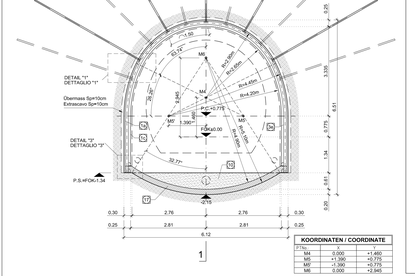
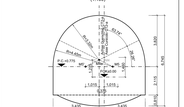
SCHNITT CT2-a-T4 / SEZIONE CT2-a-T4
(1:50)



KOORDINATEN / COORDINATE		
[TTo]		
M4	0.000	+1.460
M5	+1.390	+2.775
M6	+1.390	+2.775
M7	0.000	+2.945
M8	0.000	+2.945

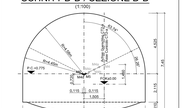
Streckenführungsdaten / Tracciamento

SCHNITT A-A / SEZIONE A-A
(1:100)

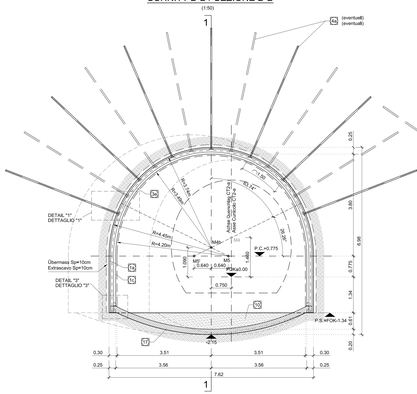


SCHNITT C-C / SEZIONE C-C
(1:100)

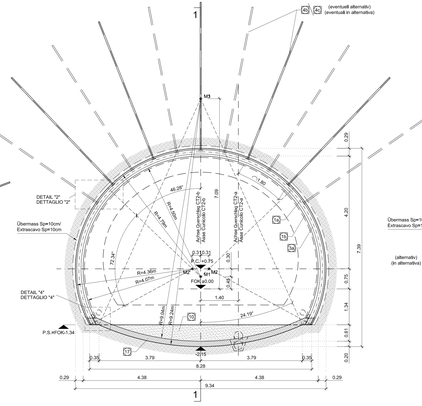
SCHNITT D-D / SEZIONE D-D
(1:100)



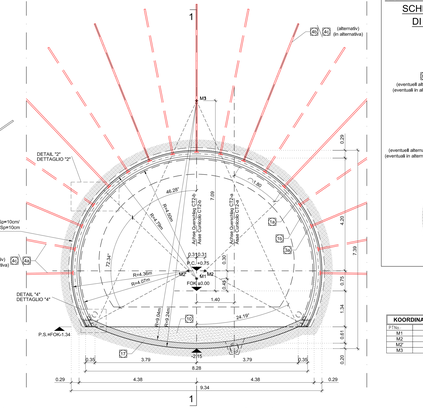
Übergang CT2-a-T4 / CT2-b-T4
Transizione CT2-a-T4 / CT2-b-T4
SCHNITT B-B / SEZIONE B-B
(1:50)



SCHNITT CT2-b-T4 / SEZIONE CT2-b-T4
(1:50)

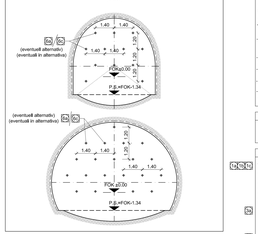


SCHNITT CT2-b-T4-IN-N / SEZIONE CT2-b-T4-IN-N
(1:50)



KOORDINATEN / COORDINATE		
[TTo]		
M1	0.000	0.450
M2	0.310	0.750
M3	0.310	2.250
M4	0.000	2.550

SCHEMA DER VERGÜTUNG DER ORTSBRUST/ SCHEMA TRACCIAMENTO INTERVENTI DI CONSOLIDAMENTO AL FRONTE
(1:100)



NOTE

LE DIMENSIONI TRATTE DA CT2a-T4, CT2b-T4 E CT2b-T4-INSERCUSTI VERE RIGHATE NEI TIMPI RIFERT +41

DIE MASSE VON CT2a-T4, CT2b-T4 UND CT2b-T4-INSERCUSTI WERDEN RIGHATE MIT RIFERT +41

- DIE ANORDNUNG DER ANKER KANN MANGEL DER VOR ORT ANGETROFFENEN GEOMECHANISCHEN BEDINGUNGEN VARIIEREN.

