webuild mplerid CONSORZIODOLOMITI		PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO							
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"							
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.		
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	74 di 253		

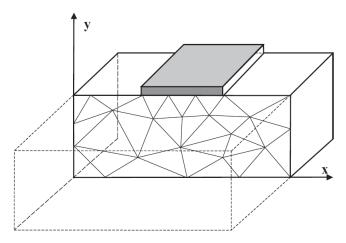


Figura 9-7 – Esempio di modello in condizione di deformazione piana.

Secondo il metodo degli elementi finiti un continuo è diviso in un numero di elementi ed ogni elemento è costituito da un numero di nodi. In particolare, si è considerato nelle analisi un elemento triangolare a 15 nodi, che permette di ottenere risultati molto accurati. Tale elemento fornisce un'interpolazione di quarto ordine per gli spostamenti e l'integrazione numerica coinvolge dodici punti Gauss.

Il metodo agli elementi finiti permette di risolvere, noto il legame costitutivo, le equazioni di equilibrio e congruenza nel rispetto delle condizioni al contorno. In particolare, l'equilibrio statico di un continuo può essere formulato secondo l'equazione:

$$\underline{L^{\mathsf{T}}}\,\underline{\sigma} + \underline{\mathsf{b}} = \underline{\mathsf{0}}$$

Questa equazione mette in relazione le derivate spaziali delle sei componenti di sforzo, assemblate nel vettore $\underline{\sigma}$, alle tre componenti delle forze di volume, assemblate nel vettore \underline{b} . $\underline{L}^{\mathsf{T}}$ è la trasposta di un operatore differenziale, definito secondo l'equazione:

$$\underline{\underline{L}}^{\mathrm{T}} = \begin{bmatrix} \frac{\partial}{\partial x} & 0 & 0 & \frac{\partial}{\partial y} & 0 & \frac{\partial}{\partial z} \\ 0 & \frac{\partial}{\partial y} & 0 & \frac{\partial}{\partial x} & \frac{\partial}{\partial z} & 0 \\ 0 & 0 & \frac{\partial}{\partial z} & 0 & \frac{\partial}{\partial y} & \frac{\partial}{\partial x} \end{bmatrix}$$

Le equazioni di congruenza possono essere formulate secondo l'espressione:

$$\underline{\varepsilon} = \underline{L} \underline{u}$$

Questa equazione esprime le sei componenti di deformazione, assemblate nel vettore $\underline{\varepsilon}$, quali derivate spaziali delle tre componenti di spostamento, assemblate nel vettore \underline{u} , utilizzando l'operatore differenziale $\underline{\underline{L}}$ precedentemente definito. Il legame tra le equazioni di equilibrio e di congruenza è formato da una relazione costitutiva che rappresenta il comportamento del materiale. L'espressione generale delle possibili relazioni costitutive è rappresentata dall'equazione:

$$\underline{\sigma} = \underline{M}\underline{\varepsilon}$$

APPALTATORE:	webuild Implental CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	<u>Mandanti:</u>	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 75 di 253

9.3.4 Ipotesi di calcolo

Per ogni sezione tipo analizzata sono state eseguite in sequenza la determinazione della curva caratteristica secondo quanto descritto al § 9.2.1.1. e l'analisi numerica relativa ad una sezione trasversale in condizioni di deformazione piana ma adottando la reale geometria dello scavo e dello stato di sforzo e simulando anche lo scavo della galleria adiacente dove presente. Il tasso di rilascio corrispondente alla convergenza valutata tramite la così detta curva caratteristica della galleria permette di tenere conto in maniera semplificata in un'analisi piana del progressivo avanzamento del fronte di scavo.

Un esempio di modello numerico è mostrato in Figura 9-8, dove si evincono le condizioni al contorno introdotte in termini di carrelli ai bordi laterali e di cerniere al bordo inferiore. La profondità della galleria imposta nel modello numerico pari ad almeno 5 volte il diametro equivalente dello scavo, D, e la larghezza dello stesso modello numerico, L, sono stati selezionati in maniera tale da minimizzare gli effetti di bordo. Nel caso di copertura rispetto all'asse della galleria, H, maggiore di 5 volte il diametro equivalente dello scavo, la profondità della galleria è posta pari a $H_{numerico} \ge 5$ D al fine di limitare le dimensioni del modello numerico. Il peso dell'ammasso non considerato nel modello (H - $H_{numerico}$) è assegnato integralmente allo strato di spessore 1 m indicato in Figura 9-8.

La sezione di scavo, riprodotta in maniera realistica, fa riferimento alla mezzeria del rivestimento definitivo, avendo modellato sia il rivestimento di prima fase sia quello definitivo attraverso degli elementi *plate*, privi di spessore (Figura 9-9).

I valori del tasso di rilascio adottati per il rivestimento definitivo tengono conto della possibilità che tali elementi strutturali siano installati a distanze dal fronte tali ancora da risentire dell'effetto di rilascio dovuto allo scavo, altrimenti nullo alle massime distanze di installazione previste per le sezioni tipo.

Infine, le verifiche strutturali sono presentate ai paragrafi 9.4 e 9.5.

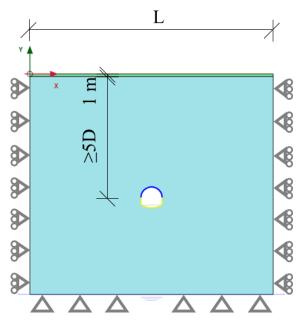


Figura 9-8 — Esempio di modello numerico in condizioni di deformazione piana per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali.

APPALTATORE:	webuild * Implemit CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA					
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	76 di 253

In figura, D rappresenta il diametro equivalente dello scavo e lo strato superficiale di spessore pari a 1 m è stato implementato nel caso di coperture rispetto all'asse della galleria maggiore di $5 \cdot D$. Per ulteriori dettagli si veda il testo.

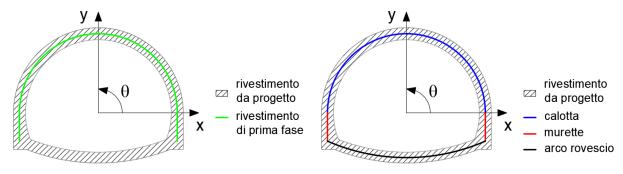


Figura 9-9 – Geometria tipo del rivestimento di prima fase e definitivo e particolare del modello numerico relativo agli elementi strutturali.

APPALTATORE:	webuild * Implems CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 77 di 253

9.3.5 Sezione A1*

Per la definizione della sezione di analisi si rimanda al §9.1.1.

9.3.5.1. Stabilità del fronte

Nel seguito si riassumono i dati di input utilizzati per le analisi di stabilità del fronte della sezione tipo A1 eseguita con il metodo delle linee caratteristiche:

Soziono	R_{eq}	Н	S _m	γ	c′ _d	ϕ'_d	E _d
Sezione	[m]	[m]	[MPa]	[kN/m³]	[kPa]	[°]	[MPa]
A1*	4.9	117.0	3.16	27	482	37.0	5100

H: copertura rispetto all'asse della galleria

S_m : tensione media litostatica alla profondità dell'asse della galleria

γ: peso dell'unità di volume dell'ammasso

 c'_d : valore di progetto della coesione efficace dell'ammasso

 ϕ'_d : valore di progetto dell'angolo di attrito dell'ammasso

E_d: valore di progetto del modulo elastico dell'ammasso

Sono stati valutati lo spostamento ed il raggio plastico al fronte della curva caratteristica al fronte con cavità sferica. Trattandosi di una verifica per uno stato limite ultimo di tipo GEO, si utilizza l'Approccio1 - Combinazione2 (A2 + M2 + R2), con R2 = 1.

Sezione	σ _c	p _c	σ _c /p _c	u _F	u _F /R _{eq}	R _{pF}	R _{pF} /R _{eq} [-]	Criterio	Criterio	Criterio
di analisi	[MPa]	[MPa]	[-]	[cm]	[%]	[m]		1	2.1	2.2
A1*	1,92	0,63	3.03	2.73	0.06	5.52	1.12	Α	Α	В

Tabella 9-12 – Verifica di stabilità del fronte relativa alla sezione tipo A1*.

Le analisi evidenziano che, anche con l'applicazione dei coefficienti parziali corrispondenti alla combinazione A2 + M2 + R2 e quindi con i valori di progetto, l'entità degli spostamenti e delle plasticizzazioni sono tali da poter ritenere la verifica di stabilità soddisfatta.

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI	1	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"							
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO							
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 78 di 253		

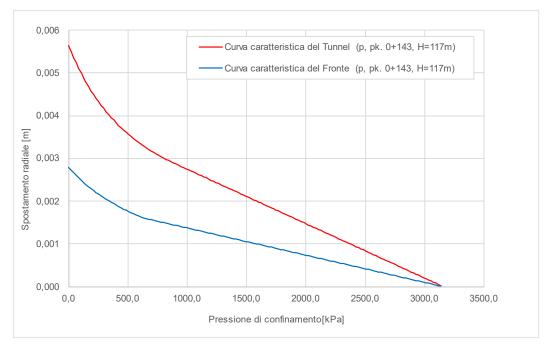


Figura 9-10 – Curve caratteristiche sezione A1*

APPALTATORE:	webuild princed CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 79 di 253	

9.3.5.2. Interazione opera – terreno

Dall'analisi delle curve caratteristiche è stato possibile determinare i tassi di rilascio da utilizzare nelle differenti fasi realizzative della sezione tipo in oggetto.

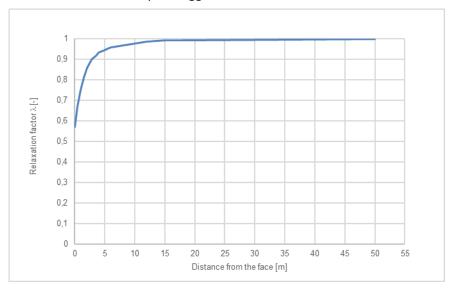


Figura 9-11– Coefficiente di deconfinamento della sezione tipo A1*.

La tabella seguente (Tabella 9-13) riassume i tassi di rilascio ottenuti dalle curve caratteristiche e adottati nelle analisi numeriche per la sezione tipologica in esame.

Fase	Descrizione	λ
(#)	(-)	(-)
0	Initial	-
1	Nil	-
2	Avanzamento in corrispondenza del fronte (x=0m)	0.570
3	Avanzamento tunnel (x=3m)	0.906
4	Attivazione provvisorio maturazione intermedia (x=6m)	0.959
5	Maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel (x=15m)	0.993
6	Attivazione Rivestimento Definitivo	1
7	Lungo Termine	1

Tabella 9-13– Fasi di calcolo riferite alla simulazione numerica in condizioni di deformazione piana per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali.

APPALTATORE:	webuild principal CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST	DDOCETTO E	CECUTIVO					
SWS Engineering 3.p.A.	M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	80 di 253	

Le sollecitazioni agenti sugli elementi strutturali sono state ricavate adottando il modello numerico mostrato in Figura 9-12, nel quale il peso dell'unità di volume dello strato superficiale di 1m è posto pari a 1026 kN/m³ al fine di simulare la copertura di verifica della Sezione (117m). Questo valore è ottenuto tenendo conto del fatto che la copertura presente nel modello è pari a 80m.

La figura sottostante rappresenta il modello numerico utilizzato.

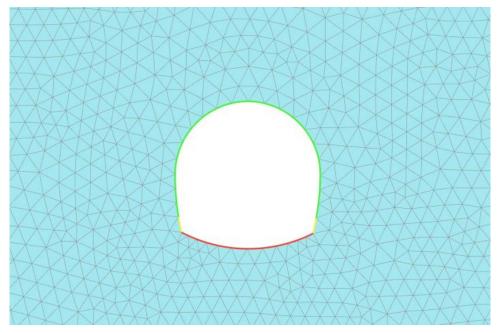


Figura 9-12-Modello numerico relativo alla simulazione numerica in condizioni di deformazione piana per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali

La seguente tabella riassume le caratteristiche degli elementi di sostegno di prima fase utilizzati nel modello numerico per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali.

Sezione tipo	Sfondo max [m]	Extrascavo [cm]	Spritz-beton	Ancoraggi radiali	Sostegno al contorno	Sostegno al fronte	Centine	Drenaggi in avanzamento		
A1*	3,00	5,00	5+20 cm fibro	-	-	5 cm SB	2 IPN 160, p = 1.4m ±20%	Eventuali - 4 (2+2) tubi microfessurati in PVC L=30m (sovrap. min. 10 m)		

Tabella 9-14– Sostegni Sezione Tipo A1*

La seguente tabella riassume le caratteristiche del rivestimento definitivo considerato nella modellazione.

APPALTATORE:	webuild mplend CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA UADRUPLICAMI		
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:			01112 071112			
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	81 di 253

		RIVESTIMENTO DEFINITIVO										
Sezione tipo	Distanza vincolata arco rovescio	Distanza vincolata volta	Arco rovescio	Volta								
A1*	-	-	60 cm armato 40 kg/m3	60 cm armato 40 kg/m3	60 cm non armato							

Tabella 9-15– Rivestimento definitivo Sezione Tipo A1*

Le seguenti figure rappresentano gli spostamenti nei dintorni del cavo prima dell'installazione del rivestimento definitivo e i diagrammi di sollecitazione nel rivestimento di prima fase.

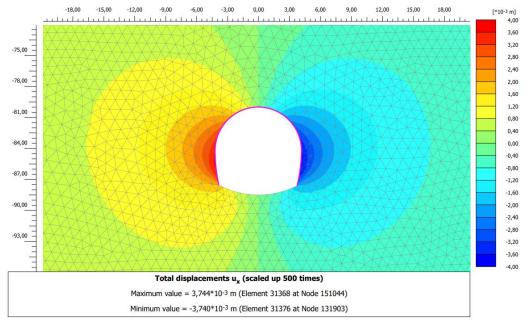


Figura 9-13-Spostamenti in direzione orizzontale - Sezione Tipo A1* - Fase 5

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
PROGETTAZIONE:							
Mandataria:	Mandanti:	IRATTA "FOI	RIEZZA – F	ONTE GARD	ENA"		
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	82 di 253

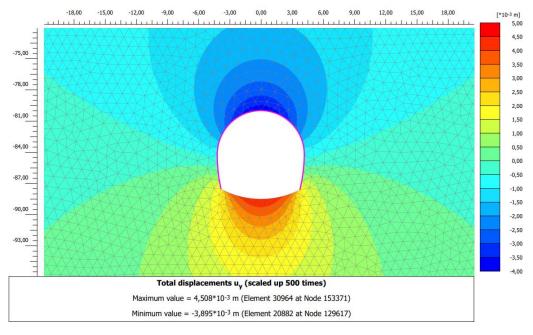


Figura 9-14-Spostamenti in direzione verticale - Sezione Tipo A1* - Fase 5

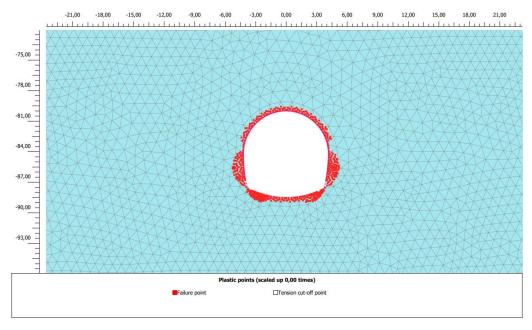


Figura 9-15-Zone di plasticizzazione - Sezione Tipo A1* - Fase 5

APPALTATORE:	webuild Implental CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA JADRUPLICAME		
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 83 di 253

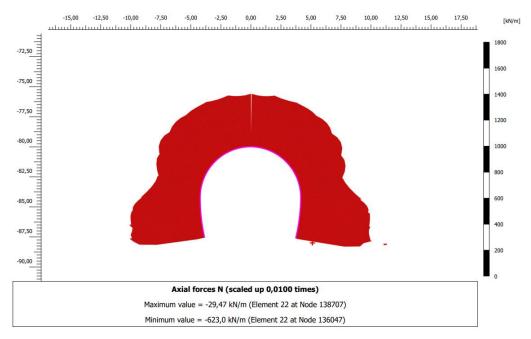


Figura 9-16-Sforzo normale agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo A1*- Fase 5

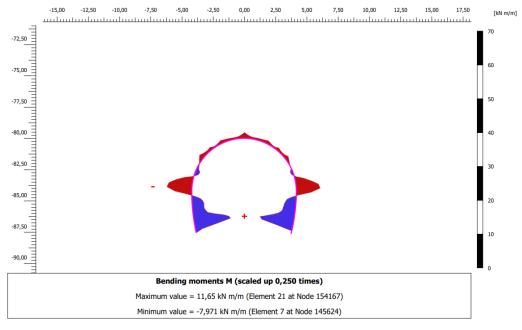


Figura 9-17 - Momento flettente agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo A1* - Fase 5

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
Mandataria:	Mandanti:	1.0		0.11.2 0,				
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	84 di 253	

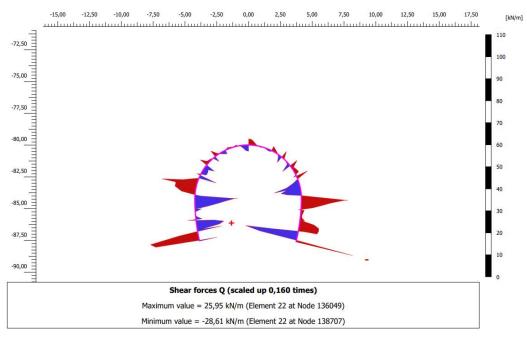


Figura 9-18 - Sforzo di taglio agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo A1* - Fase 5

APPALTATORE:	webuild	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA UADRUPLICAMI		
PROGETTAZIONE:	Mandanti	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	85 di 253

Le seguenti figure rappresentano i diagrammi di sollecitazione nel rivestimento definitivo.

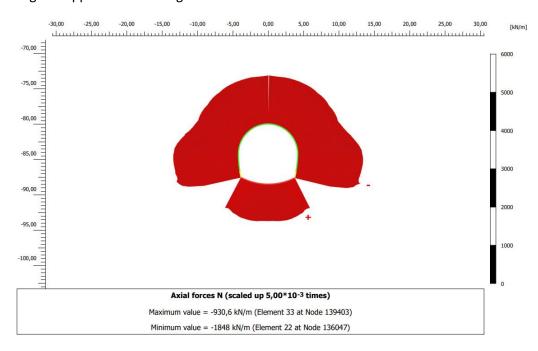


Figura 9-19 - Inviluppo di sforzo normale agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo A1* - Fase 7

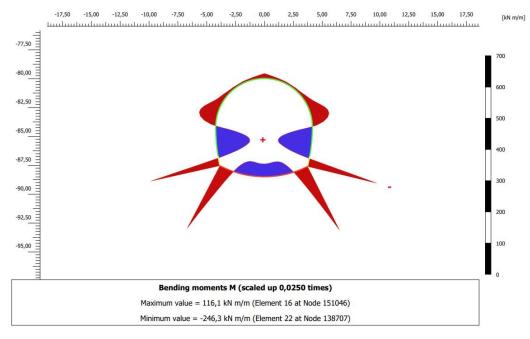


Figura 9-20 - Inviluppo di momento flettente agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo A1* – Fase 7

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
Mandataria:	Mandanti:	1.0		0.11.2 0,				
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	86 di 253	

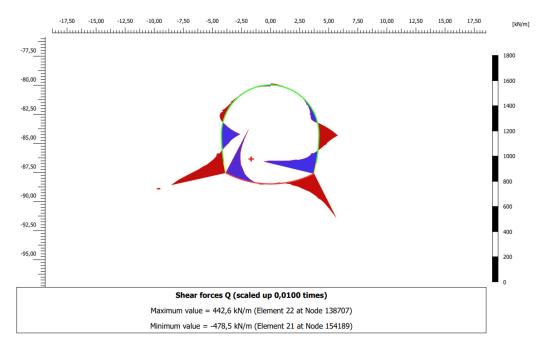


Figura 9-21 - Inviluppo di sforzo di taglio agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo A1* – Fase 7

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria:	webuild Implema CONSORZIODOLOMITI		NE DEL LO	TTO 1 DEL Q ORTEZZA-VER			-
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 87 di 253

9.3.6 Sezione B1

Per la definizione della sezione di analisi si rimanda al §9.1.1.

9.3.6.1. Stabilità del fronte

Nel seguito si riassumono i dati di input utilizzati per le analisi di stabilità del fronte della sezione tipo B1 eseguita con il metodo delle linee caratteristiche:

Cariona	R_{eq}	Н	S _m	γ	c′ _d	ϕ'_d	E _d
Sezione	[m]	[m]	[MPa]	[kN/m³]	[kPa]	[°]	[MPa]
B1	5.2	105.0	2.84	27	236	29.7	1376

H: copertura rispetto all'asse della galleria

S_m : tensione media litostatica alla profondità dell'asse della galleria

y: peso dell'unità di volume dell'ammasso

 c^\prime_d : valore di progetto della coesione efficace dell'ammasso

 ϕ'_d : valore di progetto dell'angolo di attrito dell'ammasso

E_d: valore di progetto del modulo elastico dell'ammasso

Di seguito i calcoli effettuati per la valutazione dell'incremento di coesione equivalente al fronte, indotto dagli interventi di consolidamento mediante barre VTR.

N	L_A	φ_{perf}	A_{i}	$\sigma^{VTR}_{3,A}$	$\sigma'^{VTR}_{3,\mathrm{B}}$	σ_3^{VTR}	$\Delta c'_{\rm k}$
N _{VTR}	[m]	[m]	[m ²]	[kPa]	[kPa]	[kPa]	[kPa]
20	5.0	0.1	4.2	93,76	300,0	93,76	90,2

N_{VTR}: numero di barre al fronte

 L_{A} : lunghezza minima di sovrapposizione delle barre

A_i: area di influenza della singola barra

 $\sigma^{'VTR}_{3,A}$: resistenza a sfilamento delle barre

 $\sigma_{3,R}^{VTR}$: resistenza a rottura delle barre

 σ_3^{VTR} : tensione minima resistente al fronte

 $\Delta c'_k$: coesione caratteristica equivalente indotta dall'intervento di

consolidamento del fronte

Sono stati valutati lo spostamento ed il raggio plastico al fronte della curva caratteristica al fronte con cavità sferica. Trattandosi di una verifica per uno stato limite ultimo di tipo GEO, si utilizza l'Approccio1 - Combinazione 2 (A2 + M2 + R2), con R2 = 1.

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Pinglead CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO OVIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL Q ORTEZZA-VER PONTE GARDI			=
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	88 di 253

Sezione	σ _c	p _c	σ _c /p _c	u _F	u _F /R _{eq}	R _{pF}	R _{pF} /R _{eq}	Criterio	Criterio	Criterio
di analisi	[MPa]	[MPa]	[-]	[cm]	[%]	[m]	[-]	1	2.1	2.2
B1	1,04	0,92	1.13	15.1	0.29	6.68	1.29	A/B	В	В

Tabella 9-16 – Verifica di stabilità del fronte relativa alla sezione tipo B1.

Le analisi evidenziano che, anche con l'applicazione dei coefficienti parziali corrispondenti alla combinazione A2 + M2 + R2 e quindi con i valori di progetto, l'entità degli spostamenti e delle plasticizzazioni sono tali da poter ritenere la verifica di stabilità soddisfatta.

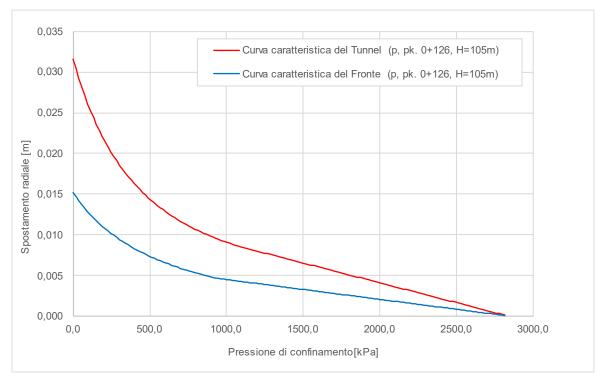


Figura 9-22 – Curve caratteristiche sezione B1

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:							
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 89 di 253	

9.3.6.2. Interazione opera – terreno

Dall'analisi delle curve caratteristiche è stato possibile determinare i tassi di rilascio da utilizzare nelle differenti fasi realizzative della sezione tipo in oggetto.

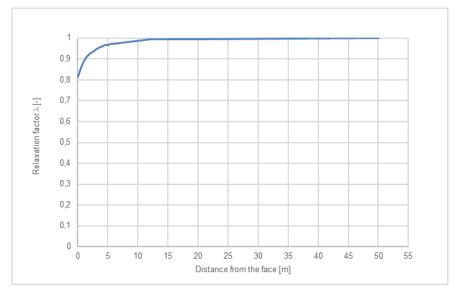


Figura 9-23 – Coefficiente di deconfinamento della sezione tipo B1.

La tabella seguente (Tabella 9-17) riassume i tassi di rilascio ottenuti dalle curve caratteristiche e adottati nelle analisi numeriche per la sezione tipologica in esame.

Fase	Descrizione	λ
(#)	(-)	(-)
0	Initial	-
1	Nil	-
2	Avanzamento in corrispondenza del fronte (x=0m)	0.812
3	Avanzamento tunnel (x=1m)	0.885
4	Attivazione provvisorio maturazione intermedia (x=6m)	0.973
5	Maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel (x=15m)	0.993
6	Attivazione Rivestimento Definitivo	1
7	Lungo Termine	1

Tabella 9-17– Fasi di calcolo riferite alla simulazione numerica in condizioni di deformazione piana per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali.

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
PROGETTAZIONE:	Mandanti						
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	90 di 253

Le sollecitazioni agenti sugli elementi strutturali sono state ricavate adottando il modello numerico mostrato in Figura 9-24, nel quale il peso dell'unità di volume dello strato superficiale di 1m è posto pari a 936 kN/m³ al fine di simulare la copertura di verifica della Sezione (115m). Questo valore è ottenuto tenendo conto del fatto che la copertura presente nel modello è pari a 80m.

La figura sottostante rappresenta il modello numerico utilizzato.

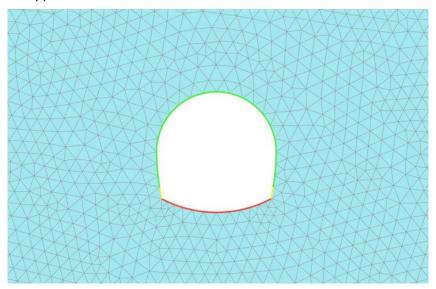


Figura 9-24-Modello numerico relativo alla simulazione numerica in condizioni di deformazione piana per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali

La seguente tabella riassume le caratteristiche degli elementi di sostegno di prima fase utilizzati nel modello numerico per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali.

Sezione tipo	Sfondo max [m]	Extrascavo [cm]	Spritz-beton	Ancoraggi radiali	Sostegno al contorno	Sostegno al fronte	Centine	Drenaggi in avanzamento
B1	1,00	10,00	5+25 cm	-	23 tubi in acciaio φ127/10mm L =12m, sovrapp. min 3.5m p=0.4m ±20%	20 VTR L =13.5 sovrapp. min 5m, 10 cm di SB sui singoli sfondi e 15 cm a fine campo	2 IPN 180, p = 1.0m ±20%	Eventuali - 2 tubi microfessurati in PVC L=30m (sovrap. min. 13 m)

Tabella 9-18 – Sostegni Sezione Tipo B1

La seguente tabella riassume le caratteristiche del rivestimento definitivo considerato nella modellazione.

		RIVESTIMENTO DEFINITIVO									
Sezione tipo	Distanza vincolata arco rovescio	Distanza vincolata volta	Arco rovescio	Murette	Volta						
B1	3 diametri	5 diametri	80 cm, armato 50 kg/m ³	80 cm, armato 50 kg/m ³	50-115 cm, armato 30 kg/m³						

Tabella 9-19 – Rivestimento definitivo Sezione Tipo B1

APPALTATORE:	webuild Implerid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 91 di 253

Le seguenti figure rappresentano gli spostamenti nei dintorni del cavo prima dell'installazione del rivestimento definitivo e i diagrammi di sollecitazione nel rivestimento di prima fase.

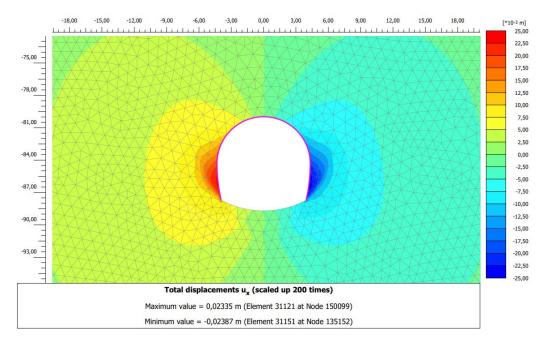


Figura 9-25-Spostamenti in direzione orizzontale - Sezione Tipo B1 - Fase 5

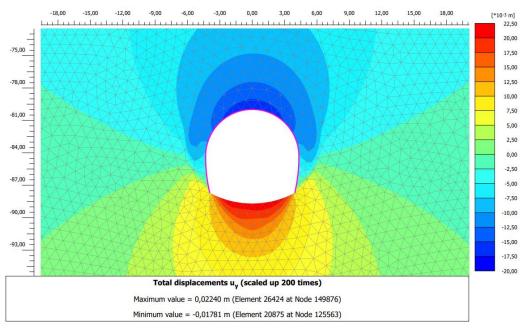


Figura 9-26-Spostamenti in direzione verticale - Sezione Tipo B1 - Fase 5

APPALTATORE:	webuild impleris CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:							
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 92 di 253	

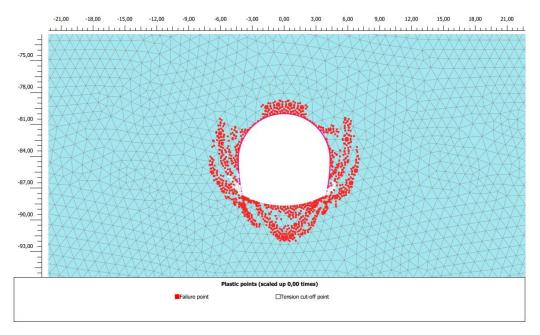


Figura 9-27-Zone di plasticizzazione - Sezione Tipo B1 - Fase 5

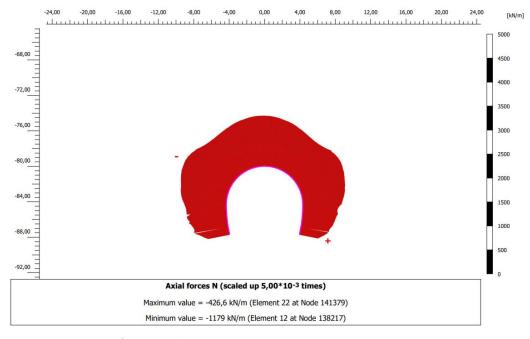


Figura 9-28-Sforzo normale agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo B1- Fase 5

APPALTATORE:	webuild mplerid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO					
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	93 di 253

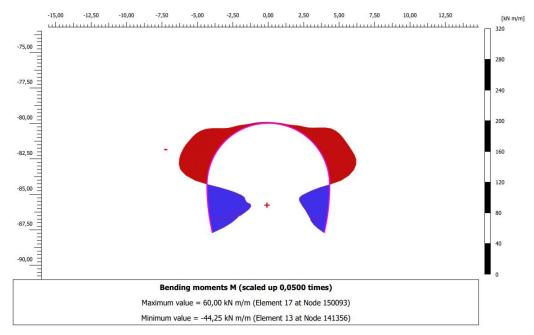


Figura 9-29-Momento flettente agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo B1 – Fase 5

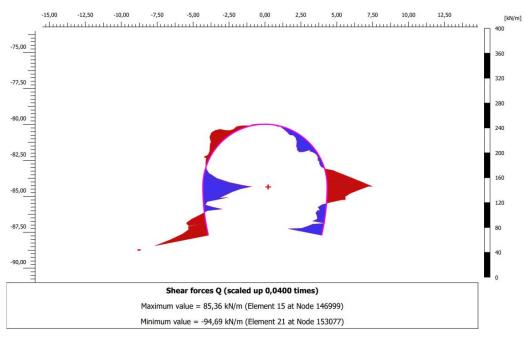


Figura 9-30-Sforzo di taglio agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo B1 - Fase 5

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:	Mandanti	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IBOU 1BEZZ CL GN0600001 C 94					

Le seguenti figure rappresentano i diagrammi di sollecitazione nel rivestimento definitivo.

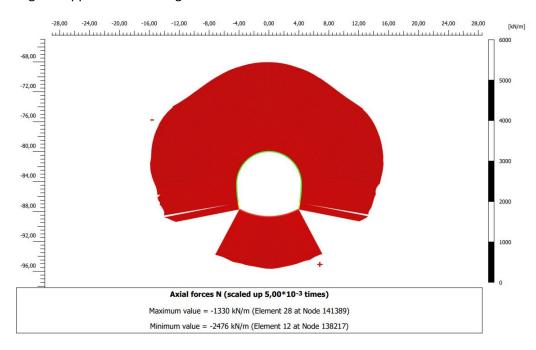


Figura 9-31-Inviluppo di sforzo normale agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo B1 - Fase 7

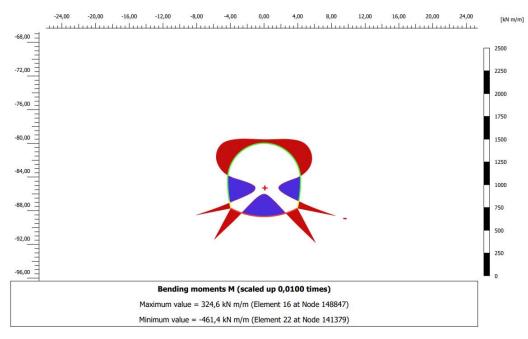


Figura 9-32-Inviluppo di momento flettente agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo B1 – Fase 7

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:						
<u>iviandataria:</u>	<u>Mandanti:</u>						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	95 di 253

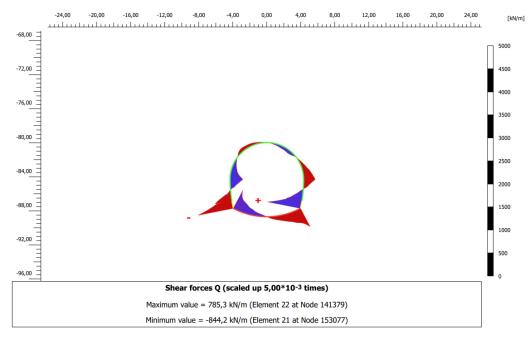


Figura 9-33-Inviluppo di sforzo di taglio agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo B1 – Fase 7

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria:	webuild Implema CONSORZIODOLOMITI Mandanti:	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					=
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 96 di 253

9.3.7 Sezione B1L

Per la definizione della sezione di analisi si rimanda al §9.1.3.

