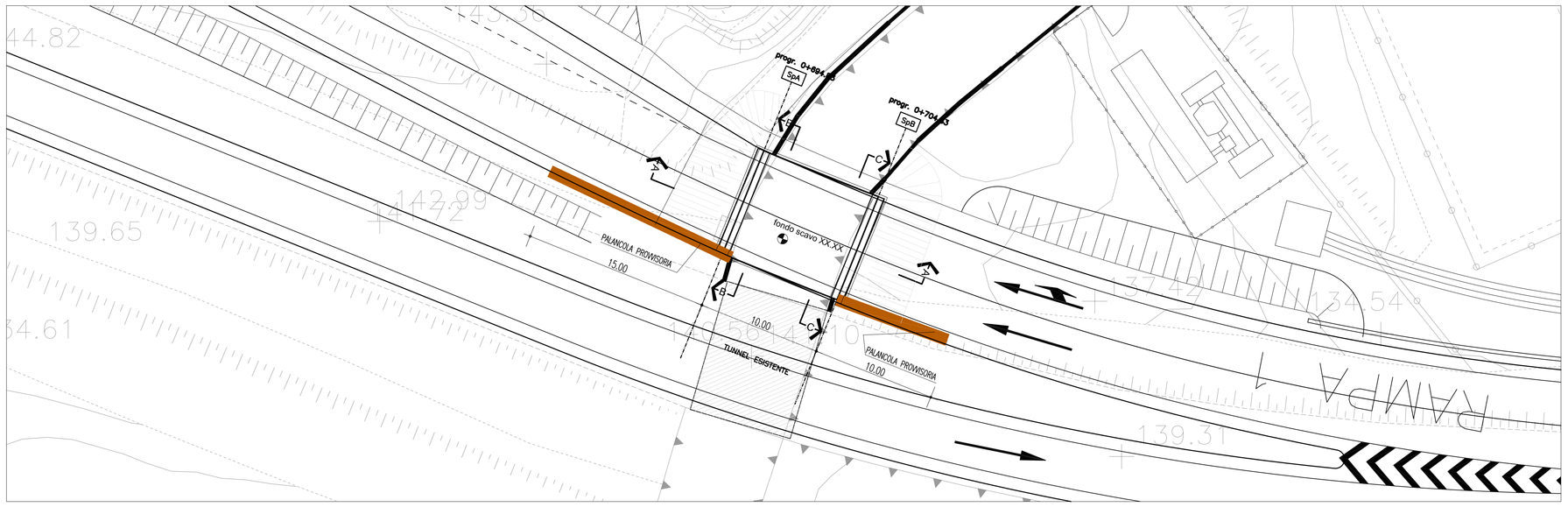
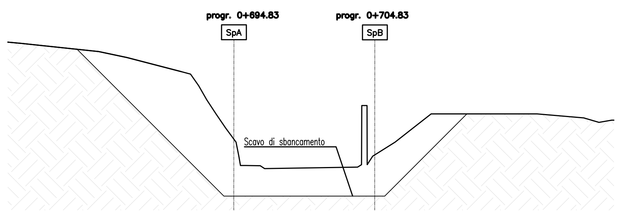
PIANTA SCAVI

