

COMUNE DI ANCONA

RISTRUTTURAZIONE URBANISTICA AREA PALOMBELLA

DEMOLIZIONE COMPLESSO EDILIZIO "EX BIRRA DREHER"

PROGETTO ESECUTIVO



N°	DATA	AGGIORNAMENTO	prog:
1			11/2017
2			
3			
tav n° 15_E.06	nome tavola: Opere di sostegno		scala:
sostituisce la n°:			data: 29/01/2018

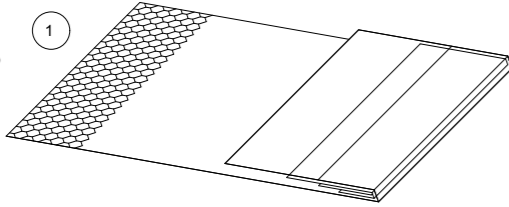
Progettista: Ing. Daniele JANNACCHINO
Via Martiri della Resistenza 2 - 60126 Ancona

R.U.P: Arch. Patrizia PIATTELETTI

SEQUENZA DI MONTAGGIO TERRAMESH

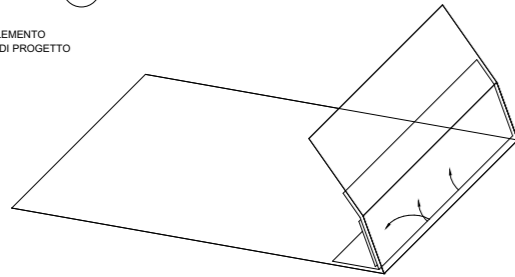
SEQUENZA DI POSA (1)

PRELIEVO DEL SINGOLO ELEMENTO DAL PACCHIONE



2

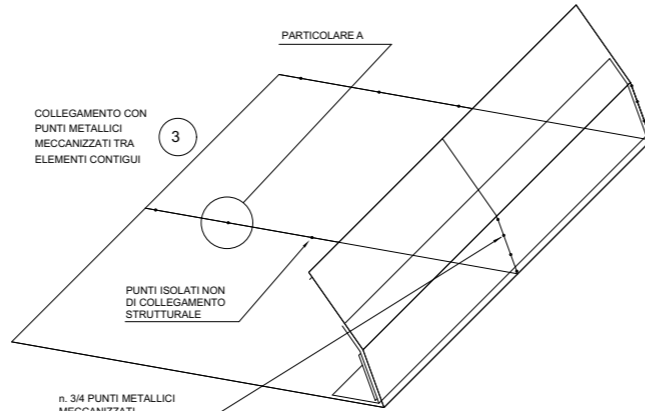
MESSA IN SAGOMA DELL'ELEMENTO SECONDO L'INCLINAZIONE DI PROGETTO DEL PARAMENTO



SEQUENZA DI POSA (2)

