

## COMUNE DI TOANO

PROVINCIA DI REGGIO EMILIA

REGIONE EMILIA ROMAGNA

Corso Trieste, 65 | 42010 Toano (RE)

Tel. +39 0522 805110 Fax +39 0522 805542

PEC: comune.toano@legalmail.it

C.F. e P.iva 00444850358

#### PROGETTO ESECUTIVO

VIA EX STRADA PROVINCIALE LA SVOLTA - CAVOLA E AREE DI VERSANTE DI MONTE E DI VALLE MESSA IN SICUREZZA DEL TERRITORIO A RISCHIO IDROGEOLOGICO, DI RIPRISTINO DELLE STRUTTURE E DELLE INFRASTRUTTURE DANNEGGIATE A SEGUITO DI CALAMITA NATURALI NONCHE' DI AUMENTO DEL LIVELLO DI RESILIENZA DEL RISCHIO IDRAULICO O DI FRANA CUP: F77H22003150001- PNRR M2- C4-I.2.2, ARTICOLO 1, COMMA 139 E SS. L. N. 145/2018

# Elaborato ST.02.01 GABBIONATA INTERVENTO N.1

Responsabile Unico del Progetto: Geom. Erica Bondi

Progettazione:
STUDIO INGEGNERIA VIESI
Ing. Fausto Viesi e Geom. Luca Viesi
Via A. Einstein, 9 - 42122 Reggio Emilia - P.IVA 03052980350
UFFICIO TECNICO
COMUNE DI TOANO

REVISIONE					Redatto		Verificato o Validato	
Revis	Data Revis.	Descrizione Modifiche			Data	Nome	Data	Nome
00	00 Set. 2024 Progetto esecutivo							
All. n°		Data Progetto Settembre 2024	N° P.E.G.		Nome File			

#### CALCESTRUZZO PER PLATEA DI FONDAZIONE Calcestruzzo C25/30 Resistenza caratteristica cubica Rck 30 N/mm<sup>2</sup> $fck = 0.83 Rck = 24.9 N/mm^2$ Resistenza caratteristica cilindrica Coefficiente riduttivo per le resistenze di lunga durata $\alpha cc = 0.85$ $fcd = \alpha ccxfck/\gamma c = 14,11 \text{ N/mm}^2$ Resistenza di calcolo a compressione $fctm = 0.30 (fck)2/3 = 2.56 N/mm^2$ Resistenza media a trazione fctk $0.05 = 0.7 \text{ fctm} = 1.79 \text{ N/mm}^2$ Resistenza caratteristica a trazione (frattile 5%) fctk $0.95 = 1.3 \text{ fctm} = 3.32 \text{ N/mm}^2$ Resistenza caratteristica a trazione (frattile 95%) Resistenza di calcolo a trazione $fctd = fctk/\gamma c$ $Ecm = 22000 (fcm/10)^{0.3} = 31500 N/mm^2$ Modulo elastico del calcestruzzo Classe di esposizione Classe di consistenza Slump Diametro inerti 0-30 mm < 0.50 Rapporto acqua-cemento EN 934-2 Contenuto max cloruri cls 0,20% (max contenuto di Cl rispetto alla massa del cemento) ACCIAIO DA CEMENTO ARMATO

#### ACCIAIO DA CEMENTO ARMATO

Acciaio B450C Resistenza caratteristica a snervamento Resistenza di progetto a snervamento Modulo elastico

Fyk = 450 N/mm<sup>2</sup> Fyd = Fyk/ $\gamma$ s = 450/1,15 = 391.3 N/mm<sup>2</sup> E = 210000 N/mm<sup>2</sup>

#### GABBIONATA METALLICA

Rete esagonale 6x8 cm  $\emptyset$ 2,7 mm

Resistenza a trazione filo

Pietrame di cava

Dimensioni moduli

Massa volumica

Resistenza a compressione

Coefficiente di usura

Coefficiente di imbibizione

Fyd =  $350-550 \text{ N/mm}^2$  1x1x2 m 7m = 24 KN/mcFc =  $80 \text{ N/mm}^2$  < 1,5 mm < 5%

# NOTE RELATIVE ALLE ARMATURE I COPRIFERRI MINIMI DA ADOTTARE PER LE ARMATURE SONO I SEGUENTI: PLATEA DI FONDAZIONE MIN. 40 mm (IL COPRIFERRO E' RIFERITO AL FERRO PIU' ESTERNO) IL COPRIFERRO VIENE DEFINITO COME INDICATO NEGLI SCHEMI S A FIANCO. PRESCRIZIONI RELATIVE ALLE BARRE CORRENTI: 1) SOVRAPPOSIZIONE MINIMA = 50 diametri 2) SOVRAPPOSIZIONI ALTERNATE (max 25% nella stessa sezione) 3) ALLE ESTREMITA' RISVOLTARE LE BARRE (salvo ove diversamente indicato) LE DIMENSIONI DELLE BARRE DI ARMATURA SONO RIFERITE AL LORO INGOMBRO ESTERNO E GLI ANGOLI DI SAGOMATURA SONO DI 90' OPPURE 45' SALVO DOVE DIVERSAMENTE INDICATO

