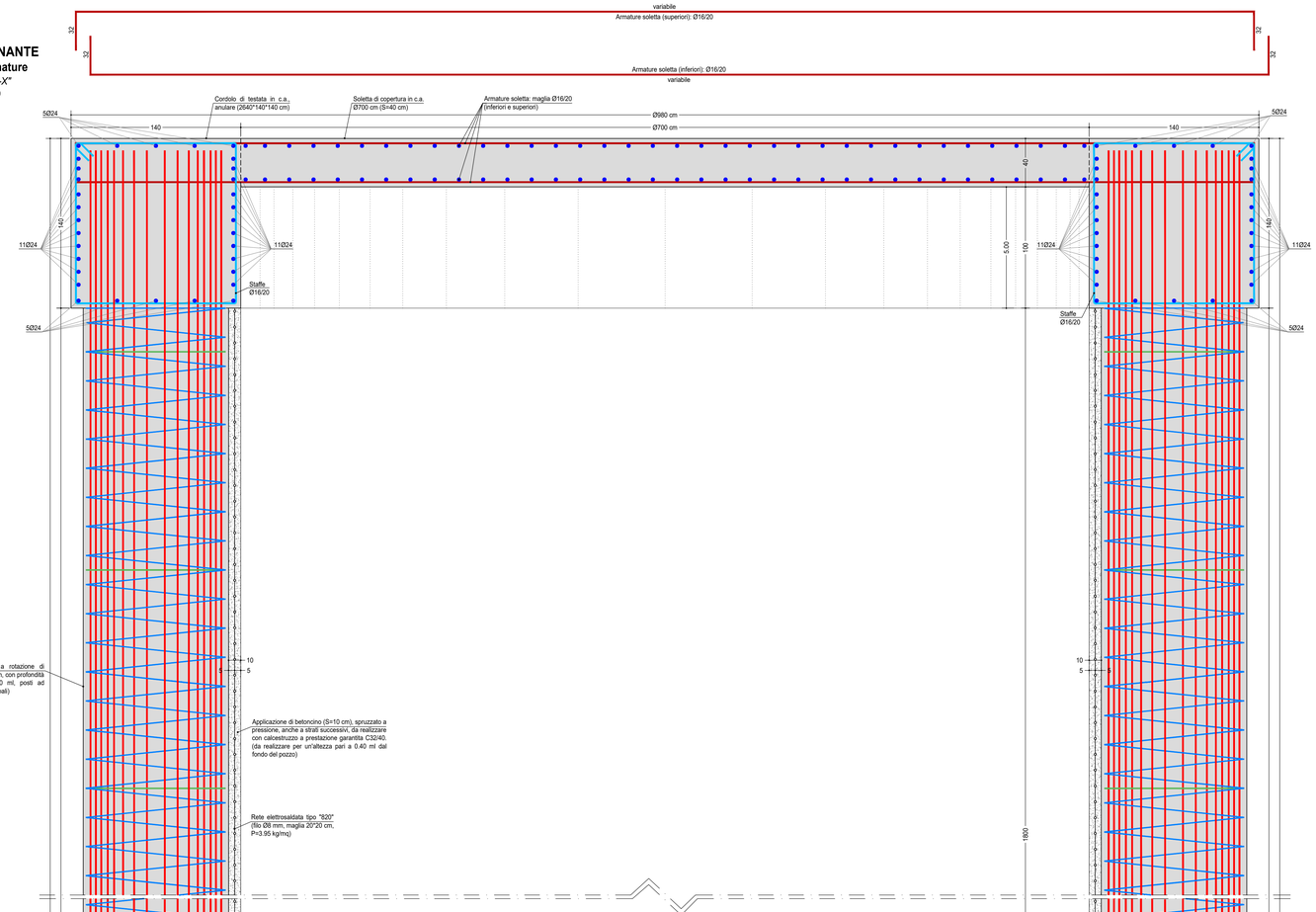
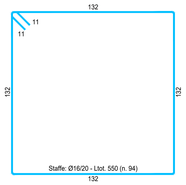
POZZO DRENANTE
Disegno armature
Sezione "X-X"
Scala 1:20





Armature cordolo anulare
Scala 1:20

CARATTERISTICHE MATERIALI
PLATEA DI BASE

Calcestruzzo preconfezionato per strutture di fondazione:	
Classe di resistenza	*C25/30*
Esposizione all'ambiente	*Ordinario (a)*
Classe di esposizione	*XC2* (UNI EN 206-1 e UNI 11104)
Classe di consistenza	*S4*
Contenuto minimo in cemento	C_{min} = *300 kg/m³*
Contenuto del materiale riciclato totale	*min 5 % - max 30 %* (D.M. 11/10/2017 - C.A.M.- Parag. 2.4.2.1 - N.T.C. 2018 - Parag. 11.2.9.2)
Rapporto acqua cemento max	*0,60*
Diametro max aggregati	d_{max} = *30 mm*
Copriferro strutture	*c = 40 mm*
Resistenza cubica a compressione	R_{ck}= *30 N/mm²*
Resistenza cilindrica a compressione	f_{ck}= *25 N/mm²*
Resistenza media a trazione	f_{ctm} = *2,34 N/mm²*
Modulo elastico	E_c = *25156,25 N/mm²*