COLLEGAMENTO CON PUNTI METALLICI MECCANIZZATI TRA ELEMENTI CONTIGUI

3



PUNTI ISOLATI NON DI COLLEGAMENTO STRUTTURALE

n. 34 PUNTI METALLICI MECCANIZZATI

PARTICOLARE A

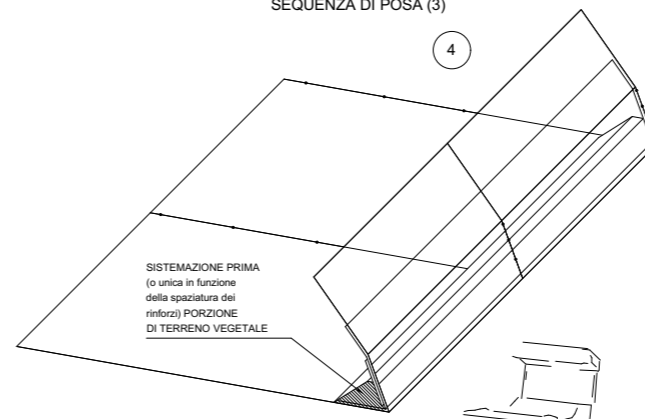


PUNTO METALLICO

LEGATURE LUNGO I BORDI DI RETE A CONTATTO CON PUNTI METALLICI MECCANIZZATI

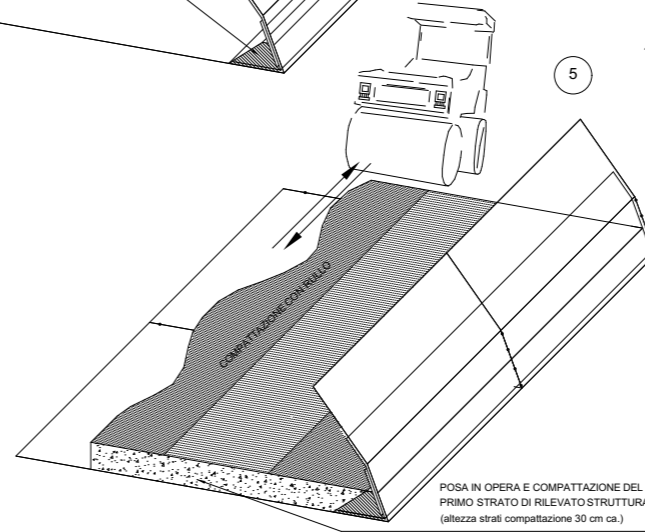
SEQUENZA DI POSA (3)

4



SISTEMAZIONE PRIMA (o unica in funzione della spaziatura dei rinforzi) PORZIONE DI TERRENO VEGETALE

5

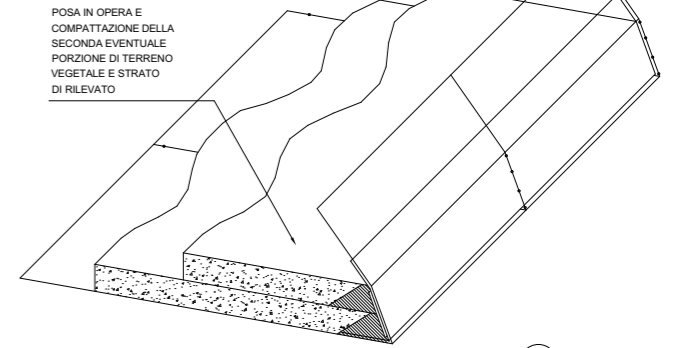


COMPATTAZIONE CON RULLO

POSA IN OPERA E COMPATTAZIONE DEL PRIMO STRATO DI RILEVATO STRUTTURALE (altezza strati compattazione 30 cm ca.)

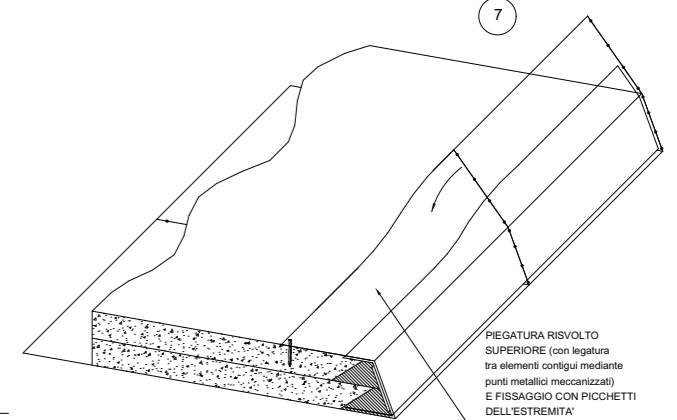
SEQUENZA DI POSA (4)

6



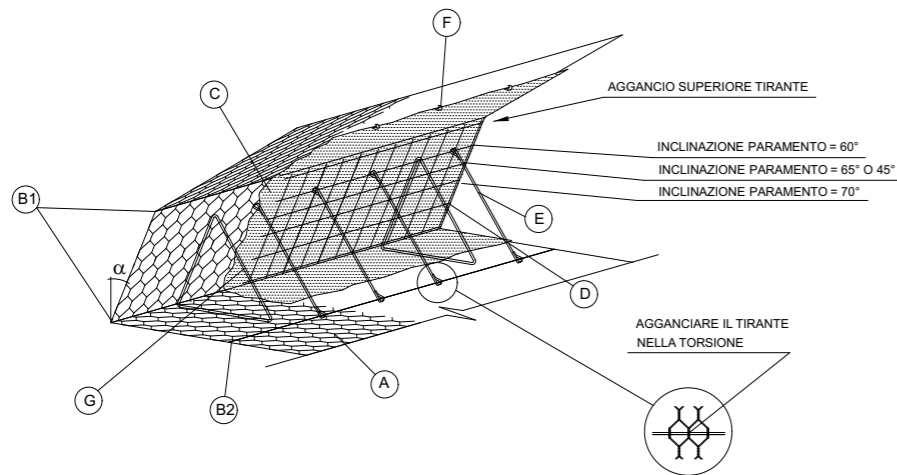
POSA IN OPERA E COMPATTAZIONE DELLA SECONDA EVENTUALE PORZIONE DI TERRENO VEGETALE E STRATO DI RILEVATO