SCALA 1:200



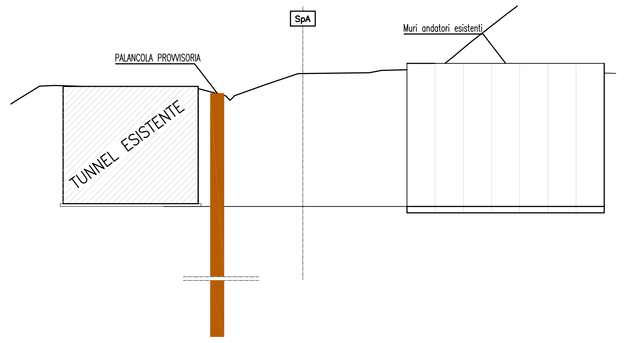
SEZIONE LONGIDUTINALE A – A

SCALA 1:200



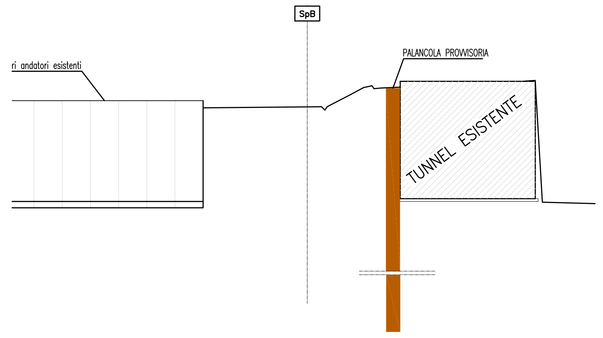
SPALLA SpA
SEZIONE B – B

SCALA 1:200



SPALLA SpB
SEZIONE C – C

SCALA 1:200



FASE 1:

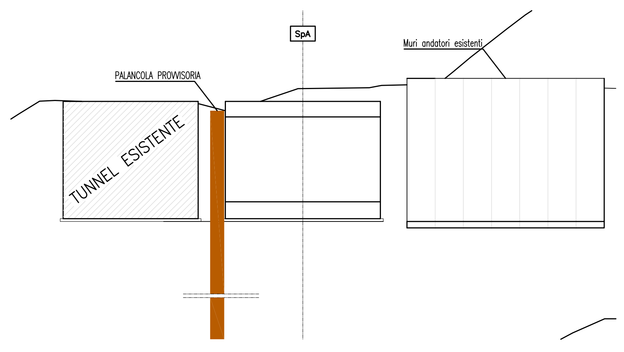
Realizzazione di palancole provvisionali di sostegno scavi

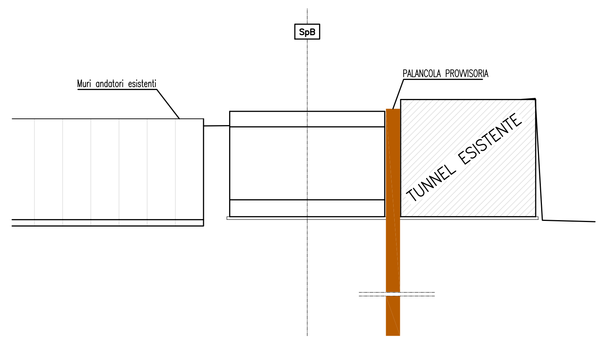
PALANCOLE:

– tipo Larsen PU28 (169,9 Kg/m) per sostegno provvisionale degli scavi – L= 24 m

Realizzazione degli scavi di sbancamento fino alla quota di imposta delle fondazioni delle sottostrutture.

Demolizione dei muri andatori e della relativa fondazione della soletta.

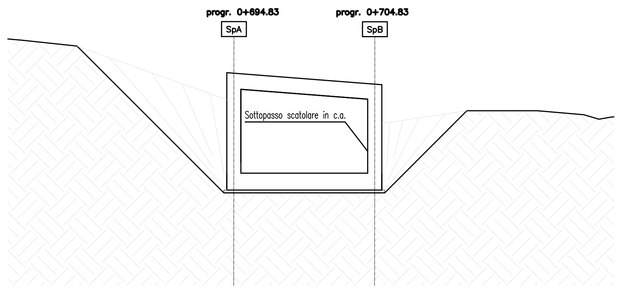


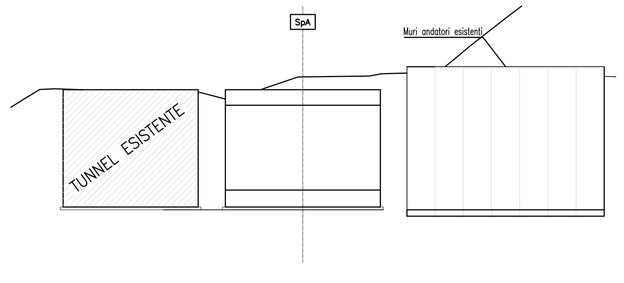


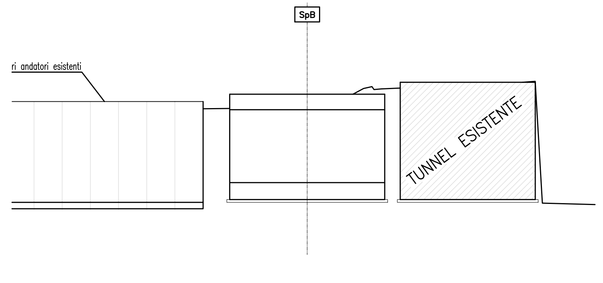
FASE 2:

Realizzazione della soletta di fondazione, delle elevazioni in calcestruzzo armato e della soletta superiore.

