



**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

5.4.2

A

1:25

Ottobre 2023

100

C008/2022

Titolo elaborato:

PROGETTO ESECUTIVO DELLE STRUTTURE

DISEGNI CARPENTERIA ED ARMATURE CORDOLO DI TESTA DEI PALI TRIVELLATI

nigstone

Ing. M. Latino

A. D'Alessio

Fig. M. De Vincen.

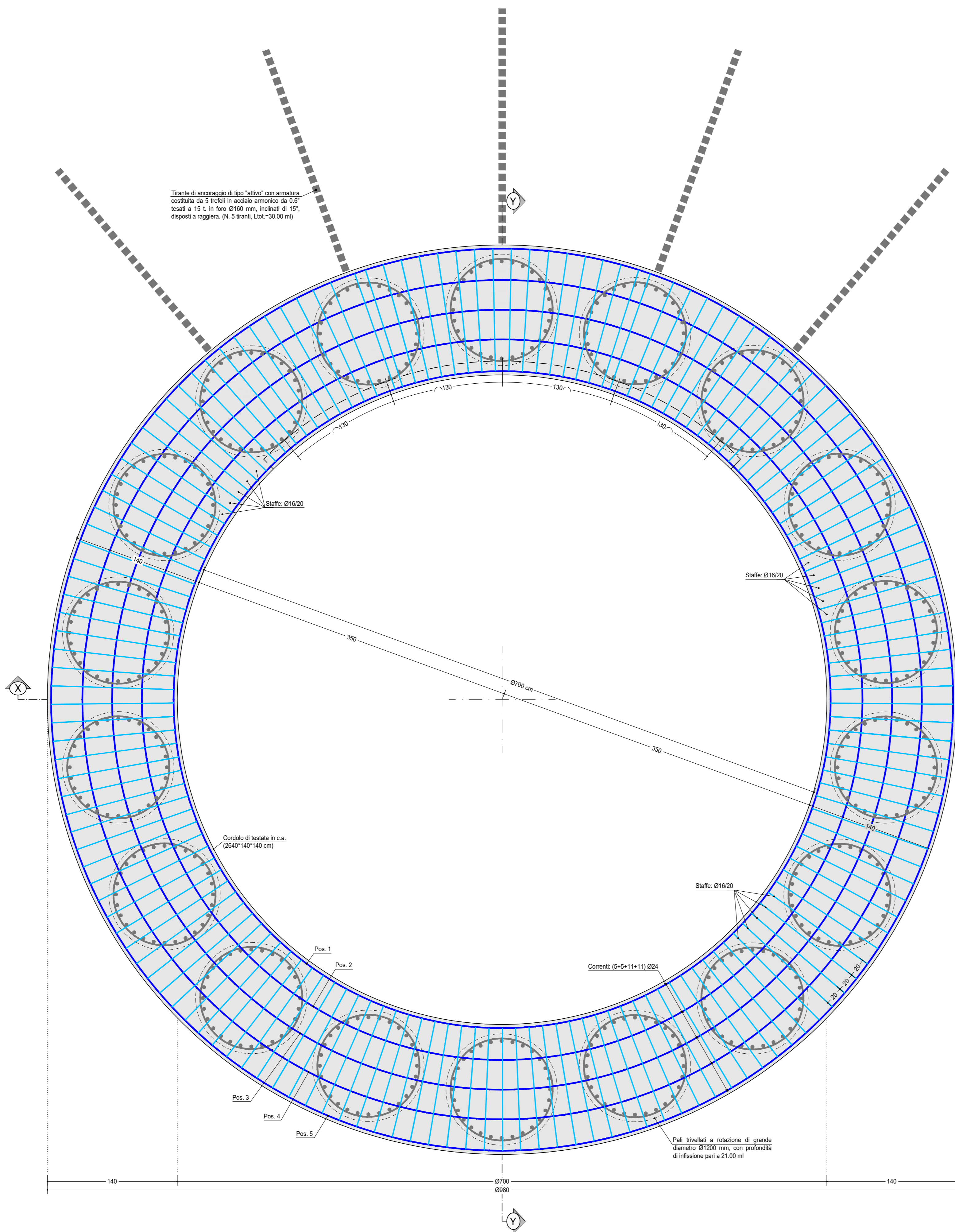
Studio Tecnico
Ing. Maurizio De Vincenzi
Servizi Tecnici di Ingegneria

Via Libero Testa n. 53/A - 86170 Isernia - Tel. 0865403434 - Fax. 0865415012
devincenzi.maurizio@gmail.com - C.F. DVN MRZ 63L17 E335E - P.I.V.A. 003471



CARATTERISTICHE MATERIALI CORDOLO DI TESTA DEI PALI

Calcestruzzo prefabbricato per strutture: cordolo di testa dei pali		Acciaio in barre per strutture in opera: cordolo di testa	
Classe di resistenza	C25/30	Classe di resistenza	B450C (Fe B 44k)
Esposizione all'ambiente	Ordinario (a)	Contenuto del materiale riciclato totale	<ul style="list-style-type: none"> • acciaio da forno elettrico: min 70% • acciaio da ciclo integrato: min 10% <small>(D.M. 11/10/2017 - C.A.M. - Par. 2.4.2.5)</small>
Classe di esposizione	XC2 <small>(UNI EN 206-1 UNI 11014)</small>	Saldatabilit�	SI
Classe di consistenza	S4	Resistenza nominale a sneramento	$f_{yk,nom} = 450 \text{ N/mm}^2$
Contenuto minimo in cemento	$C_{min} = 300 \text{ kg/m}^3$	Resistenza nominale a rottura	$f_{tk,nom} = 540 \text{ N/mm}^2$
Rapporto acqua cemento max	0,60	Tensione caratteristica di sneramento	$f_{yk} > f_{yk,nom}$
Contenuto del materiale riciclato totale	min 5% - max 30 % <small>(D.M. 11/10/2017 - C.A.M. - Par. 2.4.2.1 - N.T.C. 2018 - Par. 11.2.8)</small>	Tensione caratteristica a carico massimo	$f_{yk} > f_{yk,nom}$
Diametro max aggregati	$d_{max} = 30 \text{ mm}$	Sovaresistenza	$1,15 \leq (f_{yk} / f_{yk,nom}) \leq 1,35$
Coprirete struttura	$c = 40 \text{ mm}$	Sostituzione limite di sneramento	$(f_{yk} / f_{yk,nom}) \leq 1,25$
Resistenza cubica a compressione	$R_{ck} = 30 \text{ N/mm}^2$	Allungamento al picco di resistenza	$(\epsilon_{yk}) \geq 7,50 \%$
Resistenza cilindrica a compressione	$f_{cd} = 25 \text{ N/mm}^2$	Diametro del mandrino per prove di piegamento a 90° senza cricche	$\emptyset \leq 12 \text{ mm} - 40$ $12 \text{ mm} \leq \emptyset \leq 16 \text{ mm} - 50$
Resistenza media a trazione	$f_{ctm} = 2,34 \text{ N/mm}^2$	Modulo elastico normale	$E_c = 210000 \text{ N/mm}^2$
Modulo elastico	$E_c = 25156,25 \text{ N/mm}^2$	Diametro armature da impiegare	$\emptyset 16 \text{ mm}, \emptyset 24 \text{ mm}$
Coefficiente di Poisson	$\nu_c = 0,20 \text{ (n.f. - 0,00 ff)}$		



POZZO DRENANTE N. 1
Disegno armature cordolo di
testa dei pali trivellati
 Scala 1:25