9.3.7.1. Stabilità del fronte

Nel seguito si riassumono i dati di input utilizzati per le analisi di stabilità del fronte della sezione tipo B1L eseguita con il metodo delle linee caratteristiche:

Caziona	R _{eq}	Н	S _m	γ	c′ _d	ϕ'_d	E _d
Sezione	[m]	[m]	[MPa]	[kN/m³]	[kPa]	[°]	[MPa]
B1L	5.2	105	2.84	27	272	31.5	1871

H: copertura rispetto all'asse della galleria

S_m : tensione media litostatica alla profondità dell'asse della galleria

y: peso dell'unità di volume dell'ammasso

 c^{\prime}_{d} : valore di progetto della coesione efficace dell'ammasso

 ϕ'_d : valore di progetto dell'angolo di attrito dell'ammasso

E_d: valore di progetto del modulo elastico dell'ammasso

Di seguito i calcoli effettuati per la valutazione dell'incremento di coesione equivalente al fronte, indotto dagli interventi di consolidamento mediante barre DYWI.

n	L _A	Φ_{perf}	A_{i}	σ' ^{DYWI}	σ' ^{DYWI} 3,B	σ_3^{DYWI}	$\Delta c'_{\rm k}$
n _{DYWI}	[m]	[m]	[m ²]	[kPa]	[kPa]	[kPa]	[kPa]
24	5.4	0.11	3.58	133.77	229.39	133.77	134.15

n_{DYWI}: numero di barre al fronte

 L_{A} : lunghezza minima di sovrapposizione delle barre

A_i: area di influenza della singola barra

 $\sigma^{\iota DYWI}_{3,A}$: resistenza a sfilamento delle barre

 $\sigma_{3,B}^{DYWI}$: resistenza a rottura delle barre

 σ_3^{1DYWI} : tensione minima resistente al fronte

 $\Delta c'_k$: coesione caratteristica equivalente indotta dall'intervento di

consolidamento del fronte

Sono stati valutati lo spostamento ed il raggio plastico al fronte della curva caratteristica al fronte con cavità sferica. Trattandosi di una verifica per uno stato limite ultimo di tipo GEO, si utilizza l'Approccio1 - Combinazione 2 (A2 + M2 + R2), con R2 = 1.

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 97 di 253

Sezione	σ _c	p _c	σ _c /p _c	u _F	u _F /R _{eq}	R _{pF}	R _{pF} /R _{eq}	Criterio	Criterio	Criterio
di analisi	[MPa]	[MPa]	[-]	[cm]	[%]	[m]	[-]	1	2.1	2.2
B1L	1,33	0,93	1.44	9.0	0.17	6.24	1.21	Α	Α	В

Tabella 9-20 – Verifica di stabilità del fronte relativa alla sezione tipo B1L.

Le analisi evidenziano che, anche con l'applicazione dei coefficienti parziali corrispondenti alla combinazione A2 + M2 + R2 e quindi con i valori di progetto, l'entità degli spostamenti e delle plasticizzazioni sono tali da poter ritenere la verifica di stabilità soddisfatta.

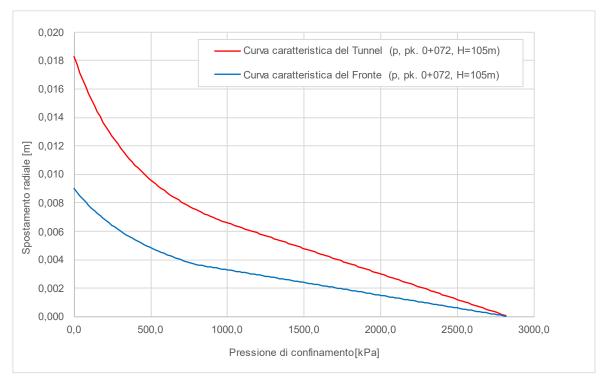


Figura 9-34 – Curve caratteristiche sezione B1L

APPALTATORE:	webuild impleria CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 98 di 253

9.3.7.2. Interazione opera – terreno

Dall'analisi delle curve caratteristiche è stato possibile determinare i tassi di rilascio da utilizzare nelle differenti fasi realizzative della sezione tipo in oggetto.

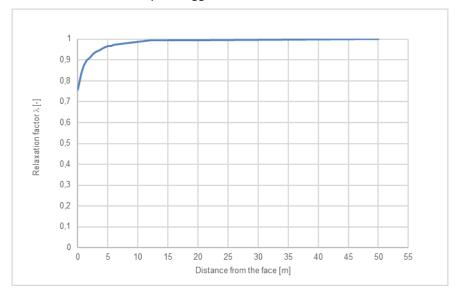


Figura 9-35– Coefficiente di deconfinamento della sezione tipo B1L.

La tabella seguente (Tabella 9-21) riassume i tassi di rilascio ottenuti dalle curve caratteristiche e adottati nelle analisi numeriche per la sezione tipologica in esame.

Fase	Descrizione	λ
(#)	(-)	(-)
0	Initial	-
1	Nil	-
2	Avanzamento in corrispondenza del fronte (x=0m)	0.758
3	Avanzamento tunnel (x=2.4m)	0.926
4	Attivazione provvisorio maturazione intermedia (x=6m)	0.973
5	Maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel (x=15m)	0.993
6	Attivazione Rivestimento Definitivo	1
7	Lungo Termine	1

Tabella 9-21– Fasi di calcolo riferite alla simulazione numerica in condizioni di deformazione piana per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali.

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:	IKATIA FOI	NIEZZA – P	ONTE GARD	EINA		
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	c	99 di 253

Le sollecitazioni agenti sugli elementi strutturali sono state ricavate adottando il modello numerico mostrato in Figura 9-36, nel quale il peso dell'unità di volume dello strato superficiale di 1 m è posto pari a 702 kN/m³ al fine di simulare la copertura di verifica della Sezione (105m). Questo valore è ottenuto tenendo conto del fatto che la copertura presente nel modello è pari a 80m.

La figura sottostante rappresenta il modello numerico utilizzato.

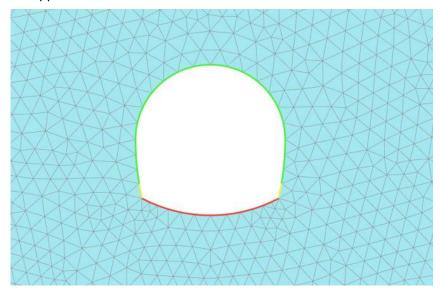


Figura 9-36-Modello numerico relativo alla simulazione numerica in condizioni di deformazione piana per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali

La seguente tabella riassume le caratteristiche degli elementi di sostegno di prima fase utilizzati nel modello numerico per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali.

Sezione tipo	Sfondo max [m]	Extrascavo [cm]	Spritz-beton	Ancoraggi radiali	Sostegno al contorno	Sostegno al fronte	Centine	Drenaggi in avanzamento
B1L	2.4 m	10,00	5+25 cm	-	18 R51N L = 12m sovrapp. Min. 4.80 m ±20%	24 R51N L =15 sovrapp. min 5.4m ±20%, 5 cm di SB sui singoli sfondi e 10 cm a fine campo	2 IPN 180, p = 1.2m ±20%	tubi microfessurati in PVC L=30m (sovrap. min. 10 m)

Tabella 9-22- Sostegni Sezione Tipo B1L

La seguente tabella riassume le caratteristiche del rivestimento definitivo considerato nella modellazione.

	RIVESTIMENTO DEFINITIVO									
Sezione tipo	Distanza vincolata arco rovescio	incolata arco		Murette	Volta					
B1L	3 diametri	5 diametri	80 cm, armato 50 kg/m ³	80 cm, armato 50 kg/m ³	80cm, armato 30 kg/m³					

Tabella 9-23- Rivestimento definitivo Sezione Tipo B1L

APPALTATORE:	webuild pripierid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 100 di 253

Le seguenti figure rappresentano gli spostamenti nei dintorni del cavo prima dell'installazione del rivestimento definitivo e i diagrammi di sollecitazione nel rivestimento di prima fase.

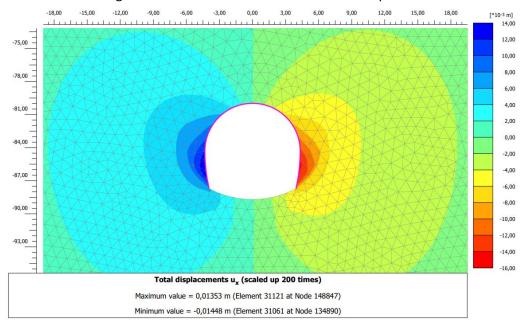


Figura 9-37-Spostamenti in direzione orizzontale - Sezione Tipo B1L - Fase 5

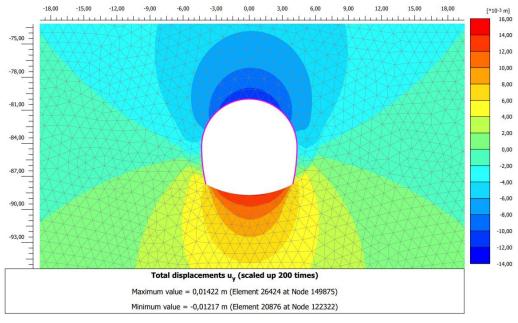


Figura 9-38-Spostamenti in direzione verticale - Sezione Tipo B1L - Fase 5

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 101 di 253

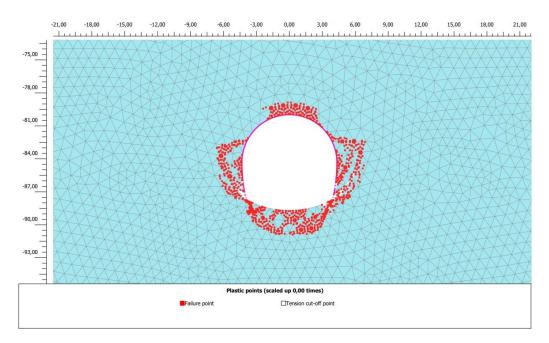


Figura 9-39-Zone di plasticizzazione - Sezione Tipo B1L - Fase 5

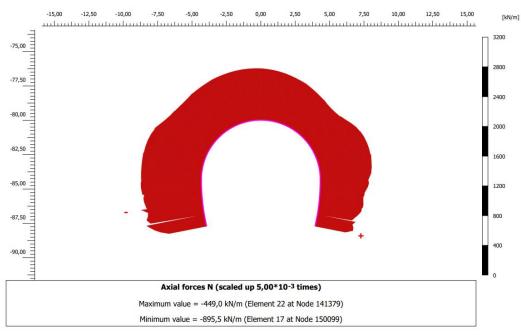


Figura 9-40-Sforzo normale agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo B1L- Fase 5

APPALTATORE:	webuild Impenia CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA					
PROGETTAZIONE:		TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:	IRATIA "FOI	KIEZZA – F	ONTE GARD	ENA		
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	102 di 253

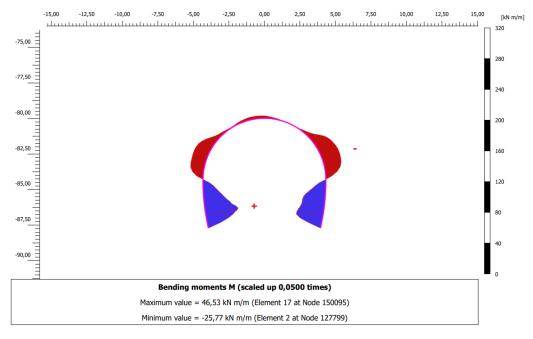


Figura 9-41-Momento flettente agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo B1L - Fase 5

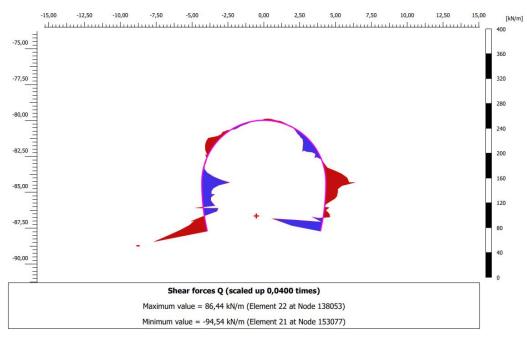


Figura 9-42-Sforzo di taglio agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo B1L - Fase 5

APPALTATORE:	webuild implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:	THE TAX TO THE OWNER OF THE OWNER OWNER OF THE OWNER					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	103 di 253

Le seguenti figure rappresentano i diagrammi di sollecitazione nel rivestimento definitivo.

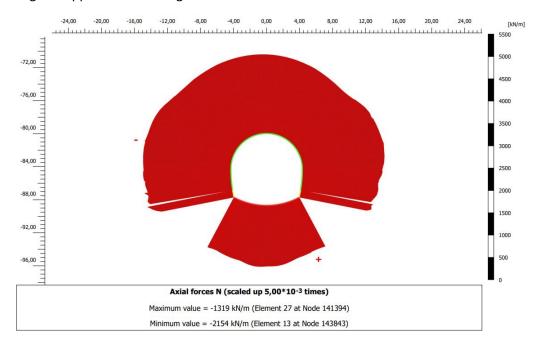


Figura 9-43-Inviluppo di sforzo normale agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo B1L - Fase 7

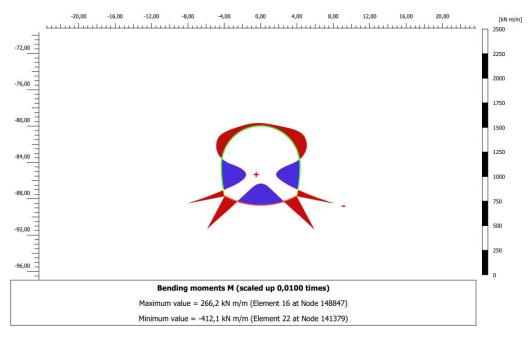


Figura 9-44-Inviluppo di momento flettente agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo B1L – Fase 7

APPALTATORE:	webuild Implerid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 104 di 253

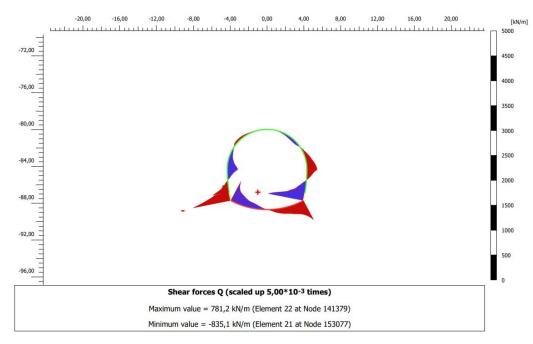


Figura 9-45-Inviluppo di sforzo di taglio agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo B1L – Fase 7

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 105 di 253

9.3.8 Sezione Tronchino di innesto

Per la definizione della sezione di analisi si rimanda al §9.1.4.

9.3.8.1. Stabilità del fronte

Nel seguito si riassumono i dati di input utilizzati per le analisi di stabilità del fronte della sezione tipo Innesto eseguita con il metodo delle linee caratteristiche:

Soziono	R_{eq}	Н	S _m	γ	c′ _d	ϕ'_d	E_d
Sezione	[m]	[m]	[MPa]	[kN/m³]	[kPa]	[°]	[MPa]
Innesto	6.5	120	3.24	27	488	36.4	5032

H: copertura rispetto all'asse della galleria

S_m : tensione media litostatica alla profondità dell'asse della galleria

γ: peso dell'unità di volume dell'ammasso

 c'_d : valore di progetto della coesione efficace dell'ammasso

 ϕ^\prime_d : valore di progetto dell'angolo di attrito dell'ammasso

E_d: valore di progetto del modulo elastico dell'ammasso

Sono stati valutati lo spostamento ed il raggio plastico al fronte della curva caratteristica al fronte con cavità sferica. Trattandosi di una verifica per uno stato limite ultimo di tipo GEO, si utilizza l'Approccio1 - Combinazione2 (A2 + M2 + R2), con R2 = 1.

Sezione	σ _c	p _c	σ _c /p _c	u _F	u _F /R _{eq}	R _{pF}	R _{pF} /R _{eq}	Criterio	Criterio	Criterio
di analisi	[MPa]	[MPa]	[-]	[cm]	[%]	[m]	[-]	1	2.1	2.2
Innesto	1,93	0,66	2.93	3.8	0.06	7.32	1.13	Α	Α	В

Tabella 9-24 – Verifica di stabilità del fronte relativa alla sezione tipo Innesto.

Le analisi evidenziano che, anche con l'applicazione dei coefficienti parziali corrispondenti alla combinazione A2 + M2 + R2 e quindi con i valori di progetto, l'entità degli spostamenti e delle plasticizzazioni sono tali da poter ritenere la verifica di stabilità soddisfatta.

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – P	TTO 1 DEL QUE PRIEZZA-VER		_	
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	106 di 253

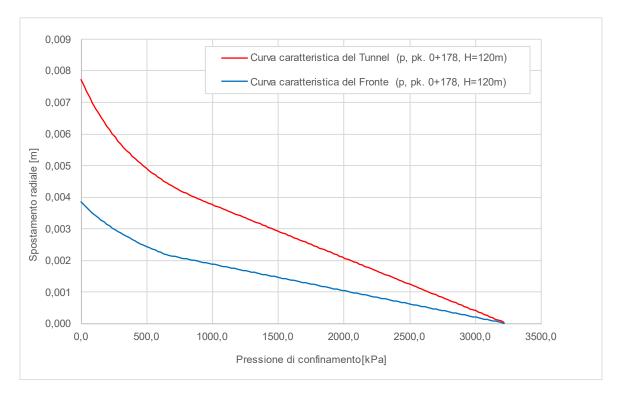


Figura 9-46 – Curve caratteristiche sezione Tronchino di innesto IO

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 107 di 253	

9.3.8.2. Interazione opera – terreno

Dall'analisi delle curve caratteristiche è stato possibile determinare i tassi di rilascio da utilizzare nelle differenti fasi realizzative della Sezione Tipo in oggetto.

Nella seguente figura è rappresentato l'andamento del coefficiente di deconfinamento applicato al modello per le gallerie di linea e per il tunnel di sfollamento centrale.

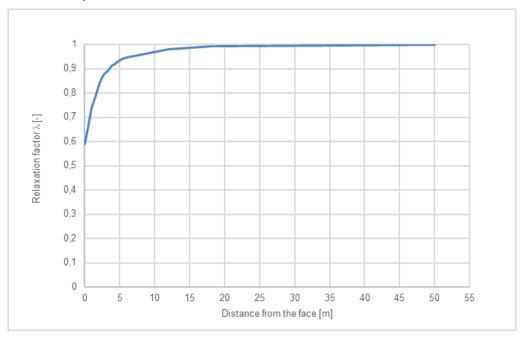


Figura 9-47 – Coefficiente di deconfinamento Sezione Tipo 10 (galleria principale)

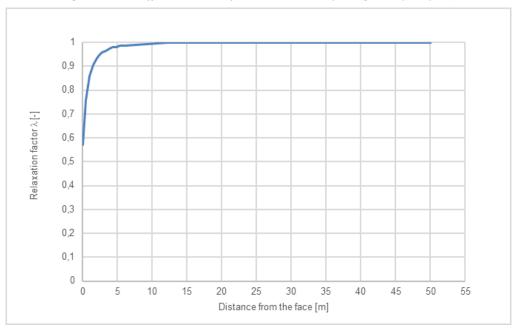


Figura 9-48 Coefficiente di deconfinamento Sezione Tipo IO (galleria di sfollamento)

APPALTATORE:	webuild implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 108 di 253

La tabella seguente (Tabella 9-25) riepiloga le fasi di analisi numeriche per la sezione tipologica in esame e i relativi tassi di rilascio ottenuti dalle curve caratteristiche:

Fase	Descrizione	λ
(#)	(-)	(-)
0	Initial	-
1	Nil	-
2	Avanzamento in corrispondenza del fronte SX (x=0m)	0.5906
3	Avanzamento tunnel SX (x=2m)	0.8322
4	Attivazione provvisorio maturazione intermedia SX (x=6m)	0.9463
5	Maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel SX (x=15m)	0.9866
6	Avanzamento in corrispondenza del fronte DX (x=0m)	0.5906
7	Avanzamento tunnel DX (x=2m)	0.8322
8	Attivazione provvisorio maturazione intermedia DX (x=6m)	0.9463
9	Maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel DX (x=15m)	0.9866
10	Avanzamento in corrispondenza del fronte del tunnel centrale (x=0m)	0.5705
11	Avanzamento tunnel centrale (x=2.8m)	0.9597
12	Attivazione provvisorio maturazione intermedia tunnel centrale (x=6m)	0.9865
13	Maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel centrale (x=15m)	1.00
14	Attivazione Arco rovescio e Murette	1.00
15	Attivazione Rivestimenti Definitivi	1.00
16	Lungo Termine	1.00

Tabella 9-25 – Fasi di calcolo riferite alla simulazione numerica in condizioni di deformazione piana per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali.

Le sollecitazioni agenti sugli elementi strutturali sono state ricavate adottando il modello numerico mostrato nella figura sottostante.

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria:	webuild Implens CONSORZIODOLOMITI Mandanti:	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					=
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 109 di 253

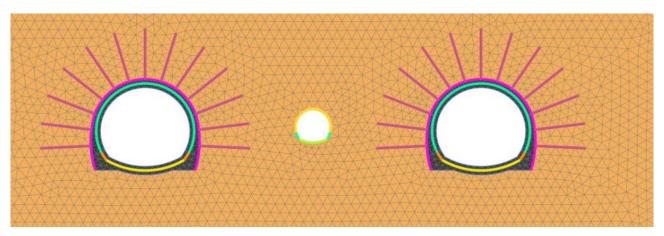


Figura 9-49 – Modello numerico relativo alla simulazione numerica in condizioni di deformazione piana per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali

La seguente tabella riassume le caratteristiche degli elementi di sostegno di prima fase utilizzati nel modello numerico per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali.

Sezione tipo	Sfondo max [m]	Extrascavo [cm]	Spritz-beton	Ancoraggi radiali	Sostegno al contorno	Sostegno al fronte	Centine	Drenaggi in avanzamento	
10	2.0 m	5,00	5+25 cm	13/12 bulloni φ24 o Swellex equivalenti, L = 6.0m p long 1.0m x p trasv 2.0m	-	-	1 HEB 180, p = 1.0m ±20%	Eventuali - 4 (2+2) tubi microfessurati in PVC L=30m (sovrap. min. 10 m)	

Tabella 9-26 – Sostegni Sezione Tipo IO – galleria principale

		Sostegni										
Sezione tipo	Sfondo max [m]	Spritz-beton [cm]	Ancoraggi radiali	Sostegno al contorno	Sostegno al fronte	Centine	Drenaggi in avanzamento					
A1 (sfollamento)	2,80	5+15	-	-	-	2 IPN 160 p. 1.00 m	Eventuali - 4 (2+2) tubi microfessurati in PVC L=30m (sovrap. min. 12 m)					

Tabella 9-27 – Sostegni Sezione Tipo IO – galleria di sfollamento Tipo A1

La seguente tabella riassume le caratteristiche del rivestimento definitivo considerato nella modellazione.

		RIVESTIMENTO DEFINITIVO									
Sezione tipo	Distanza vincolata arco rovescio	Distanza vincolata volta	Arco rovescio	Murette	Volta						
10	-	-	100 cm, armato 60 kg/m³	100 cm, armato 60 kg/m³	100cm, armato 60 kg/m³						

Tabella 9-28 – Rivestimento definitivo Sezione Tipo IO – galleria principale

APPALTATORE:	webuild mplenid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 110 di 253

		Rivestimento definitivo									
Sezione tipo	Distanza vincolata arco rovescio	Distanza vincolata volta	Arco rovescio	Murette	Volta						
A1 (sfollamento)	-	-	50 cm non armato	50 cm non armato	40 cm non armato						

Tabella 9-29 – Rivestimento definitivo Sezione Tipo IO – galleria di sfollamento Tipo A1

Le seguenti figure rappresentano gli spostamenti nei dintorni del cavo prima dell'installazione del rivestimento definitivo e i diagrammi di sollecitazione nel rivestimento di prima fase.

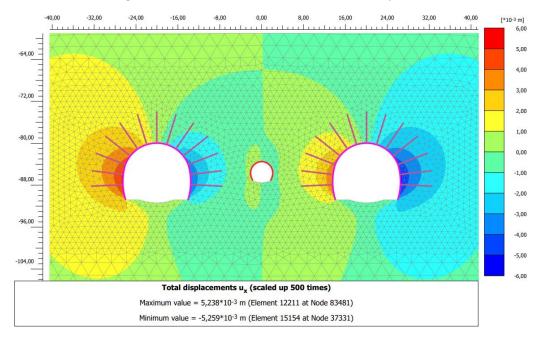


Figura 9-50- Spostamenti in direzione orizzontale - Sezione Tipo IO (Fase 13)

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 111 di 253

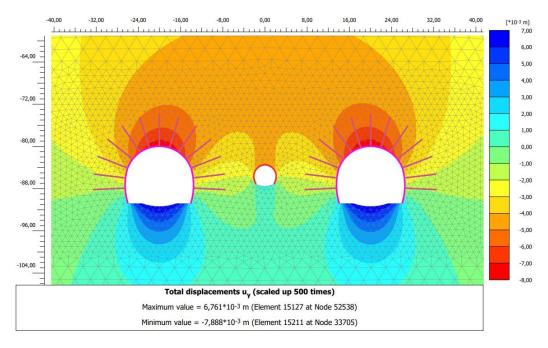


Figura 9-51- Spostamenti in direzione verticale - Sezione Tipo IO (Fase 13)

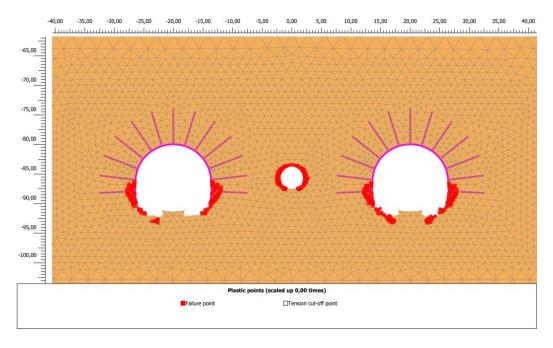


Figura 9-52- Zone di plasticizzazione - Sezione Tipo IO (Fase 13)

APPALTATORE:	webuild mplend CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	112 di 253

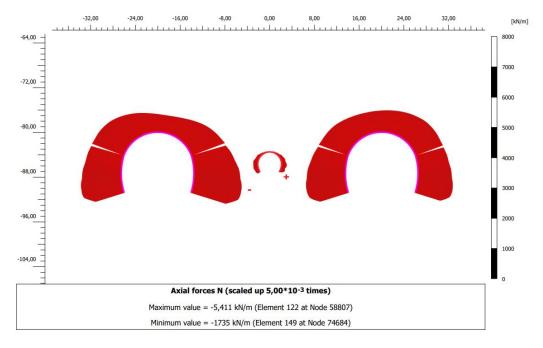


Figura 9-53- Sforzo normale agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo IO (Fase 13)

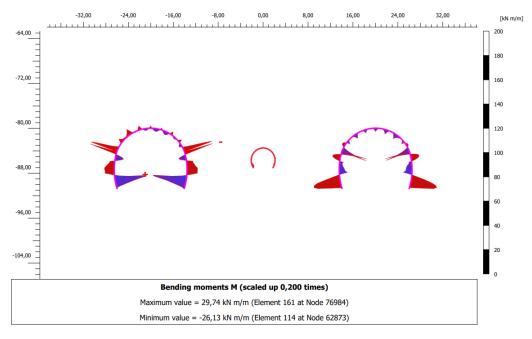


Figura 9-54- Momento flettente agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo IO (Fase13)

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO					
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	113 di 253

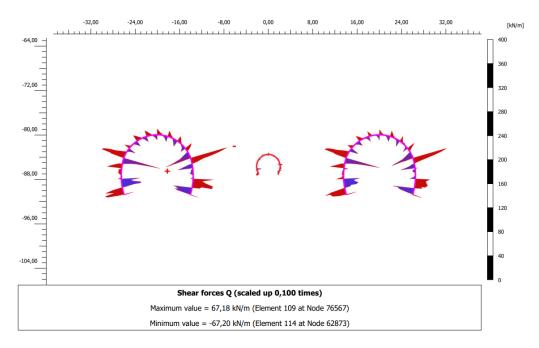


Figura 9-55- Sforzo di taglio agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo IO (Fase 13)

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:	Mandaget	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	114 di 253

Le seguenti figure rappresentano i diagrammi di sollecitazione nel rivestimento definitivo.

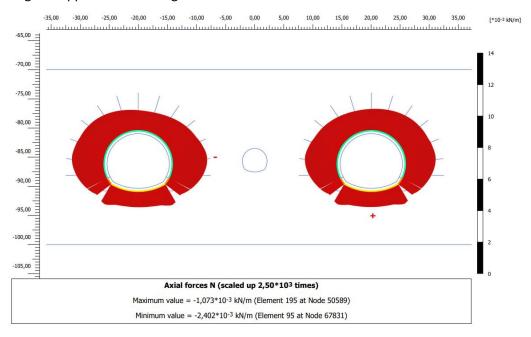


Figura 9-56- Inviluppo di sforzo normale agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo IO (Fase 16)

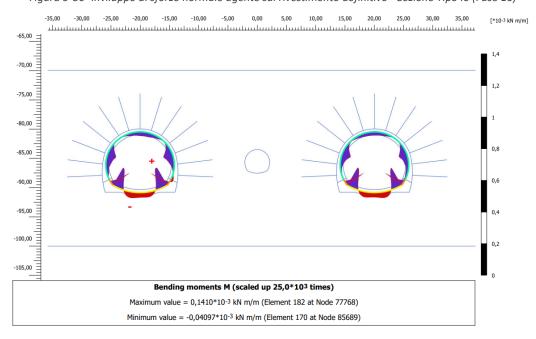
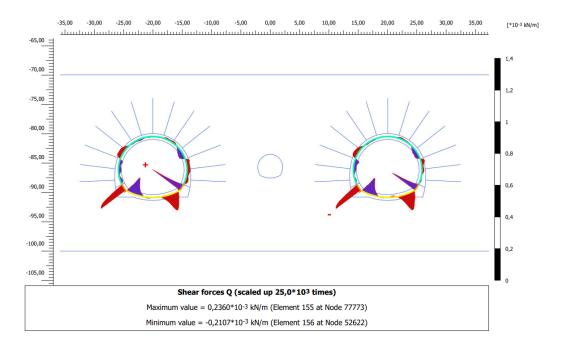


Figura 9-57- Inviluppo di momento flettente agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo IO (Fase 16)

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO					
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	115 di 253



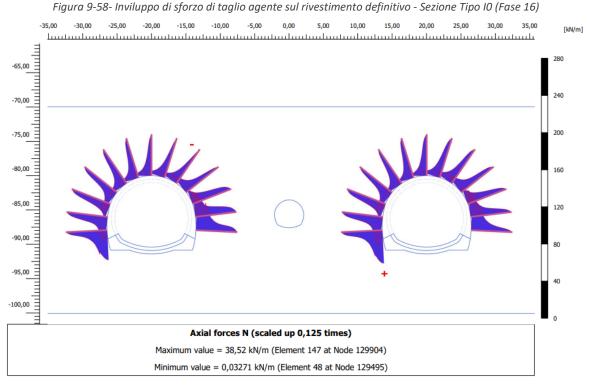


Figura 9-59- Massimo sforzo normale agente sugli ancoraggi radiali - Sezione Tipo 10

APPALTATORE:	webuild * Implemit CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					-
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA					
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	116 di 253

9.3.9 Sezione Camerone

Per la definizione della sezione di analisi si rimanda al §9.1.5.

9.3.9.1. Stabilità del fronte

Nel seguito si riassumono i dati di input utilizzati per le analisi di stabilità del fronte della sezione tipo Camerone eseguita con il metodo delle linee caratteristiche:

Sezione	R_{eq}	Н	S _m	γ	c′ _d	ϕ'_d	E _d
	[m]	[m]	[MPa]	[kN/m³]	[kPa]	[°]	[MPa]
Camerone	8.2	121	3.27	27	491	36.4	5032

H: copertura rispetto all'asse della galleria

S_m : tensione media litostatica alla profondità dell'asse della galleria

γ: peso dell'unità di volume dell'ammasso

 c'_d : valore di progetto della coesione efficace dell'ammasso

 ϕ'_d : valore di progetto dell'angolo di attrito dell'ammasso

E_d: valore di progetto del modulo elastico dell'ammasso

Sono stati valutati lo spostamento ed il raggio plastico al fronte della curva caratteristica al fronte con cavità sferica. Trattandosi di una verifica per uno stato limite ultimo di tipo GEO, si utilizza l'Approccio1 - Combinazione2 (A2 + M2 + R2), con R2 = 1.

Sezione di	σ _c	p _c	σ _c /p _c	u _F	u _F /R _{eq}	R _{pF}	R _{pF} /R _{eq} [-]	Criterio	Criterio	Criterio
analisi	[MPa]	[MPa]	[-]	[cm]	[%]	[m]		1	2.1	2.2
Camerone	1,94	0,67	2.89	4.9	0.06	9.23	1.13	A	A	В

Tabella 9-30 – Verifica di stabilità del fronte relativa alla sezione tipo Camerone.

Le analisi evidenziano che, anche con l'applicazione dei coefficienti parziali corrispondenti alla combinazione A2 + M2 + R2 e quindi con i valori di progetto, l'entità degli spostamenti e delle plasticizzazioni sono tali da poter ritenere la verifica di stabilità soddisfatta.

APPALTATORE:	webuild mplenid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST	PROGETTO E	SECUTIVO				
and Engineering orpin	M Ingegneria	PROGETTOE	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	117 di 253

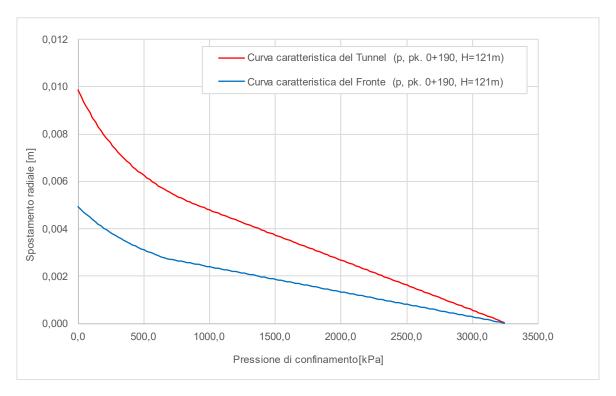


Figura 9-60 – Curve caratteristiche sezione Camerone di manovra

APPALTATORE:	webuild pripierid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	118 di 253

9.3.9.2. Interazione opera – terreno

Dall'analisi delle curve caratteristiche è stato possibile determinare i tassi di rilascio da utilizzare nelle differenti fasi realizzative della Sezione Tipo in oggetto.

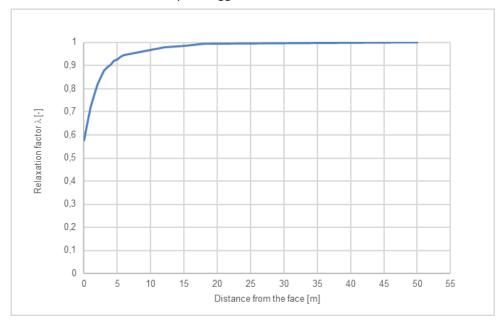


Figura 9-61 – Coefficiente di deconfinamento Sezione Tipo camerone di manovra (calotta)

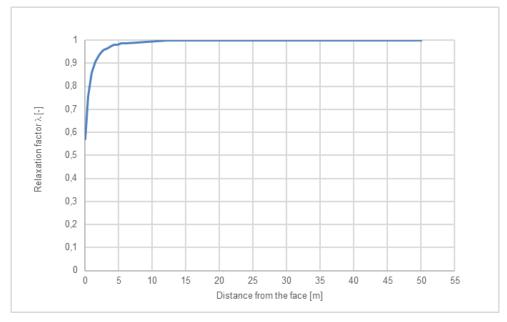


Figura 9-62 Coefficiente di deconfinamento Sezione camerone di manovra (strozzo)

APPALTATORE:	webuild mplend CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA					
PROGETTAZIONE:		_	_		_		
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	119 di 253

La tabella seguente riepiloga le fasi di analisi numeriche per la sezione tipologica in esame e i relativi tassi di rilascio ottenuti dalle curve caratteristiche:

Fase	Descrizione	λ
(#)	(-)	(-)
0	Initial	-
1	Nil	-
2	Avanzamento in corrispondenza del fronte settore di calotta (x=0m)	0.577
3	Sfondo massimo settore di calotta (x=1.5m)	0.772
4	Attivazione provvisorio maturazione intermedia e bulloni radiali (x=6m)	0.946
5	Maturazione completa provvisorio e avanzamento (x=15m)	0.986
6	Avanzamento in corrispondenza del fronte settore di ribasso (x=0m)	0.57
7	Sfondo massimo settore di ribasso (x=1.5m)	0.819
8	Attivazione provvisorio maturazione intermedia (x=6m)	0.96
9	Maturazione completa provvisorio e avanzamento (x=15m)	0.993
10	Scavo arco rovescio	1.00
11	Posa arco rovescio e murette	1.00
12	Posa calotta	1.00
13	Lungo Termine	1.00

Tabella 9-31 – Fasi di calcolo riferite alla simulazione numerica in condizioni di deformazione piana per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali.