Rimozione delle palancole provvisionali

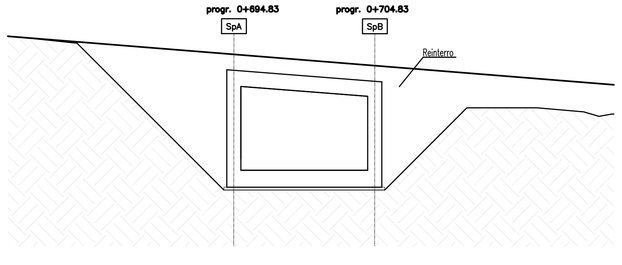


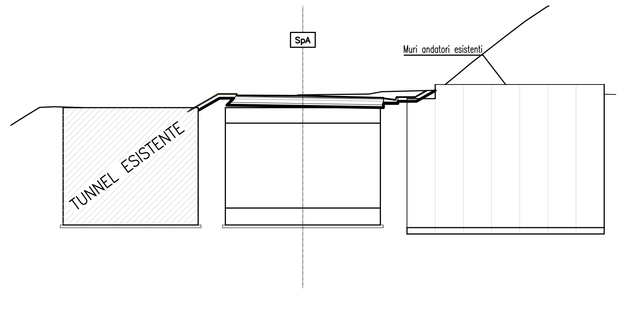


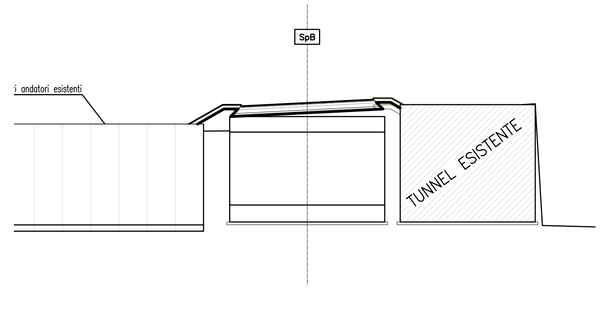


FASE 3:

Reinterro e sistemazione del terreno a monte "spalla" con misto cementato fino alla quota di imposta.

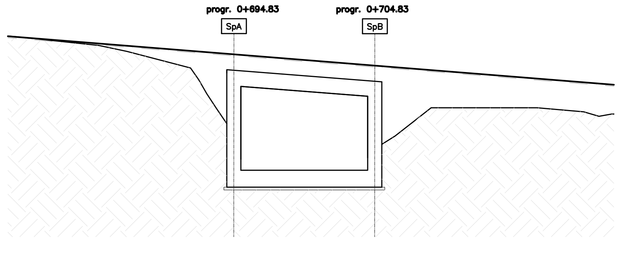






FASE 4:

Realizzazione rilevati e reinterri, pavimentazione, posa guard rail, reti di protezione e finiture varie.



NOTE GENERALI

CEMENTO ARMATO STRUTTURALE

CALCESTRUZZO MAGRO
- Classe di esposizione ambientale: X0 (UNI 11104 e UNI EN 206–1)
- Classe di resistenza: CLASSE C12/15

CONGLOMERATO CEMENTIZIO PER FONDAZIONI OPERE D'ARTE MAGGIORI
- Classe di esposizione ambientale: XC2 (UNI 11104 e UNI EN 206–1)
- Classe di resistenza: CLASSE C25/30
- Rapporto A/C massimo: 0,50
- Classe di consistenza: S4
- Diametro massimo degli aggregati: 32 mm

CONGLOMERATO CEMENTIZIO PER ELEVAZIONI
- Classe di esposizione ambientale: XC4–XS1–XF2 (UNI 11104 e UNI EN 206–1)
- Classe di resistenza: CLASSE C32/40
- Rapporto A/C massimo: 0,50
- Classe di consistenza: S4
- Diametro massimo degli aggregati: 32 mm