- VOR DER AUSFÜHRUNG DER SICHERUNGSMAßNAHMEN MIT DEN ORTSBRUST UNDOEDER AN AUSBRUCHRAND MUSS EINE GEOMECHANISCHE BEURTEILUNG DURCHGEFÜHRT, MIT MINDESTSTÄRKE VON 10 CM, ZUR ÜBERPRÜFUNG DES ORTSBRUST AUFGEBRACHT WERDEN.

- IM FALL VON BLÖCKE NICHTABLÄTTAT AN DER ORTSBRUST, MUSS DER FESTIGUNGSBEDARFT VÖRGEHEN

- DIE ANZAHL DER SICHERUNGSMAßNAHMEN KANN MANGEL DER VOR ORT ANGETROFFENEN GEOMECHANISCHEN BEDINGUNGEN VARIIEREN.

LA REALIZZAZIONE DI INTERVENTI DI CONSOLIDAMENTO DEL FRONTE, L'INTERVENTO DI CONSOLIDAMENTO PREVISTO DA DIMENSIONARE DEL FRONTE DI SCAVO DEVE ESSERE PRECEDUTO DALLA VERIFICA GEOMECHANICA DEL FRONTE DI SCAVO, IN MODO DA VERIFICARE LA NECESSITÀ DI ESEGUIRE MANUFATTI DI CONSOLIDAMENTO DEL FRONTE DI SCAVO.

- IN FALL DI BLOCKS NICHTABLATTAT AN DER ORTSBRUST, MUSS DER FESTIGUNGSBEDARFT VORGEHEN

- DIE ANZAHL DER SICHERUNGSMAßNAHMEN KANN MANGEL DER VOR ORT ANGETROFFENEN GEOMECHANISCHEN BEDINGUNGEN VARIIEREN.

DIE SYSTEMATISCHE VERWIRKLICHUNG DER ORTSBRUST, FALLS DIE WERTE DER ORTSBRUSTDEFORMATION GRÖSSER ALS 1% DES AUSHUBRADIUS SIND (0,8m).

DIE ANZAHL DER ANKER IM MENGE DER ORTSBRUSTSTABSHAMMERS, BZGL DEFORMATIONEN, JE NACH GEOMECHANISCHEN ÄUSTRÖGEN VARIIEREN.

-CT2a-T4:
- DEFORMATION 1% DES AUSBRUCHRADIUS Raziano (0,8m) m/ 10 ELEMENTE (1/2m1).
- DEFORMATION 1,5% DES AUSBRUCHRADIUS Raziano (0,8m) m/ 7 ELEMENTE (1/1,5m1).
- DEFORMATION > 2% DES AUSBRUCHRADIUS Raziano (>0,8 m) m/ 5 ELEMENTE (1/2m1).
- ESTRUZIONE MISURATA PARI A 1% Raziano (0,8m) m/ 10 ELEMENTE (1/2m1).
- DEFORMATION 1,5% DES AUSBRUCHRADIUS Raziano (0,8m) m/ 7 ELEMENTE (1/1,5m1).
- ESTRUZIONE MISURATA PARI A 1,5% Raziano (0,8m) m/ 5 ELEMENTE (1/1,5m1).
- DEFORMATION > 2% DES AUSBRUCHRADIUS Raziano (>0,8m) m/ 3 ELEMENTE (1/2m1).
- ESTRUZIONE MISURATA PARI A > 2% Raziano (>0,8m) m/ 3 ELEMENTE (1/2m1).

DIE GEOMECHANISCHE ÜBERWACHUNG DER ORTSBRUST UND DER ANKERANZAHL IN ABHÄNGIGKEIT VON DEN SICHERUNGSMAßNAHMEN DURCHGEFÜHRT WERDEN.

-CT2b-T4:
- DEFORMATION 1% DES AUSBRUCHRADIUS Raziano (0,8m) m/ 10 ELEMENTE (1/2m1).
- ESTRUZIONE MISURATA PARI A 1% Raziano (0,8m) m/ 10 ELEMENTE (1/2m1).
- DEFORMATION 1,5% DES AUSBRUCHRADIUS Raziano (0,8m) m/ 7 ELEMENTE (1/1,5m1).
- ESTRUZIONE MISURATA PARI A 1,5% Raziano (0,8m) m/ 7 ELEMENTE (1/1,5m1).
- DEFORMATION > 2% DES AUSBRUCHRADIUS Raziano (>0,8m) m/ 5 ELEMENTE (1/2m1).
- ESTRUZIONE MISURATA PARI A > 2% Raziano (>0,8m) m/ 5 ELEMENTE (1/2m1).