Le sollecitazioni agenti sugli elementi strutturali sono state ricavate adottando il modello numerico mostrato nella figura sottostante.

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					=
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA					
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	120 di 253

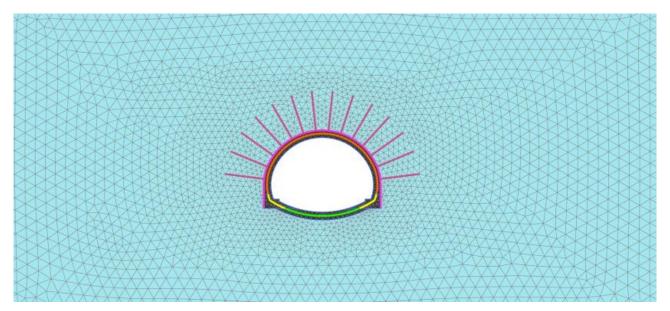


Figura 9-63 – Modello numerico relativo alla simulazione numerica in condizioni di deformazione piana per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali

La seguente tabella riassume le caratteristiche degli elementi di sostegno di prima fase utilizzati nel modello numerico per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali.

Sezione tipo	Sfondo max [m]	Extrascavo [cm]	Spritz-beton	Ancoraggi radiali	Sostegno al contorno	Sostegno al fronte	Centine				
Camerone	1,5 m	-	5+25 cm	14/13 bulloni ф24 o Swellex equivalenti, L = 6.0m p long 1.0m x p trasv 2.0m	-	10 cm di SB	2 IPN 200, p = 1.0m ±20%				

Tabella 9-32 – Sostegni Sezione Tipo camerone di manovra

La seguente tabella riassume le caratteristiche del rivestimento definitivo considerato nella modellazione.

		RIVESTIMENTO DEFINITIVO									
Sezione tipo	Distanza vincolata Distanza vincola arco rovescio volta		Arco rovescio	Murette	Volta						
Camerone	-	-	120 cm, armato 50 kg/m³	120 cm, armato 50 kg/m ³	110cm, armato 35 kg/m ⁴						

Tabella 9-33 – Rivestimento definitivo Sezione Tipo camerone di manovra

APPALTATORE:	webuild mplenid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 121 di 253

Le seguenti figure rappresentano gli spostamenti nei dintorni del cavo prima dell'installazione del rivestimento definitivo e i diagrammi di sollecitazione nel rivestimento di prima fase.

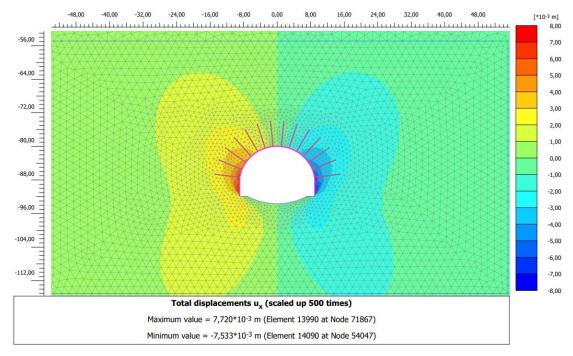


Figura 9-64- Spostamenti in direzione orizzontale - Sezione Tipo camerone di manovra (Fase 10)

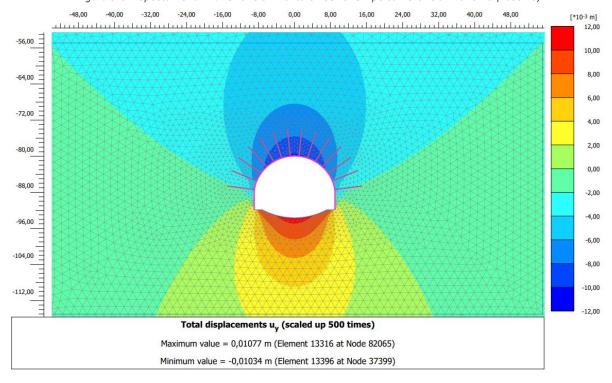


Figura 9-65- Spostamenti in direzione verticale - Sezione Tipo camerone di manovra (Fase 10)

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
Mandataria:	Mandanti:							
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	122 di 253		

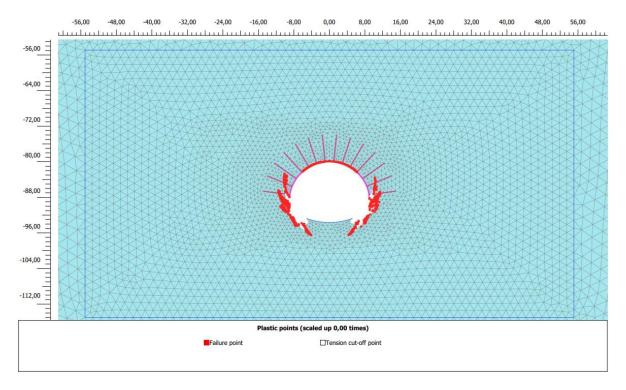


Figura 9-66- Zone di plasticizzazione - Sezione Tipo camerone di manovra (Fase 10)

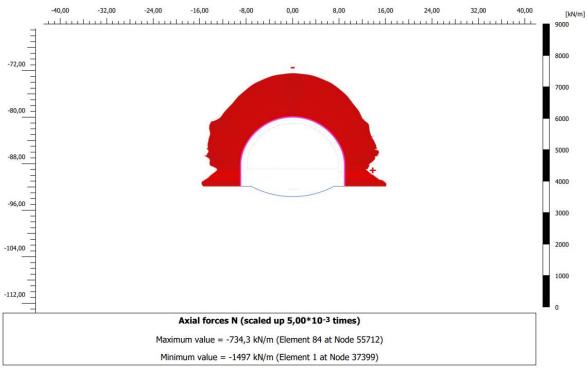


Figura 9-67- Sforzo normale agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo IO (Fase 10)

APPALTATORE:	webuild mplend CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	123 di 253

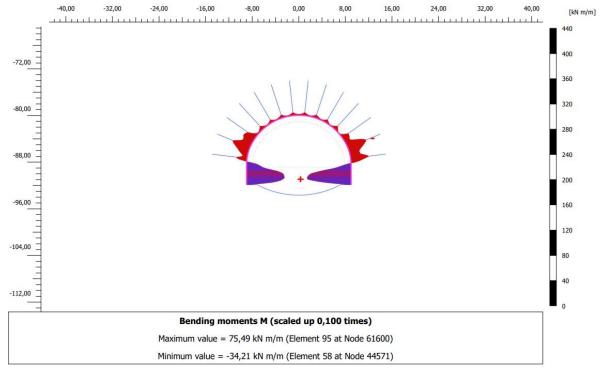


Figura 9-68- Momento flettente agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo camerone di manovra (Fase10)

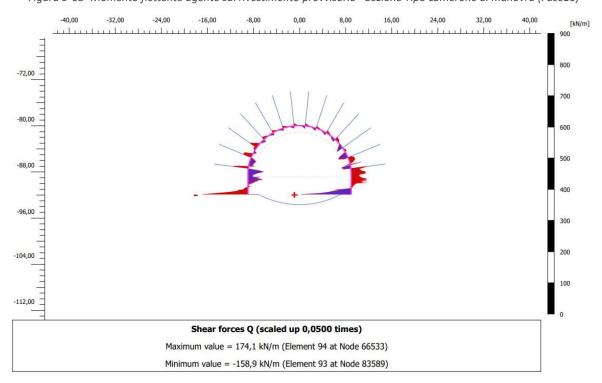


Figura 9-69- Sforzo di taglio agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo camerone di manovra (Fase 10)

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					='
PROGETTAZIONE:							
Mandataria:	Mandanti:	IRATIA "FOI	KIEZZA – P	ONTE GARDI	ENA"		
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	124 di 253

Le seguenti figure rappresentano i diagrammi di sollecitazione nel rivestimento definitivo.

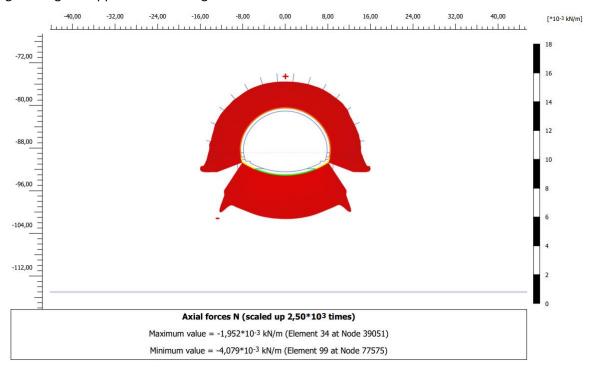


Figura 9-70- Inviluppo di sforzo normale agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo camerone di manovra (Fase 13)

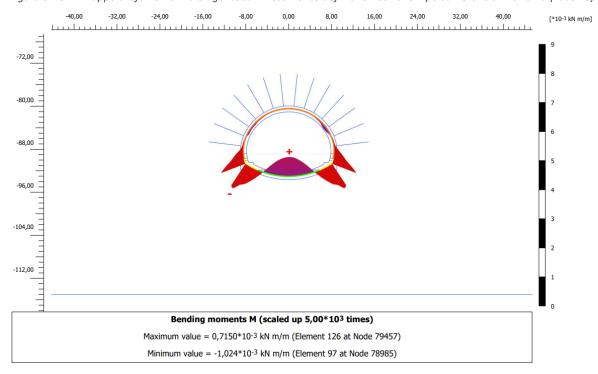


Figura 9-71- Inviluppo di momento flettente agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo camerone di manovra (Fase 13)

APPALTATORE:	webuild mplerid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					=
PROGETTAZIONE:							
Mandataria:	Mandanti:	IKATIA FOI	NICZZA – F	ONIE GARDI	LIVA		
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	125 di 253

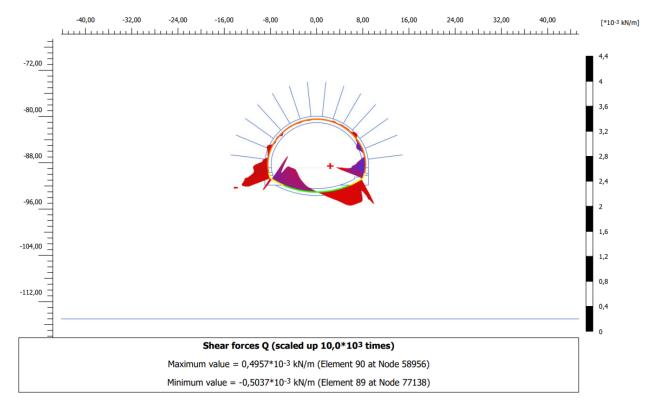


Figura 9-72- Inviluppo di sforzo di taglio agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo camerone di manovra (Fase 13)

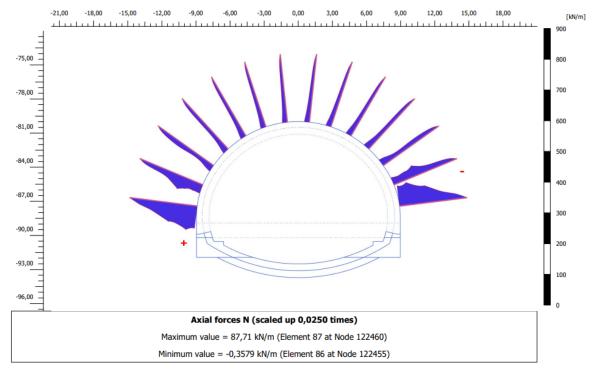


Figura 9-73- Massimo sforzo normale agente sugli ancoraggi radiali - Sezione Camerone

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					-
PROGETTAZIONE:							
Mandataria:	Mandanti:	IRATIA "FOR	KIEZZA – P	ONTE GARDI	ENA"		
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	126 di 253

9.3.10 Sezione della galleria di sfollamento – Tipo A1

Per la definizione della sezione di analisi si rimanda al §9.1.6.

9.3.10.1. Stabilità del fronte

Nel seguito si riassumono i dati di input utilizzati per le analisi di stabilità del fronte della sezione tipo A1 sfollamento eseguita con il metodo delle linee caratteristiche:

Sezione	R _{eq}	H	S _m	γ	c' _d	φ' _d	E _d
	[m]	[m]	[MPa]	[kN/m³]	[kPa]	[°]	[MPa]
A1 sfollamento	2.5	80.0	2.16	27	326	38.7	3600

H: copertura rispetto all'asse della galleria

S_m : tensione media litostatica alla profondità dell'asse della galleria

γ: peso dell'unità di volume dell'ammasso

 c'_d : valore di progetto della coesione efficace dell'ammasso

 ϕ'_d : valore di progetto dell'angolo di attrito dell'ammasso

E_d: valore di progetto del modulo elastico dell'ammasso

Sono stati valutati lo spostamento ed il raggio plastico al fronte della curva caratteristica al fronte con cavità sferica. Trattandosi di una verifica per uno stato limite ultimo di tipo GEO, si utilizza l'Approccio1 - Combinazione 2 (A2 + M2 + R2), con R2 = 1.

Sezione di analisi	σ _c [MPa]	p _c [MPa]	σ _c /p _c [-]	u _F [cm]	u _F /R _{eq} [%]	R _{pF} [m]	R _{pF} /R _{eq} [-]	Criterio 1	Criterio 2.1	Criterio 2.2
A1 (sfollamento)	1,35	0,39	3.47	1.26	0.05	2.76	1.11	Α	А	В

Tabella 9-34 – Verifica di stabilità del fronte relativa alla sezione galleria di sfollamento di tipo A1.

Le analisi evidenziano che, anche con l'applicazione dei coefficienti parziali corrispondenti alla combinazione A2 + M2 + R2 e quindi con i valori di progetto, l'entità degli spostamenti e delle plasticizzazioni sono tali da poter ritenere la verifica di stabilità soddisfatta.

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI Mandanti:	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 127 di 253

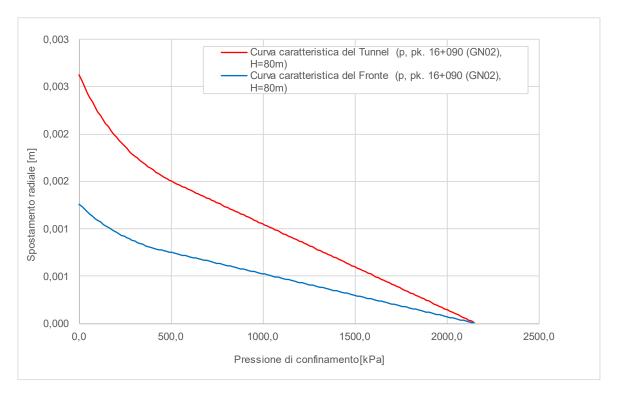


Figura 9-74 – Curve caratteristiche sezione galleria di sfollamento di tipo A1.

APPALTATORE:	webuild princed CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					=
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 128 di 253

9.3.10.2. Interazione opera – terreno

Per completezza si riportano le verifiche di stabilità del fronte e di interazione opera-terreno, per ulteriori dettagli si rimanda alla relazione delle gallerie di linea ("Relazione geotecnica e di calcolo" - IBOU1BEZZCLGN0000005A)

Dall'analisi delle curve caratteristiche è stato possibile determinare i tassi di rilascio da utilizzare nelle differenti fasi realizzative della Sezione Tipo in oggetto.

Nella seguente figura è rappresentato l'andamento del coefficiente di deconfinamento applicato al modello per le gallerie di linea e per il tunnel di sfollamento centrale.

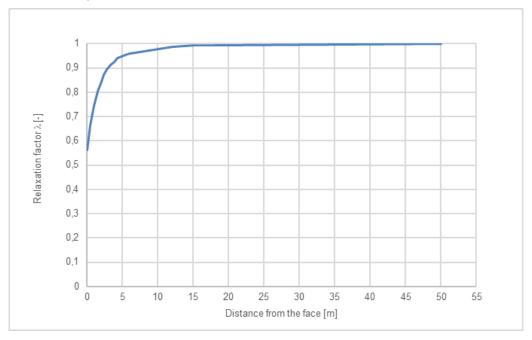


Figura 9-75 – Coefficiente di deconfinamento Sezione Tipo A1 (galleria principale)

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA" PROGETTO ESECUTIVO					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria						
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 129 di 253

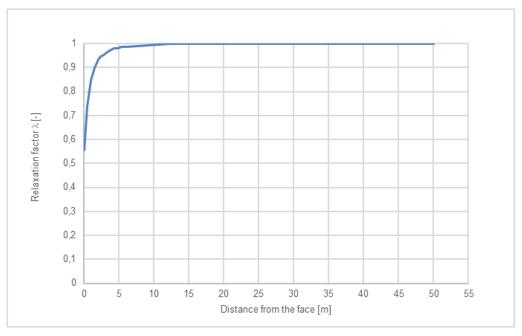


Figura 9-76 – Coefficiente di deconfinamento Sezione Tipo A1 (galleria di sfollamento)

La tabella seguente (Tabella 9-35) riepiloga le fasi di analisi numeriche per la sezione tipologica in esame e i relativi tassi di rilascio ottenuti dalle curve caratteristiche:

Fase	Descrizione	λ
(#)	(-)	(-)
0	Initial	-
1	Nil	-
2	Avanzamento in corrispondenza del fronte SX (x=0m)	0.563
3	Avanzamento tunnel SX (x=2.8m)	0.892
4	Attivazione provvisorio maturazione intermedia SX (x=6m)	0.959
5	Maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel SX (x=15m)	0.993
6	Avanzamento in corrispondenza del fronte DX (x=0m)	0.563
7	Avanzamento tunnel DX (x=2.8m)	0.892
8	Attivazione provvisorio maturazione intermedia DX (x=6m)	0.959
9	Maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel DX (x=15m)	0.993
10	Avanzamento in corrispondenza del fronte del tunnel centrale (x=0m)	0.557

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					-
PROGETTAZIONE:							
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	c	130 di 253

11	Avanzamento tunnel centrale (x=2.8m)	0.953
12	Attivazione provvisorio maturazione intermedia tunnel centrale (x=6m)	0.986
13	Maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel centrale (x=15m)	1.00
14	Attivazione Rivestimenti Definitivi	1.00
15	Lungo Termine	1.00

Tabella 9-35 – Fasi di calcolo riferite alla simulazione numerica in condizioni di deformazione piana per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali.

Le sollecitazioni agenti sugli elementi strutturali sono state ricavate adottando il modello numerico mostrato nella figura sottostante.

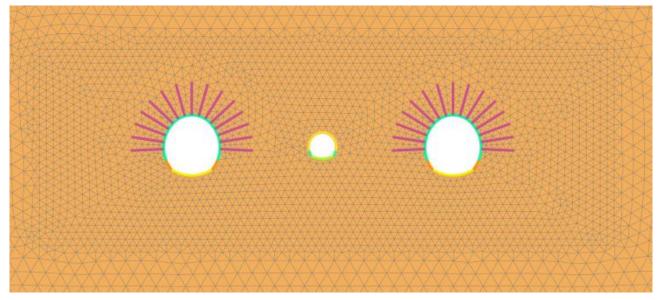


Figura 9-77 – Modello numerico relativo alla simulazione numerica in condizioni di deformazione piana per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali

La seguente tabella riassume le caratteristiche degli elementi di sostegno di prima fase utilizzati nel modello numerico per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali.

		Sostegni								
Sezione tipo	Sfondo max [m] Spritz-beton Ancoraggi radiali		Sostegno al contorno	Sostegno al fronte	Centine	Drenaggi in avanzamento				
A1	2,80	5+20	14/15 bulloni φ 24 L = 5m p. long 1.4m x p. trasv 1.2m	-	spritz 5 cm su ogni sfondo	2 IPN 180 p. 1.40 m	Eventuali - 4 (2+2) tubi microfessurati in PVC L=30m (sovrap. min. 10 m)			

Tabella 9-36 – Sostegni Sezione Tipo A1 – galleria principale

APPALTATORE:	webuild principal CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA							
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA							
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FOI	RTEZZA – P	ONTE GARD	ENA"				
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO							
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.		
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	131 di 253		

		Sostegni											
Sezione tipo	Sfondo max Spritz-beton Ancoraggi radiali [cm]		Sostegno al contorno	Sostegno al fronte	Centine	Drenaggi in avanzamento							
A1 (sfollamento)	2,80	5+15	-	-	-	2 IPN 160 p. 1.00 m	Eventuali - 4 (2+2) tubi microfessurati in PVC L=30m (sovrap. min. 12 m)						

Tabella 9-37 – Sostegni Sezione Tipo A1 – galleria di sfollamento

La seguente tabella riassume le caratteristiche del rivestimento definitivo considerato nella modellazione.

		Rivestimento definitivo									
Sezione tipo	Distanza vincolata arco rovescio Distanza vincolata volta		Arco rovescio	Murette	Volta						
A1	-	-	60 cm (armato 30 kg/mc)	60 cm (armato 30 kg/mc)	60 cm non armato						

Tabella 9-38 – Rivestimento definitivo Sezione Tipo A1 – galleria principale

		Rivestimento definitivo								
Sezione tipo	Distanza vincolata arco rovescio	Distanza vincolata volta	Arco rovescio	Murette	Volta					
A1 (sfollamento)	A1 (sfollamento)		50 cm non armato	50 cm non armato	40 cm non armato					

Tabella 9-39 – Rivestimento definitivo Sezione Tipo A1 – galleria di sfollamento

Le seguenti figure rappresentano gli spostamenti nei dintorni del cavo prima dell'installazione del rivestimento definitivo e i diagrammi di sollecitazione nel rivestimento di prima fase.

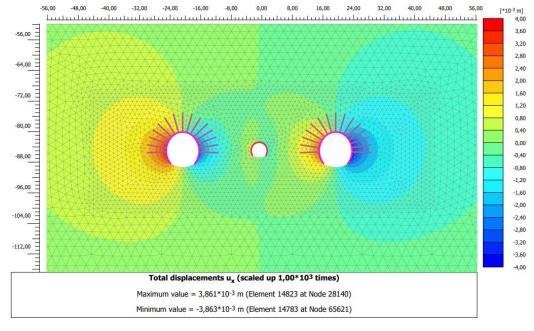


Figura 9-78 – Spostamenti in direzione orizzontale - Sezione Tipo A1 (Fase 13)

APPALTATORE:	webuild mplerid CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA UADRUPLICAMI		-	
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA" PROGETTO ESECUTIVO						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria							
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 132 di 253	

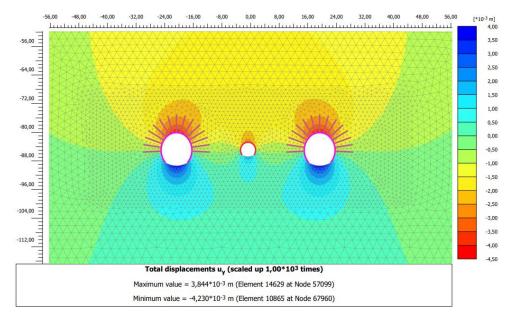


Figura 9-79 – Spostamenti in direzione verticale - Sezione Tipo A1 (Fase 13)

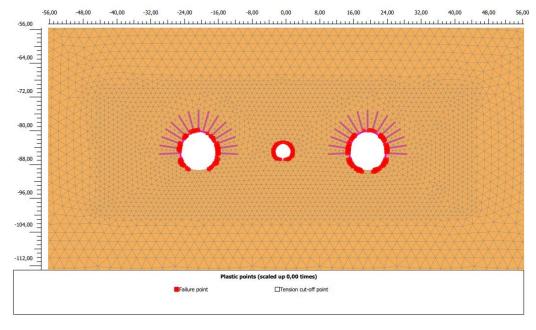


Figura 9-80 – Zone di plasticizzazione - Sezione Tipo A1 (Fase 13)

APPALTATORE:	webuild	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA JADRUPLICAMI		=
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:	IKATIA FOR	KIEZZA – P	ONTE GARDI	INA		
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	133 di 253

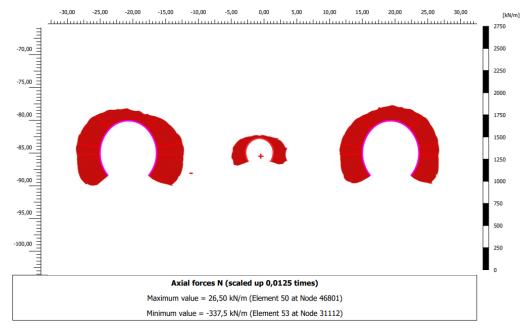


Figura 9-81 – Sforzo normale agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo A1 (Fase 13)

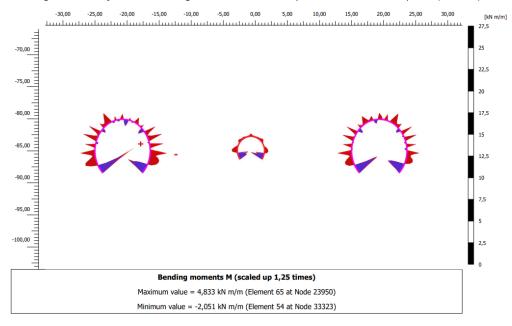


Figura 9-82– Momento flettente agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo A1 (Fase13)

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA JADRUPLICAMI	_		
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 134 di 253	

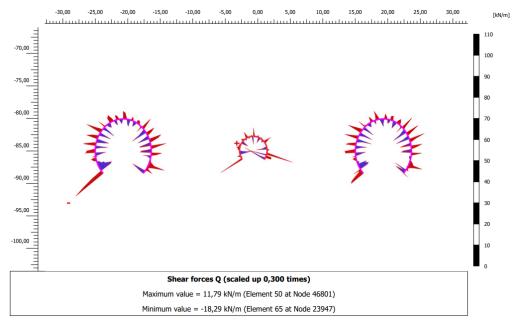


Figura 9-83 – Sforzo di taglio agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo A1 (Fase 13)

Le seguenti figure rappresentano i diagrammi di sollecitazione nel rivestimento definitivo.

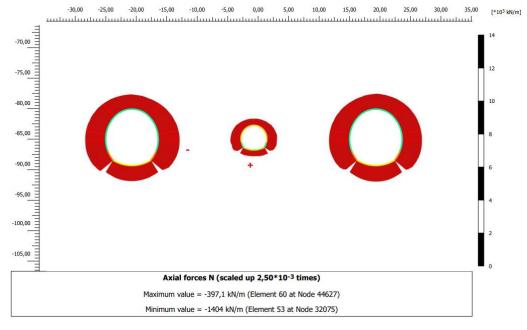


Figura 9-84 – Inviluppo di sforzo normale agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo A1 (Fase 15)

APPALTATORE:	webuild mplerid CONSORZIODOLOMITI				CUZIONE DEI LA JADRUPLICAMI		
PROGETTAZIONE:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST	PROGETTO E	CECUTIVO				
Swo Engineering S.p.A.	M Ingegneria	PROGETTOE	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	135 di 253

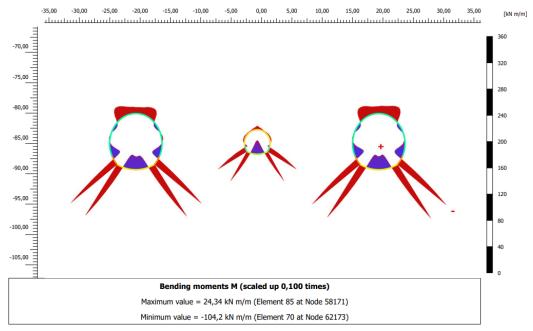


Figura 9-85 – Inviluppo di momento flettente agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo A1 (Fase 15)

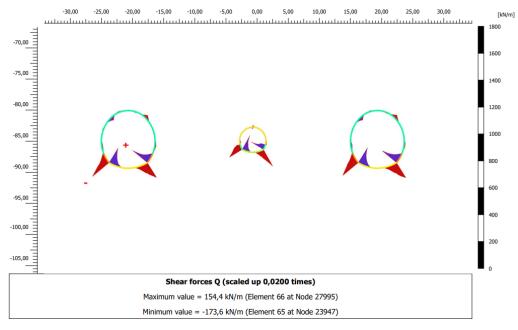


Figura 9-86 – Inviluppo di sforzo di taglio agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo A1 (Fase 15)

APPALTATORE: PROGETTAZIONE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA					
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FOR	RTEZZA – P	ONTE GARD	ENA"		
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	136 di 253

9.3.11 Sezione della galleria di sfollamento – Tipo B1

Per la definizione della sezione di analisi si rimanda al §9.1.6.

9.3.11.1. Stabilità del fronte

Nel seguito si riassumono i dati di input utilizzati per le analisi di stabilità del fronte della sezione tipo A1 sfollamento eseguita con il metodo delle linee caratteristiche:

Sezione	R _{eq}	H	S _m	γ	c' _d	φ' _d	E _d
	[m]	[m]	[MPa]	[kN/m³]	[kPa]	[°]	[MPa]
B1 (sfollamento)	2.5	95	2.57	27	206	30.2	1028

H: copertura rispetto all'asse della galleria

S_m : tensione media litostatica alla profondità dell'asse della galleria

γ: peso dell'unità di volume dell'ammasso

 c'_d : valore di progetto della coesione efficace dell'ammasso

 ϕ'_d : valore di progetto dell'angolo di attrito dell'ammasso

E_d: valore di progetto del modulo elastico dell'ammasso

Sono stati valutati lo spostamento ed il raggio plastico al fronte della curva caratteristica al fronte con cavità sferica. Trattandosi di una verifica per uno stato limite ultimo di tipo GEO, si utilizza l'Approccio1 - Combinazione 2 (A2 + M2 + R2), con R2 = 1.

Sezione di analisi	σ _c [MPa]	p _c [MPa]	σ _c /p _c [-]	u _F [cm]	u _F /R _{eq} [%]	R _{pF} [m]	R _{pF} /R _{eq} [-]	Criterio 1	Criterio 2.1	Criterio 2.2
B1 (sfollamento)	0.71	0,88	0.81	10.7	0.40	3.45	1.36	A/B	В	В

Tabella 9-40 – Verifica di stabilità del fronte relativa alla sezione galleria di sfollamento di tipo B1.

Le analisi evidenziano che, anche con l'applicazione dei coefficienti parziali corrispondenti alla combinazione A2 + M2 + R2 e quindi con i valori di progetto, l'entità degli spostamenti e delle plasticizzazioni sono tali da poter ritenere la verifica di stabilità soddisfatta.

APPALTATORE:	webuild mplenid CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA UADRUPLICAMI		-	
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
Mandataria:	Mandanti:	INAIIA FOR	NIEZZA – P	ONTE GARD	EINA			
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	137 di 253	

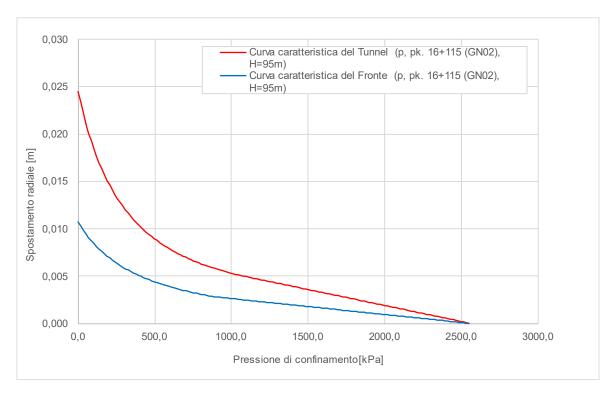


Figura 9-87 – Curve caratteristiche sezione galleria di sfollamento di tipo B1.

APPALTATORE:	webuild princed CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					-
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 138 di 253

9.3.11.2. Interazione opera – terreno

Per completezza si riportano le verifiche di stabilità del fronte e di interazione opera-terreno, per ulteriori dettagli si rimanda alla relazione delle gallerie di linea ("Relazione geotecnica e di calcolo" - IBOU1BEZZCLGN0000005A)

Dall'analisi delle curve caratteristiche è stato possibile determinare i tassi di rilascio da utilizzare nelle differenti fasi realizzative della Sezione Tipo in oggetto.

Nella seguente figura è rappresentato l'andamento del coefficiente di deconfinamento applicato al modello.

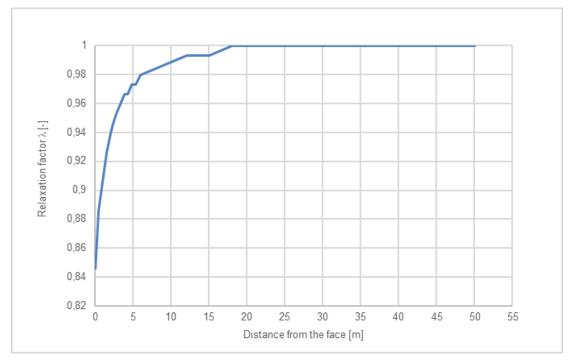


Figura 9-88 - Coefficiente di deconfinamento Sezione Tipo B1 (galleria principale)

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	wabuild Implement CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL QUETEZZA-VER	_	_	
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	139 di 253

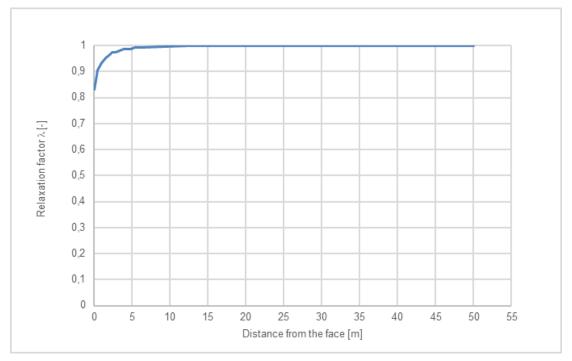


Figura 9-89 - Coefficiente di deconfinamento Sezione Tipo B1 (galleria di sfollamento)

La tabella seguente (Tabella 9-41) riepiloga le fasi di analisi numeriche per la sezione tipologica in esame e i relativi tassi di rilascio ottenuti dalle curve caratteristiche:

Fase	Descrizione	λ
(#)	(-)	(-)
0	Initial	-
1	Nil	-
2	Avanzamento in corrispondenza del fronte SX (x=0m)	0.845
3	Avanzamento tunnel SX (x=1m)	0.906
4	Attivazione provvisorio maturazione intermedia SX (x=6m)	0.979
5	Maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel SX (x=15m)	0.993
6	Avanzamento in corrispondenza del fronte DX (x=0m)	0.845
7	Avanzamento tunnel DX (x=1m)	0.906
8	Attivazione provvisorio maturazione intermedia DX (x=6m)	0.979
9	Maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel DX (x=15m)	0.993

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria:	webuild mplens consorzioDoLoMIII Mandanti:	REALIZZAZIO LINEA FERRO	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"				-
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 140 di 253

10	Avanzamento in corrispondenza del fronte del tunnel centrale (x=0m)	0.832
11	Avanzamento tunnel centrale (x=1m)	0.932
12	Attivazione provvisorio maturazione intermedia tunnel centrale (x=6m)	0.993
13	Maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel centrale (x=15m)	1.00
14	Attivazione Rivestimenti Definitivi	1.00
15	Lungo Termine	1.00

Tabella 9-41 – Fasi di calcolo riferite alla simulazione numerica in condizioni di deformazione piana per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali.