ACCIAIO PER CONGLOMERATO CEMENTIZIO ARMATO

Per le armature metalliche si adottano tondini in acciaio del tipo B450C controllato in stabilimento

che presentano le seguenti caratteristiche:

Tensione di snervamento caratteristica f_{yk} = 450 N/mm²

Tensione caratteristica a rottura f_{tk} = 540 N/mm²

Resistenza di calcolo $f_{yd} = f_{yk}/\gamma_s = 450/1{,}15 = 391{,}30$ N/mm²

Deformazione caratteristica al carico massimo ε_{uk} = 7,5 %

Deformazione di progetto ε_{ud} = 6,75 %

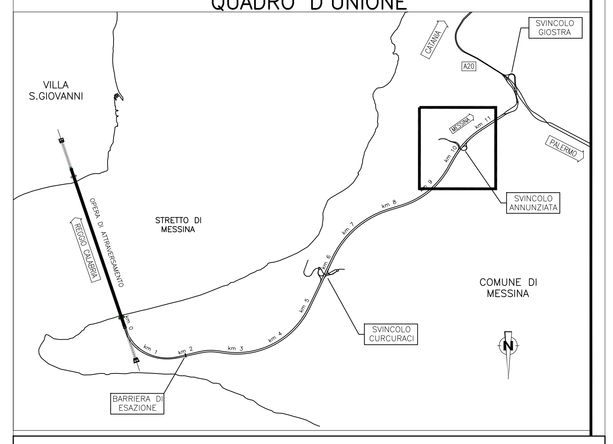
COPRIFERRO
- Copriferro nominale : Cnom = Cmin+h
- FONDAZIONI : Copriferro minimo (Cmin) = 40 mm
- ELEVAZIONI : Copriferro minimo (Cmin) = 45 mm
- Tolleranza (h) = 5 mm

ACCIAIO CARPENTERIA METALLICA

ACCIAIO PER PALANCOLE

–Elementi non saldati :
acciaio S235J0 (ex 360 C) (UNI EN 10025)

QUADRO D'UNIONE



Stretto di Messina

Concessionaria per la progettazione, realizzazione e gestione del collegamento stabile tra la Sicilia e il Continente
Organismo di Diritto pubblico
(Legge n° 1158 del 17 dicembre 1971, modificata dal D.Lgs. n° 114 del 24 aprile 2003)

EurolinK

PONTE SULLO STRETTO DI MESSINA

PROGETTO DEFINITIVO

EUROLINK S.C.p.A.
IMPREGILO S.p.A. (Mandataria)
SOCIETA' ITALIANA PER CONDOTTE D'ACQUA S.p.A. (Mandante)
COOPERATIVA MURATORI E CEMENTISTI - C.M.C. di Ravenna Soc. Coop. a.r.l. (Mandante)
SACYR S.A.U. (Mandante)
ISHIKAWAJIMA - HARIMA HEAVY INDUSTRIES CO. Ltd. (Mandante)
A.C.I. S.C.P.A. - CONSORZIO STABILE (Mandante)

IL PROGETTISTA	IL CONTRAENTE GENERALE	STRETTO DI MESSINA	STRETTO DI MESSINA
SINA Dott. Ing. F. Collo Ordine Ingegneri Milano n° 20355 EUROLINK Dott. Ing. E. Pagoni Ordine Ingegneri Milano n° 15408	Project Manager (Ing. P.P. Marcheselli)	Direttore Generale e RUP Validazione (Ing. G. Fiammenghi)	Amministratore Delegato (Dott. P. Ciucci)

COLLEGAMENTI SICILIA — SS0802_F0

INFRASTRUTTURE STRADALI – OPERE CIVILI

SVINCOLO ANNUNZIATA

SOTTOVIA – RAMPA 1

FASI COSTRUTTIVE DELL' OPERA D' ARTE

CODICE: C G 0 7 0 0 P S 9 D S S C A 4 S P R 1 0 0 0 0 0 1 F0 — SCALA: 1:200

REV.	DATA	DESCRIZIONE	REDATTO	VERIFICATO	APPROVATO
F0	20/06/2011	EMISSIONE FINALE	R.CAFFARENA	G. SCIUTO	F. COLLA

NOME DEL FILE: SS0802_F0.dwg