DIE GEOMECHANISCHE ÜBERWACHUNG DER ORTSBRUST UND DER ANKERANZAHL IN ABHÄNGIGKEIT VON DEN SICHERUNGSMAßNAHMEN DURCHGEFÜHRT WERDEN.

IN ALTERNATIVA ALLE CENTINA METALLICHE POTRANNO ESSERE UTILIZZATE ARMATURE RETICOLARI AVENTI MOMENTO DI RESISTENZA LOR DURELLO DELLE CENTINE.

DIE EVENTUELLEN VORTRIEBSNÄPFE MÜSSEN MINDESTENS 1 FELD VOR DEM AUSHUBFRONT, WELCHE VON DER GEOMECHANISCHEN BEURTEILUNG DURCHGEFÜHRT WERDEN, ANGEORDNET WERDEN.

DIE GESTALTUNG DER STIRNWAND (ÜBERSAND ZWISCHEN MINIMALEM UND MAXIMALEM QUERSCHNITT, SCHAR UNGEHEFT) IST VON DER VORTRIEBSRICHTUNG ABHÄNGIG. DIE VORTRIEBSRICHTUNG WURDE IN VORLIEGENDEN SCHUBART VON DER ORTSWAND ZUR BESTEHENDEN ANGEORDNET.

IN ALTERNATIVA ALLE CENTINA METALLICHE POTRANNO ESSERE UTILIZZATE ARMATURE RETICOLARI AVENTI MOMENTO DI RESISTENZA LOR DURELLO DELLE CENTINE.

GLI INTERVENTI IN AVANZAMENTO EVENTUALI DOVRANNO ESSERE INTERROTTI ALMENO 1 CAMPO PRIMA DEL FRONTE DI ATTACCO DELLE SCAVI PROVENIENTI DALLA DIREZIONE OPPOSTA.

LA CONFIGURAZIONE DELLE TESTATE (PRESSAGIO DALLA SEZIONE MINIMA ALLA SEZIONE MASSIMA DEL CUNICOLO E SCARPA) DIPENDE DALLA DIREZIONE DI AVANZAMENTO. LA DIREZIONE DI AVANZAMENTO DELLA SCAVO, RAPPRESENTATO NEL PRESENTE SCHEMATICO DALLA CARAN EST-VERSO LA CARAN OVEST.

LEGENDE

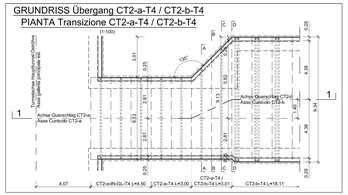
- P.C. = PIANO DEL CENTRO
- P.S. = PIANO DEL SCAVO
- FOK = QUOTA FINALE DI CALPESTIO DEL CUNICOLO
- P.S. = PIANO DI SCAVO

LEGENDA

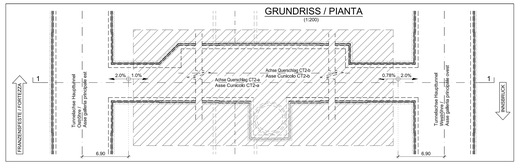
MATERIALEIGENSCHAFTEN UND TECHNISCHE SPEZIFIKATIONEN

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI E SPECIFICHE TECNICHE

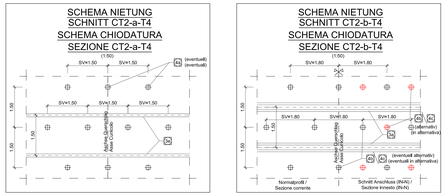
GRUNDRISS Übergang CT2-a-T4 / CT2-b-T4
PIANTA Transizione CT2-a-T4 / CT2-b-T4
(1:100)



GRUNDRISS / PIANTA
(1:200)

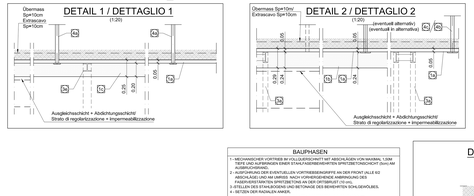


SCHEMA NIETUNG SCHNITT CT2-a-T4 SCHEMA CHIODATURA SEZIONE CT2-a-T4
(1:50)



SCHEMA NIETUNG SCHNITT CT2-b-T4 SCHEMA CHIODATURA SEZIONE CT2-b-T4
(1:50)

DETAIL 1 / DETTAGLIO 1
(1:20)



DETAIL 2 / DETTAGLIO 2
(1:20)