Le sollecitazioni agenti sugli elementi strutturali sono state ricavate adottando il modello numerico mostrato in Figura 9-90, nel quale il peso dell'unità di volume dello strato superficiale di 1 m è posto pari a 432 kN/m³ al fine di simulare la copertura di verifica della Sezione (95m). Questo valore è ottenuto tenendo conto del fatto che la copertura presente nel modello è pari a 80m.

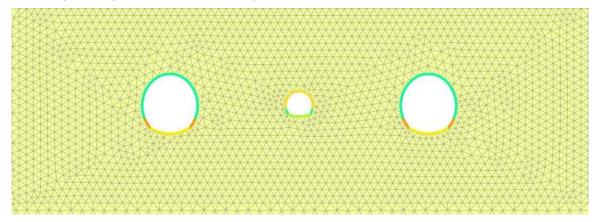


Figura 9-90-Modello numerico relativo alla simulazione numerica in condizioni di deformazione piana per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali

La seguente tabella riassume le caratteristiche degli elementi di sostegno di prima fase utilizzati nel modello numerico per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali.

		Sostegni								
Sezione tipo	Sfondo max [m] Spritz-beton Ancoraggi radiali		Sostegno al contorno	Sostegno al fronte	Centine	Drenaggi in avanzamento				
B1	1,00	5+25	-	25 tubi in acciaio Ø127 mm, sp.= 10 mm, L=12 m, valvolati (1v/m), p.=0,4 m, compresi entro un angolo di 120°	20 VTR L=13,5 m sovrapp. min 5 m 10 cm di spritz sul 50% sfondi e 15 cm a fine	2 IPN 180 p. 100 m	Eventuali - 4 (2+2) tubi microfessurati in PVC L=30m (sovrap. min. 13 m)			

Tabella 9-42 – Sostegni Sezione Tipo B1 – Galleria principale

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria:	webuild Implemations CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO LINEA FERRO	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"				
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 141 di 253

		Sostegni								
Sezione tipo	Sfondo max Spritz-beton Ancoraggi radiali [cm]		Sostegno al contorno	Sostegno al fronte	Centine	Drenaggi in avanzamento				
B1 (sfollamento)	1,00	5+20	-	14 tubi in acciaio Ø127 mm, sp.= 10 mm, L=9 m, sovrapp. Minima 3 m , p.=0,4 m	-	2 IPN 160 p. 1.00 m	Eventuali - 4 (2+2) tubi microfessurati in PVC L=30m (sovrap. min. 12 m)			

Tabella 9-43 – Sostegni Sezione Tipo B1 – Galleria sfollamento

La seguente tabella riassume le caratteristiche del rivestimento definitivo considerato nella modellazione.

		Rivestimento definitivo							
Sezione tipo	Distanza vincolata arco rovescio	Distanza vincolata volta	Arco rovescio	Murette	Volta				
B1	< 3 ф	<5 ф	80 cm min (40 kg/mc)	80 cm min (40 kg/mc)	50 cm - 115 cm				

Tabella 9-44 – Rivestimento definitivo Sezione Tipo B1 – galleria principale

		Rivestimento definitivo							
Sezione tipo	Distanza vincolata arco rovescio	vincolata arco Vincolata volta		Murette	Volta				
B1 (sfollamento)	ento) < 3 ф <5 ф		50 cm non armato	50 cm non armato	40 - 95 cm non armato				

Tabella 9-45 – Rivestimento definitivo Sezione Tipo B1 – galleria sfollamento

Le seguenti figure rappresentano gli spostamenti nei dintorni del cavo prima dell'installazione del rivestimento definitivo e i diagrammi di sollecitazione nel rivestimento di prima fase.

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					=
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:			01112 071112			
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	142 di 253

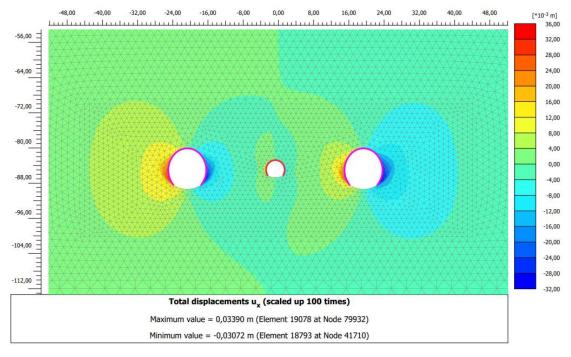


Figura 9-91-Spostamenti in direzione orizzontale - Sezione Tipo B1 (Fase 13)

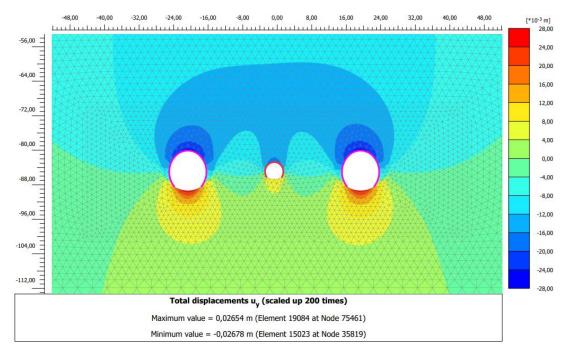
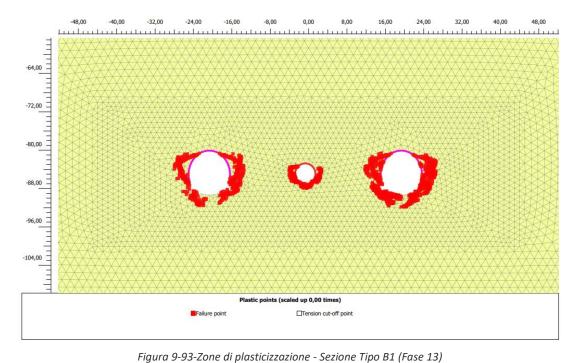


Figura 9-92-Spostamenti in direzione verticale - Sezione Tipo B1 (Fase 13)

APPALTATORE:	webuild Impenia CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA					-
PROGETTAZIONE:		TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:	IRATTA "FOI	KIEZZA – F	ONTE GARD	ENA"		
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	143 di 253



-32,00 -24,00 -16,00 -8,00 0,00 8,00 16,00 24,00 32,00

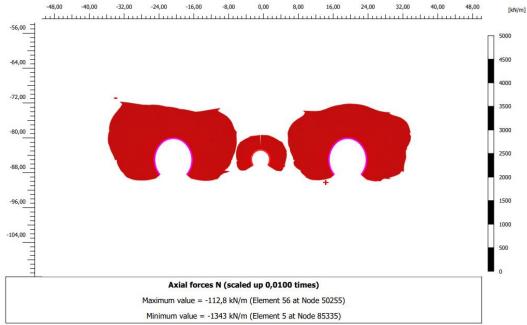


Figura 9-94 - Sforzo normale agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo B1 (Fase 13)

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 144 di 253

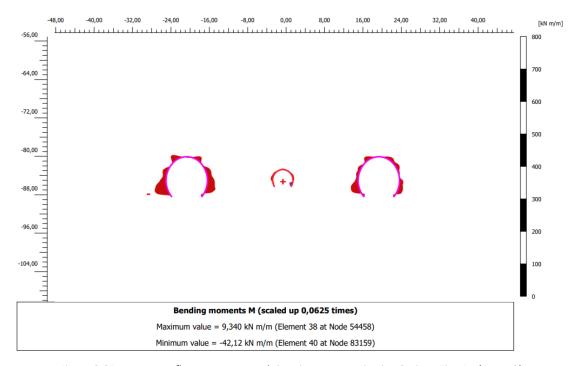


Figura 9-95 - Momento flettente agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo B1 (Fase 13)

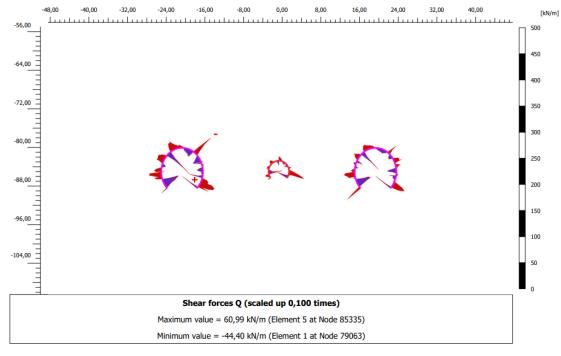


Figura 9-96-Sforzo di taglio agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo B1 (Fase 13)

Le seguenti figure rappresentano i diagrammi di sollecitazione nel rivestimento definitivo.

APPALTATORE:	webuild Implend	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
PROGETTAZIONE:							
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	145 di 253	

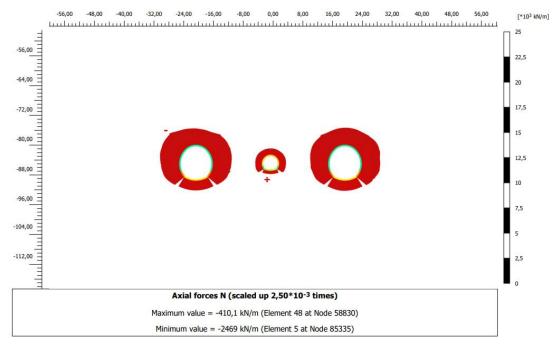


Figura 9-97 - Inviluppo di sforzo normale agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo B1 (Fase 15)

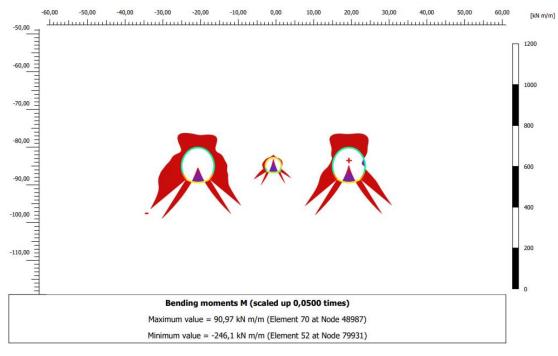


Figura 9-98 - Inviluppo di momento flettente agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo B1 (Fase 15)

APPALTATORE:	webuild mplerid CONSORZIODOLOMITI				CUZIONE DEI LA UADRUPLICAMI			
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST	PROGETTO E	SECUTIVO					
	M Ingegneria	T ROOLITO E	SECOTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	146 di 253	

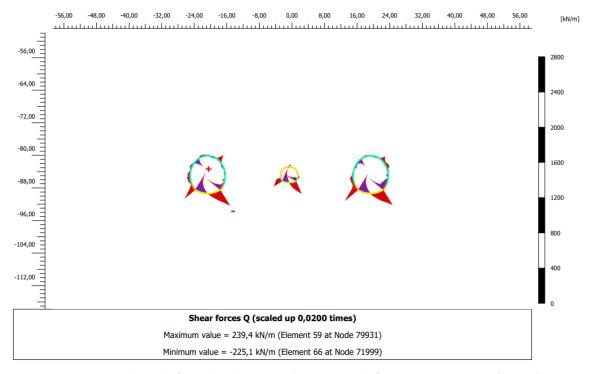


Figura 9-99-Inviluppo di sforzo di taglio agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo B1 (Fase 15)

APPALTATORE:	webuild Implerid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 147 di 253

9.3.12 Sezione A2C

Per la definizione della sezione di analisi si rimanda al §9.1.8.

La sezione di verifica considerata è la sezione n°4 mostrata nelle figure seguenti.

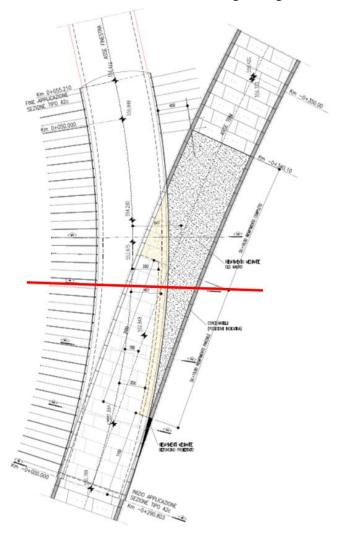


Figura 9-100 – Planimetria della biforcazione tra galleria scavata in meccanizzato e galleria scavata in tradizionale. In evidenza la sezione di verifica 4.

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DEL					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 148 di 253

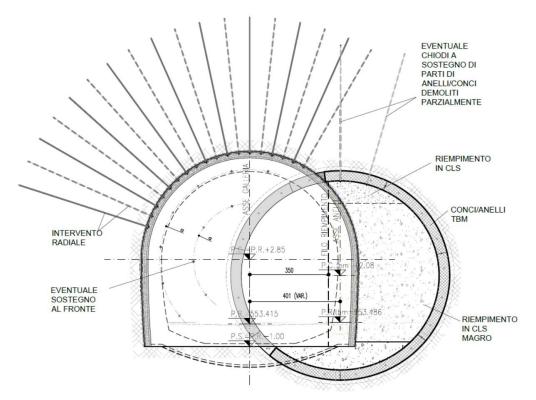


Figura 9-101 – Sezione di verifica 4

9.3.12.1. Stabilità del fronte

Nel seguito si riassumono i dati di input utilizzati per le analisi di stabilità del fronte della sezione tipo A2C eseguita con il metodo delle linee caratteristiche:

Sezione	R_{eq}	Н	S _m	γ	c′ _d	ϕ'_d	E _d
Sezione	[m]	[m]	[MPa]	[kN/m³]	[kPa]	[°]	[MPa]
A2C	5.0	90	2.43	27	200	29.9	1028

H: copertura rispetto all'asse della galleria

S_m : tensione media litostatica alla profondità dell'asse della galleria

γ: peso dell'unità di volume dell'ammasso

 ${c'}_d$: valore di progetto della coesione efficace dell'ammasso

 $\phi^{\prime}{}_{d}$: valore di progetto dell'angolo di attrito dell'ammasso

 E_d : valore di progetto del modulo elastico dell'ammasso

In Tabella 9-46 si riassumono i calcoli effettuati per la valutazione dell'incremento di coesione equivalente al fronte, indotto dagli interventi di consolidamento mediante barre autoperforanti R51N. Per la sezione in questione, sono presenti 11 autoperforanti R51N.

APPALTATORE:	webuild * Implems CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA					
PROGETTAZIONE:		TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
Mandataria:	Mandanti:	IKATTA "FOI	KIEZZA – P	ONTE GARD	ENA			
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO	1				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	nestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo			CL	GN0600001	С	149 di 253	

c' [kPa]	φ' [°]	A [m²]	L [m]	n. [-]	τ [kPa]	Ø _{bh} [mm]	fy [MPa]	fu [MPa]	As [mm²]	σ _{3,A} DYWI	σ _{3,B} DYWI	σ_3^{DYWI}	Δc' ^{DYWI}	C'DYWI
249	35.6	78	5.4	11	250	110	670	850	940	66	113	66	64	313

c', ϕ' : coesione e angolo di resistenza al taglio iniziale

A: area di scavo

L, n: lunghezza minima di sovrapposizione e numero delle barre

τ: resistenza allo sfilamento all'interfaccia bulbo/terreno

Ø_{bh}: diametro perforazione

fy, fu: carico a snervamento (fy) e rottura (fu) della barra

As: area della sezione trasversale della barra

 $\sigma_{3,A}^{DYWI}$; $\sigma_{3,B}^{DYWI}$: resistenza rispettivamente allo sfilamento e a rottura dell'intervento

σ₃^{DYWI}: resistenza dell'intervento (minimo tra i due valori a sfilamento e rottura)

Δc'^{DYWI}; c'^{DYWI}: incremento di coesione dovuto all'intervento e valore totale di coesione

Tabella 9-46- Incremento di coesione equivalente al fronte

Sono stati valutati lo spostamento ed il raggio plastico al fronte della curva caratteristica al fronte con cavità sferica. Trattandosi di una verifica per uno stato limite ultimo di tipo GEO, si utilizza l'Approccio1 - Combinazione 2 (A2 + M2 + R2), con R2 = 1.

Sezione di analisi	σ _c [MPa]	p _c [MPa]	σ _c /p _c [-]	u _F [cm]	u _F /R _{eq} [%]	R _{pF} [m]	R _{pF} /R _{eq} [-]	Criterio 1	Criterio 2.1	Criterio 2.2
A2C	0.86	0,79	1.09	17.1	0.34	6.48	1.30	A/B	В	В

Tabella 9-47 – Verifica di stabilità del fronte relativa alla sezione tipo A2C.

Le analisi evidenziano che, anche con l'applicazione dei coefficienti parziali corrispondenti alla combinazione A2 + M2 + R2 e quindi con i valori di progetto, l'entità degli spostamenti e delle plasticizzazioni sono tali da poter ritenere la verifica di stabilità soddisfatta.

APPALTATORE:	webuild Implerid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	<u>Mandanti:</u>	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 150 di 253

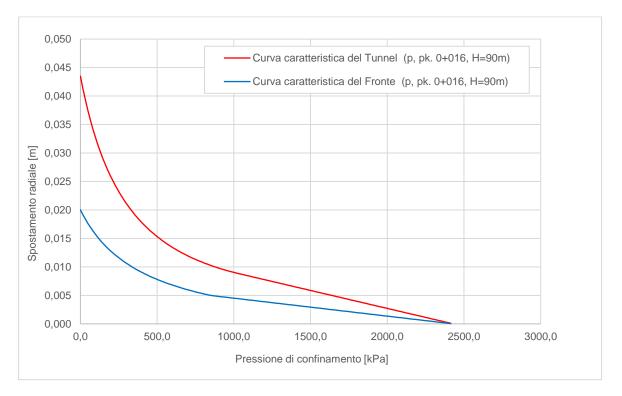


Figura 9-102 – Curve caratteristiche sezione galleria di sfollamento di tipo A2C.

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA	_	
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 151 di 253

9.3.12.2. Interazione opera – terreno

Dall'analisi delle curve caratteristiche è stato possibile determinare i tassi di rilascio da utilizzare nelle differenti fasi realizzative della sezione tipo in oggetto.

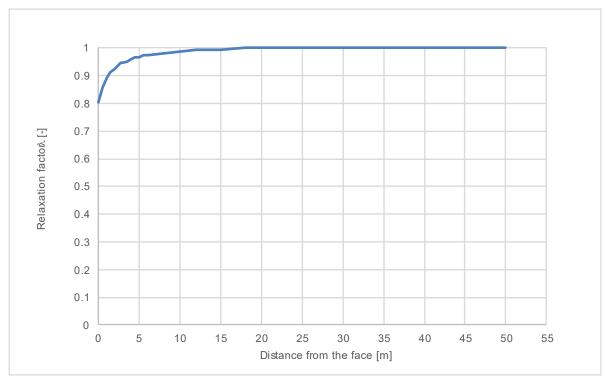


Figura 9-103– Coefficiente di deconfinamento della sezione tipo A2C.

La tabella seguente (Tabella 9-48) riassume i tassi di rilascio ottenuti dalle curve caratteristiche e adottati nelle analisi numeriche per la sezione tipologica in esame.

Fase	Descrizione	λ
(#)	(-)	(-)
0	Initial	-
1	Nil	-
2	Scavo con TBM	0.986
3	Conci TBM	1
4	Riempimento base TBM	1
5	Riempimento a tergo setto cls magro	1

APPALTATORE:	webuild impleris CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 152 di 253	

6	Avanzamento scavo A2c in corrispondenza del fronte (x=0m)	0.805
7	Avanzamento A2c e applicazione ancoraggi radiali (x=3.6m)	0.953
8	Attivazione prerivestimento mezza maturazione(x=6m)	0.974
9	Attivazione prerivestimento maturazione completa (x=15m)	0.993
10	Scavo arco rovescio (fine scavo intersezione)	1
11	Posa arco rovescio e murette	1
12	Posa piedritti e calotta	1
13	Deattivazione prerivestimento e attivatione falda (lungo termine)	1

Tabella 9-48– Fasi di calcolo riferite alla simulazione numerica in condizioni di deformazione piana per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali.

Le sollecitazioni agenti sugli elementi strutturali sono state ricavate adottando il modello numerico mostrato in Figura 9-104.

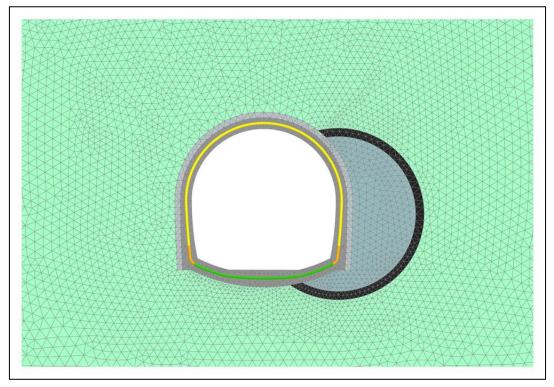


Figura 9-104-Modello numerico relativo alla simulazione numerica in condizioni di deformazione piana per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali

APPALTATORE:	webuild implered CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA							
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"								
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	OMIN SIFEL SIST PROGETTO ESECUTIVO								
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 153 di 253			

La seguente tabella riassume le caratteristiche degli elementi di sostegno di prima fase utilizzati nel modello numerico per la determinazione delle caratteristiche della sollecitazione sugli elementi strutturali.

		SOSTEGNI									
Sezione tipo	Sfondo max [m]	Extrascavo [cm]	Spritz-beton	Ancoraggi radiali	Sostegno al contorno	Sostegno al fronte	Centine	Drenaggi in avanzamento			
A2c	3,60	5,00	5+25 cm fibro	13/12 bulloni ф24 o Swellex equivalenti, L = 6.0m p long 1.2m x p trasv 1.0m	-	5 cm SB fibro Eventuali 24 R51N (max) L =15m sovrapp. min 5,4m ±20%	2 IPN 180, p = 1.2m ±20%	Eventuali - 2 tubi microfessurati in PVC L=30m (sovrap. min. 10 m)			

Tabella 9-49- Sostegni Sezione Tipo A2C

La seguente tabella riassume le caratteristiche del rivestimento definitivo considerato nella modellazione.

		RIVESTIMENTO DEFINITIVO											
Sezione tipo	Distanza vincolata arco rovescio Distanza vincolata volta		Arco rovescio	Murette	Volta								
A2c	termine tratta di scavo sezione A2c	termine tratta di scavo sezione A2c	70 cm, armato 55 kg/m3	70 cm, armato 55 kg/m3	60 cm armato 35 kg/m3								

Tabella 9-50– Rivestimento definitivo Sezione Tipo A2C

Le seguenti figure rappresentano gli spostamenti nei dintorni del cavo prima dell'installazione del rivestimento definitivo e i diagrammi di sollecitazione nel rivestimento di prima fase.

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA							
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"								
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO								
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 154 di 253			

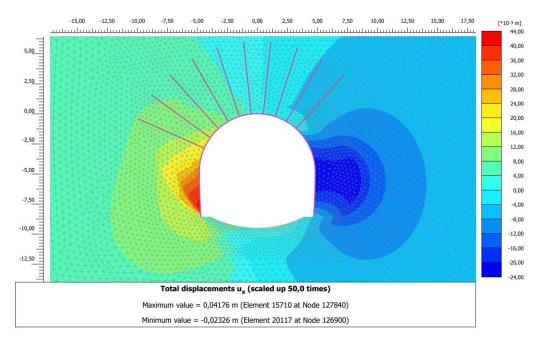


Figura 9-105-Spostamenti in direzione orizzontale - Sezione Tipo A2C- Fase 10

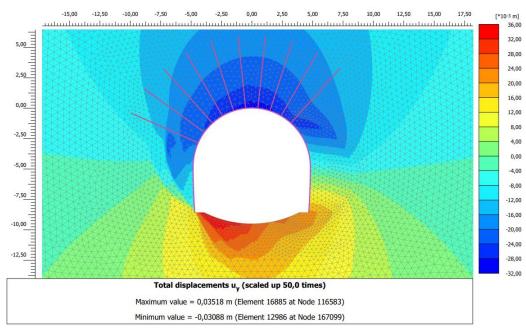


Figura 9-106-Spostamenti in direzione verticale - Sezione Tipo A2C – Fase 10

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA							
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"								
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO								
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 155 di 253			

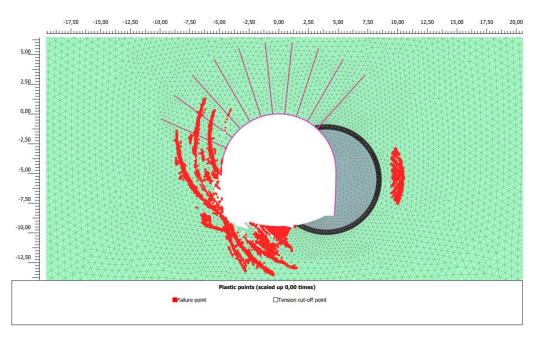


Figura 9-107-Zone di plasticizzazione - Sezione Tipo A2C - Fase 10

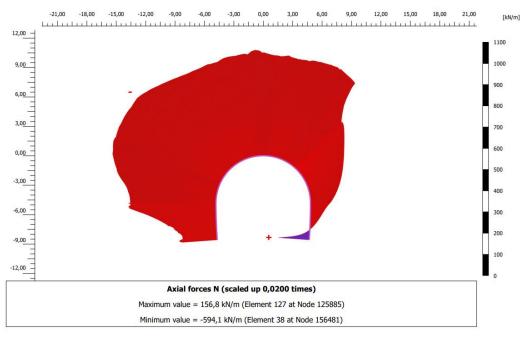


Figura 9-108-Sforzo normale agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo A2C- Fase 10

APPALTATORE:	webuild	REALIZZAZIO	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA							
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"								
Mandataria:	Mandanti:	IKATIA FOR	KIEZZA – P	ONTE GARDI	EINA					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO							
GALLERIE	ALLERIE		LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.			
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	156 di 253			

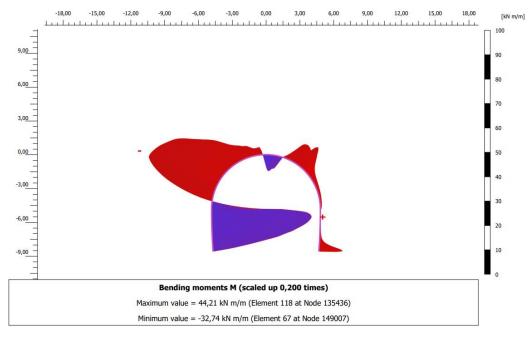


Figura 9-109-Momento flettente agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo A2C - Fase 10

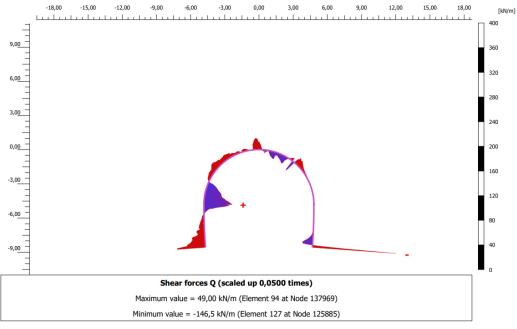


Figura 9-110-Sforzo di taglio agente sul rivestimento provvisorio - Sezione Tipo A2C - Fase 10

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA							
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"							
Mandataria:	Mandanti:	IRATIA FOI	KIEZZA – P	ONTE GARD	ENA				
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.		
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU 1BEZZ CL GN0600001 C 157 di 253							

Le seguenti figure rappresentano i diagrammi di sollecitazione nel rivestimento definitivo. Poiché è stato considerato un plate di rigidezza infinitesima (ghost element) il valore di sollecitazione deve essere amplificato di un fatto 10^6 .

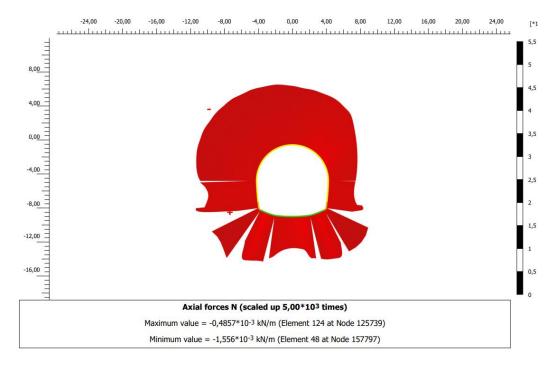


Figura 9-111- Sforzo normale agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo A2C - Fase 13

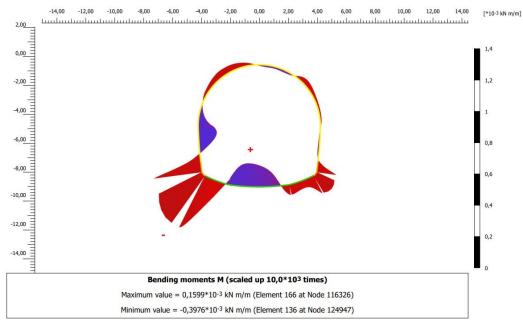


Figura 9-112-Momento flettente agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo A2C – Fase 13

APPALTATORE:	webuild	REALIZZAZIO	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA							
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"								
Mandataria:	Mandanti:									
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO							
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.			
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	158 di 253			

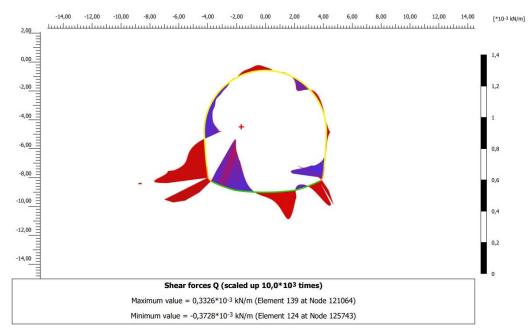


Figura 9-113 - Sforzo di taglio agente sul rivestimento definitivo - Sezione Tipo A2C – Fase 13

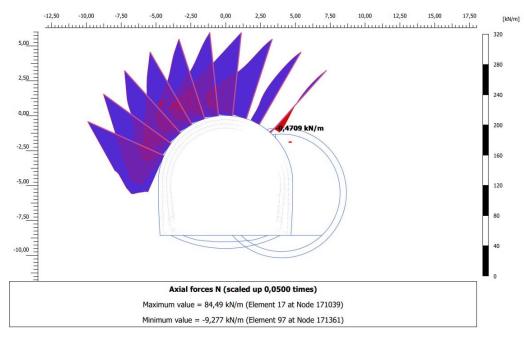


Figura 9-114 – Massimo sforzo normale agente sugli ancoraggi radiali - Sezione Tipo A2C – Fase 8

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA							
PROGETTAZIONE: Mandataria:	<u>Mandanti:</u>	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"								
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO								
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 159 di 253			

9.3.13 Sezione B1LC – biforcazione finestra TBM e galleria di linea BP

Per la definizione della sezione di analisi si rimanda al §9.1.9.

9.3.13.1. Stabilità del fronte

Nel seguito si riassumono i dati di input utilizzati per le analisi di stabilità del fronte della sezione tipo B1LC eseguita con il metodo delle linee caratteristiche:

Caziona	R _{eq}	Н	S _m	γ	c′ _d	ϕ'_d	E _d
Sezione	[m]	[m]	[MPa]	[kN/m³]	[kPa]	[°]	[MPa]
B1LC	5.2	150	4.05	27	544	34.8	5032

H: copertura rispetto all'asse della galleria

S_m : tensione media litostatica alla profondità dell'asse della galleria

y: peso dell'unità di volume dell'ammasso

 c^\prime_d : valore di progetto della coesione efficace dell'ammasso

 ϕ'_d : valore di progetto dell'angolo di attrito dell'ammasso

E_d: valore di progetto del modulo elastico dell'ammasso

In Tabella 9-51 si riassumono i calcoli effettuati per la valutazione dell'incremento di coesione equivalente al fronte, indotto dagli interventi di consolidamento mediante barre autoperforanti R51N.

c' [kPa]	φ' [°]	A [m²]	L [m]	n. [-]	τ [kPa]	Ø _{bh} [mm]	fy [MPa]	fu [MPa]	As [mm²]	σ _{3,A} DYWI	σ _{3,B} DYWI	σ_3^{DYWI}	Δc' ^{DYWI}	c' ^{DYWI}
680	41.3	84	4.2	24	250	110	670	850	940	104	229	104	115	795

c', ϕ' : coesione e angolo di resistenza al taglio iniziale

A: area di scavo

L, n: lunghezza minima di sovrapposizione e numero delle barre

τ: resistenza allo sfilamento all'interfaccia bulbo/terreno

Ø_{bh}: diametro perforazione

fy, fu: carico a snervamento (fy) e rottura (fu) della barra

As: area della sezione trasversale della barra

σ_{3,A}DYWI; σ_{3,B}DYWI: resistenza rispettivamente allo sfilamento e a rottura dell'intervento

σ₃^{DYWI}: resistenza dell'intervento (minimo tra i due valori a sfilamento e rottura)

Δc'^{DYWI}; c'^{DYWI}: incremento di coesione dovuto all'intervento e valore totale di coesione

Tabella 9-51– Incremento di coesione equivalente al fronte

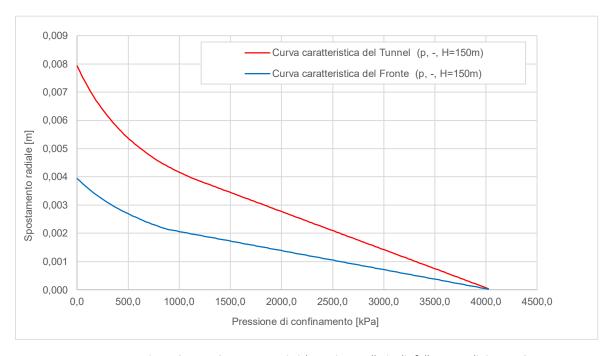
Sono stati valutati lo spostamento ed il raggio plastico al fronte della curva caratteristica al fronte con cavità sferica. Trattandosi di una verifica per uno stato limite ultimo di tipo GEO, si utilizza l'Approccio1 - Combinazione 2 (A2 + M2 + R2), con R2 = 1.

APPALTATORE: PROGETTAZIONE:	webuild ® Implemia CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					=
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 160 di 253

Sezione di analisi	σ _c [MPa]	p _c [MPa]	σ _c /p _c [-]	u _F [cm]	u _F /R _{eq} [%]	R _{pF} [m]	R _{pF} /R _{eq} [-]	Criterio 1	Criterio 2.1	Criterio 2.2
B1LC	2.43	0.87	2.79	3.9	0.08	5.93	1.13	A/B	Α	В

Tabella 9-52 – Verifica di stabilità del fronte relativa alla sezione tipo B1LC.

Le analisi evidenziano che, anche con l'applicazione dei coefficienti parziali corrispondenti alla combinazione A2 + M2 + R2 e quindi con i valori di progetto, l'entità degli spostamenti e delle plasticizzazioni sono tali da poter ritenere la verifica di stabilità soddisfatta.



 ${\it Figura~9-115-Curve~caratteristiche~sezione~galleria~di~sfollamento~di~tipo~B1LC.}$

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST						
SWS Engineering S.p.A.	M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	161 di 253

9.3.13.2. Interazione opera – terreno

Date le analogie geometriche della sezione di scavo B1LC, prevista sulla biforcazione del ramo principale della finestra con il binario pari della galleria di linea (GN02R), con la sezione A2C, per le verifiche di interazione opera-terreno svolte attraverso le analisi numeriche 2D si rimanda al §9.3.12. Le differenze geometriche e geomeccaniche che si riscontrano alle pk. corrispondenti non alterano in modo significativo i risultati delle verifiche. Inoltre, la faglia che interessa la sezione B1LC ha uno spessore pari a circa 5 m, mentre nel caso della biforcazione GN02R la faglia considerata interessa l'intera sezione di verifica, comportando condizioni più critiche nel caso della sezione A2C.