7



PIEGATURA RISVOLTO SUPERIORE (con legatura tra elementi contigui mediante punti metallici meccanizzati) E FISSAGGIO CON PICCHETTI DELL'ESTREMITA'

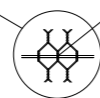
VISTA PROSPETTICA DA DIETRO - INSTALLAZIONE



AGGANCIAMENTO SUPERIORE TIRANTE

INCLINAZIONE PARAMENTO = 60°
INCLINAZIONE PARAMENTO = 65° O 45°
INCLINAZIONE PARAMENTO = 70°

AGGANCIARE IL TIRANTE NELLA TORSIONE



A = ELEMENTO DI RINFORZO IN RETE METALLICA A DOPPIA TORSIONE A MAGLIA ESAGONALE TIPO 8x10 CON FILO GALMAC (Zn-Al5%) E RIVESTIMENTO PLASTICATO Ø 2.7/3.7mm o Ø 2.2/3.2mm

B1 = BARRETTA METALLICHE DI RINFORZO GALMAC E PLASTICATE Ø 3.4/4.4 mm INSERITE NELLA RETE METALLICA

B2 = BARRETTA METALLICA DI RINFORZO ZINCATE E PLASTICATE Ø 3.4/4.4 mm INSERITE NEL TELO DI BASE PER L'AGGANCIAMENTO INFERIORE DEL TIRANTE

C = GEOCOMPOSITO MACTEX EC 412 G (PER RITENZIONE DEI FINI)

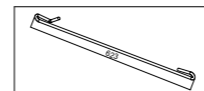
D = PANNELLO DI RINFORZO IN RETE ELETTROSALDATA

E = TIRANTE DI RINFORZO (4 PER ELEMENTO) IN ACCIAIO COLLEGATA A CERNIERA AGLI ELEMENTI IN RETE METALLICA ELETTROSALDATA

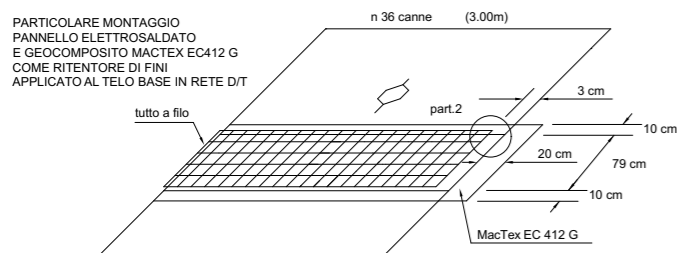
F = PUNTI METALLICI MECCANIZZATI IN ACCIAIO AD ALTA RESISTENZA GALVANIZZATI CON GALFAN Ø 3.00 mm.

G = STAFFA DI SOSTEGNO LATERALE TRIANGOLARE IN ACCIAIO COLLEGATA A CERNIERA AGLI ELEMENTI IN RETE METALLICA ELETTROSALDATA

TIRANTI DI RINFORZO INSERITI NEI PACCONI DA AGGANCIARE IN CORSO D'OPERA



DETTAGLIO



PARTICOLARE MONTAGGIO PANNELLO ELETTROSALDATO E GEOCOMPOSITO MACTEX EC412 G COME RITENTORE DI FINI APPLICATO AL TELO BASE IN RETE D/T

n. 36 canne (3.00m)