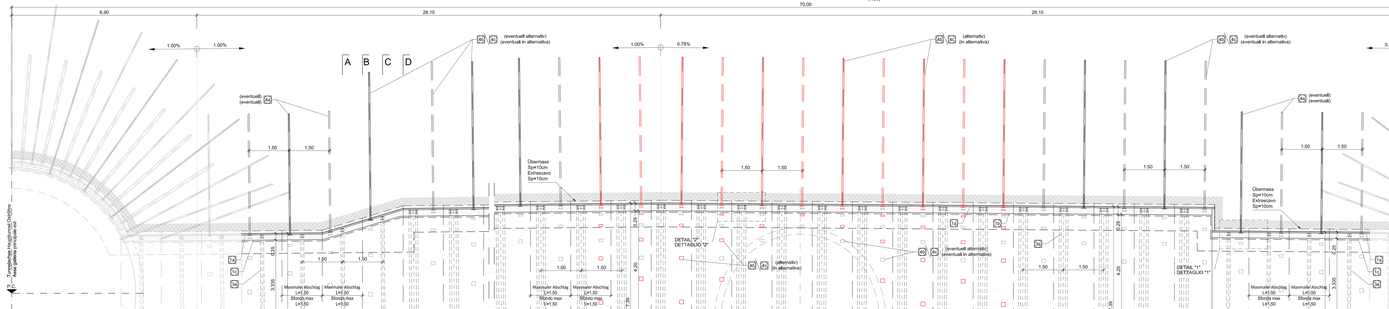
BAUPHASEN

1 - MECHANISCHER VORTRIEB IM VOLLQUERSCHNITT MIT ABSCHLAGEN VON MAXIMAL 1,50M
2 - ERSTELLUNG EINER STAHLKABELBEWEHRTEN SPRITZBETONSCHICHT (5cm) IM AUSBRUCHSRAND
2 - AUSFÜHRUNG DER EVENTUELLEN VORTRIEBSNÄPFE IN DER FRONT (ALLE 6/2 ABSCHLÄGE) MIT ANSCHLIEßENDER ERSTELLUNG DER STAHLKABELBEWEHRTEN FASERVERSTÄRKTEN SPRITZBETONSCHALEN DER ORTSBRUST (10 cm)
3 - STELLEN DES STAHLBOGENS UND BETONAGE DES BEWEHRTEN SOHLGEWÖLBES.
4 - VRTEN DER RADIALEN ANKER.
5 - AUSFÜHRUNG DER FASERVERSTÄRKTEN SPRITZBETONSCHICHT (20cm).
6 - AUSFÜHRUNG DER ABDICHTUNGS- UND BETONARTEN GEMÄß DEN GEPLANTEN VÖRGEHENSWEISE.
7 - AUSFÜHRUNG WEIDVÖRTUNG UND WANDSCHALE.

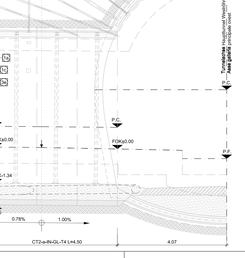
FASI ESECUTIVE

1 - SCAVO A PIENA SEZIONE MEDIANTE MEZZI MECCANICI CON SFONDI DI PROFONDITA' MASSIMA PARI A 1,50 ESECUZIONE BETONCINO PROVVISORIO PROTETTIVO PER GARANTIRE LA STABILITA' DEL FRONTE
2 - ESECUZIONE INTERVENTI IN AVANZAMENTO SUL FRONTE (EVENTUALI) (CON 6/2 SFONDI), MEDIANTE ESECUZIONE DI UN SECONDO BETONCINO PROVVISORIO CRATO SUL FRONTE (10cm).
3 - PRIMA CENTINA E DETTO DELL'ARCO ROVESCIO IN C.A.
4 - ESECUZIONE DEI TIRANTI DI ACCIAIO
5 - REALIZZAZIONE STRATO DI BETONCINO PROTETTIVO PREFORMPORZATO (20SHm).
6 - SCAVO DELLA NICCHIA E DEL POZZO SECONDO LE MODALITA' PREVISTE.
7 - FASA IMPERMEABILIZZAZIONE ED ESECUZIONE INVESTIMENTO DEFINITIVO.