APPALTATORE:	webuild * Implemit CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA					
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	162 di 253

9.4 CRITERI ADOTTATI NELLE VERIFICHE STRUTTURALI

Per le verifiche strutturali sono stati considerati i rivestimenti di prima fase e quelli definitivi nelle seguenti condizioni:

- Rivestimento di prima fase (verifiche con combinazione allo SLU le azioni permanenti sono moltiplicate per un coefficiente amplificativo pari ad 1.3)
 - o sollecitazioni al termine della installazione del rivestimento provvisorio;
 - o sollecitazioni in calotta al termine del getto di murette e arco rovescio;
- Rivestimento definitivo (verifiche con combinazione allo SLU le azioni sono moltiplicate per un coefficiente amplificativo pari ad 1.3)
 - o sollecitazioni al termine del getto del rivestimento definitivo in arco rovescio e murette
 - o sollecitazioni al termine del getto del rivestimento definitivo anche in calotta
 - o sollecitazioni al termine della attivazione del rivestimento definitivo nella galleria adiacente a quella oggetto di analisi;
- Rivestimento definitivo (verifiche con combinazione allo SLE le azioni permanenti non sono amplificate)

Le verifiche sono state eseguite verificando il soddisfacimento della condizione:

$$E_d \leq R_d$$

con R_d la resistenza di progetto ed E_d l'effetto dell'azione di calcolo.

9.4.1 Verifiche dei rivestimenti di prima fase

Il rivestimento provvisorio è stato verificato considerando le sollecitazioni di calcolo, opportunamente amplificate per il coefficiente parziale delle azioni pari ad 1.3 e ripartite tra *elemento centina* ed *elemento spritz beton*, ciascuno con le sue caratteristiche geometriche e di materiale.

Per le porzioni in spritz-beton si è fatto riferimento sia alle proprietà meccaniche del calcestruzzo a completa maturazione (28 giorni), sia considerando proprietà ridotte per maturazione di soli 2 giorni.

Pur trattandosi di un conglomerato fibrorinforzato, alla resistenza a trazione è stato assegnato un valore di calcolo pari a quello di un calcestruzzo comune non fibrorinforzato, di classe di resistenza uguale a quella del calcestruzzo proiettato.

Le massime sollecitazioni ottenute dalle analisi numeriche sono state ripartite tra i due elementi resistenti (centine e spritz), in analogia con quanto descritto nel PD e riportato in Tabella 9-53, ovvero:

- lo sforzo normale N_{tot} è stato ripartito in funzione del rapporto tra le rigidetzze assiali (EA) dei due sostegni;
- il momento flettente M_{tot} è stato attribuito interamente alle centine;
- lo sforzo di taglio T_{tot} è stato attribuito interamente alle centine.

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
Mandataria:	Mandanti:	IRATTA FOI	KIEZZA – P	ONTE GARD	ENA			
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	estra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		1BEZZ	CL	GN0600001	С	163 di 253	

Sollecitazioni	Centine	Spritz-beton
Sforzo Normale N _{tot}	$N_{cen} = \frac{E_{acc} \cdot \frac{A_{cen}}{d}}{E_{eq} \cdot s_{eq}} \cdot N_{tot} \cdot d$	$N_{\rm sb} = N_{\rm tot} - \frac{N_{\rm cen}}{d}$
Momento Flettente M _{tot}	$M_{cen} = M_{tot} \cdot d$	_
Sforzo di taglio T _{tot}	$T_{cen} = T_{tot} \cdot d$	_

Tabella 9-53 - Ripartizione sollecitazioni tra centine e spritz-beton.

In ogni sezione di verifica sono state calcolati:

- Per lo *spritz* di calotta e murette il valore di sforzo normale agente di calcolo (N_{Ed}) e lo sforzo normale resistente (N_{Rd}) nelle due codizioni di maturazione;
- Per le centine il valore del taglio e del momento flettente agente di calcolo ed i corrispondenti valori di resistenza.

$$M_{c,Rd} = \frac{Wf_{yk}}{\gamma_{M0}}$$

$$V_{c,Rd} = \frac{A_v f_{yk}}{\sqrt{3} \gamma_{M0}}$$

9.4.2 Verifiche dei rivestimenti definitivi

Le verifiche allo SLU del rivestimento definitivo sono state condotte, considerando elementi di *trave* di base pari ad 1 metro, nei confronti di sollecitazioni di:

- pressoflessione, assumendo valide le ipotesi di base del §4.1.2.1.2.1 delle NTC 2008, mediante la costruzione di domini di interazione N-M,
- taglio, considerando dapprima le sezioni non dotate di armatura a taglio e predisponendo, lì dove necessario, opportuna armatura trasversale costituita da spilli, successivamente sottoposta a verifica secondo un modello di funzionamento a traliccio. Per brevità non sono qui riportate le verifiche secondo il modello a pettine nelle porzioni dove queste abbiano dato esito negativo e si sia dunque evidenziata la necessità di inserire spilli.

Quando fosse necessario considerare anche azioni sismiche, i domini di resistenza N-M precedentemente costruiti sono stati adottati per verificare il soddisfacimento della condizione di verifica per entrambe le combinazioni sismiche considerate.

Le sezioni sono state sottoposte anche a verifica secondo gli stati limite di esercizio, considerando in particolare lo stato limite delle tensioni sia per il calcestruzzo sia per l'acciaio.

Le verifiche allo stato limite ultimo per tensioni normali sono state eseguite in forma grafica, assicurando che i punti caratteristici dello stato di sollecitazione in ciascuna delle ascisse polari comprese negli intervalli di interesse per le diverse porzioni delle sezioni tipo fossero contenuti nei domini di interazione N-M.

Le verifiche dei rivestimenti definitivi in calcestruzzo non armato sono state condotte in accordo con il §4.1.11 delle NTC 2008.

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
Mandataria:	Mandanti:	IIIAIIA IOI	111227	ONTE GARDI	LIVA			
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	164 di 253	

La misura della sicurezza si ottiene controllando che, per ogni condizione di verifica, le tensioni di compressione che insorgono nel calcestruzzo per effetto delle azioni di calcolo risultano inferiori della tensione:

$$\sigma_c = 0.25 \cdot f_{ck}$$

Le verifiche a taglio si intendono soddisfatte quando le tensioni tangenziali massime valutate per la combinazione rara siano inferiori al valore di seguito riportato:

$$\tau_c = 0.21 \cdot f_{ck}$$

Le verifiche a taglio dei rivestimenti definitivi sono state condotte dapprima considerando sezioni non armate a taglio (cfr. §4.1.2.1.3.1 delle NTC 2008) con la seguente formulazione:

$$V_{rd} = max \left\{ \left[\frac{0.18k(\rho_{l}100f_{ck})^{1/3}}{\gamma_{c}} + 0.15\sigma_{cp} \right] b_{w}d; (v_{min} + 0.15\sigma_{cp})b_{w}d \right\}$$

Per il significato di tutti i termini si rimanda all'equazione 4.1.14 delle NTC 2008, mentre si fa presente che il valore del taglio resistente, intimamente legato allo stato di compressione agente sulla sezione di interesse, è stato valutato in ciascuna delle ascisse polari per cui sono stati estratti i valori delle sollecitazioni, ottenendo così inviluppi su tutti gli elementi considerati (calotta, murette, arco rovescio) e non condizioni puntuali in sezioni selezionate.

Per le sezioni tipo analizzate è stata riscontrata quasi sempre la necessità di predisporre armatura a taglio costituita da spilli di diametro pari a 10 o 12 mm, disposti con passo radiale e longitudinale compatibile con la spaziatura adottata per armatura corrente ed armatura di ripartizione, per lo più in corrispondenza di murette e arco rovescio.

Si precisa che le condizioni di verifica, pur puntuali lungo tutte le ascisse, considerano in corrispondenza delle murette una altezza "media" che, verosimilmente, consente di assumere quanto ottenuto dalle verifiche un risultato cautelativo.

Le verifiche delle sezioni armate a taglio sono state condotte secondo le prescrizioni del paragrafo 4.1.2.1.3.2 delle NTC 2008, questa volta con riferimento al più alto dei valori di taglio agente V_{sd} .

I valori del taglio resistente *lato acciaio* e *lato calcestruzzo* sono stati calcolati in accordo con le formule riportate al paragrafo 4.1.2.1.3.2 delle NTC 2008 e che qui di seguito vengono brevemente richiamate. È stato fatto sempre riferimento a spilli con inclinazione α pari a 90°.

$$V_{Rsd} = 0.9d \frac{A_{sw}}{s} f_{yd} (\cot \alpha + \cot \theta) \sin \alpha$$

$$V_{Rcd} = 0.9 db_w \alpha_c v f_{cd} \frac{(\cot \alpha + \cot \theta)}{1 + \cot^2 \theta} \sin \alpha$$

Per quanto concerne gli stati limite di esercizio, la verifica riguardante la tensione massima di compressione nel calcestruzzo è stata effettuata controllando che fosse soddisfatta la disuguaglianza:

$$\sigma_{c,max} \leq 0.4 f_{ck}$$

mentre per quanto riguarda l'acciaio, è stato verificato il rispetto della condizione:

$$\sigma_{s.max} \leq 0.75 f_{vk}$$

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – P	TTO 1 DEL Q PRTEZZA-VER PONTE GARD		_	
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	165 di 253

Nel caso di verifiche allo stato limite di esercizio è stata adottata la combinazione quasi permanente che, dal punto di vista delle verifiche, rappresenta lo stato più gravoso. Vale la pena di osservare che, non essendo state considerate azioni variabili, le combinazioni di azioni allo SLE sono tutte equivalenti dal punto di vista delle azioni, in questo caso solo permanenti.

Per il calcolo delle tensioni agenti agli SLE si è fatto riferimento ad un calcolo "elastico" su una sezione ideale, adottando un coefficiente di omogeneizzazione n pari a 15. Nel dettaglio, la posizione dell'asse neutro è stata calcolata adottando la formula seguente:

$$x = \frac{n(A_s + A'_s)}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{2b(A_s d + A'_s c)}{n(A_s + A'_s)}} \right]$$

dove d rappresenta l'altezza utile della sezione, b la sua base, c il copriferro.

A partire dal valore di x è stato poi possibile calcolare il momento di inerzia della sezione omogeneizzata come segue:

 $I = \frac{bx^3}{3} + nA'_s(x-c)^2 + nA_s(d-x)^2$ a partire da cui vengono poi calcolate le tensioni in corrispondenza delle fibre più sollecitate.

Le verifiche effettuate sui bulloni radiali sono la verifica a sfilamento del bullone dall'ammasso roccioso e la verifica a rottura del bullone.

Per la verifica a sfilamento deve essere soddisfatta la relazione:

$$P_d \leq R_{ad}$$

In cui:

Pdè l'azione assiale agente sul bullone;

R_{ad} è la resistenza a sfilamento di progetto.

La resistenza a sfilamento di progetto è calcolata mediante la seguente formula:

$$R_{ad} = \frac{R_{ak}}{\gamma_a \zeta} = \frac{\alpha \pi D_p L q_s}{\gamma_a \zeta}$$

Dove:

 α è il fattore d'espansione del foro di perforazione;

D_p è il diametro di perforazione;

Lè la lunghezza del bullone;

 γ_a è il coefficiente di riduzione pari a 1.1;

q_s è l'attrito laterale che si esplica nell'interfaccia bullone ammasso roccioso.

Per quel che riguarda lo sforzo assiale si confronta lo sforzo normale proveniente dalle analisi numeriche con la resistenza a rottura.

In particolare, lo sforzo assiale di progetto viene definito come segue:

$$N_{ed}=N i \gamma_G$$

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 166 di 253

dove:

- N = massimo assiale ottenuto nelle analisi numeriche
- i = interasse longitudinale delle barre
- γ_G = fattore di amplificazione delle sollecitazioni pari a 1.3

Le verifiche strutturali di resistenza di questi elementi sono da inquadrare come verifiche SLU di tipo STR per elementi strutturali soggetti a trazione.

La resistenza a rottura si calcola quindi con la successiva formula:

$$F_{Nd} = \frac{A_s f_{yk}}{\gamma_s}$$

Dove A_s l'area della barra, f_{yk} è la resistenza a rottura e snervamento dell'elemento e γ_s , il coefficiente parziale di sicurezza pari rispettivamente a 1.15.

APPALTATORE:	webuild principle CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 167 di 253

9.5 VERIFICA DELLE SEZIONI

9.5.1 Sezione A1*

9.5.1.1. Verifica del rivestimento provvisorio

Le verifiche strutturali sul rivestimento provvisorio (o di prima fase) sono state eseguite nella fase di calcolo relativa alla maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel (fase 5).

Il rivestimento di prima fase della sezione A1* è caratterizzato dalla presenza di uno strato di spritz-beton di spessore pari a 0.25 m e centine accoppiate 2IPN160 a passo 1.4m.

Si riporta di seguito, al crescere della coordinata angolare che identifica le diverse porzioni del rivestimento, il confronto tra azione e resistenza in termini tensionali, per entrambi gli elementi che costituiscono il rivestimento provvisorio.

La figura sottostante mostra che tutte le sollecitazioni risultano inferiori alla resistenza offerta dallo spritzbeton e dalle centine; pertanto, la verifica è soddisfatta in ogni punto del rivestimento provvisorio.

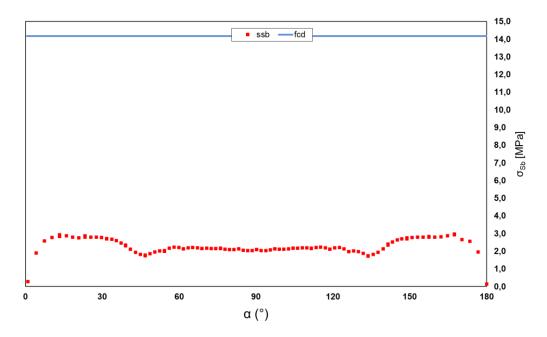


Figura 9-116-Verifica SLU per lo spritz-beton – Sezione Tipo A1* – Fase 5

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 168 di 253

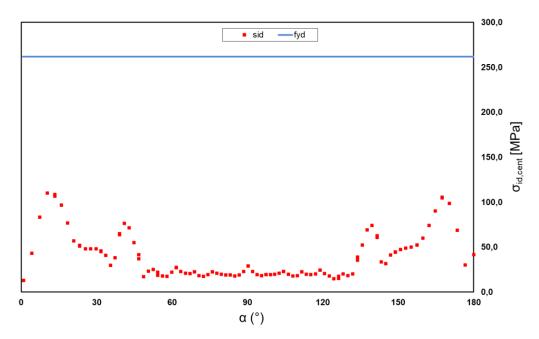


Figura 9-117-Verifica SLU per le centine – Sezione Tipo A1* – Fase 5

APPALTATORE:	webuild Implerid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 169 di 253

9.5.1.2. Verifica del rivestimento definitivo

La verifica del rivestimento definitivo è stata condotta con riferimento alla fase di lungo termine, i cui output in termini di sollecitazioni sono già stati riportati in precedenza. Come già specificato in §9.4 della presente relazione, le sollecitazioni in output da Plaxis sono state amplificate per 1.3 per eseguire verifiche allo SLU, mentre non sono state amplificate per eseguire le verifiche allo SLE.

Nella tabella seguente si riportano gli spessori del CLS ed i ferri di armatura considerati nelle verifiche per la calotta e l'arco rovescio:

Elemento	Classe CLS	Spessore	Armatura intradosso	Armatura estradosso	Armatura taglio
Calotta	25/30	0.6 m	-	-	-
Murette	25/30	0.6 m	Ф12/20	Ф12/20	Ф12/20х40
Arco rovescio	25/30	0.6 m	Ф12/20	Ф12/20	Ф12/20х40

Di seguito si riportano, sottoforma di diagrammi cartesiani, le verifiche SLU per il rivestimento definitivo armato, relative alla fase 7 (Lungo termine).

I risultati delle verifiche a taglio vengono riportati in termini di confronto tra azione e resistenza, diagrammati al crescere della coordinata angolare α dei punti del rivestimento.

Le verifiche a pressoflessione vengono invece riportate in termini di dominio ultimo, mostrando come ciascuna coppia di punti (M;N) sia interna al dominio.

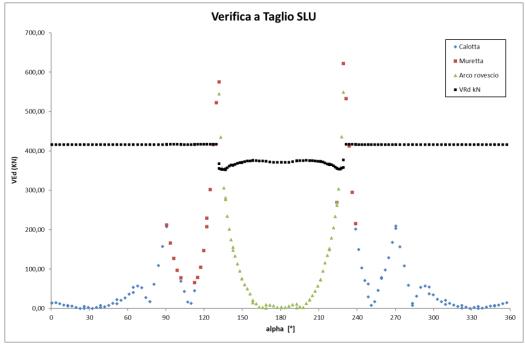


Figura 9-118 - Verifica a taglio rivestimento definitivo (per sezioni senza armatura a taglio) – Fase 7

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria:	webuild Implema CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					-
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 170 di 253

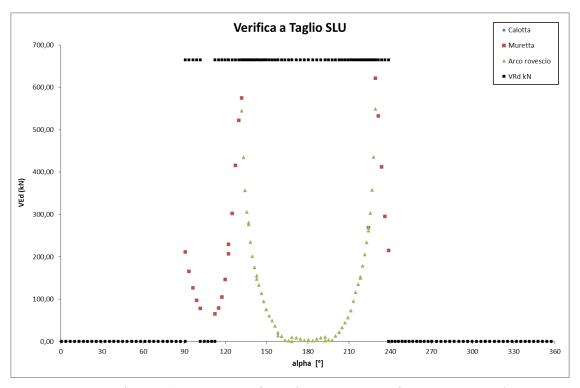


Figura 9-119 - Verifica a taglio rivestimento definitivo (per sezioni con specifica armatura a taglio) – Fase 7

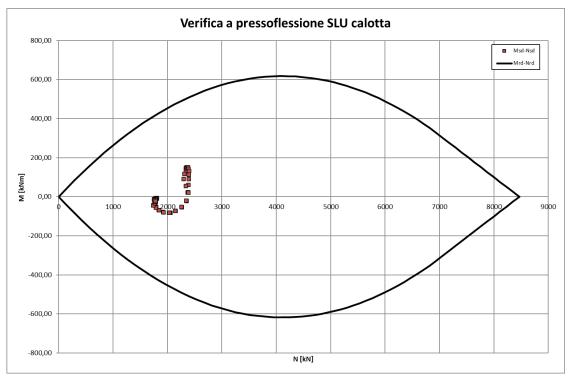


Figura 9-120 – Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo calotta – Coppie (M;N) – Fase 7

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implemation	REALIZZAZIO LINEA FERRO	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"				-
	M Ingegneria	THOUSETTO	32001110				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	171 di 253

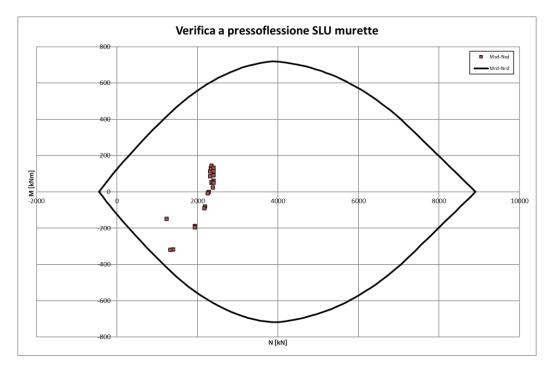


Figura 9-121– Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo murette– Coppie (M;N) – Fase 7

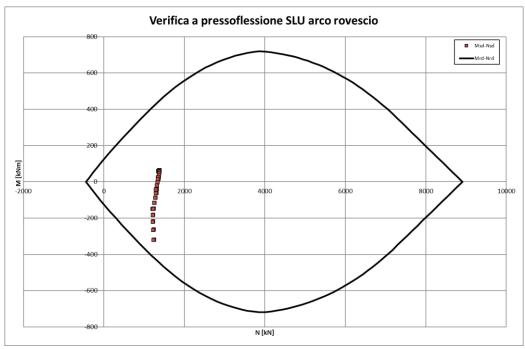


Figura 9-122-Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo arco rovescio – Coppie (M;N) – Fase 7

APPALTATORE:	webuild mplenid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 172 di 253

Di seguito vengono mostrate le verifiche agli SLE eseguite sul rivestimento definitivo, sia tensionali che a fessurazione, in forma cartesiana al variare dell'angolo α . Tutte le verifiche risultano soddisfatte.

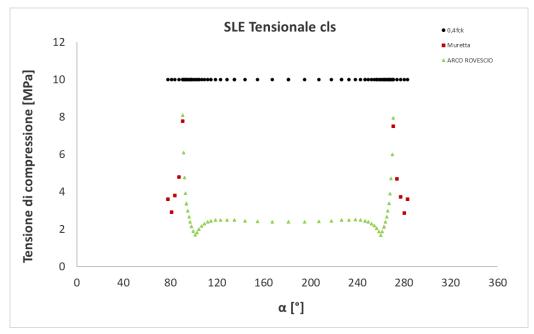


Figura 9-123- Verifica tensioni calcestruzzo

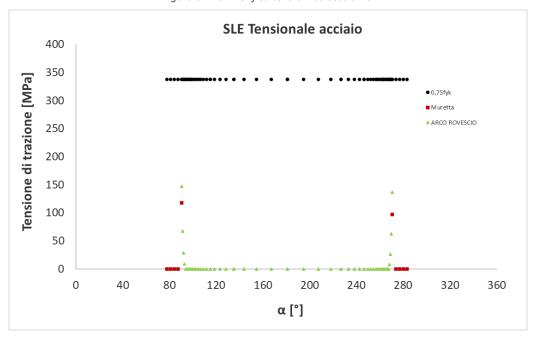


Figura 9-124- Verifica tensioni acciaio

APPALTATORE:	webuild mplenid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO					
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IROH	18577	CI	GN060001	r	172 di 252

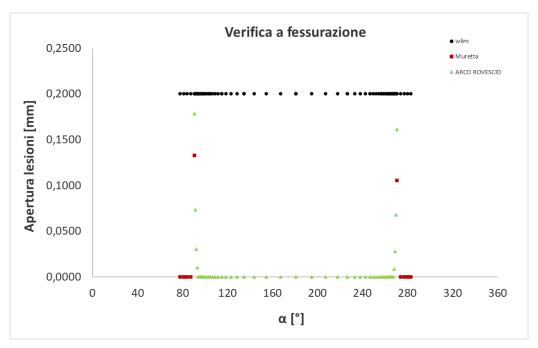


Figura 9-125-Verifica a fessurazione

APPALTATORE:	webuild mplenid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 174 di 253

Di seguito si riportano le verifiche per la calotta costituita da calcestruzzo non armato, secondo il paragrafo 4.1.11.1 delle NTC 2008.

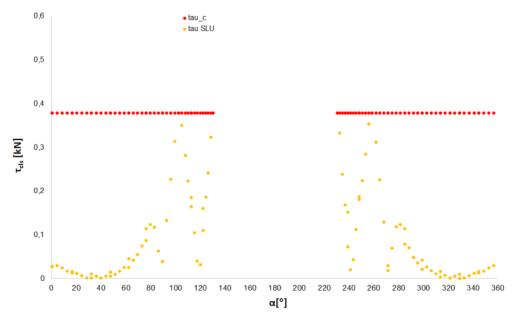


Figura 9-126 – Verifica a taglio ai sensi del paragrafo 4.1.11.1 delle NTC08 Sezione Tipo A1*

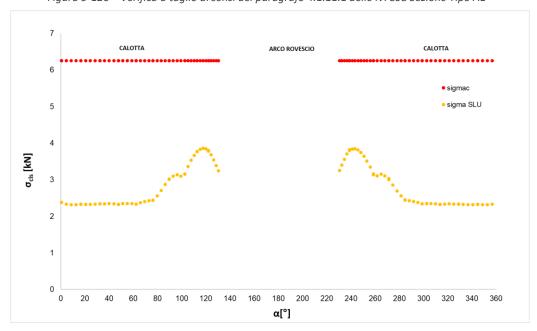


Figura 9-127 –Verifica sforzi normali ai sensi del paragrafo 4.1.11.1 delle NTC08 Sezione Tipo A1*

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 175 di 253

9.5.2 Sezione B1

9.5.2.1. Verifica del rivestimento provvisorio

Le verifiche strutturali sul rivestimento provvisorio (o di prima fase) sono state eseguite nella fase di calcolo relativa alla maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel (fase 5).

Il rivestimento di prima fase della sezione B1 è caratterizzato dalla presenza di uno strato di spritz-beton di spessore pari a 0.3 m e centine accoppiate 2IPN180 a passo 1m.

Si riporta di seguito, al crescere della coordinata angolare che identifica le diverse porzioni del rivestimento, il confronto tra azione e resistenza in termini tensionali, per entrambi gli elementi che costituiscono il rivestimento provvisorio.

La figura sottostante mostra che tutte le sollecitazioni risultano inferiori alla resistenza offerta dallo spritzbeton e dalle centine; pertanto, la verifica è soddisfatta in ogni punto del rivestimento provvisorio.

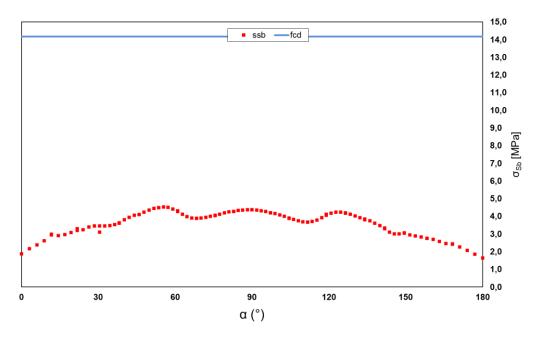


Figura 9-128- Verifica SLU per lo spritz-beton – Sezione Tipo B1 – Fase 5

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO IVIARIA FO RTEZZA – P	TTO 1 DEL Q RTEZZA-VER ONTE GARD	_		=
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	176 di 253

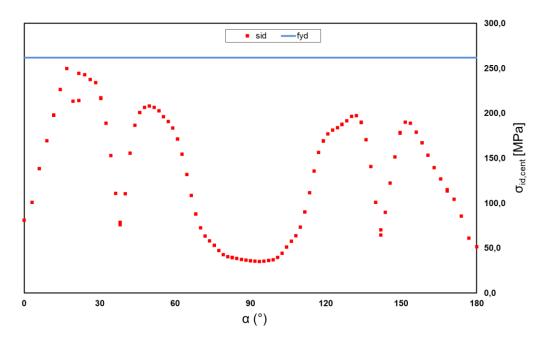


Figura 9-129-Verifica SLU per le centine — Sezione Tipo B1 — Fase 5

APPALTATORE:	webuild principle CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 177 di 253	

9.5.2.2. Verifica del rivestimento definitivo

La verifica del rivestimento definitivo è stata condotta con riferimento alla fase di lungo termine, i cui output in termini di sollecitazioni sono già stati riportati in precedenza. Come già specificato in §9.4 della presente relazione, le sollecitazioni in output da Plaxis sono state amplificate per 1.3 per eseguire verifiche allo SLU, mentre non sono state amplificate per eseguire le verifiche allo SLE.

Nella tabella seguente si riportano gli spessori del CLS ed i ferri di armatura considerati nelle verifiche per la calotta e l'arco rovescio:

Elemento	Classe CLS	Spessore	Armatura intradosso		
Calotta	25/30	0.8 m*	Ф14/20	Ф14/20	-
Murette	25/30	0.8 m	Ф14/20	Ф14/20	Ф12/20х30
Arco rovescio	25/30	0.8 m	Ф14/20	Ф14/20	Ф12/20х30

^{*}si considera lo spessore medio della sezione tronco-conica.

Di seguito si riportano, sottoforma di diagrammi cartesiani, le verifiche SLU per il rivestimento definitivo armato, relative alla fase 7 (Lungo termine).

I risultati delle verifiche a taglio vengono riportati in termini di confronto tra azione e resistenza, diagrammati al crescere della coordinata angolare α dei punti del rivestimento.

Le verifiche a pressoflessione vengono invece riportate in termini di dominio ultimo, mostrando come ciascuna coppia di punti (M; N) sia interna al dominio.

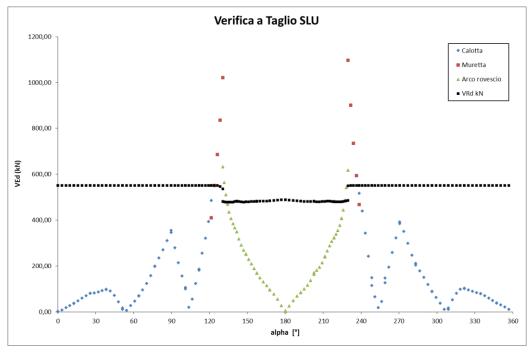


Figura 9-130-Verifica a taglio rivestimento definitivo (per sezioni senza armatura a taglio) – Fase 7

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
Mandataria:	Mandanti:	IIIAIIA IOI	111227	ONTE GARDI	LIVA			
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	178 di 253	

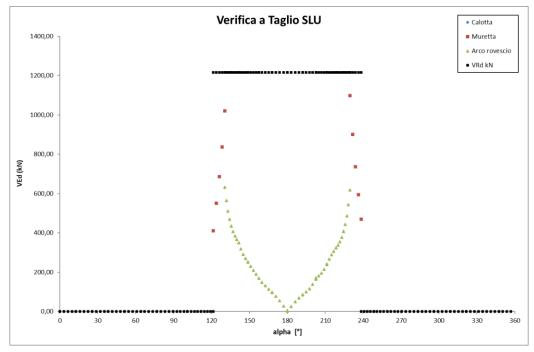


Figura 9-131-Verifica a taglio rivestimento definitivo (per sezioni con specifica armatura a taglio) – Fase 7

APPALTATORE:	webuild mplend CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
Mandataria:	Mandanti:	_						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	179 di 253	

Sono riportati nei diagrammi seguenti i domini di interazione M-N allo SLU.

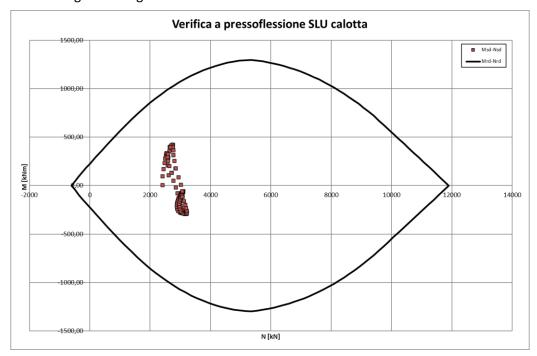


Figura 9-132 – Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo calotta – Coppie (M;N) – Fase 7

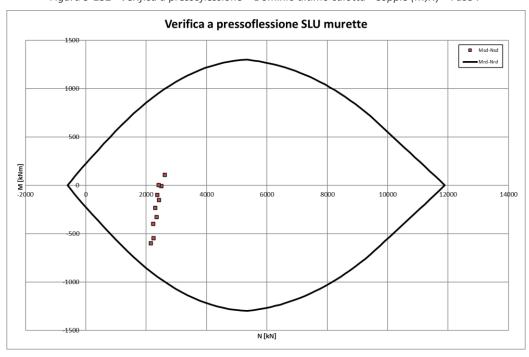


Figura 9-133– Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo murette– Coppie (M;N) – Fase 7

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO IVIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL Q ORTEZZA-VER PONTE GARDI	_		=
GALLERIE Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	180 di 253

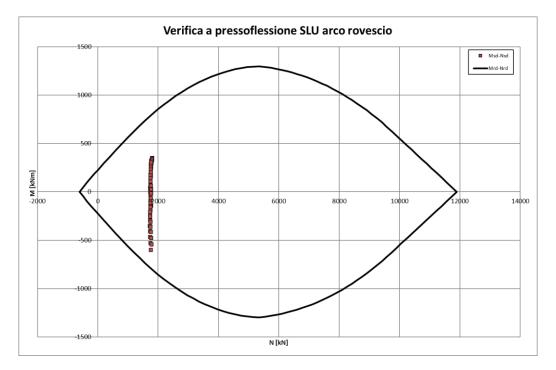


Figura 9-134-Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo arco rovescio – Coppie (M;N) – Fase 7

APPALTATORE:	webuild Implerid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 181 di 253

Di seguito vengono mostrate le verifiche agli SLE eseguite sul rivestimento definitivo, sia tensionali che a fessurazione, in forma cartesiana al variare dell'angolo α . Tutte le verifiche risultano soddisfatte.

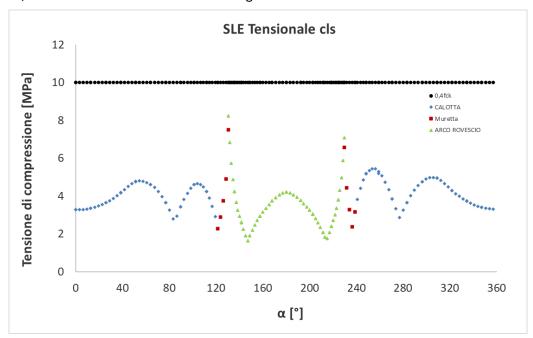


Figura 9-135 – Verifica tensioni calcestruzzo

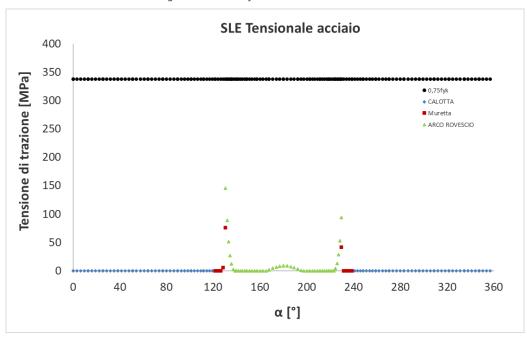


Figura 9-136- Verifica tensioni acciaio

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO					
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	182 di 253

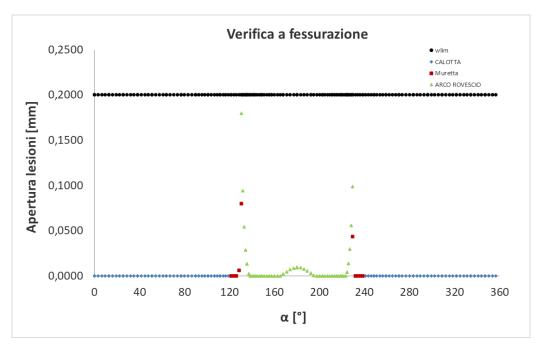


Figura 9-137-Verifica a fessurazione

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	<u>Mandanti:</u>	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 183 di 253

9.5.3 Sezione B1L

9.5.3.1. Verifica del rivestimento provvisorio

Le verifiche strutturali sul rivestimento provvisorio (o di prima fase) sono state eseguite nella fase di calcolo relativa alla maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel (fase 5).

Il rivestimento di prima fase della sezione B1L è caratterizzato dalla presenza di uno strato di spritz-beton di spessore pari a 0.3 m e centine accoppiate 2IPN180 a passo 1.2m.

Si riporta di seguito, al crescere della coordinata angolare che identifica le diverse porzioni del rivestimento, il confronto tra azione e resistenza in termini tensionali, per entrambi gli elementi che costituiscono il rivestimento provvisorio.