part.2

3 cm

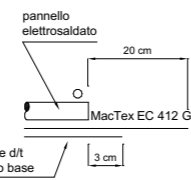
10 cm

20 cm

79 cm

10 cm

MacTex EC 412 G



pannello elettrosaldato

20 cm

MacTex EC 412 G

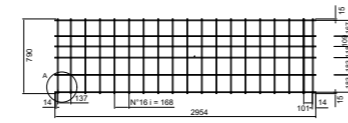
rete d/t

3 cm

rete d/t

teclo base

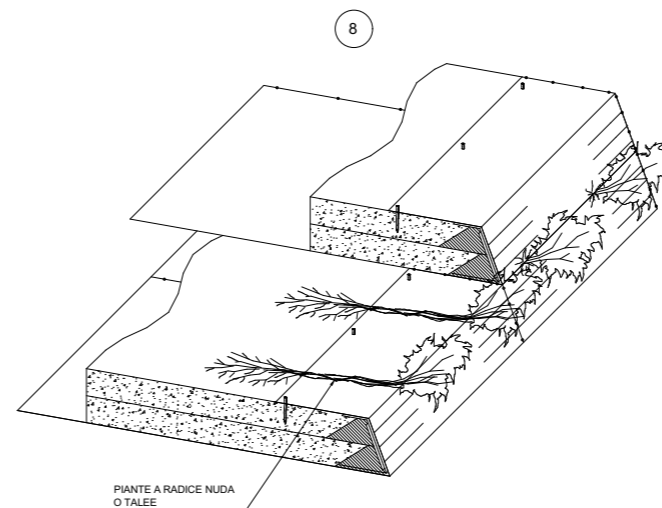
PANNELLO ELETTROSALDATO CON 6 BARRE LONGITUDINALI



N.B. : LA SCELTA TRA ELEMENTI IN FILO 2.7/3.7mm E 2.2/3.2mm E' IN RELAZIONE DEI CALCOLI DI STABILITA' DELLE STRUTTURE DA VERIFICARSI PER OGNI PROGETTO.

SEQUENZA DI POSA (5)

8

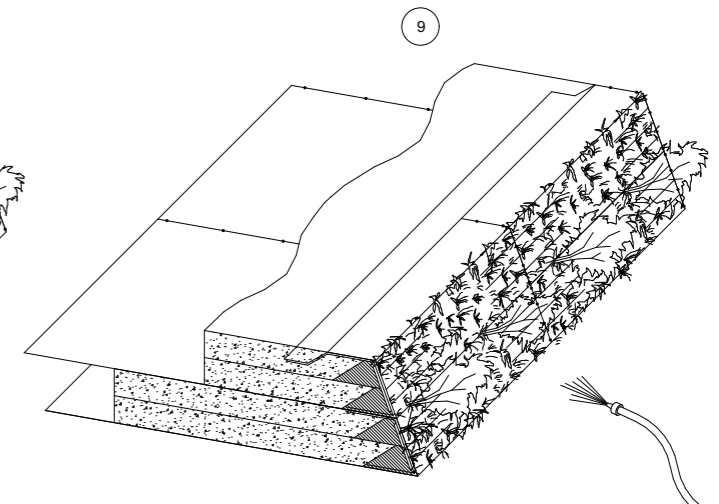


PIANTE A RADICE NUDA O TALEE

POSA IN OPERA DEGLI ELEMENTI SOVRASTANTI E MESSA A DIMORA EVENTUALE DI TALEE ARBUSTIVE O PIANTINE TIPICHE DELLA ZONA DI INTERVENTO (LA POSA DELLE TALEE IN RAGIONE DI 6-7 PER mq POTRA' ESSERE EFFETTUATA TRA I DUE ELEMENTI IN RETE METALLICA O MEGLIO ATTRAVERSO UNA MAGLIA DELLA FACCIATA)

SEQUENZA DI POSA (6)

9



IDROSEMINA CON COMPOSIZIONE IDONEA ALLA ZONA DI INTERVENTO

particolare sezione blocco terramesh

BIOSTUOIA TIPO BIOMAC
O GEOSTUOIA TIPO MACMAT

ELEMENTI TIPO "TERRAMESH VERDE"