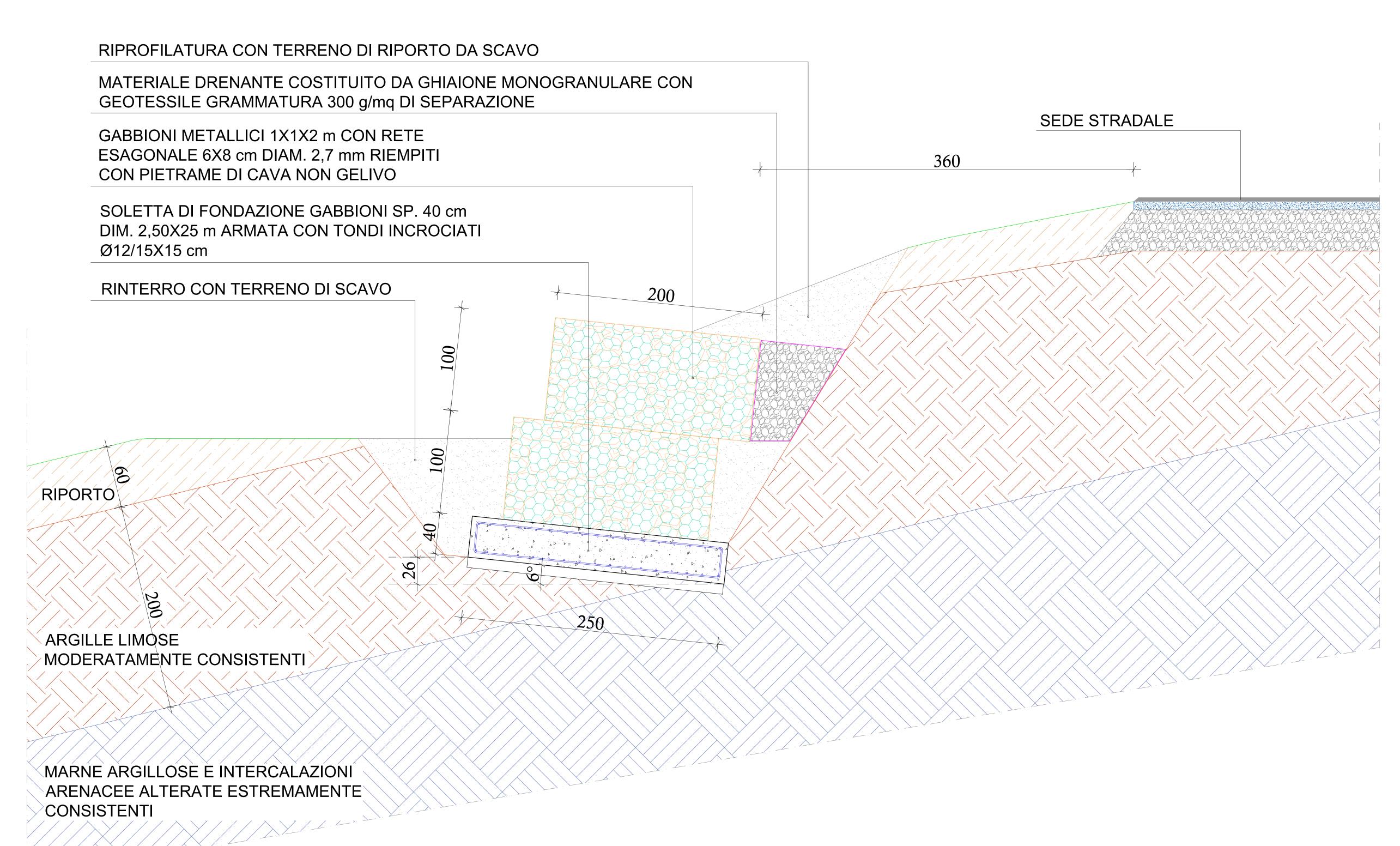
dimensione

PRIMA DI EFFETTUARE QUALSIASI LAVORAZIONE

GLI ESECUTIVI STRUTTURALI CON LE LUNGHEZZE DELLE ARMATURE ANDRANNO OPPORTUNAMENTE VERIFICATE IN SEDE DI CANTIERE

### INTERVENTO N°1 - GABBIONATA LUNGHEZZA COMPLESSIVA INTERVENTO 25 m

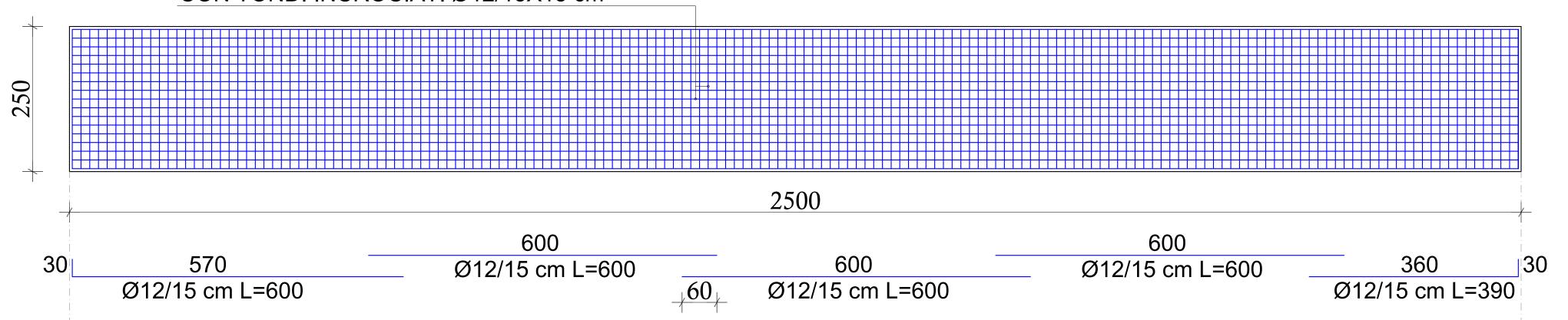
**SCALA 1:20** 



#### PIANTA PLATEA DI FONDAZIONE L=25 m

**SCALA 1:50** 

PLATEA DI FONDAZIONE SP. 40 cm ARMATA CON TONDI INCROCIATI Ø12/15X15 cm



#### SEZIONE PLATEA DI FONDAZIONE

SCALA 1:20