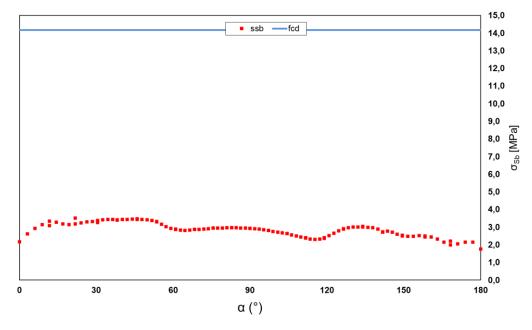


Figura 9-138-Verifica SLU per lo spritz-beton – Sezione Tipo B1L – Fase 5

APPALTATORE:	webuild mplerid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO					
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	184 di 253

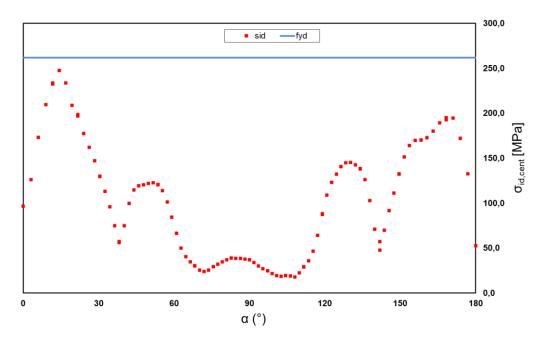


Figura 9-139-Verifica SLU per le centine — Sezione Tipo B1L — Fase 5

APPALTATORE:	webuild Implerid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 185 di 253

9.5.3.2. Verifica del rivestimento definitivo

La verifica del rivestimento definitivo è stata condotta con riferimento alla fase di lungo termine, i cui output in termini di sollecitazioni sono già stati riportati in precedenza. Come già specificato in §9.4 della presente relazione, le sollecitazioni in output da Plaxis sono state amplificate per 1.3 per eseguire verifiche allo SLU, mentre non sono state amplificate per eseguire le verifiche allo SLE.

Nella tabella seguente si riportano gli spessori del CLS ed i ferri di armatura considerati nelle verifiche per la calotta e l'arco rovescio:

Elemento	Classe CLS	Spessore	Armatura intradosso	Armatura estradosso	Armatura taglio
Calotta	25/30	0.8 m	Ф14/20	Ф14/20	-
Murette	25/30	0.8 m	Ф14/20	Ф14/20	Ф12/20Х30
Arco rovescio	25/30	0.8 m	Ф14/20	Ф14/20	Ф12/20Х30

Di seguito si riportano, sottoforma di diagrammi cartesiani, le verifiche SLU per il rivestimento definitivo armato, relative alla fase 7 (Lungo termine).

I risultati delle verifiche a taglio vengono riportati in termini di confronto tra azione e resistenza, diagrammati al crescere della coordinata angolare α dei punti del rivestimento.

Le verifiche a pressoflessione vengono invece riportate in termini di dominio ultimo, mostrando come ciascuna coppia di punti (M; N) sia interna al dominio.

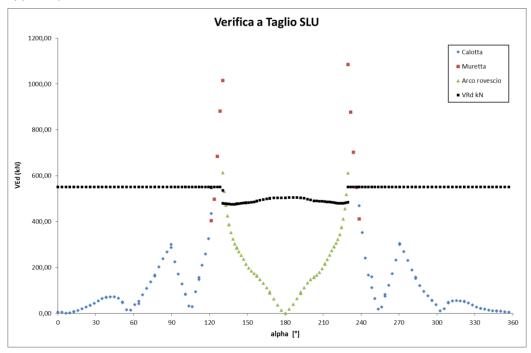


Figura 9-140-Verifica a taglio rivestimento definitivo (per sezioni senza armatura a taglio) – Fase 7

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA					
PROGETTAZIONE:		TRATTA "FO	_				
Mandataria:	Mandanti:			0.000			
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	186 di 253

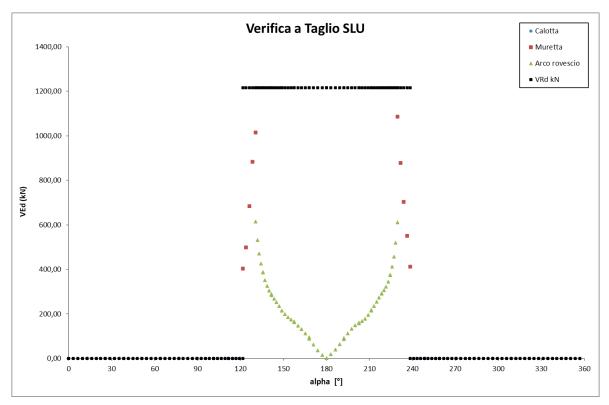


Figura 9-141-Verifica a taglio rivestimento definitivo (per sezioni con specifica armatura a taglio) – Fase 7

APPALTATORE:	webuild projected CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	187 di 253

Sono riportati nei diagrammi seguenti i domini di interazione M-N allo SLU.

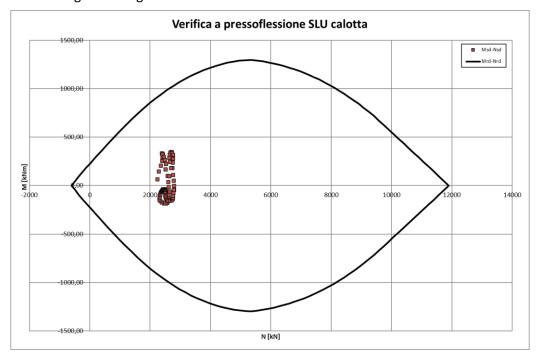


Figura 9-142 – Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo calotta – Coppie (M;N) – Fase 7

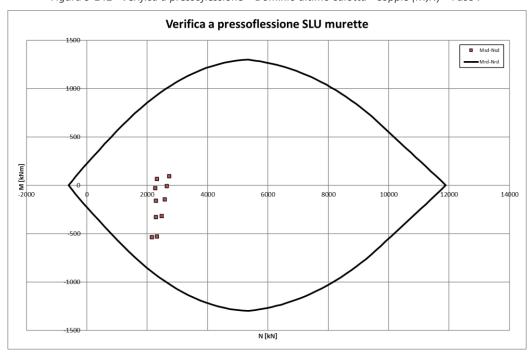


Figura 9-143— Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo murette– Coppie (M;N) – Fase 7

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST		NE DEL LO IVIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL QUE PORTEZZA-VER			="
	M Ingegneria						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	188 di 253

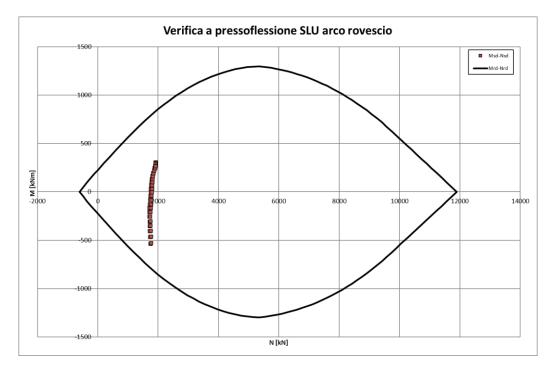


Figura 19-Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo arco rovescio – Coppie (M;N) – Fase 7

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO IVIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL QUE PRIEZZA-VER	_		=
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	189 di 253

Di seguito vengono mostrate le verifiche agli SLE eseguite sul rivestimento definitivo, sia tensionali che a fessurazione, in forma cartesiana al variare dell'angolo α . Tutte le verifiche risultano soddisfatte.

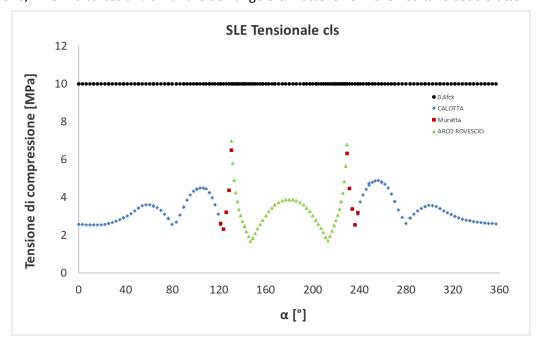


Figura 9-144– Verifica tensioni calcestruzzo

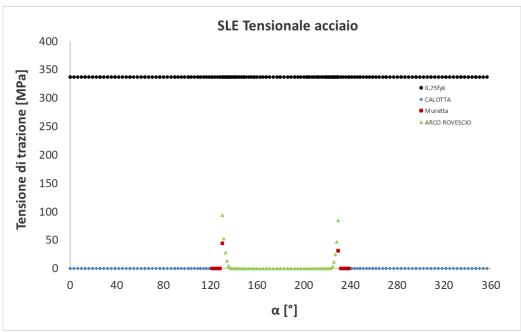


Figura 9-145- Verifica tensioni acciaio

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO IVIARIA FO RTEZZA – P	TTO 1 DEL Q RTEZZA-VER ONTE GARD	_		=
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	190 di 253

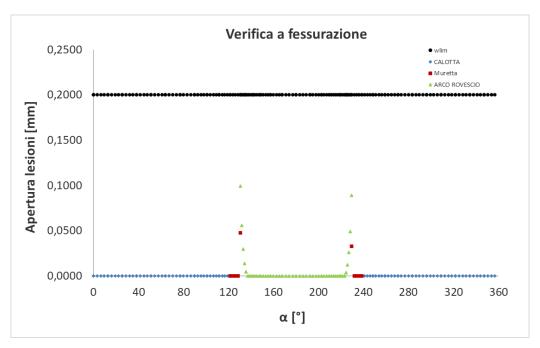


Figura 9-146-Verifica a fessurazione

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 191 di 253

9.5.4 Sezione Tronchino di innesto

9.5.4.1. Verifica del rivestimento provvisorio (galleria principale)

Le verifiche strutturali sul rivestimento provvisorio (o di prima fase) sono state eseguite nella fase di calcolo relativa alla maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel centrale (fase 13).

Il rivestimento di prima fase della sezione IO è caratterizzato dalla presenza di uno strato di spritz-beton di spessore pari a 0.3 m e centine accoppiate HEB 180 a passo 1m.

Si riporta di seguito, al crescere della coordinata angolare che identifica le diverse porzioni del rivestimento, il confronto tra azione e resistenza in termini tensionali, per entrambi gli elementi che costituiscono il rivestimento provvisorio.

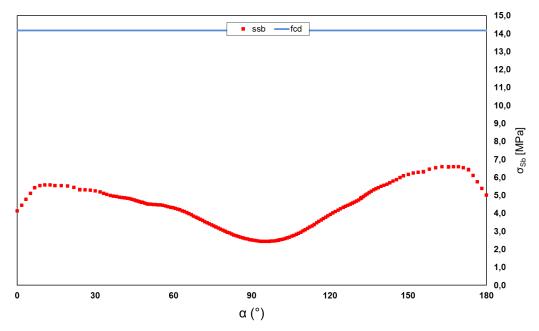


Figura 9-147— Verifica SLU per lo spritz-beton — Sezione Tipo IO-SX

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA" PROGETTO ESECUTIVO					=
0 11 0 17	M Ingegneria	TROGETTOE	32001110				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	192 di 253

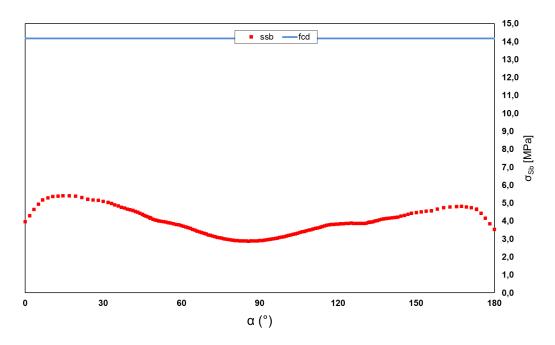


Figura 9-148- Verifica SLU per lo spritz-beton — Sezione Tipo IO-DX

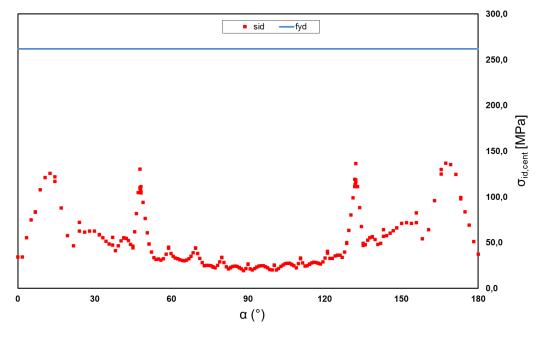


Figura 9-149-Verifica SLU per le centine — Sezione Tipo ${\it IO}$ — ${\it SX}$

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implema CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – P	TTO 1 DEL QUETEZZA-VER			
GALLERIE Finestra Funes - Relaz	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 193 di 253

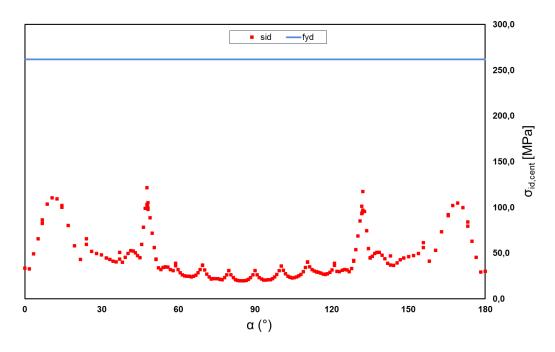


Figura 9-150- Verifica SLU per le centine – Sezione Tipo IO – DX

APPALTATORE:	webuild principle CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 194 di 253

9.5.4.2. Verifica del rivestimento provvisorio (Galleria di sfollamento Tipo A1)

Le verifiche strutturali sul rivestimento provvisorio (o di prima fase) sono state eseguite nella fase di calcolo relativa alla maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel centrale (fase 13).

Il rivestimento di prima fase della galleria di sfollamento centrale è caratterizzato dalla presenza di uno strato di spritz-beton di spessore pari a 0.2 m e centine accoppiate 2IPN160 a passo 1.0 m.

Si riporta di seguito, al crescere della coordinata angolare che identifica le diverse porzioni del rivestimento, il confronto tra azione e resistenza in termini tensionali per lo spritz-beton.

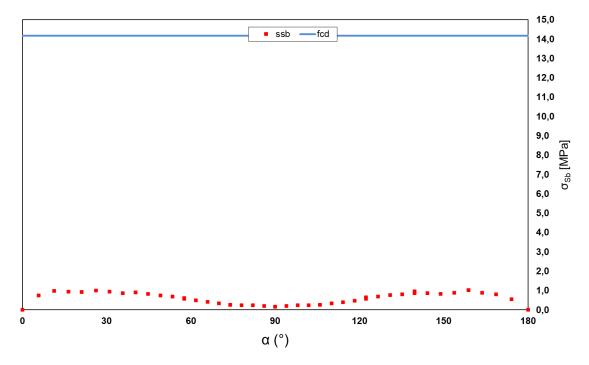


Figura 9-151 – Verifica SLU per lo spritz-beton – Sezione galleria di sfollamento Tipo A1

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO IVIARIA FO RTEZZA – P	OTTO 1 DEL Q ORTEZZA-VER PONTE GARDI	_		=
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	195 di 253

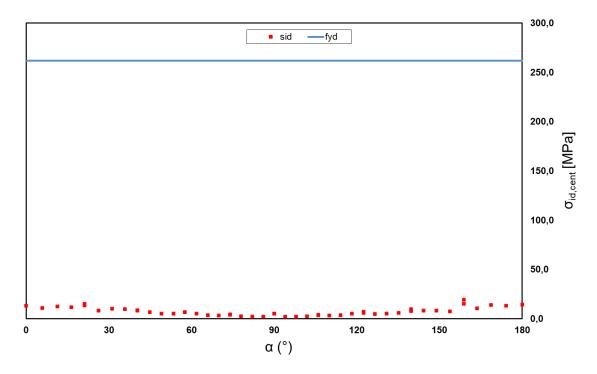


Figura 9-152- Verifica SLU per le centine – Sezione galleria di sfollamento Tipo A1

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FOI	_		_		
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 196 di 253

9.5.4.3. Verifica del rivestimento definitivo (Galleria principale)

La verifica del rivestimento definitivo è stata condotta con riferimento alla fase di lungo termine, i cui output in termini di sollecitazioni sono già stati riportati in precedenza. Come già specificato in §9.4 della presente relazione, le sollecitazioni in output da Plaxis sono state amplificate per 1.3 per eseguire verifiche allo SLU, mentre non sono state amplificate per eseguire le verifiche allo SLE.

Nella tabella seguente si riportano gli spessori del CLS ed i ferri di armatura considerati nelle verifiche per la calotta e l'arco rovescio:

Elemento	Classe CLS	Spessore	Armatura intradosso	Armatura estradosso	Armatura taglio
Calotta	25/30	1 m	Ф16/20	Ф16/20	Ф12/20х40
Murette	25/30	1 m	Ф16/20	Ф16/20	Ф12/20х40
Arco rovescio	25/30	1 m	Ф16/20	Ф16/20	Ф12/20х40

Di seguito si riportano, sottoforma di diagrammi cartesiani, le verifiche SLU per il rivestimento definitivo armato, relative alla fase 16 (Lungo termine).

I risultati delle verifiche a taglio vengono riportati in termini di confronto tra azione e resistenza, diagrammati al crescere della coordinata angolare α dei punti del rivestimento.

Le verifiche a pressoflessione vengono invece riportate in termini di dominio ultimo, mostrando come ciascuna coppia di punti (M; N) sia interna al dominio.

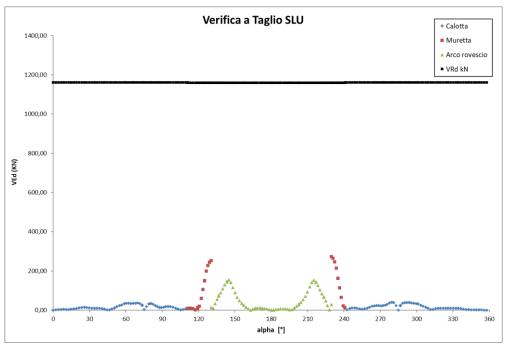


Figura 9-153- Verifica a taglio rivestimento definitivo SX

APPALTATORE:	webuild Impenia CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA						
PROGETTAZIONE:								
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	197 di 253	

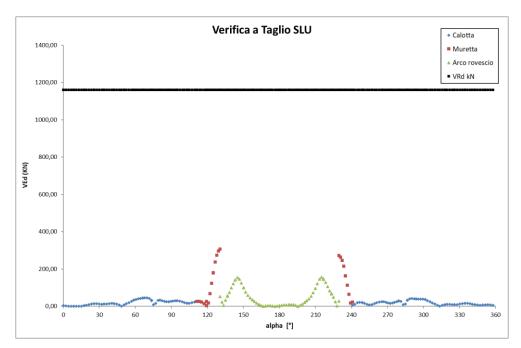


Figura 9-154 – Verifica a taglio rivestimento definitivo DX

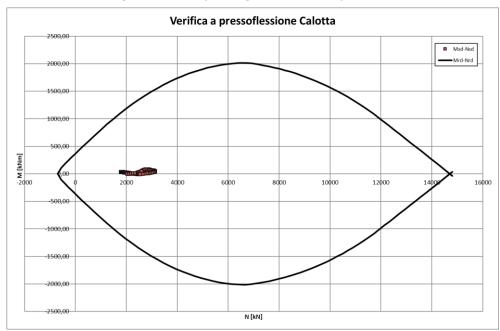


Figura 9-155- Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo Calotta– Coppie (M;N)-SX

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild @ Implement CONSONEZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – P	TTO 1 DEL QUETEZZA-VER	_		=
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	198 di 253

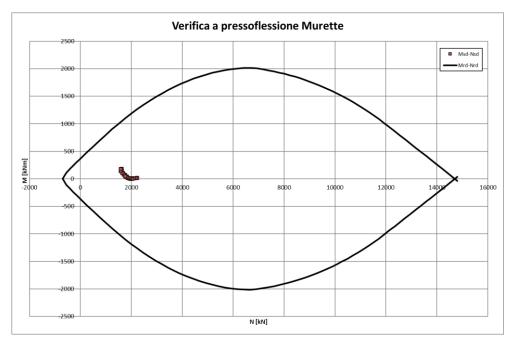


Figura 9-156- Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo murette– Coppie (M;N)-SX

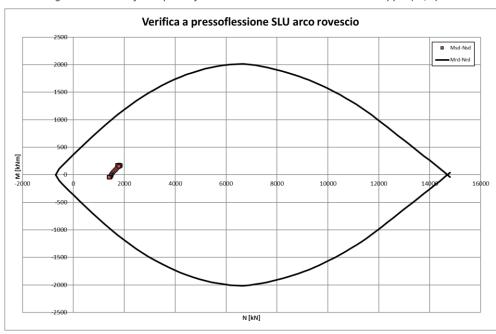


Figura 9-157- Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo arco rovescio – Coppie (M;N)-SX

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild minimum CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO IVIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL Q ORTEZZA-VER PONTE GARDI			-
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	199 di 253

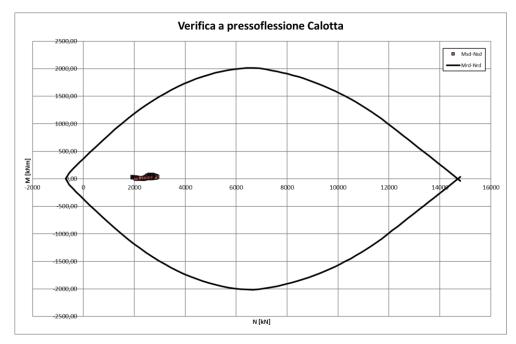


Figura 9-158– Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo Calotta– Coppie (M;N)-DX

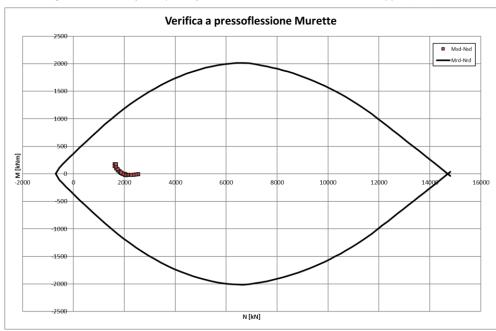


Figura 9-159 – Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo murette– Coppie (M;N)-DX

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 200 di 253

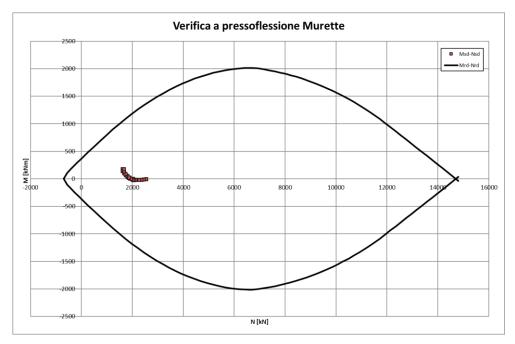


Figura 9-160 – Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo arco rovescio – Coppie (M;N) -DX

Si riportano inoltre di seguito le verifiche agli SLE eseguite sul rivestimento definitivo, sia tensionali che a fessurazione, in forma cartesiana al variare dell'angolo α .

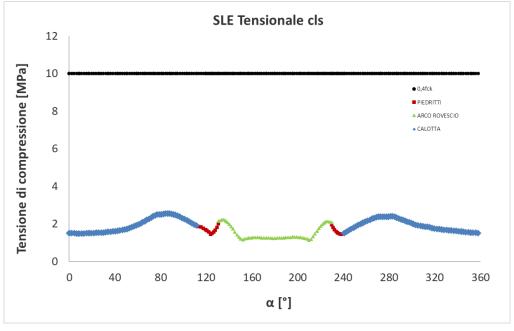


Figura 9-161- Verifica tensioni calcestruzzo SX

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild ® Impleid CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST		NE DEL LO IVIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL Q ORTEZZA-VER PONTE GARDI	_		-
GALLERIE	M Ingegneria	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	201 di 253

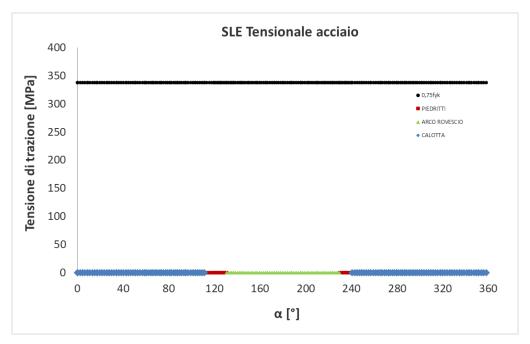


Figura 9-162 – Verifica tensioni acciaio SX

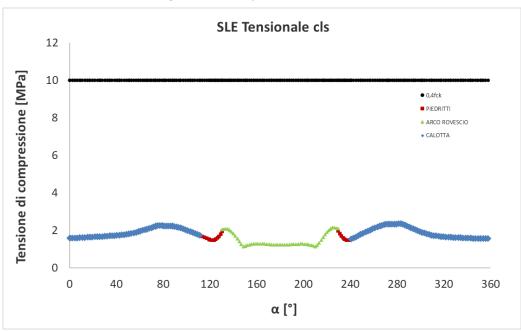


Figura 9-163 – Verifica tensioni calcestruzzo DX

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implends CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST		NE DEL LO IVIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL Q ORTEZZA-VER PONTE GARDI			-
GALLERIE	M Ingegneria	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	202 di 253

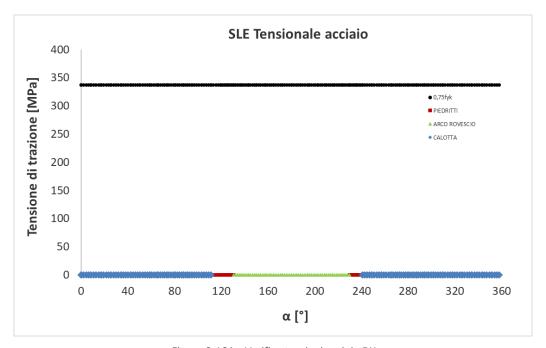


Figura 9-164 – Verifica tensioni acciaio DX

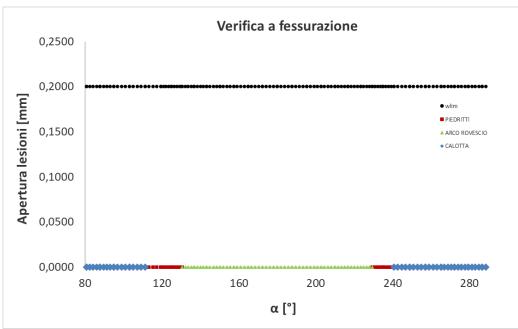


Figura 9-165 – Verifica a fessurazione SX

APPALTATORE:	webuild	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA UADRUPLICAMI		=
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO	_				
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	203 di 253

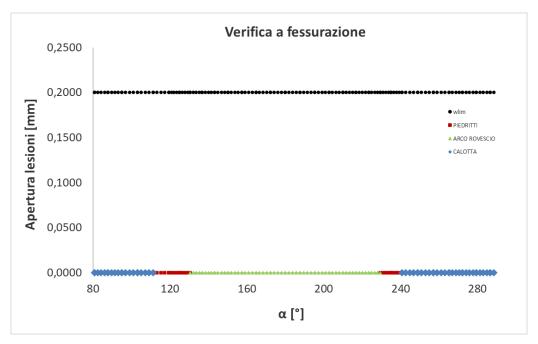


Figura 9-166 – Verifica a fessurazione DX

APPALTATORE:	webuild princed CONSORZIODOLOMITI				CUZIONE DEI LA UADRUPLICAMI		=
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 204 di 253

9.5.4.4. Verifica del rivestimento definitivo (Galleria di sfollamento Tipo A1)

Di seguito si riportano, sottoforma di diagrammi cartesiani, le verifiche previste per rivestimenti non armati secondo NTC2008 relative alla fase 16 (Lungo termine) per la galleria di sfollamento centrale.

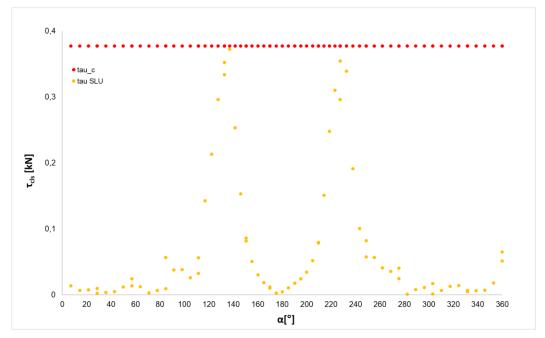


Figura 9-167 – Verifica a taglio ai sensi del paragrafo 4.1.11.1 delle NTC08 Sezione galleria di sfollamento Tipo A1

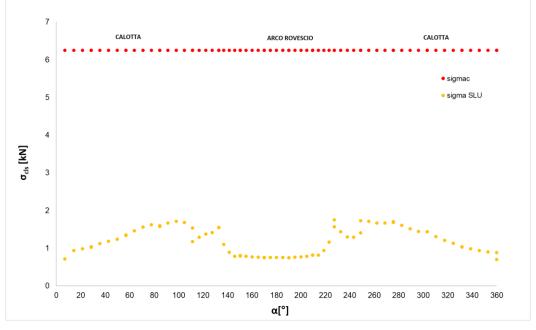


Figura 9-168 – Verifica sforzi normali ai sensi del paragrafo 4.1.11.1 delle NTC08 Sezione galleria di sfollamento Tipo A1

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria:	webuild Implema CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO LINEA FERRO	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"				
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 205 di 253

9.5.4.5. Verifica dei bulloni radiali

Gli interventi radiali della sezione Camerone sono costituiti da bulloni radiali costituiti da barre Φ24 mm. I parametri utilizzati nella verifica dei bulloni radiali sono riportati di seguito.

Elemento	D _{perf}	L	i _{long}	α	qs	F _{tk}	F _{yk}	γs	γ a	ξ_a
(-)	(mm)	(m)	(m)	(-)	(kPa)	(kN)	(kN)	(-)	(-)	(-)
12+13 barre Ф24*	51	6	1	1.1	350	540	450	1.15	1.1	1.6

^{*}nel caso della sezione analizzata sono state considerati 10 bulloni radiali.

La massima sollecitazione agente sui bulloni è pari a:

$$N_d = N i \gamma_g = 38.52 *1 *1.3 = 50 kN$$

dove:

N=massimo sforzo normale ottenuto nelle analisi numeriche

 γ_g = fattore di amplificazione delle sollecitazioni pari a 1.3

La *resistenza a sfilamento*, valutata come in §9.4.2, risulta pari a:

$$R_d = \frac{\alpha \cdot \pi \cdot D_p \cdot L \cdot q_s}{\gamma_a \cdot \xi_a} = \frac{1.1 \cdot \pi \cdot 0.05 \cdot 6 \cdot 350}{1.1 \cdot 1.6} = 206 \text{ kN}$$

Si ottiene quindi:

 $N_d \le R_d$

Con **FS=4.12**

La *resistenza a rottura* viene valutata come:

$$F_{Nd} = \frac{F_{yk}}{\gamma_S} = \frac{450}{1.15} = 177 \text{ kN}$$

Si ottiene quindi:

 $N_d \leq R_d$

Con *FS=3.54*

Pertanto, la verifica risulta soddisfatta.

APPALTATORE:	webuild Implental CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA JADRUPLICAMI		-
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 206 di 253

9.5.5 Sezione Camerone

9.5.5.1. Verifica del rivestimento provvisorio

Le verifiche strutturali sul rivestimento provvisorio (o di prima fase) sono state eseguite nella fase di calcolo relativa alla maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel (fase 10).

Il rivestimento di prima fase della sezione B1 è caratterizzato dalla presenza di uno strato di spritz-beton di spessore pari a 0.3 m e centine accoppiate 2IPN200 a passo 1m.

Si riporta di seguito, al crescere della coordinata angolare che identifica le diverse porzioni del rivestimento, il confronto tra azione e resistenza in termini tensionali, per entrambi gli elementi che costituiscono il rivestimento provvisorio.

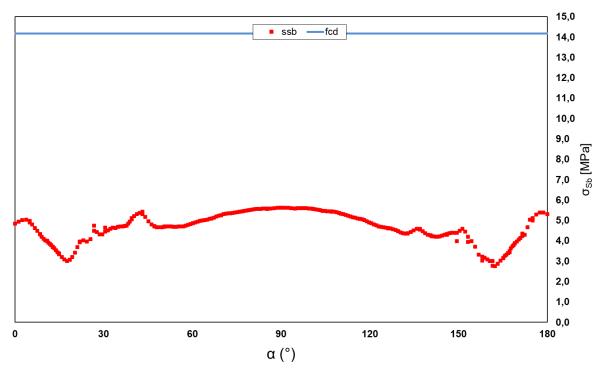


Figura 9-169— Verifica SLU per lo spritz-beton — Sezione Camerone

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Pingle CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – P	OTTO 1 DEL QUE PRIEZZA-VER		_	
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	207 di 253

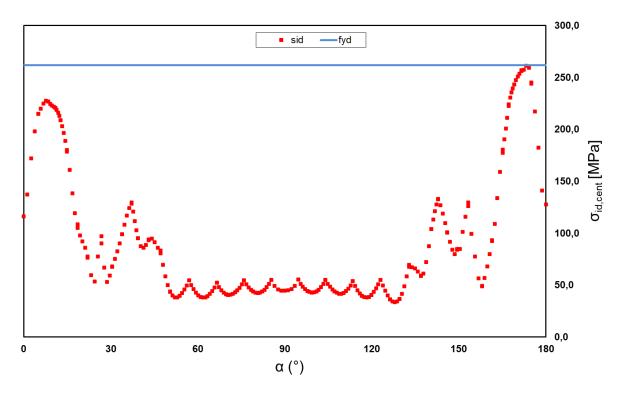


Figura 9-170-Verifica SLU per le centine – Sezione Camerone

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	REALIZZAZIO	NE DEL LO	TTO 1 DEL Q	CUZIONE DEI LA JADRUPLICAMI	_	
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 208 di 253

9.5.5.2. Verifica del rivestimento definitivo

La verifica del rivestimento definitivo è stata condotta con riferimento alla fase di lungo termine, i cui output in termini di sollecitazioni sono già stati riportati in precedenza. Come già specificato in §9.4 della presente relazione, le sollecitazioni in output da Plaxis sono state amplificate per 1.3 per eseguire verifiche allo SLU, mentre non sono state amplificate per eseguire le verifiche allo SLE.

Nella tabella seguente si riportano gli spessori del CLS ed i ferri di armatura considerati nelle verifiche per la calotta e l'arco rovescio:

Elemento	Classe CLS	Spessore	Armatura intradosso	Armatura estradosso	Armatura taglio
Calotta	25/30	1.1 m	Ф14/20	Ф14/20	Ф10/20х40
Murette	25/30	1.2 m	Ф20/20	Ф20/20	Ф10/20х40
Arco rovescio	25/30	1.2 m	Ф20/20	Ф20/20	Ф10/20х40

Di seguito si riportano, sottoforma di diagrammi cartesiani, le verifiche SLU per il rivestimento definitivo armato, relative alla fase 13 (Lungo termine).

I risultati delle verifiche a taglio vengono riportati in termini di confronto tra azione e resistenza, diagrammati al crescere della coordinata angolare α dei punti del rivestimento.

Le verifiche a pressoflessione vengono invece riportate in termini di dominio ultimo, mostrando come ciascuna coppia di punti (M; N) sia interna al dominio.

