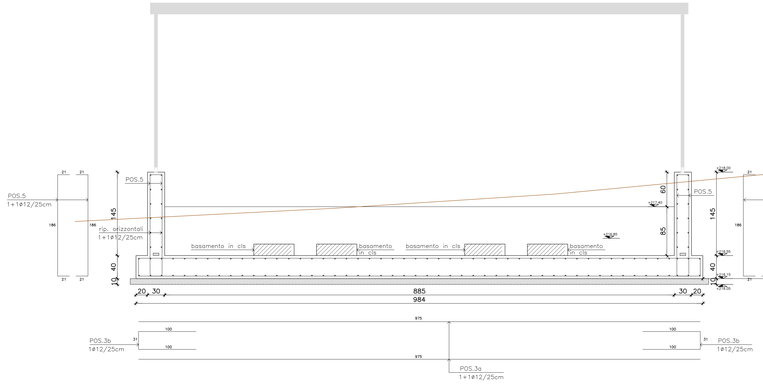
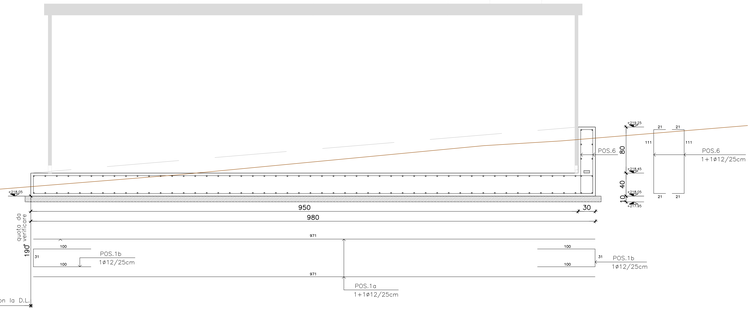
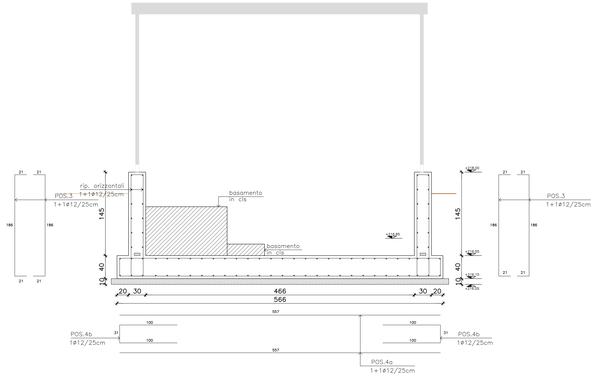
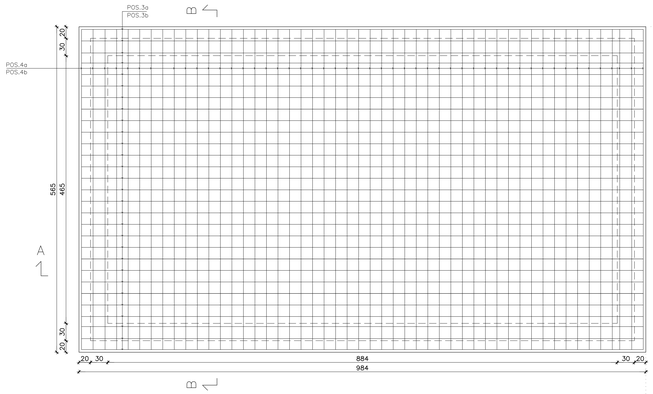