Acciaio in rete elettrosaldata per strutture in opera:	
Diametro del filo	*8 mm*
maglia quadrata	*20x20 cm*
Classe di resistenza	*B450C (Fe B 44k)*
Saldabilità	*SI*
Resistenza nominale a snervamento	$f_{y,nom}$ = *450 N/mm²*
Contenuto del materiale riciclato totale	• *acciaio da forno elettrico: min 70%* • *acciaio da ciclo integrale: min 10%* (D.M. 11/10/2017 - C. A. M. - Par. 2.4.2.5)
Resistenza nominale a rottura	$f_{t,nom}$ = *540 N/mm²*
Tensione caratteristica di snervamento	$f_{yk} > f_{y,nom}$
Tensione caratteristica a carico massimo	$f_{tk} > f_{t,nom}$
Sovraresistenza	$1,15 \leq (f_t / f_y)_k \leq 1,35$
Scostamento limite di snervamento	$(f_y / f_{y,nom})_k \leq 1,25$
Allungamento al picco di resistenza	$(A_{gt})_k \geq 7,50$ %
Modulo elastico normale	E_c = *210000 N/mm²*

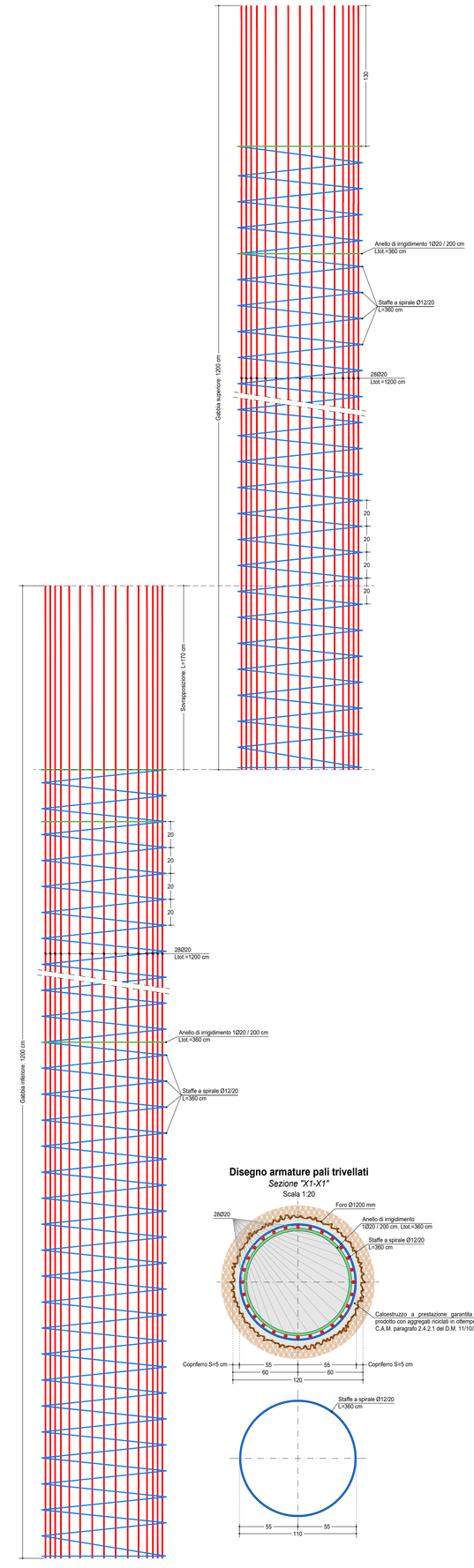
CARATTERISTICHE MATERIALI
CORDOLO DI TESTA, PALI TRIVELLATI E SOLETTA DI COPERTURA

Calcestruzzo preconfezionato per strutture: cordolo di testa dei pali e soletta	
Classe di resistenza	*C25/30*
Esposizione all'ambiente	*Ordinario (a)*
Classe di esposizione	*XC2* (UNI EN 206-1 e UNI 11104)
Classe di consistenza	*S4*
Contenuto minimo in cemento	C_{min} = *300 kg/m³*
Rapporto acqua cemento max	*0,60*
Contenuto del materiale riciclato totale	*min 5 % - max 30 %* (D.M. 11/10/2017 - C.A.M.- Parag. 2.4.2.1 - N.T.C. 2018 - Parag. 11.2.9.2)
Diametro max aggregati	d_{max} = *30 mm*
Copriferro strutture	*c = 40 mm*
Resistenza cubica a compressione	R_{ck}= *30 N/mm²*
Resistenza cilindrica a compressione	f_{ck}= *25 N/mm²*
Resistenza media a trazione	f_{ctm} = *2,34 N/mm²*
Modulo elastico	E_c = *25156,25 N/mm²*
Coefficiente di Poisson	v_C = *0,20 (n.f) - 0,00 (f)*