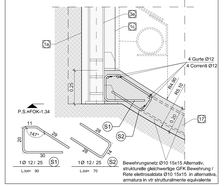
LÄNGSABLAUF 1-1 / SVILUPPO LONGITUDINALE 1-1
(1:50)



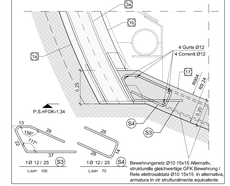
AUSHUBVOLUMEN (INKL: EXTRAAUSHUB) VOLUME DI SCAVO (INCLUSO EXTRASCAVO)



DETAIL 3 / DETTAGLIO 3
(1:50)



DETAIL 4 / DETTAGLIO 4
(1:50)



Bereich Campo	Specificazione Specificazione	Einheit Unità	Querschnitt CT2a-T4 / Sezione tipo CT2a-T4 Beschreibung Descrizione	Dimensionen Dimensioni	Menge / m Tunnel Quantità per m di galleria
Aushub Scavo	Abschlagslänge Lunghezza di abattimento	m	-	1,5m	-
	Querschnitt / Estensione Sezione / Estensione	m²	-	10m	-
	Ausbruchvolumen (ohne Übermass) Volume di scavo (senza Extrascavo)	m³	-	-	33,47
Sicherung Protezione	Faserverstärkter Spritzbeton Betonirsio prealtato fibrorinforzato	m³	Faserverstärkter Spritzbeton CF5a(C 30/37 Betonirsio prealtato fibrorinforzato CF5a(C 30/37	0+20cm	14,61+13,68
	Ausbaubogen / Sostegno con centine	m	1 PHEB HEB 120 in acciaio S355JR 1 profilato HEB 120 in acciaio S355JR		12,61
	Anker Bullon di ancoraggio in avanzamento	St	5/10+11 Gewi-Sp Systerbolts 14/40 L=4,5m 5/10+11 Ancoragg Spn Systerbolts 14/40 L=4,5m		3,67
	Anker Bullon di ancoraggio in avanzamento	St			4,33
Oberflächensicherung Stabilizzazione fronte di scavo	Faserverstärkter Spritzbeton Betonirsio prealtato fibrorinforzato	m²	Faserverstärkter Spritzbeton CF5a(C 30/37 Betonirsio prealtato fibrorinforzato CF5a(C 30/37	Sohl (S)	22,31
	(1) ohne Vorbelastungfilm an der Ortsbrust (1) in assenza di interventi in avanzamento al fronte	m²	(2) mit Vorbelastungfilm an der Ortsbrust (2) in presenza di interventi in avanzamento al fronte	Sohl (S)	18,74
	Ortsbrustanker (eventuell) Bullon di ancoraggio (eventuali)	St	N°22 Bars autoperforanti R32N, 450 kN/ L=12m N°22 Superbolts Pro34, 250 kN/ L=12m		2,00 (1) 4,00 (2)
Abdichtung Stabilizzazione fronte di scavo	Faserverstärkter Spritzbeton Betonirsio prealtato fibrorinforzato	m²	Faserverstärkter Spritzbeton CF5a(C 30/37 Betonirsio prealtato fibrorinforzato CF5a(C 30/37	Sohl (S)	27,25
	(1) ohne Vorbelastungfilm an der Ortsbrust (1) in assenza di interventi in avanzamento al fronte	m²	(2) mit Vorbelastungfilm an der Ortsbrust (2) in presenza di interventi in avanzamento al fronte	Sohl (S)	8,31
	Ortsbrustanker (eventuell) Bullon di ancoraggio (eventuali)	St	N°20 Bars autoperforanti R32N, 450 kN/ L=12m N°20 Superbolts Pro34, 250 kN/ L=12m		3,33 (1) 5,67 (2)

Bereich Campo	Specificazione Specificazione	Einheit Unità	Querschnitt CT2b-T4 / Sezione tipo CT2b-T4 Beschreibung Descrizione	Dimensionen Dimensioni	Menge / m Tunnel Quantità per m di galleria
Aushub Scavo	Abschlagslänge Lunghezza di abattimento	m	-	1,5m	-
	Querschnitt / Estensione Sezione / Estensione	m²	-	10m	-
	Ausbruchvolumen (ohne Übermass) Volume di scavo (senza Extrascavo)	m³	-	-	55,87
Sicherung Protezione	Faserverstärkter Spritzbeton Betonirsio prealtato fibrorinforzato	m³	Faserverstärkter Spritzbeton CF5a(C 30/37 Betonirsio prealtato fibrorinforzato CF5a(C 30/37	0+20cm	19,60+17,41
	Ausbaubogen / Sostegno con centine	m	1 PHEB HEB 120 in acciaio S355JR 2 profilati IPN 160 in acciaio S355JR		14,08
	Anker Bullon di ancoraggio radiali	St	5/10+12A5 Ancoragg Spn Dywidag DWS25 200 kN/ L=5,5m 5/10+12A5 Bars autoperforanti R32N 400 kN/ L=5,5m		5,10 5,10
	Anker Bullon di ancoraggio in avanzamento	St			3,67
Oberflächensicherung Stabilizzazione fronte di scavo	Faserverstärkter Spritzbeton Betonirsio prealtato fibrorinforzato	m²	Faserverstärkter Spritzbeton CF5a(C 30/37 Betonirsio prealtato fibrorinforzato CF5a(C 30/37	Sohl (S)	27,25
	(1) ohne Vorbelastungfilm an der Ortsbrust (1) in assenza di interventi in avanzamento al fronte	m²	(2) mit Vorbelastungfilm an der Ortsbrust (2) in presenza di interventi in avanzamento al fronte	Sohl (S)	27,25 8,31
	Ortsbrustanker (eventuell) Bullon di ancoraggio (eventuali)	St	N°20 Bars autoperforanti R32N, 450 kN/ L=12m N°20 Superbolts Pro34, 250 kN/ L=12m		3,33 5,67