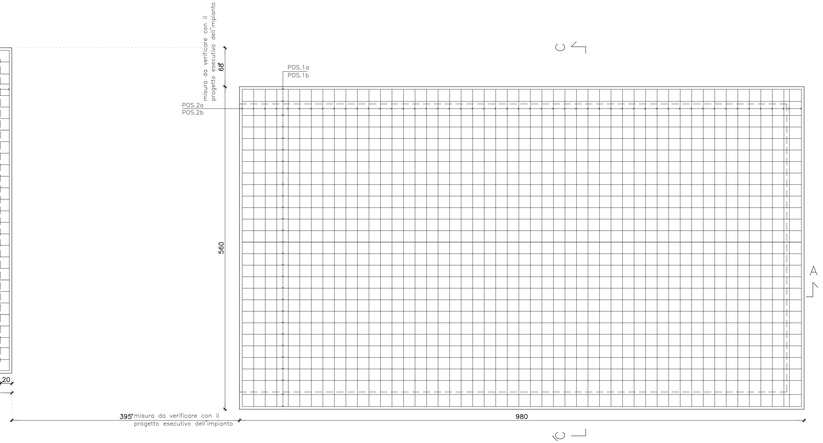
SEZIONE A–A
SCALA 1:25



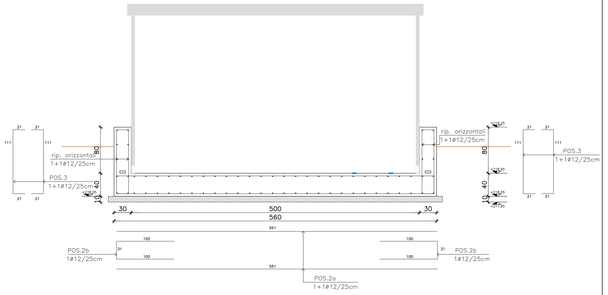


SEZIONE B–B
SCALA 1:25





PIANTA FONDAZIONI
SCALA 1:25



SEZIONE C–C
SCALA 1:25

NOTE:

- Tutte le misure, quote, dovranno essere verificate con il progetto esecutivo e con il D.L.
- Vita nominale prevista per il manufatto strutturale: > 50 anni
- Classe d'uso: III (Cu = 1.5)
- Periodo di riferimento per il calcolo dell'azione sismica: 50 anni
- I valori minimi dei diametri dei mandrini per la piegatura delle barre da utilizzare in relazione al diametro delle barre è dato da:
  Per Ø≤ 16 mm D ≥ 4Ø
  Per Ø> 16 mm D ≥ 7Ø
- L'impermeabilizzazione esterna della struttura, in accordo con la committenza, non viene prevista.
  Solo in caso di necessità, in accordo con la Committenza e la D.L., verrà prevista e specificata un'opportuna impermeabilizzazione.
- La quota zona magrone potrebbe variare in funzione dell'eventuale spessore del pacchetto di impermeabilizzazione.
- Relativamente alle pendenze minime dei massetti, riferirsi ai progetti esecutivi degli impianti, considerando comunque di mantenere una pendenza minima del 2%.
- Prima della sigillatura verificare la posizione ed il diametro dei fori per il passaggio degli impianti con la D.L..
- Il materiale di riempimento dei vuoti dovrà essere costituito da calcestruzzo magro.
- Si prescrive di controllare attentamente il fondo scavo in modo da escludere la presenza di lenti argillose o limose; queste dovranno essere asportate e sostituite con calcestruzzo magro.
- Il calcestruzzo dovrà essere conforme alle NTC 2018 e UNI EN 206.
- Prevedere nelle riprese di getto adeguati e sufficienti opportuni cordoli bentonitici (waterstop).
- Platea di fondazione realizzata in opera in C.A., spessore totale h=40 cm.
- Per i sovraccarichi fare riferimento alla relazione di calcolo.
- Salvo dove diversamente indicato le armature dovranno essere sovrapposte minimo 50 diametri.
- Per le forometrie fare riferimento ai progetti esecutivi degli impianti.
- Per la corretta collocazione degli impianti fare riferimento alla specifica progetto esecutivo impiantistico.

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

ACCIAIO

acciaio ad aderenza migliorata	B450C
classificazione secondo	fyk ≥ 450 N/mm2
limite di snervamento	ftk ≥ 540 N/mm2
allungamento totale al carico massimo	A ≥ 10%.

