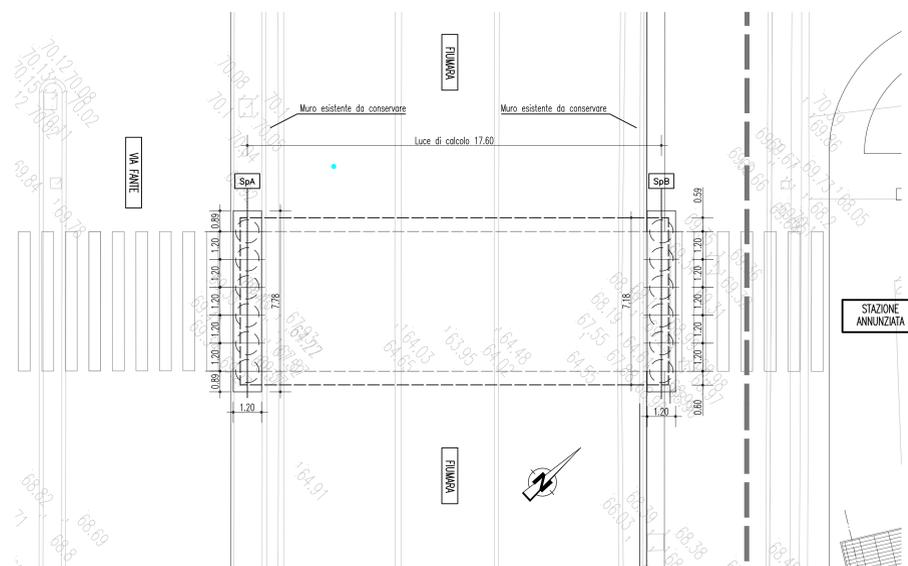


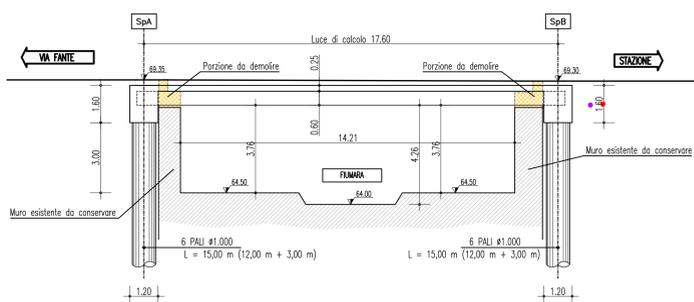
PIANTA DELLE FONDAZIONI

SCALA 1:100



SEZIONE LONGITUDINALE IN ASSE

SCALA 1:100



ELEMENTI IN C.A.	INCIDENZA ARMATURA
Cordolo spalla	120 kg/mc
Pali #1.000 fondazione spalla	125 kg/mc
Saletta superiore impalcato	200 kg/mc
Armatura lenta travi c.a.p.	150 kg/mc

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 PALI DI FONDAZIONE
 - 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-S5
 - Diametro massimo degli aggregati: 32 mm

CONGLOMERATO CEMENTIZIO PER ELEVAZIONI (CORDOLI SPALLE)
 - Classe di esposizione ambientale: XS1 (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

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 $f_{yk} = 450 \text{ N/mm}^2$
- Tensione caratteristica a rottura $f_{tk} = 540 \text{ N/mm}^2$
- Resistenza di calcolo $f_{yd} = f_{yk}/\gamma_s = 450/1,15 = 391,30 \text{ N/mm}^2$
- Deformazione caratteristica al carico massimo $s_{uk} = 7,5 \%$
- Deformazione di progetto $s_{ud} = 6,75 \%$

COPRIFERRO
 = Copriferro nominale : $C_{nom} = C_{min} + h$
 - PALI DI FONDAZIONE : Copriferro minimo (C_{min}) = 50 mm
 - ELEVAZIONI : Copriferro minimo (C_{min}) = 40 mm
 - TRAVI PREFABBRICATE : Copriferro minimo (C_{min}) = 35 mm
 - SOLETTA IMPALCATO : Copriferro minimo (C_{min}) = 35 mm
 - Tolleranza (h) = 5 mm

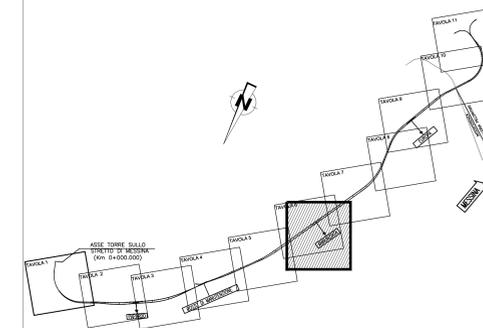
ACCIAIO PER CEMENTO ARMATO PRECOMPRESSO

ACCIAIO PER CONGLOMERATO CEMENTIZIO ARMATO PRECOMPRESSO
 Si adottano trefoli da 0,6" in acciaio controllato in stabilimento che presentano le seguenti caratteristiche:

- Tensione caratteristica allo 0,1% di deformazione residua $f_{p(0,1)k} = 1600 \text{ N/mm}^2$
- Tensione caratteristica allo 1% di deformazione totale $f_{p(1)k} = 1670 \text{ N/mm}^2$
- Tensione caratteristica a rottura $f_{tk} = 1860 \text{ N/mm}^2$
- Resistenza di calcolo $f_{yd} = f_{p(0,1)k}/\gamma_s = 1600/1,15 = 1391,30 \text{ N/mm}^2$
- Deformazione caratteristica al carico massimo $s_{uk} = 3,5 \%$
- Area nominale $A_{nom} = 139 \text{ mm}^2$

COPRIFERRO
 = Copriferro nominale : $C_{nom} = C_{min} + h$
 - TRAVI PREFABBRICATE : Copriferro minimo (C_{min}) = 50 mm
 - Tolleranza (h) = 5 mm

QUADRO D'UNIONE



PONTE SULLO STRETTO DI MESSINA



PROGETTO DEFINITIVO

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

IL PROGETTISTA Dott. Ing. F. Colla Ordine Ingegneri Milano n° 20305	IL CONTRAENTE GENERALE Project Manager (Ing. P.P. Marcheselli)	STRETTO DI MESSINA Divisione Generale e RUP Validazione (Ing. G. Fiammenghi)	STRETTO DI MESSINA Amministratore Delegato (Dott. P. Ciucci)
--	--	---	--

COLLEGAMENTI SICILIA
 STAZIONI - OPERE CIVILI
 STAZIONE ANNUNZIATA
 GENERALE - PONTE STAZIONE FERROVIARIA ANNUNZIATA
 SEZIONI LONGITUDINALI E PIANTE FONDAZIONI

REV.	DATA	DESCRIZIONE	REDATTO	VERIFICATO	APPROVATO
FO	20-06-2011	EMISSIONE FINALE	S. BIANCHI	G. SOUTO	F. COLLA