Bereich Campo	Specificazione Specificazione	Einheit Unità	Querschnitt CT2b-T4 IN-N / Sezione tipo CT2b-T4 IN-N Beschreibung Descrizione	Dimensionen Dimensioni	Menge / m Tunnel Quantità per m di galleria
Aushub Scavo	Abschlagslänge Lunghezza di abattimento	m	-	1,5m	-
	Querschnitt / Estensione Sezione / Estensione	m²	-	10m	-
	Ausbruchvolumen (ohne Übermass) Volume di scavo (senza Extrascavo)	m³	-	-	55,87
Sicherung Protezione	Faserverstärkter Spritzbeton Betonirsio prealtato fibrorinforzato	m³	Faserverstärkter Spritzbeton CF5a(C 30/37 Betonirsio prealtato fibrorinforzato CF5a(C 30/37	0+20cm	19,60+17,41
	Ausbaubogen / Sostegno con centine	m	1 PHEB HEB 120 in acciaio S355JR		14,08
	Anker Bullon di ancoraggio radiali	St	5/10+12A5 Ancoragg Spn Dywidag DWS25 200 kN/ L=5,5m 5/10+12A5 Bars autoperforanti R32N 400 kN/ L=5,5m		5,10 5,10
	Anker Bullon di ancoraggio in avanzamento	St			3,67
Oberflächensicherung Stabilizzazione fronte di scavo	Faserverstärkter Spritzbeton Betonirsio prealtato fibrorinforzato	m²	Faserverstärkter Spritzbeton CF5a(C 30/37 Betonirsio prealtato fibrorinforzato CF5a(C 30/37	Sohl (S)	27,25
	(1) ohne Vorbelastungfilm an der Ortsbrust (1) in assenza di interventi in avanzamento al fronte	m²	(2) mit Vorbelastungfilm an der Ortsbrust (2) in presenza di interventi in avanzamento al fronte	Sohl (S)	27,25 8,31
	Ortsbrustanker (eventuell) Bullon di ancoraggio (eventuali)	St	N°20 Bars autoperforanti R32N, 450 kN/ L=12m N°20 Superbolts Pro34, 250 kN/ L=12m		3,33 5,67

NOTE

LE DIMENSIONI TRATTE DA CT2a-T4, CT2b-T4 E CT2b-T4-INSERCUSTI VERE RIGHATE NEI TIMPI RIFERT +41

DIE MASSE VON CT2a-T4, CT2b-T4 UND CT2b-T4-INSERCUSTI WERDEN RIGHATE MIT RIFERT +41

- DIE ANORDNUNG DER ANKER KANN MANGEL DER VOR ORT ANGETROFFENEN GEOMECHANISCHEN BEDINGUNGEN VARIIEREN.

- VOR DER AUSFÜHRUNG DER SICHERUNGSMAßNAHMEN MIT DEN ORTSBRUST UNDOEDER AN AUSBRUCHRAND MUSS EINE GEOMECHANISCHE BEURTEILUNG DURCHGEFÜHRT, MIT MINDESTSTÄRKE VON 10 CM, ZUR ÜBERPRÜFUNG DES ORTSBRUST AUFGEBRACHT WERDEN.

- IM FALL VON BLÖCKE NICHTABLÄTTAT AN DER ORTSBRUST, MUSS DER FESTIGUNGSBEDARFT VÖRGEHEN

- DIE ANZAHL DER SICHERUNGSMAßNAHMEN KANN MANGEL DER VOR ORT ANGETROFFENEN GEOMECHANISCHEN BEDINGUNGEN VARIIEREN.