CONGLOMERATO CEMENTIZIO

FONDAZIONI, PARETI, SOLETTA	
classe di resistenza	C28/35
classe di esposizione	XC2
classe di consistenza	S4
rapporto a/c conforme alla EN 206	≤ 0.55
dosaggio minimo di cemento	300 kg/mc
rapporto acqua/cemento max	0.55
copriferro minimo delle barre d'armo del calcestruzzo	3 cm
SOTTOFONDAZIONI	
classe di resistenza	C12/15

ACCIAIO PER RETE ELETTROSALDATA
conforme al D.M. 2018 FI 20420

NOTE:	
- Tutte le misure, quote, dovranno essere verificate con il progetto esecutivo e con il D.L.	
- Vita nominale prevista per il manufatto strutturale: > 50 anni	
- Classe d'uso: III (Cu = 1.5)	
Periodo di riferimento per il calcolo dell'azione sismica: 50 anni	
- I valori minimi dei diametri dei mandrini per la piegatura delle barre da utilizzare in relazione al diametro delle barre è dato da:	
Per Ø≤ 16 mm D ≥ 4Ø	
Per Ø> 16 mm D ≥ 7Ø	
- L'impermeabilizzazione esterna della struttura, in accordo con la committenza, non viene prevista.	
Solo in caso di necessità, in accordo con la Committenza e la D.L., verrà prevista e specificata un'opportuna impermeabilizzazione.	
- La quota zona magrone potrebbe variare in funzione dell'eventuale spessore del pacchetto di impermeabilizzazione.	
- Relativamente alle pendenze minime dei massetti, riferirsi ai progetti esecutivi degli impianti, considerando comunque di mantenere una pendenza minima del 2%.	
- Prima della sigillatura verificare la posizione ed il diametro dei fori per il passaggio degli impianti con la D.L..	
- Il materiale di riempimento dei vuoti dovrà essere costituito da calcestruzzo magro.	
- Si prescrive di controllare attentamente il fondo scavo in modo da escludere la presenza di lenti argillose o limose; queste dovranno essere asportate e sostituite con calcestruzzo magro.	
- Il calcestruzzo dovrà essere conforme alle NTC 2018 e UNI EN 206.	
- Prevedere nelle riprese di getto adeguati e sufficienti opportuni cordoli bentonitici (waterstop).	
- Platea di fondazione realizzata in opera in C.A., spessore totale h=40 cm.	
- Per i sovraccarichi fare riferimento alla relazione di calcolo.	
- Salvo dove diversamente indicato le armature dovranno essere sovrapposte minimo 50 diametri.	
- Per le forometrie fare riferimento ai progetti esecutivi degli impianti.	
- Per la corretta collocazione degli impianti fare riferimento alla specifica progetto esecutivo impiantistico.	

COMUNE DI ORNAVASSO (VB)

ACQUA NOVARA.VCO S.p.A.
Via Triggiani, 9 - 28100 NOVARA (NO)
Tel. 0321 624111 - Fax 0321 698725
Email: info@acquanovarovco.eu
Sito: www.servizioidrico.acquanovarovco.eu

TITOLO COMMESSA:

OPERE ACCESSORIE AL NUOVO POZZO MIGIANDONE IN COMUNE DI ORNAVASSO (VB), FRAZIONE MIGIANDONE

OGGETTO:

PIANTE E SEZIONI
OPERE IN PROGETTO - CEMENTI ARMATI

SCALA: *1:25*

AVANZAMENTO PROGETTO: *ESECUTIVO*

Data Rev. N° 0: *MARZO 2023*

Rev. N°	Modifiche	Data
1	-	-/-/-
2	-	-/-/-
3	-	-/-/-
4	-	-/-/-

Rif. N° Commessa: *Y21N - 10034340*

CUP: *D26H19000230005*

RUP: *Ing. Giuseppe Carantì*

I Progettisti: *Ing. Giovanni Battista Peduzzi*

ETATEC — STUDIO PIOLETTI — STUDIO TERRAGRIS

Dott.ssa Ch.mist. Cl.ppina Ferraris — Dott. Geologo Gianluca Gianoncelli — Dott. Geologo Gianluca Gianoncelli

Elaborato N°: *TAV. 5*

PROPRIETÀ ESCLUSIVA
QUESTO DISEGNO NON POTRÀ ESSERE RIPRODOTTO NÉ COMUNICATO A TERZI SENZA AUTORIZZAZIONE DI ACQUA NOVARA.VCO S.p.A.

Il Presidente Consiglio d'Amministrazione: ACQUA NOVARA.VCO — Ing. MARCO ZANETTIN