Calcestruzzo preconfezionato per strutture di sottofondazione: pali trivellati	
Classe di resistenza	*C25/30*
Esposizione all'ambiente	*Ordinario (a)*
Classe di esposizione	*XC2* (UNI EN 206-1 e UNI 11104)
Classe di consistenza	*S5*
Contenuto minimo in cemento	C_{min} = *300 kg/m³*
Rapporto acqua cemento max	*0,60*
Contenuto del materiale riciclato totale	*min 5 % - max 30 %* (D.M. 11/10/2017 - C.A.M.- Parag. 2.4.2.1 - N.T.C. 2018 - Parag. 11.2.9.2)
Diametro max aggregati	d_{max} = *35 mm*
Copriferro strutture	*c = 50 mm*
Resistenza cubica a compressione	R_{ck}= *30 N/mm²*
Resistenza cilindrica a compressione	f_{ck}= *25 N/mm²*
Resistenza media a trazione	f_{ctm} = *2,34 N/mm²*
Modulo elastico	E_c = *25156,25 N/mm²*
Coefficiente di Poisson	v_C = *0,20 (n.f) - 0,00 (f)*

Acciaio in barre per strutture in opera: pali trivellati, cordolo di testa e soletta	
Classe di resistenza	*B450C (Fe B 44k)*
Contenuto del materiale riciclato totale	• *acciaio da forno elettrico: min 70%* • *acciaio da ciclo integrale: min 10%* (D.M. 11/10/2017 - C. A. M. - Par. 2.4.2.5)
Saldabilità	*SI*
Resistenza nominale a snervamento	$f_{y,nom}$ = *450 N/mm²*
Resistenza nominale a rottura	$f_{t,nom}$ = *540 N/mm²*
Tensione caratteristica di snervamento	$f_{yk} > f_{y,nom}$
Tensione caratteristica a carico massimo	$f_{tk} > f_{t,nom}$
Sovraresistenza	$1,15 \leq (f_t / f_y)_k \leq 1,35$
Scostamento limite di snervamento	$(f_y / f_{y,nom})_k \leq 1,25$
Allungamento al picco di resistenza	$(A_{gt})_k \geq 7,50$ %
Diametro del mandrino per prove di piegamento a 90° senza cricche	*Ø ≤ 12 mm - 4Ø* *12 mm ≤ Ø ≤ 16 mm - 5Ø*
Modulo elastico normale	E_c = *210000 N/mm²*
Diametro armature da impiegare	*Ø12 mm, Ø16 mm, Ø20 mm, Ø24 mm*

Armature pali
Scala 1:20



Disegno armature pali trivellati
Sezione "X1-X1"
Scala 1:20

REGIONE BASILICATA

COMUNE di POMARICO
(Provincia di Matera)

LAVORI DI SISTEMAZIONE GEOTECNICA DELLE AREE IN FRANA A VALLE DI CORSO VITTORIO EMANUELE NEL COMUNE DI POMARICO

(D.P.C.M. del 09/04/2021 di ripartizione della quota dell'otto per mille dell'IRPEF devoluta alla diretta gestione statale per l'anno 2019)

PROGETTO DEFINITIVO - ESECUTIVO

Progettazione e Direzione Lavori
Ing. Maurizio DE VINCENZI

Coordinamento della sicurezza in fase di esecuzione e progettazione:
Ing. Donato Vito PETRALLA

Consulenza geologica:
Dott. Geol. Michele Colasurdo

Responsabile Unico del Procedimento:
Geom. Michele CAVALIERI

5.4.4	A	1:20	Ottobre 2023	-	C008/2022
codice elaborato	revisione	scala	data	aggiornam. e/o revisione	commessa

Titolo elaborato:
PROGETTO ESECUTIVO DELLE STRUTTURE
DISEGNO ARMATURE (SEZ. X-X)

A	-	-	-	-	-
revisione	Emissione descrizione	Ottobre 2023 data	Ing. M. Latino redazione	Ing. A. D'Alessio verifica	Ing. M. De Vincenzi validazione

Studio Tecnico
Ing. Maurizio De Vincenzi
Servizi Tecnici di Ingegneria
Via Libero Testa n. 53/A - 86170 Isernia - Tel. 0865403434 - Fax. 08654 15012
ing.devincenzi.maurizio@gmail.com - C.F. DVN MRZ 63L17 E335E - P.I.V.A. 00347180945