LA REALIZZAZIONE DI INTERVENTI DI CONSOLIDAMENTO DEL FRONTE, L'INTERVENTO DI CONSOLIDAMENTO PREVISTO DA DIMENSIONARE DEL FRONTE DI SCAVO DEVE ESSERE PRECEDUTO DALLA VERIFICA GEOMECHANICA DEL FRONTE DI SCAVO, IN MODO DA VERIFICARE LA NECESSITÀ DI ESEGUIRE MANUFATTI DI CONSOLIDAMENTO DEL FRONTE DI SCAVO.

- IN FALL DI BLOCKS NICHTABLÄTTAT AN DER ORTSBRUST, MUSS DER FESTIGUNGSBEDARFT VÖRGEHEN

- DIE ANZAHL DER SICHERUNGSMAßNAHMEN KANN MANGEL DER VOR ORT ANGETROFFENEN GEOMECHANISCHEN BEDINGUNGEN VARIIEREN.

DIE SYSTEMATISCHE VERWIRKLICHUNG DER ORTSBRUST, FALLS DIE WERTE DER ORTSBRUSTDEFORMATION GRÖSSER ALS 1% DES AUSHUBRADIUS SIND (0,8m).

DIE ANZAHL DER ANKER IM MENGE DER ORTSBRUSTSTABSHAMMERS, BZGL DEFORMATIONEN, JE NACH GEOMECHANISCHEN ÄUSTRÖGEN VARIIEREN.

-CT2a-T4:
- DEFORMATION 1% DES AUSBRUCHRADIUS Raziano (0,8m) m/ 10 ELEMENTE (1/2m1).
- DEFORMATION 1,5% DES AUSBRUCHRADIUS Raziano (0,8 m) m/ 7 ELEMENTE (1/1,5m1).
- DEFORMATION > 2% DES AUSBRUCHRADIUS Raziano (>0,8 m) m/ 5 ELEMENTE (1/2m1).
- ESTRUZIONE MISURATA PARI A 1% Raziano (0,8m) m/ 10 ELEMENTE (1/2m1).
- DEFORMATION 1,5% DES AUSBRUCHRADIUS Raziano (0,8m) m/ 7 ELEMENTE (1/1,5m1).
- ESTRUZIONE MISURATA PARI A 1,5% Raziano (0,8m) m/ 7 ELEMENTE (1/1,5m1).
- DEFORMATION > 2% DES AUSBRUCHRADIUS Raziano (>0,8m) m/ 5 ELEMENTE (1/2m1).
- ESTRUZIONE MISURATA PARI A > 2% Raziano (>0,8m) m/ 5 ELEMENTE (1/2m1).

DIE GEOMECHANISCHE ÜBERWACHUNG DER ORTSBRUST UND DER ANKERANZAHL IN ABHÄNGIGKEIT VON DEN SICHERUNGSMAßNAHMEN DURCHGEFÜHRT WERDEN.

-CT2b-T4:
- DEFORMATION 1% DES AUSBRUCHRADIUS Raziano (0,8m) m/ 10 ELEMENTE (1/2m1).
- ESTRUZIONE MISURATA PARI A 1% Raziano (0,8m) m/ 10 ELEMENTE (1/2m1).
- DEFORMATION 1,5% DES AUSBRUCHRADIUS Raziano (0,8m) m/ 7 ELEMENTE (1/1,5m1).
- ESTRUZIONE MISURATA PARI A 1,5% Raziano (0,8m) m/ 7 ELEMENTE (1/1,5m1).
- DEFORMATION > 2% DES AUSBRUCHRADIUS Raziano (>0,8m) m/ 5 ELEMENTE (1/2m1).
- ESTRUZIONE MISURATA PARI A > 2% Raziano (>0,8m) m/ 5 ELEMENTE (1/2m1).

DIE GEOMECHANISCHE ÜBERWACHUNG DER ORTSBRUST UND DER ANKERANZAHL IN ABHÄNGIGKEIT VON DEN SICHERUNGSMAßNAHMEN DURCHGEFÜHRT WERDEN.

IN ALTERNATIVA ALLE CENTINA METALLICHE POTRANNO ESSERE UTILIZZATE ARMATURE RETICOLARI AVENTI MOMENTO DI RESISTENZA LOR DURELLO DELLE CENTINE.

DIE EVENTUELLEN VORTRIEBSNÄPFE MÜSSEN MINDESTENS 1 FELD VOR DER AUSHUBFRONT, WELCHE VON DER GEOMECHANISCHEN BEURTEILUNG DURCHGEFÜHRT WERDEN, ANGEORDNET WERDEN.