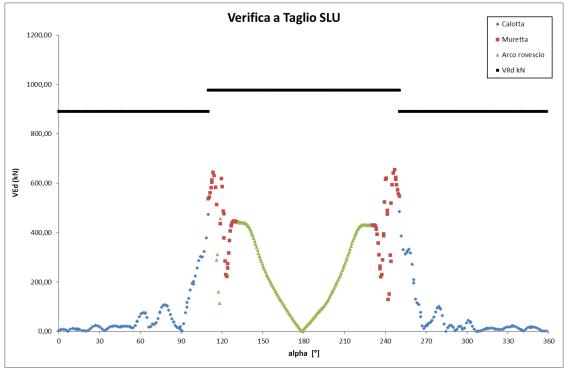


Figura 9-171- Verifica a taglio rivestimento definitivo

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – P	OTTO 1 DEL QUE PORTEZZA-VER			-
	M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	209 di 253

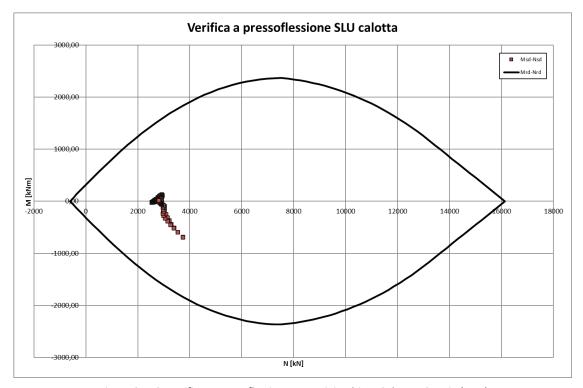


Figura 9-172- Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo Calotta– Coppie (M;N)

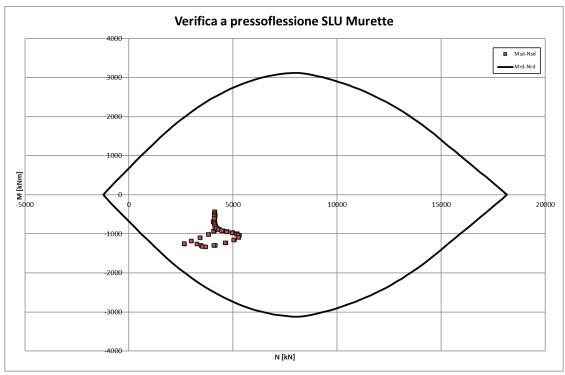


Figura 9-173- Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo murette– Coppie (M;N)

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL QUE PORTEZZA-VER	_	_	
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	210 di 253

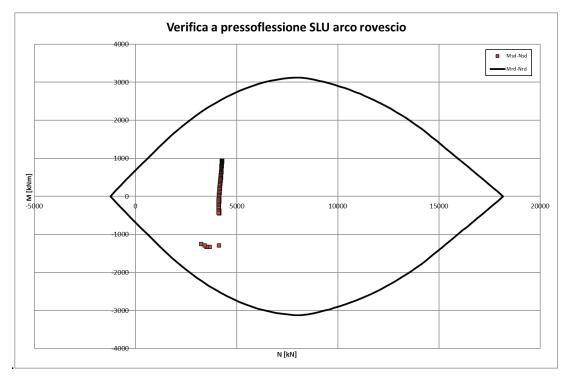


Figura 9-174- Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo arco rovescio – Coppie (M;N)

Si riportano inoltre di seguito le verifiche agli SLE eseguite sul rivestimento definitivo, sia tensionali che a fessurazione, in forma cartesiana al variare dell'angolo α .

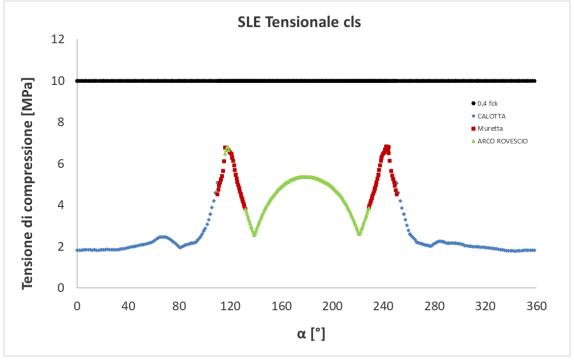


Figura 9-175- Verifica tensioni calcestruzzo

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO IVIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL Q ORTEZZA-VER PONTE GARDI	_		=
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	211 di 253

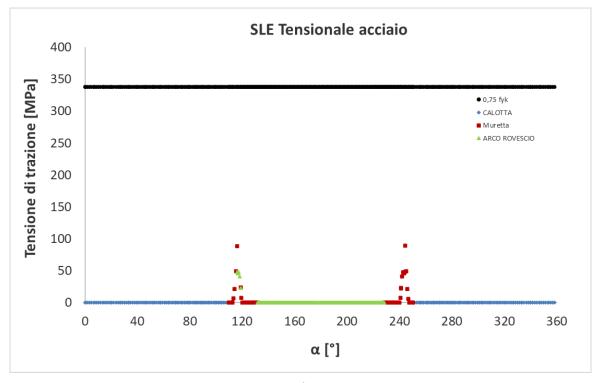


Figura 9-176 – Verifica tensioni acciaio

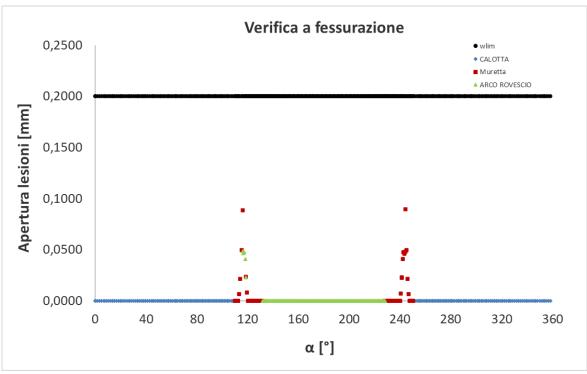


Figura 9-177 – Verifica tensioni calcestruzzo

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	Webuild Pingeon CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL QUE PORTEZZA-VER		_	
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	212 di 253

9.5.5.3. Verifica dei bulloni radiali

Gli interventi radiali della sezione Camerone sono costituiti da bulloni radiali costituiti da barre Φ24 mm. I parametri utilizzati nella verifica dei bulloni radiali sono riportati di seguito.

Elemento	D _{perf}	L	i _{long}	α	qs	F _{tk}	F _{yk}	γs	γ a	ξ_a
(-)	(mm)	(m)	(m)	(-)	(kPa)	(kN)	(kN)	(-)	(-)	(-)
12+13 barre Ф24*	51	6	1	1.1	350	540	450	1.15	1.1	1.6

^{*}nel caso della sezione analizzata sono state considerati 10 bulloni radiali.

La massima sollecitazione agente sui bulloni è pari a:

$$N_d = N i \gamma_g = 87.71 *1 *1.3 = 114 kN$$

dove:

N=massimo sforzo normale ottenuto nelle analisi numeriche

 γ_g = fattore di amplificazione delle sollecitazioni pari a 1.3

La *resistenza a sfilamento*, valutata come in §9.4.2, risulta pari a:

$$R_d = \frac{\alpha \cdot \pi \cdot D_p \cdot L \cdot q_s}{\gamma_a \cdot \xi_a} = \frac{1.1 \cdot \pi \cdot 0.05 \cdot 6 \cdot 350}{1.1 \cdot 1.6} = 206 \text{ kN}$$

Si ottiene quindi:

 $N_d \le R_d$

Con **FS=1.8**

La resistenza a rottura viene valutata come:

$$F_{Nd} = \frac{F_{yk}}{\gamma_S} = \frac{450}{1.15} = 177 \text{ kN}$$

Si ottiene quindi:

 $N_d \leq R_d$

Con **FS=1.55**

Pertanto, la verifica risulta soddisfatta.

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 213 di 253

9.5.6 Sezione della galleria di sfollamento – Tipo A1

Per completezza, oltre alle verifiche del tunnel di sfollamento, si riportano anche le verifiche della galleria principale, corrispondente alla sezione corrente di tipo A1 della galleria Gardena. Per ulteriori dettagli si rimanda alla relativa relazione di calcolo.

9.5.6.1. Verifica del rivestimento provvisorio (galleria principale)

Le verifiche strutturali sul rivestimento provvisorio (o di prima fase) sono state eseguite nella fase di calcolo relativa alla maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel centrale (fase 13).

Il rivestimento di prima fase della sezione A1 è caratterizzato dalla presenza di uno strato di spritz-beton di spessore pari a 0.25 m e centine accoppiate 2IPN180 a passo 1.4 m.

Si riporta di seguito, al crescere della coordinata angolare che identifica le diverse porzioni del rivestimento, il confronto tra azione e resistenza in termini tensionali, per entrambi gli elementi che costituiscono il rivestimento provvisorio.

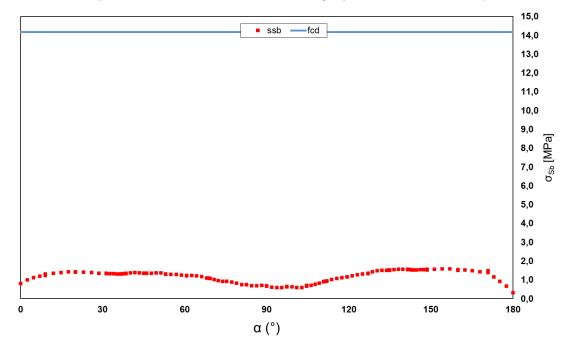


Figura 9-178 – Verifica SLU per lo spritz-beton – Sezione Tipo A1 galleria Gardena -SX

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST	REALIZZAZIO LINEA FERRO	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DE REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DE LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"				-	
	M Ingegneria	TROUETTO ESECUTIVO						
GALLERIE Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
		IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	214 di 253	

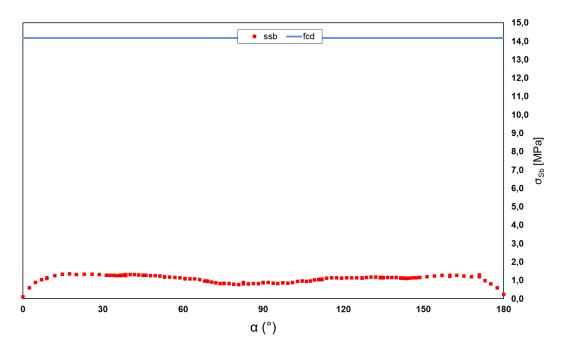


Figura 9-179 – Verifica SLU per lo spritz-beton – Sezione Tipo A1 galleria Gardena -DX

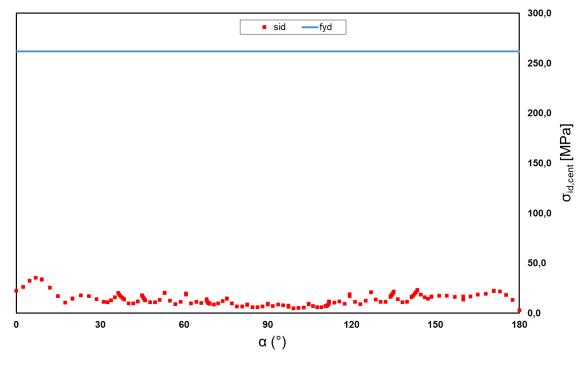


Figura 9-180 – Verifica SLU per le centine – Sezione Tipo A1 galleria Gardena -SX

APPALTATORE:	webuild implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"							
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA TORTLELA - FORTE GARDENA						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	215 di 253	

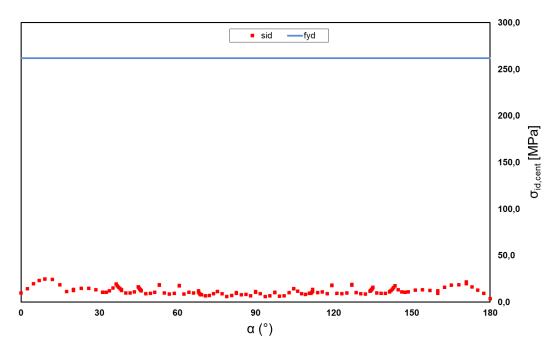


Figura 9-181 — Verifica SLU per le centine — Sezione Tipo A1 galleria Gardena-DX

APPALTATORE:	webuild principle CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 216 di 253

9.5.6.2. Verifica del rivestimento provvisorio (Galleria di sfollamento)

Le verifiche strutturali sul rivestimento provvisorio (o di prima fase) sono state eseguite nella fase di calcolo relativa alla maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel centrale (fase 13).

Il rivestimento di prima fase della sezione A1 è caratterizzato dalla presenza di uno strato di spritz-beton di spessore pari a 0.2 m e centine accoppiate 2IPN160 a passo 1.0 m.

Si riporta di seguito, al crescere della coordinata angolare che identifica le diverse porzioni del rivestimento, il confronto tra azione e resistenza in termini tensionali per lo spritz-beton.

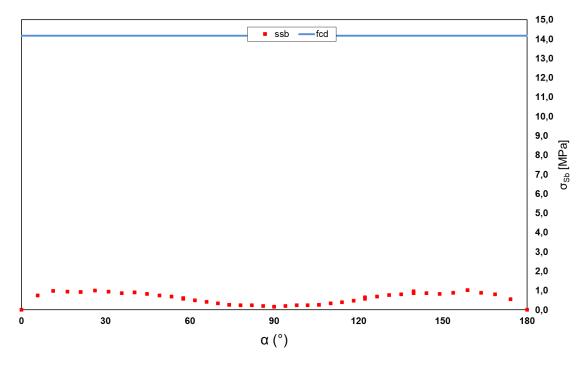


Figura 9-182 – Verifica SLU per compressione per lo spritz-beton – Sezione Tipo A1 sfollamento

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO	_		_			
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	217 di 253	

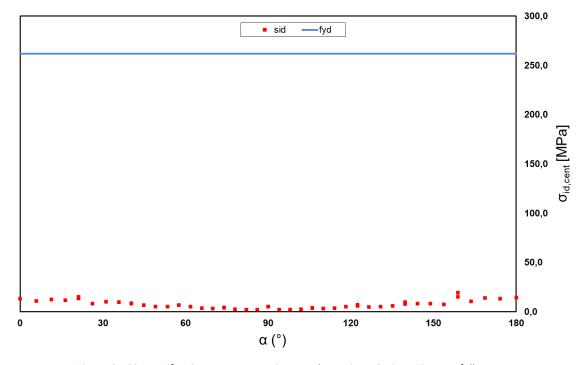


Figura 9-183 – Verifica SLU per compressione per le centine – Sezione Tipo A1 sfollamento

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA					
PROGETTAZIONE:							
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	218 di 253

9.5.6.3. Verifica del rivestimento definitivo (Galleria principale)

La verifica del rivestimento definitivo è stata condotta con riferimento alla fase di lungo termine, i cui output in termini di sollecitazioni sono già stati riportati in precedenza. Come già specificato in §9.4 della presente relazione, le sollecitazioni in output da Plaxis sono state amplificate per 1.3 per eseguire verifiche allo SLU, mentre non sono state amplificate per eseguire le verifiche allo SLE.

Nella tabella seguente si riportano gli spessori del CLS ed i ferri di armatura considerati nelle verifiche per la calotta e l'arco rovescio:

Elemento	Classe CLS	Spessore	Armatura intradosso	Armatura estradosso	Armatura taglio
Calotta	25/30	0.6m	-	-	-
Murette	25/30	0.6 m	Ф14/20	Ф14/20	-
Arco rovescio	25/30	0.6 m	Ф14/20	Ф14/20	-

Di seguito si riportano, sottoforma di diagrammi cartesiani, le verifiche SLU per il rivestimento definitivo armato, relative alla fase 15 (Lungo termine).

I risultati delle verifiche a taglio vengono riportati in termini di confronto tra azione e resistenza, diagrammati al crescere della coordinata angolare α dei punti del rivestimento.

Le verifiche a pressoflessione vengono invece riportate in termini di dominio ultimo, mostrando come ciascuna coppia di punti (M;N) sia interna al dominio.

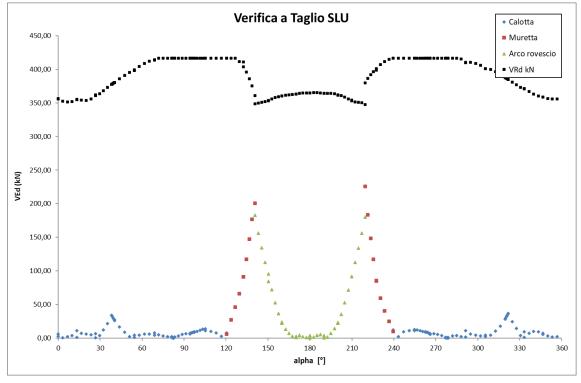


Figura 9-184 – Verifica a taglio rivestimento definitivo SX

APPALTATORE:	webuild Implerid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO						
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	219 di 253	

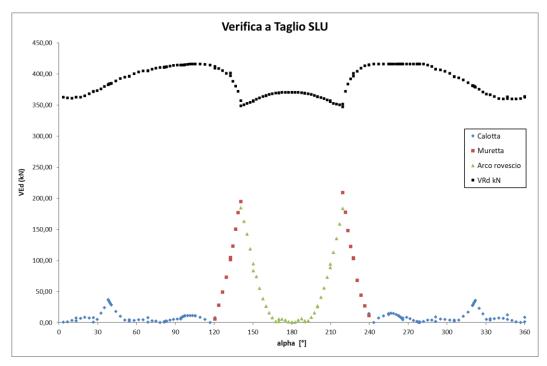


Figura 9-185 – Verifica a taglio rivestimento definitivo DX

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria:	webuild Implental CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					=
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 220 di 253

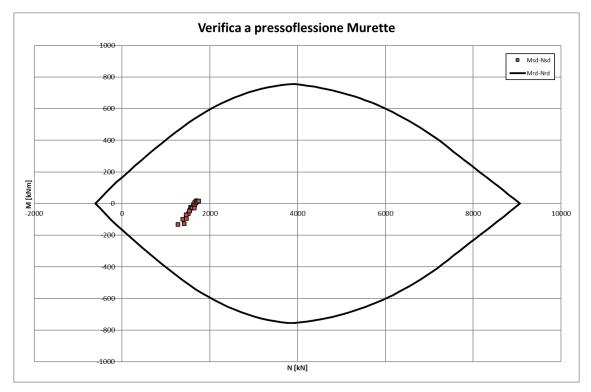


Figura 9-186 – Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo murette– Coppie (M;N)-SX

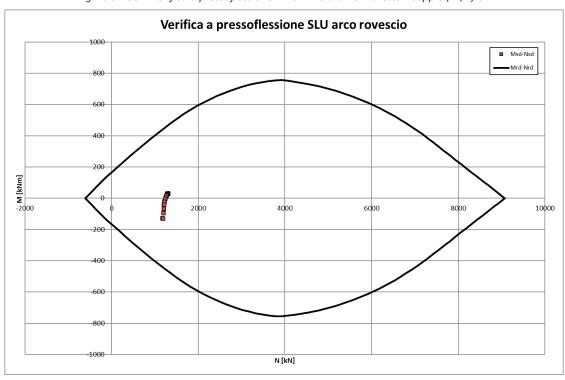


Figura 9-187 – Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo arco rovescio – Coppie (M;N) -SX

APPALTATORE:	webuild mplerid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE:		TRATTA "FO	_		_			
Mandataria:	Mandanti:	IIIAIIA IOI		OITIE GAILD	-14/-1			
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	221 di 253	

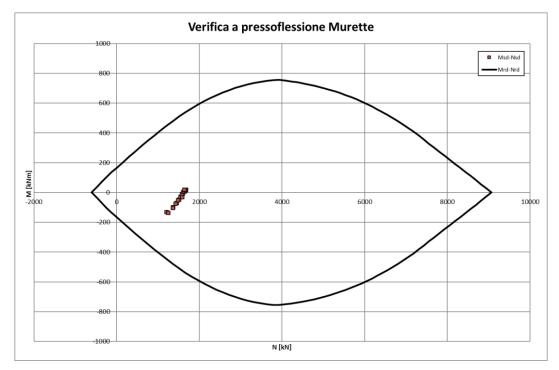


Figura 9-188 – Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo murette– Coppie (M;N)-DX

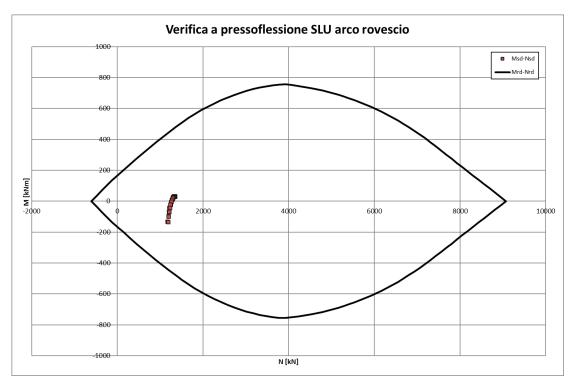


Figura 9-189 – Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo arco rovescio – Coppie (M;N) -DX

APPALTATORE:	webuild pripierid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	<u>Mandanti:</u>	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 222 di 253

Si riportano inoltre di seguito le verifiche agli SLE eseguite sul rivestimento definitivo, sia tensionali che a fessurazione, in forma cartesiana al variare dell'angolo α .

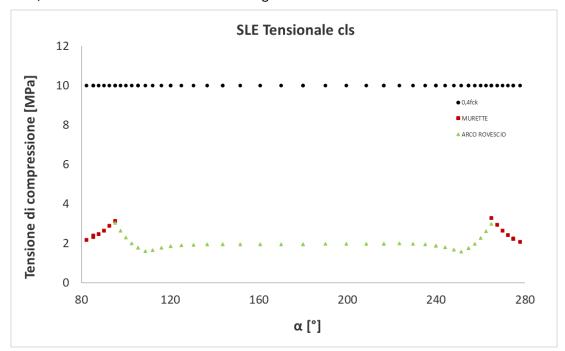


Figura 9-190 – Verifica tensioni calcestruzzo SX

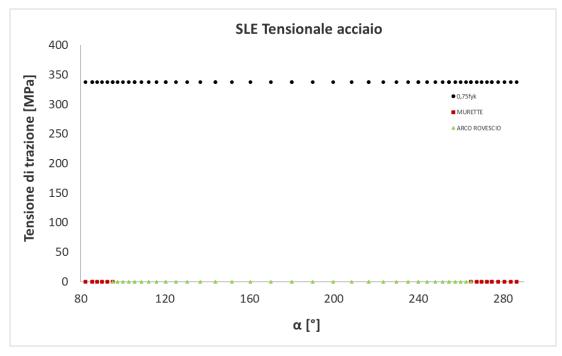


Figura 9-191 – Verifica tensioni acciaio SX

APPALTATORE:	webuild mplerid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO	_		_			
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	223 di 253	

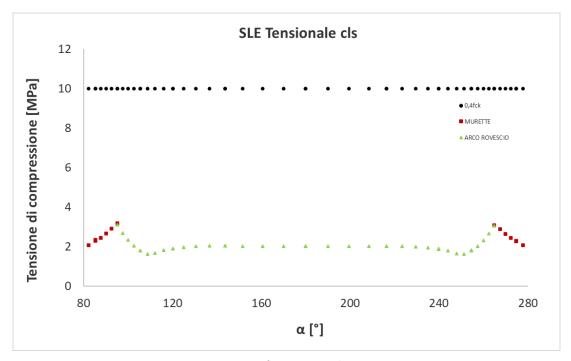


Figura 9-192 – Verifica tensioni calcestruzzo DX

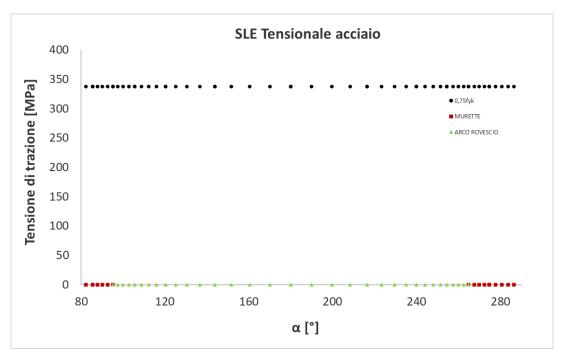


Figura 9-193 – Verifica tensioni acciaio DX

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild ® Implement CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST		NE DEL LO IVIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL Q ORTEZZA-VER PONTE GARDI	_		-
GALLERIE	M Ingegneria	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Relazione geotecnica e di calcolo		IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	c	224 di 253

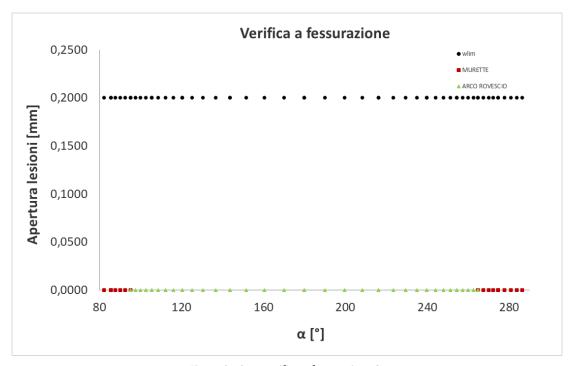


Figura 9-194 – Verifica a fessurazione SX

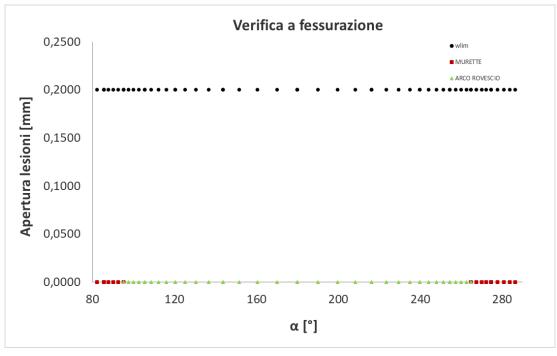


Figura 9-195 – Verifica a fessurazione DX

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – P	OTTO 1 DEL QUE PRIEZZA-VER	_	_	
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	225 di 253

Di seguito si riportano, sottoforma di diagrammi cartesiani, le verifiche previste per rivestimenti non armati secondo NTC2008 relative alla fase 15 (Lungo termine) per entrambe le canne.

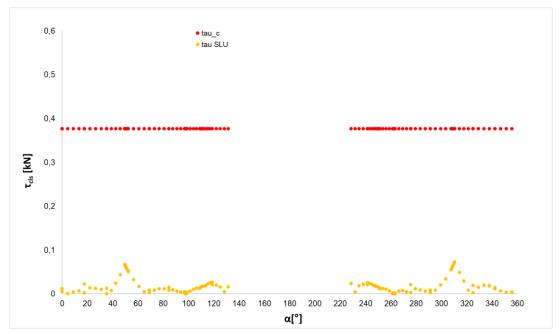


Figura 9-196 – Verifica a taglio ai sensi del paragrafo 4.1.11.1 delle NTC08 Sezione Tipo A1-SX

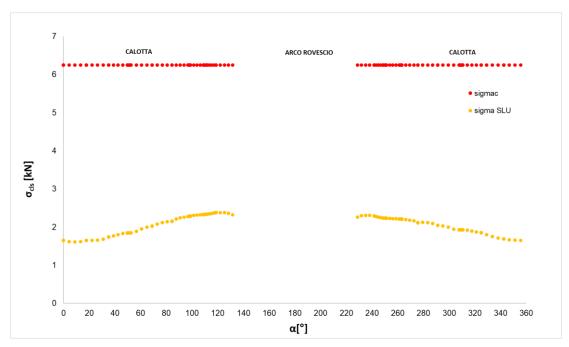


Figura 9-197 – Verifica sforzi normali ai sensi del paragrafo 4.1.11.1 delle NTCO8 Sezione Tipo A1-SX

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO						
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	226 di 253	

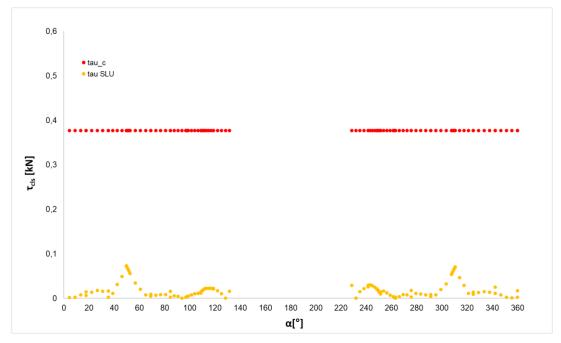


Figura 9-198 – Verifica a taglio ai sensi del paragrafo 4.1.11.1 delle NTC08 Sezione Tipo A1-DX

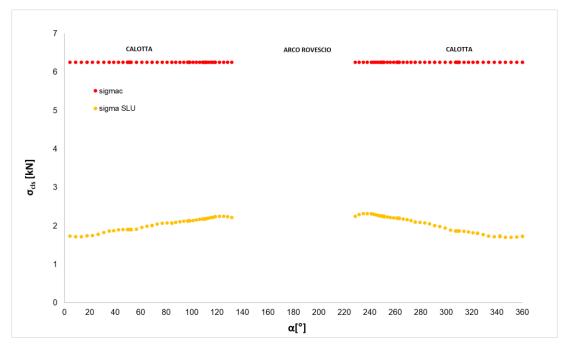


Figura 9-199 – Verifica sforzi normali ai sensi del paragrafo 4.1.11.1 delle NTC08 Sezione Tipo A1- DX

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 227 di 253	

9.5.6.4. Verifica del rivestimento definitivo (Galleria di sfollamento)

Di seguito si riportano, sottoforma di diagrammi cartesiani, le verifiche previste per rivestimenti non armati secondo NTC2008 relative alla fase 15 (Lungo termine) per la galleria di sfollamento centrale.

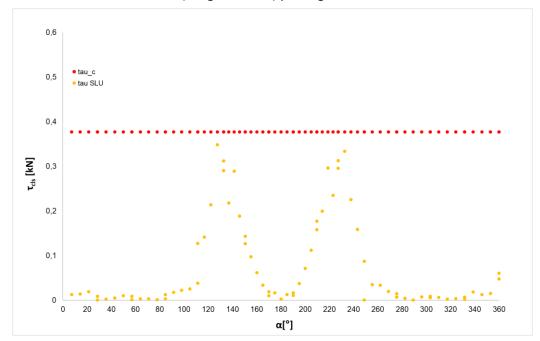


Figura 9-200 – Verifica a taglio ai sensi del paragrafo 4.1.11.1 delle NTC08 Sezione Tipo A1

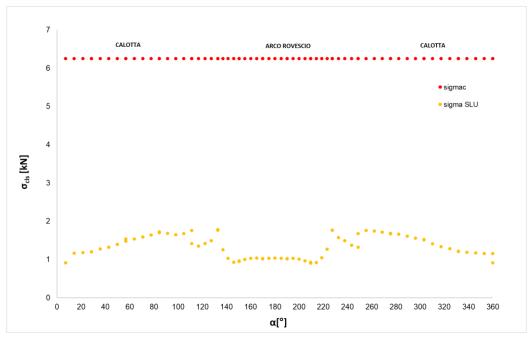


Figura 9-201 – Verifica sforzi normali ai sensi del paragrafo 4.1.11.1 delle NTC08 Sezione Tipo A1

APPALTATORE:	webuild principle CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 228 di 253

9.5.7 Sezione della galleria di sfollamento – Tipo B1

Per completezza, oltre alle verifiche del tunnel di sfollamento, si riportano anche le verifiche della galleria principale, corrispondente alla sezione corrente di tipo B1 della galleria Gardena. Per ulteriori dettagli si rimanda alla relativa relazione di calcolo.

9.5.7.1. Verifica del rivestimento provvisorio (Galleria principale)

Le verifiche strutturali sul rivestimento provvisorio (o di prima fase) sono state eseguite nella fase di calcolo relativa alla maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel centrale (fase 13).

Il rivestimento di prima fase della sezione B1 è caratterizzato dalla presenza di uno strato di spritz-beton di spessore pari a 0.3 m e centine accoppiate 2IPN180 a passo 1.0 m.

Si riporta di seguito, al crescere della coordinata angolare che identifica le diverse porzioni del rivestimento, il confronto tra azione e resistenza in termini tensionali, per entrambi gli elementi che costituiscono il rivestimento provvisorio.

La figura sottostante mostra che tutte le sollecitazioni risultano inferiori alla resistenza offerta dallo spritzbeton e dalle centine; pertanto, la verifica è soddisfatta in ogni punto del rivestimento provvisorio.

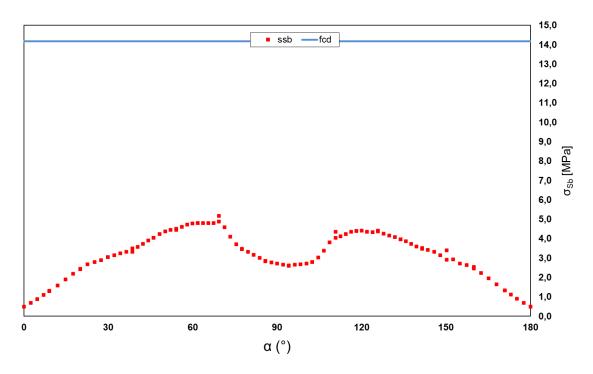


Figura 9-202 - Verifica SLU per lo spritz-beton — Sezione Tipo B1 galleria Gardena -SX

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild		NE DEL LO IVIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL Q ORTEZZA-VER PONTE GARDI	_		-
	M Ingegneria						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
rinestra runes - Reia	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	229 di 253

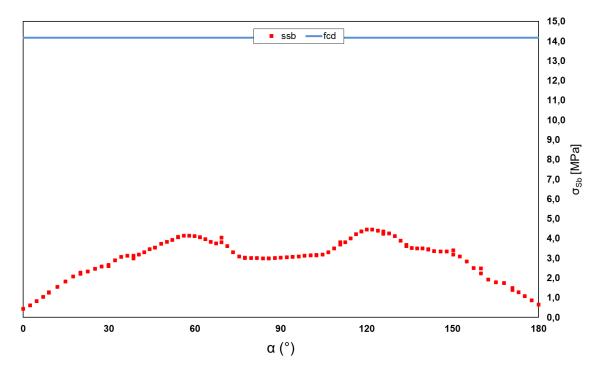


Figura 9-203-Verifica SLU per lo spritz-beton — Sezione Tipo B1 galleria Gardena -DX

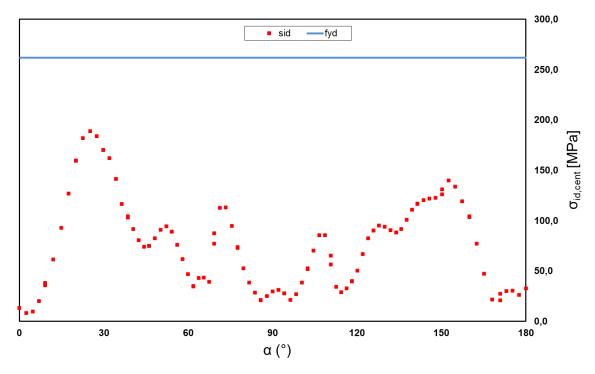


Figura 9-204-Verifica SLU per le centine – Sezione Tipo B1 galleria Gardena -SX

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild @ Implement CONSONEZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – P	TTO 1 DEL Q PRTEZZA-VER PONTE GARD		_	
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	230 di 253

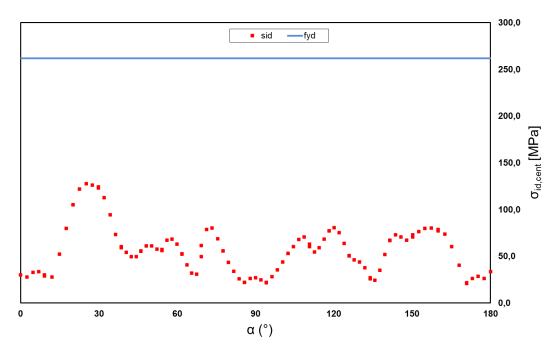


Figura 9-205 - Verifica SLU per le centine — Sezione Tipo B1 galleria Gardena -DX

APPALTATORE:	webuild princed CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 231 di 253

9.5.7.2. Verifica del rivestimento provvisorio (Galleria di sfollamento)

Le verifiche strutturali sul rivestimento provvisorio (o di prima fase) sono state eseguite nella fase di calcolo relativa alla maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel centrale (fase 13).