STAFFE
DI RINFORZO

TALEE

PANNELLO DI RETE
ELETTROSALDATA
DI RINFORZO

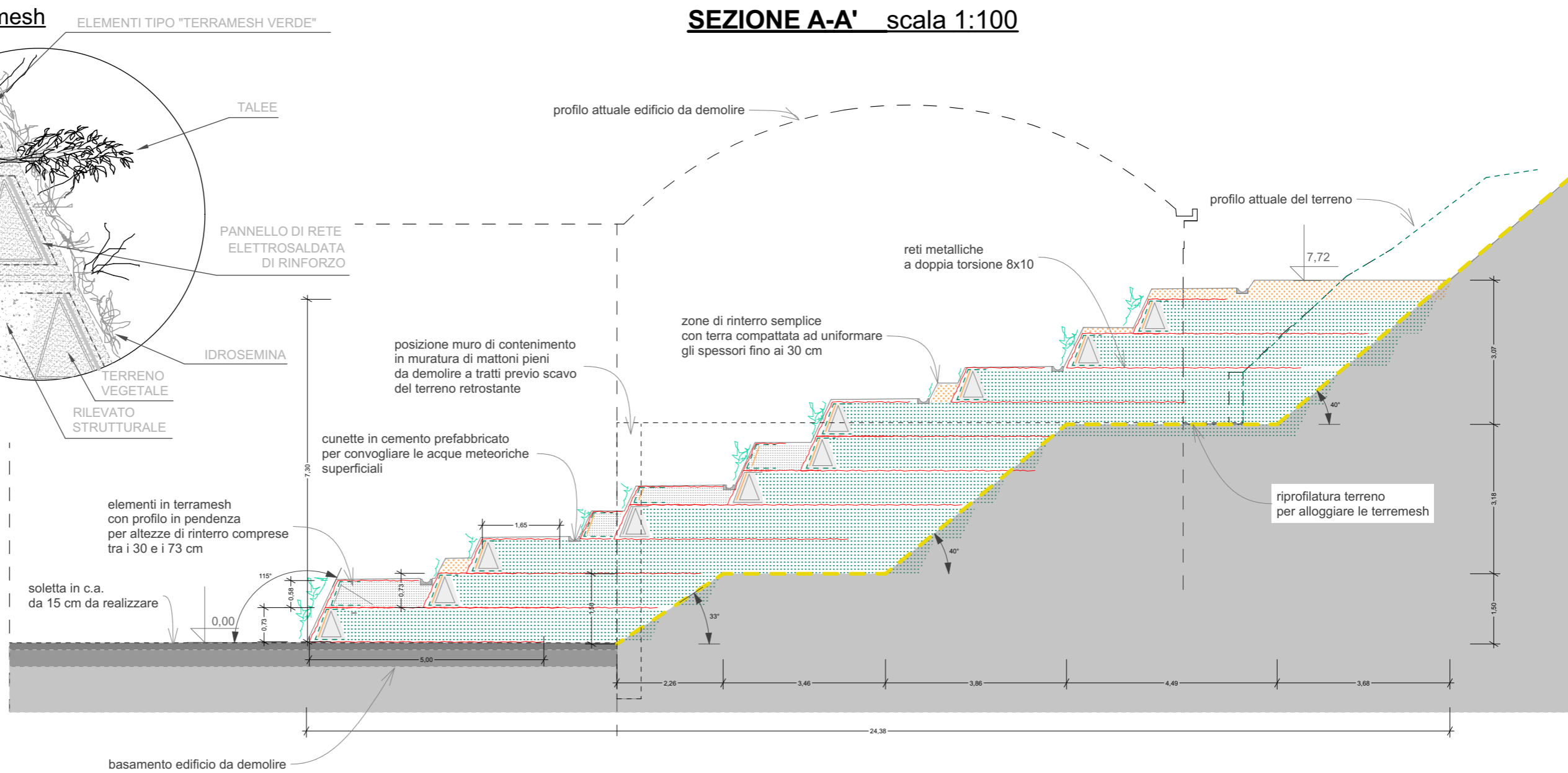
IDROSEMINA

TERRENO
VEGETALE

RILEVATO
STRUTTURALE

Il terreno di riempimento che costituisce il rilevato strutturale dell'opera, potrà provenire sia da scavi precedentemente eseguiti sia da cave di prestito e facendo riferimento alle classificazioni riportate alle Norme UNI 10006 dovrà appartenere ai gruppi A1-a, A1-b, A3, A2-4, A2-5 con esclusione di pezzature superiori a 150mm.

il modulo di deformazione M_d , (diametro 30 cm) dovrà risultare non inferiore a: 15 MPa; nell'intervallo compreso tra 0,5÷1,5 daN/cm²



PROSPETTO FRONTALE scala 1:100