DIE GESTALTUNG DER STIRNWAND (ÜBERSAND ZWISCHEN MINIMALEM UND MAXIMALEM QUERSCHNITT, SCHAR UNGEHEFT) IST VON DER VORTRIEBSRICHTUNG ABHÄNGIG. DIE VORTRIEBSRICHTUNG WURDE IN VORLIEGENDEN SCHUBART VON DER ORTSWAND ZUR BESTEHENDEN ANGEORDNET.

IN ALTERNATIVA ALLE CENTINA METALLICHE POTRANNO ESSERE UTILIZZATE ARMATURE RETICOLARI AVENTI MOMENTO DI RESISTENZA LOR DURELLO DELLE CENTINE.

GLI INTERVENTI IN AVANZAMENTO EVENTUALI DOVRANNO ESSERE INTERROTTI ALMENO 1 CAMPO PRIMA DEL FRONTE DI ATTACCO DELLE SCAVI PROVENIENTI DALLA DIREZIONE OPPOSTA.

LA CONFIGURAZIONE DELLE TESTATE (PRESSAGIO DALLA SEZIONE MINIMA ALLA SEZIONE MASSIMA DEL CUNICOLO E SCARPA) DIPENDE DALLA DIREZIONE DI AVANZAMENTO. LA DIREZIONE DI AVANZAMENTO DELLA SCAVO, RAPPRESENTATO NEL PRESENTE SCHEMATICO DALLA CARAN EST-VERSO LA CARAN OVEST.

MAßSTAB / SCALA 1 : 50

1m 2 5m

Referenzdokumente
Documenti di riferimento

02_H61_01_991_KLP_D0700_L3001	Schematischer Lageplan Ausbruchsmaßnahmen / Planimetria schematica metodo di scavo
02_H61_QS_090_KTB_D0700_21100	Querschnittsfolie Querverbindungen / Tavola sinottica cunicoli trasversi
02_H61_OP_090_KRQ_D0700_2108x	Drainagemaßnahmen in der Tunnelsohle / Interventi di drenaggio in avanzamento
02_H61_GL_095_KRN_D0700_2170x	Ausführungsplänen – Grundriss und Querschnitt / Fase esecutive – Pianta e sezioni CT2
02_H61_GL_095_KRQ_D0700_2131A	Ausbruchquerschnitt CT2/4K, CT2/4 e CJE/4A (BP 47/1) / Sezione di scavo CT2/4K, CT2/4 e CJE/4A (BP 47/1)

Bearbeitungsstand
Stato di elaborazione

Revision Revisione	Änderungen Modifiche	Verantwortlicher Änderung Responsabile modifica	Datum Data
00	Überarbeitung Allgemeinplanung / Revisione a seguito del Progetto Generale	Rudolf Wunderer	28.02.2014
01	Abgabe für Ausschreibung / Emissione per Appalto	Wunderer	30.01.2015

Autorità Elettrotecnica Ferroviaria Monaco - Verona
BRENNER BASISTUNNEL
Ausführungsplanung
Autorità Elettrotecnica Ferroviaria Monaco - Verona
GALLERIA DI BASE DEL BRENNERO
Progettazione esecutiva

DOTTO Bauart Modi	DOTTO Lotto Mdata
Projektteil	MBS
Hauptstunnel	Gallerie principali
Dokumentenart	Tipo documento
Regelquerschnitt	Sezione tipo
Titel	Ausbruchsquerschnitt CT2-a-T4, CT2-b-T4, Übergang CT2-a-T4/CT2-b-T4 (BP 47/1) / Sezione di scavo CT2-a-T4, CT2-b-T4, transizione CT2-a-T4/CT2-b-T4 (BP 47/1)

Ing. Günter Mertz Pizzarotti
Dir. Ing. Mario P. Cottini
Wunderer
Dipl.-Ing. Rudolf Wunderer
Dipl.-Ing. Rudolf Wunderer
Dipl.-Ing. Rudolf Wunderer
Dipl.-Ing. Rudolf Wunderer

Benennung / Elaborato	Datum / Data	Name / Nome	Gesellschaft / Società
Erstellt / Redatto	30.01.2015	R. Zuffi	Pro Iter
Geprüft / Verificato	30.01.2015	Wunderer	Pro Iter

Projekt-Nr. / Codice progetto	Teilprojekt / Parte progetto	Art / Tipo	Nummer / Numero	Änderungsindex / Indice revisione	Name / Nome	Name / Nome
02	H61	QS	095	KRQ	D0700	21709	21	R. Zuffi	A. Bergmeister

1.:1.50