Il rivestimento di prima fase della sezione B1 è caratterizzato dalla presenza di uno strato di spritz-beton di spessore pari a 0.25 m e centine accoppiate 2IPN160 a passo 1.0 m.

Si riporta di seguito, al crescere della coordinata angolare che identifica le diverse porzioni del rivestimento, il confronto tra azione e resistenza in termini tensionali dello spritz-beton.

Le figure sottostanti mostrano che tutte le sollecitazioni risultano inferiori alla resistenza offerta dallo spritzbeton; pertanto, la verifica è soddisfatta in ogni punto del rivestimento provvisorio.

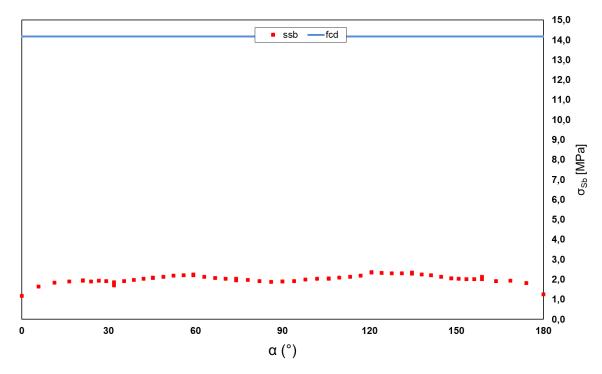


Figura 9-206-Verifica SLU per compressione per lo spritz-beton

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	232 di 253

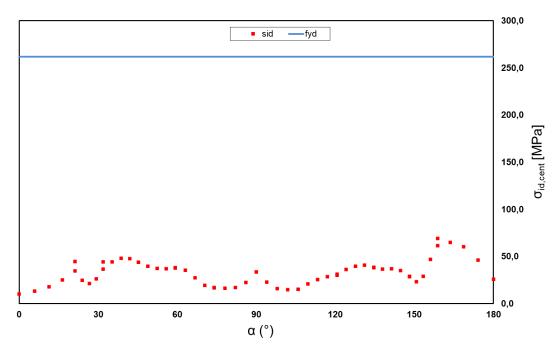


Figura 9-207 - Verifica SLU per compressione per le centine

APPALTATORE:	webuild princed CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 233 di 253

9.5.7.3. Verifica del rivestimento definitivo (Galleria principale)

Nella tabella seguente si riportano gli spessori del CLS ed i ferri di armatura considerati nelle verifiche per la calotta e l'arco rovescio:

Elemento	Classe CLS	Spessore	Armatura intradosso	Armatura estradosso	Armatura taglio
Calotta	25/30	0.8 m	-	-	-
Murette	25/30	0.8 m	Ф14/20	Ф14/20	-
Arco rovescio	25/30	0.8 m	Ф14/20	Ф14/20	-

Di seguito si riportano, sottoforma di diagrammi cartesiani, le verifiche SLU per il rivestimento definitivo armato, relative alla fase 15 (Lungo termine).

I risultati delle verifiche a taglio vengono riportati in termini di confronto tra azione e resistenza, diagrammati al crescere della coordinata angolare α dei punti del rivestimento.

Le verifiche a pressoflessione vengono invece riportate in termini di dominio ultimo, mostrando come ciascuna coppia di punti (M;N) sia interna al dominio.

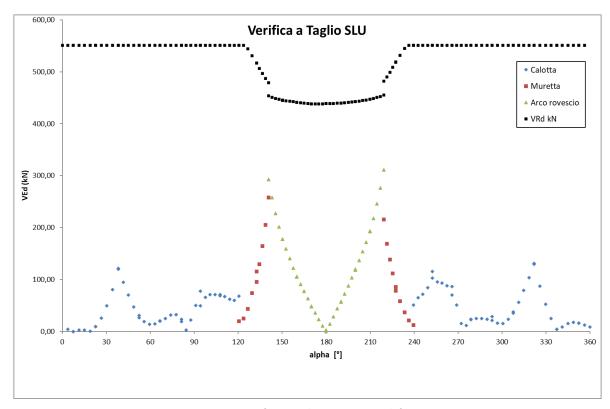


Figura 9-208 - Verifica a taglio rivestimento definitivo SX

APPALTATORE:	webuild mplenid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 234 di 253

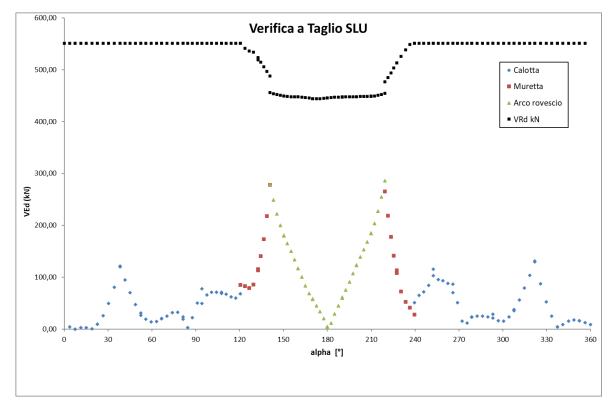


Figura 9-209-Verifica a taglio rivestimento definitivo DX

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria:	webuild Implend CONSORZIODOLOMITI Mandanti:	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					-
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 235 di 253

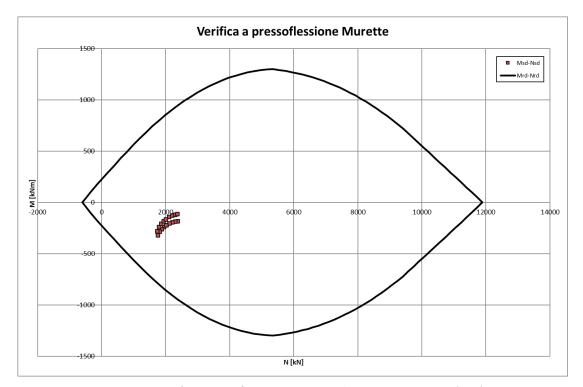


Figura 9-210 - Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo murette– Coppie (M;N)-SX

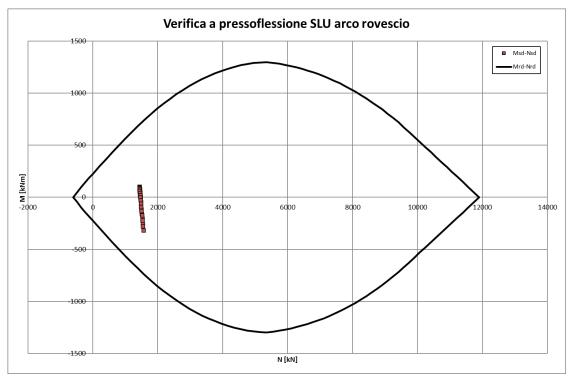


Figura 9-211 -Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo arco rovescio – Coppie (M;N) -SX

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild properties CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – P	OTTO 1 DEL QUE PORTEZZA-VER	_		=
0 0 1	M Ingegneria	T NOGETTO E	32001110				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	236 di 253

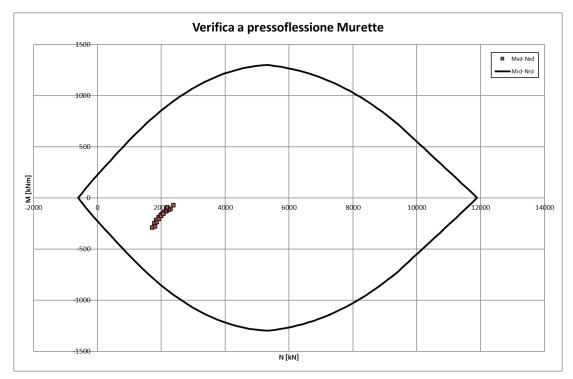


Figura 9-212-Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo murette– Coppie (M;N)-DX

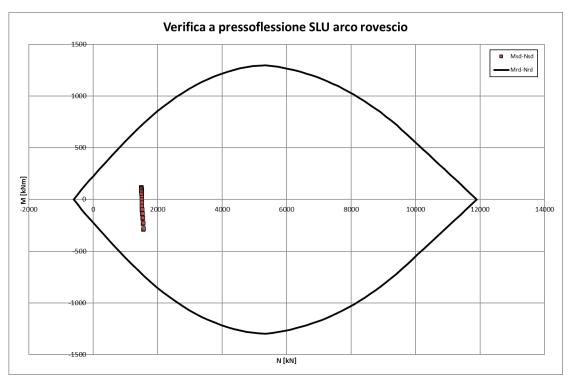


Figura 9-213 - Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo arco rovescio – Coppie (M;N) -DX

APPALTATORE:	webuild impierial CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 237 di 253

Le verifiche agli SLE eseguite sul rivestimento definitivo, sia tensionali che a fessurazione, in forma cartesiana al variare dell'angolo α .

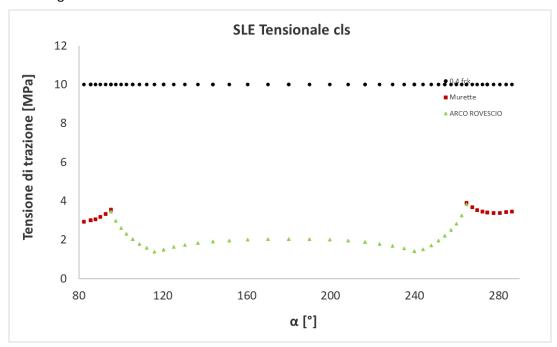


Figura 9-214 - Verifica tensioni calcestruzzo SX

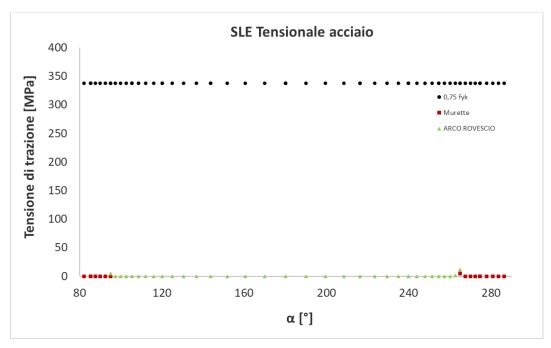


Figura 9-215 - Verifica tensioni acciaio SX

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO	_		_		
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BF77	CL	GN0600001	С	238 di 253

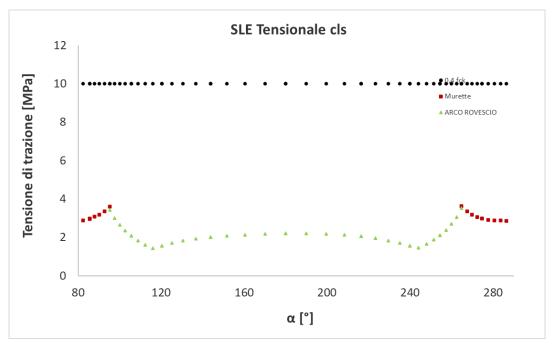


Figura 9-216-Verifica tensioni calcestruzzo DX

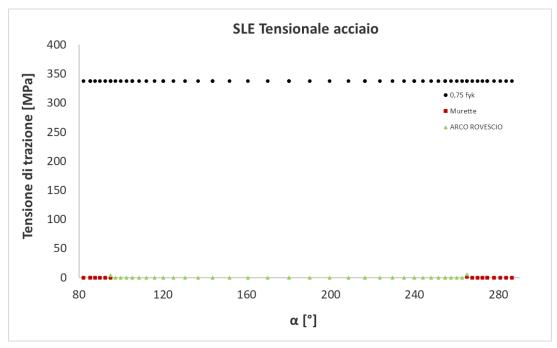


Figura 9-217 -Verifica tensioni acciaio DX

APPALTATORE:	webuild	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO	_				
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BF77	CL	GN0600001	С	239 di 253

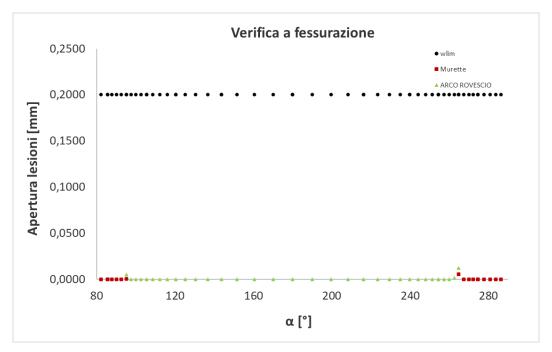


Figura 9-218 -Verifica a fessurazione SX

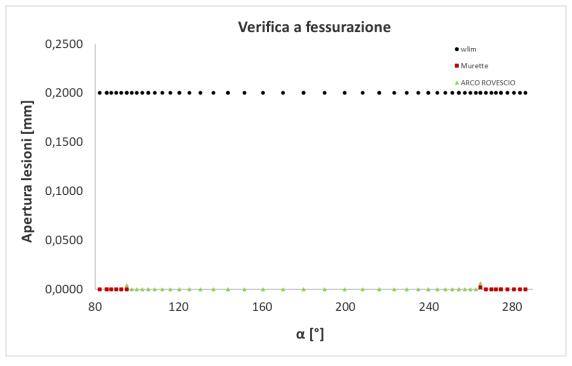


Figura 9-219 -Verifica a fessurazione DX

APPALTATORE:	webuild impleria CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FOI	_		_		
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 240 di 253

Di seguito si riportano, sottoforma di diagrammi cartesiani, le verifiche previste per rivestimenti non armati secondo NTC2008 relative alla fase 13 (Lungo termine) per entrambe le canne.

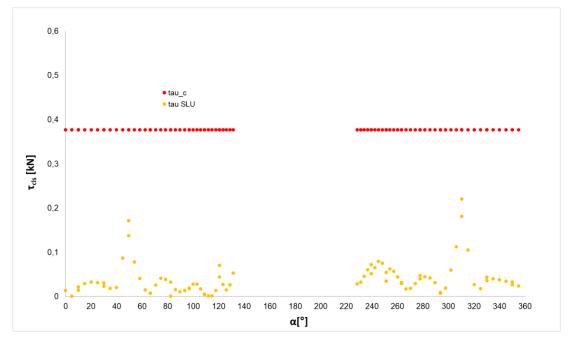


Figura 9-220 – Verifica sforzi normali ai sensi del paragrafo 4.1.11.1 delle NTCO8 Sezione Tipo B1-SX

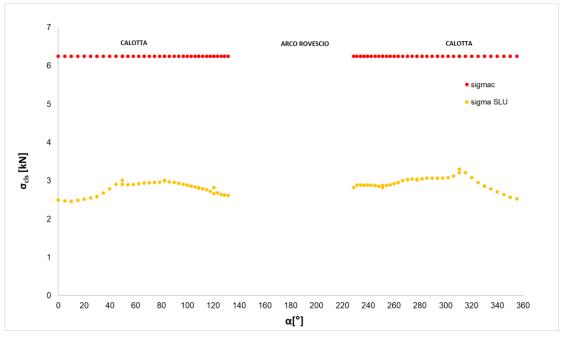


Figura 9-221 – Verifica a taglio ai sensi del paragrafo 4.1.11.1 delle NTCO8 Sezione Tipo B1-SX

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 241 di 253

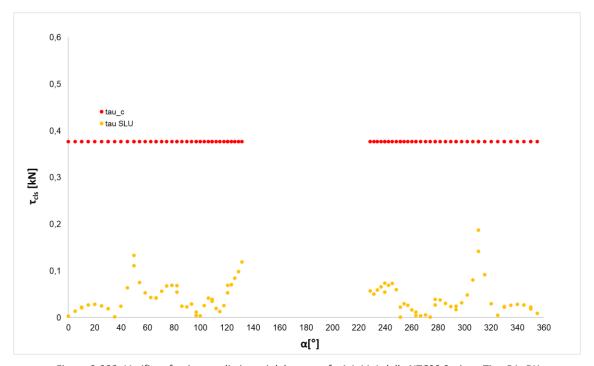


Figura 9-222 -Verifica sforzi normali ai sensi del paragrafo 4.1.11.1 delle NTC08 Sezione Tipo B1- DX

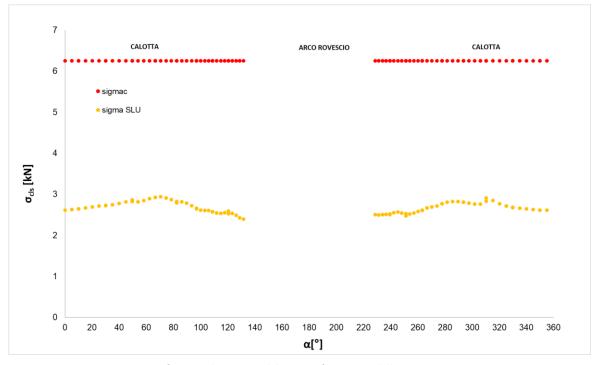


Figura 9-223 – Verifica a taglio ai sensi del paragrafo 4.1.11.1 delle NTC08 Sezione Tipo B1-DX

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – P	OTTO 1 DEL QUE PRIEZZA-VER	_	_	
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	242 di 253

9.5.7.4. Verifica del rivestimento definitivo (Galleria di sfollamento)

Di seguito si riportano, sottoforma di diagrammi cartesiani, le verifiche previste per rivestimenti non armati secondo NTC2008 relative alla fase 13 (Lungo termine) per entrambe le canne.

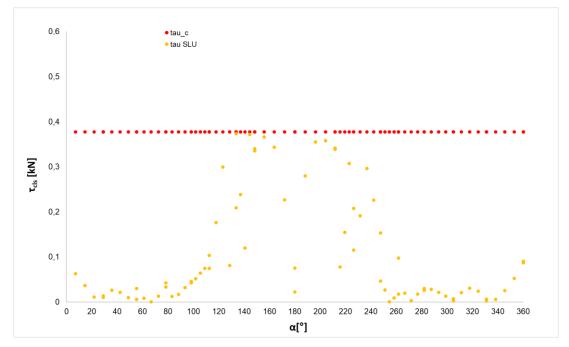


Figura 9-224 - Verifica sforzi normali ai sensi del paragrafo 4.1.11.1 delle NTC08

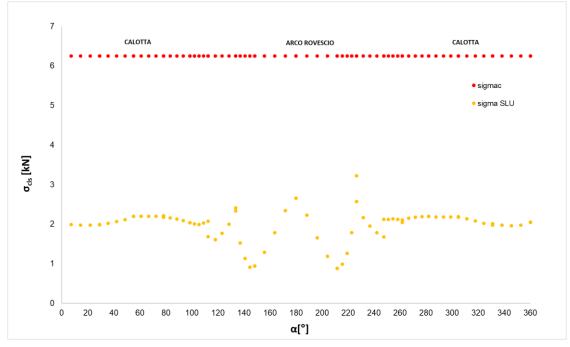


Figura 9-225 -Verifica a taglio ai sensi del paragrafo 4.1.11.1 delle NTC08

APPALTATORE:	webuild Implerid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 243 di 253

9.5.8 Sezione A2C

9.5.8.1. Verifica del rivestimento provvisorio

Le verifiche strutturali sul rivestimento provvisorio (o di prima fase) sono state eseguite nella fase di calcolo relativa alla maturazione completa provvisorio e avanzamento tunnel (fase 10).

Il rivestimento di prima fase della sezione A2C è caratterizzato dalla presenza di uno strato di spritz-beton di spessore pari a 0.3 m e centine accoppiate 2IPN180 a passo 1.2m.

Si riporta di seguito, al crescere della coordinata angolare che identifica le diverse porzioni del rivestimento, il confronto tra azione e resistenza in termini tensionali, per entrambi gli elementi che costituiscono il rivestimento provvisorio.

La figura sottostante mostra che tutte le sollecitazioni risultano inferiori alla resistenza offerta dallo spritzbeton e dalle centine; pertanto, la verifica è soddisfatta in ogni punto del rivestimento provvisorio.

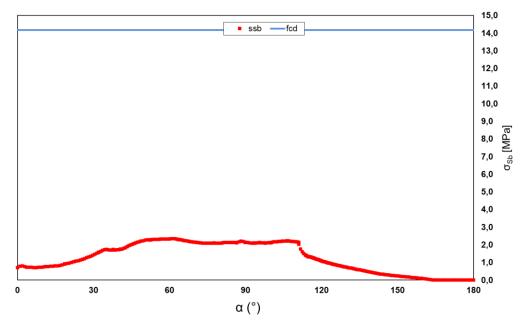


Figura 9-226-Verifica SLU per lo spritz-beton – Sezione Tipo A2C– Fase 10

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild ImpleMentation Street Sist M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL QUE PRIEZZA-VER		_	
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	244 di 253

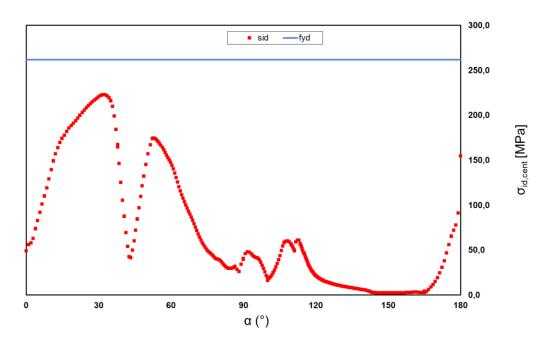


Figura 9-227-Verifica SLU per le centine — Sezione Tipo A2C — Fase 10

APPALTATORE:	webuild principle CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 245 di 253

9.5.8.2. Verifica del rivestimento definitivo

La verifica del rivestimento definitivo è stata condotta con riferimento alla fase di lungo termine, i cui output in termini di sollecitazioni sono già stati riportati in precedenza. Come già specificato in §9.4 della presente relazione, le sollecitazioni in output da Plaxis sono state amplificate per 1.3 per eseguire verifiche allo SLU, mentre non sono state amplificate per eseguire le verifiche allo SLE.

Nella tabella seguente si riportano gli spessori del CLS ed i ferri di armatura considerati nelle verifiche per la calotta e l'arco rovescio:

Elemento	Classe CLS	Spessore	Armatura intradosso	Armatura estradosso	Armatura taglio
Calotta	25/30	0.6 m	Ф12/20	Ф12/20	-
Murette	25/30	0.7 m	Ф18/20	Ф18/20	Ф10/20Х40
Arco rovescio	25/30	0.7 m	Ф18/20	Ф18/20	Ф10/20Х40

Di seguito si riportano, sottoforma di diagrammi cartesiani, le verifiche SLU per il rivestimento definitivo armato, relative alla fase 13 (Lungo termine).

I risultati delle verifiche a taglio vengono riportati in termini di confronto tra azione e resistenza, diagrammati al crescere della coordinata angolare α dei punti del rivestimento.

Le verifiche a pressoflessione vengono invece riportate in termini di dominio ultimo, mostrando come ciascuna coppia di punti (M; N) sia interna al dominio.

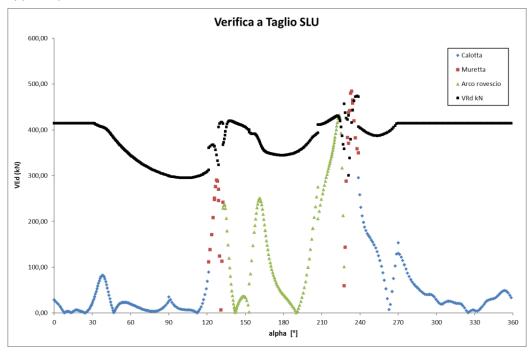


Figura 9-228-Verifica a taglio rivestimento definitivo (per sezioni senza armatura a taglio) – Fase 13

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 246 di 253

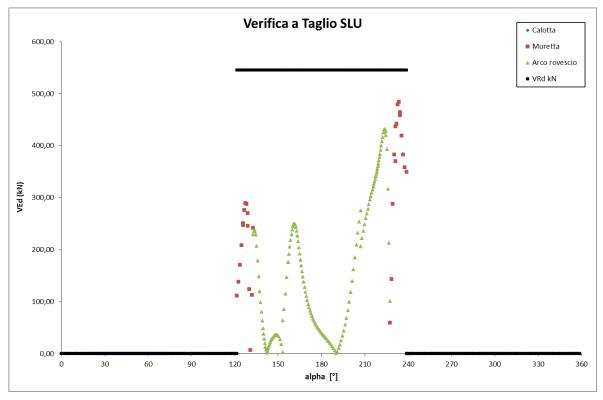


Figura 9-229-Verifica a taglio rivestimento definitivo (per sezioni con specifica armatura a taglio) – Fase 13

APPALTATORE:	webuild Implered CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE:		LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
Mandataria:	Mandanti:						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO E	SECUTIVO				
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	247 di 253

Sono riportati nei diagrammi seguenti i domini di interazione M-N allo SLU.

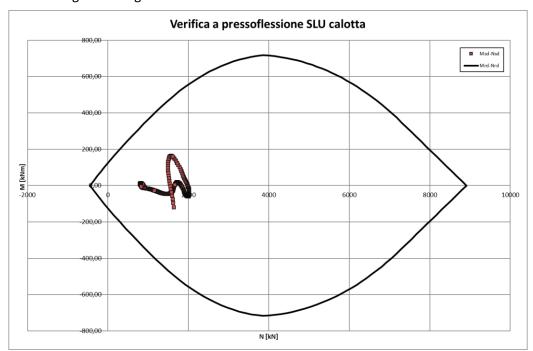


Figura 9-230– Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo calotta– Coppie (M;N) – Fase 13

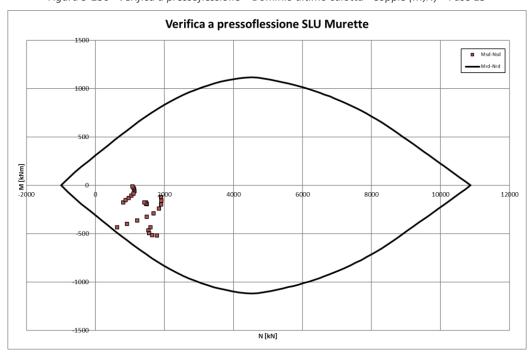
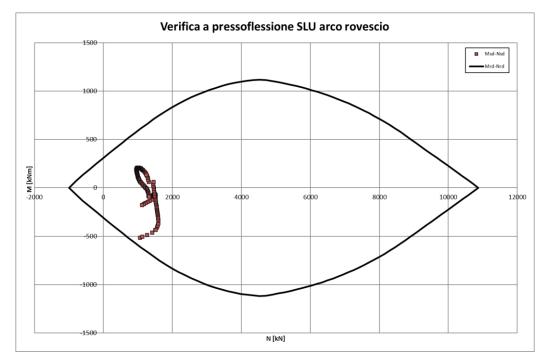


Figura 9-231 – Verifica a pressoflessione – Dominio ultimo murette – Coppie (M;N) – Fase 13

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implends CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST		NE DEL LO IVIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL Q ORTEZZA-VER PONTE GARDI			=
GALLERIE	M Ingegneria	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	248 di 253



 $\textit{Figura 9-232-Verifica a pressoflessione} - \textit{Dominio ultimo arco rovescio} - \textit{Coppie} \ (\textit{M;N}) - \textit{Fase 13}$

APPALTATORE:	webuild Implerid CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA					
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"					
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO					
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 249 di 253

Di seguito vengono mostrate le verifiche agli SLE eseguite sul rivestimento definitivo, sia tensionali che a fessurazione, in forma cartesiana al variare dell'angolo α . Tutte le verifiche risultano soddisfatte.

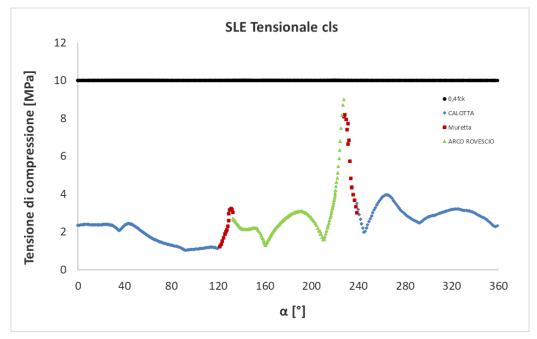


Figura 9-233 – Verifica tensioni calcestruzzo

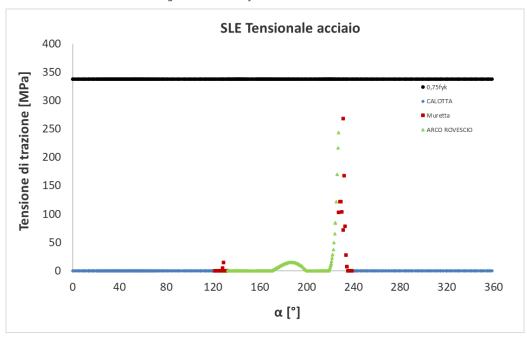


Figura 9-234- Verifica tensioni acciaio

APPALTATORE:	webuild Imperial CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE:		LINEA FERRO						
Mandataria:	Mandanti:	TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.	
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IBOU	1BEZZ	CL	GN0600001	С	250 di 253	

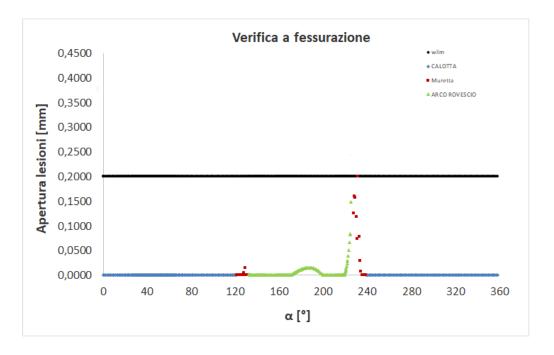


Figura 9-235-Verifica a fessurazione

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild Implement CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL QUE PRIEZZA-VER	_	_	
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	251 di 253

9.5.8.3. Verifica dei bulloni radiali

Gli interventi radiali della sezione A2C sono costituiti da bulloni radiali costituiti da barre Ф24 mm.

I parametri utilizzati nella verifica dei bulloni radiali sono riportati di seguito.

Elemento	D _{perf}	L	i _{long}	α	qs	F _{tk}	F _{yk}	γs	γa	ξ_a
(-)	(mm)	(m)	(m)	(-)	(kPa)	(kN)	(kN)	(-)	(-)	(-)
12+13 barre Ф24*	51	6	1.2	1.1	350	540	450	1.15	1.1	1.6

^{*}nel caso della sezione analizzata sono state considerati 10 bulloni radiali.

La massima sollecitazione agente sui bulloni è pari a:

$$N_d = N i \gamma_g = 85 *1.2*1.3 = 132.6 kN$$

dove:

N=massimo sforzo normale ottenuto nelle analisi numeriche

 γ_g = fattore di amplificazione delle sollecitazioni pari a 1.3

La *resistenza a sfilamento*, valutata come in §9.4.2, risulta pari a:

$$R_d = \frac{\alpha \cdot \pi \cdot D_p \cdot L \cdot q_s}{\gamma_a \cdot \xi_a} = \frac{1.1 \cdot \pi \cdot 0.05 \cdot 6 \cdot 350}{1.1 \cdot 1.6} = 206 \text{ kN}$$

Si ottiene quindi:

 $N_d \le R_d$

Con **FS=1.55**

La *resistenza a rottura* viene valutata come:

$$F_{Nd} = \frac{F_{yk}}{\gamma_S} = \frac{450}{1.15} = 177 \text{ kN}$$

Si ottiene quindi:

 $N_d \leq R_d$

Con *FS=1.33*

Pertanto, la verifica risulta soddisfatta.

APPALTATORE:	webuild Implental CONSORZIODOLOMITI	PROGETTAZIONE ESECUTIVA ED ESECUZIONE DEI LAVORI DI REALIZZAZIONE DEL LOTTO 1 DEL QUADRUPLICAMENTO DELLA						
PROGETTAZIONE: Mandataria:	Mandanti:	LINEA FERROVIARIA FORTEZZA-VERONA TRATTA "FORTEZZA – PONTE GARDENA"						
SWS Engineering S.p.A.	PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria	PROGETTO ESECUTIVO						
GALLERIE Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	COMMESSA IBOU	LOTTO 1BEZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO GN0600001	REV.	FOGLIO. 252 di 253	

10. FASE DI VERIFICA E MESSA A PUNTO DEL PROGETTO

Nella fase realizzativa dovrà essere posto in opera un adeguato programma di monitoraggio che consenta di:

- confermare le sezioni tipo previste per le tratte omogenee, come da profilo geotecnico, secondo i criteri di applicazione definiti in progetto;
- definire la variazione degli interventi da effettuarsi nell'ambito delle variabilità previste in progetto sulla base di quanto riscontrato in fase di scavo;
- definire il passaggio tra una sezione tipo e un'altra presente nel progetto all'interno delle tratte omogenee.

I dati di monitoraggio dovranno essere inseriti in una piattaforma Web-GIS, in modo tale da garantire l'esame tempestivo e continuativo dei dati rilevati e la trasmissione sistematica dei dati e delle elaborazioni, avendo precedentemente definito ed assegnato le responsabilità per la lettura, l'elaborazione e l'interpretazione dei dati di monitoraggio, nonché per la loro distribuzione.

Le grandezze individuate come rappresentative dovranno essere rilevate e controllate con un sistema di misura che abbia un grado di precisione compatibile con i valori attesi per le grandezze sopra dette.

Gli strumenti di misura utilizzati dovranno permettere di garantire la precisione e l'affidabilità delle letture in modo da non essere influenzati in modo significativo da cambiamenti di temperatura, umidità, corrente elettrica e vibrazioni indotte.

Per maggiori dettagli inerenti al sistema di monitoraggio si rimanda al rapporto IBOU1BEZZRHGN0600001 – Relazione di monitoraggio.

Per quanto riguarda i criteri generali di applicazione delle sezioni tipo si rimanda al rapporto IBOU1BEZZRHGN0600003 – Linee guida per l'applicazione delle sezioni tipo.

11. CONCLUSIONI

Nella presente relazione sono state affrontate le problematiche progettuali connesse con la realizzazione della Finestra di Funes (galleria naturale e camerone).

Per le situazioni ritenute più critiche e rappresentative sono state condotte le verifiche statiche, mediante analisi agli elementi finiti; le valutazioni condotte hanno confermato la validità delle soluzioni progettuali proposte, con riferimento sia allo stato tensionale nei rivestimenti e nel terreno al contorno del cavo, sia al livello delle deformazioni raggiunte. Le verifiche statiche condotte hanno evidenziato tensioni nei materiali adottati inferiori ai valori di Normativa.

APPALTATORE: PROGETTAZIONE: Mandataria: SWS Engineering S.p.A.	webuild projects CONSORZIODOLOMITI Mandanti: PINI ITALIA GDP GEOMIN SIFEL SIST M Ingegneria		NE DEL LO VIARIA FO RTEZZA – F	OTTO 1 DEL QUE PRIEZZA-VER	_	_	
GALLERIE		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO.
Finestra Funes - Rela	zione geotecnica e di calcolo	IB0U	1BEZZ	CL	GN0600001	С	253 di 253

12. ALLEGATI

Al fine di limitare la dimensione del file, gli allegati di seguito elencati non sono stati assemblati nel presente pdf, ma sono disponibili nello zip consegnato su PDM.

12.1 REPORT PLAXIS DELLE SEZIONI DI CALCOLO

12.2 ALLEGATO VERIFICHE RIVESTIMENTO PROVVISORIO E RIVESTIMENTO DEFINITIVO