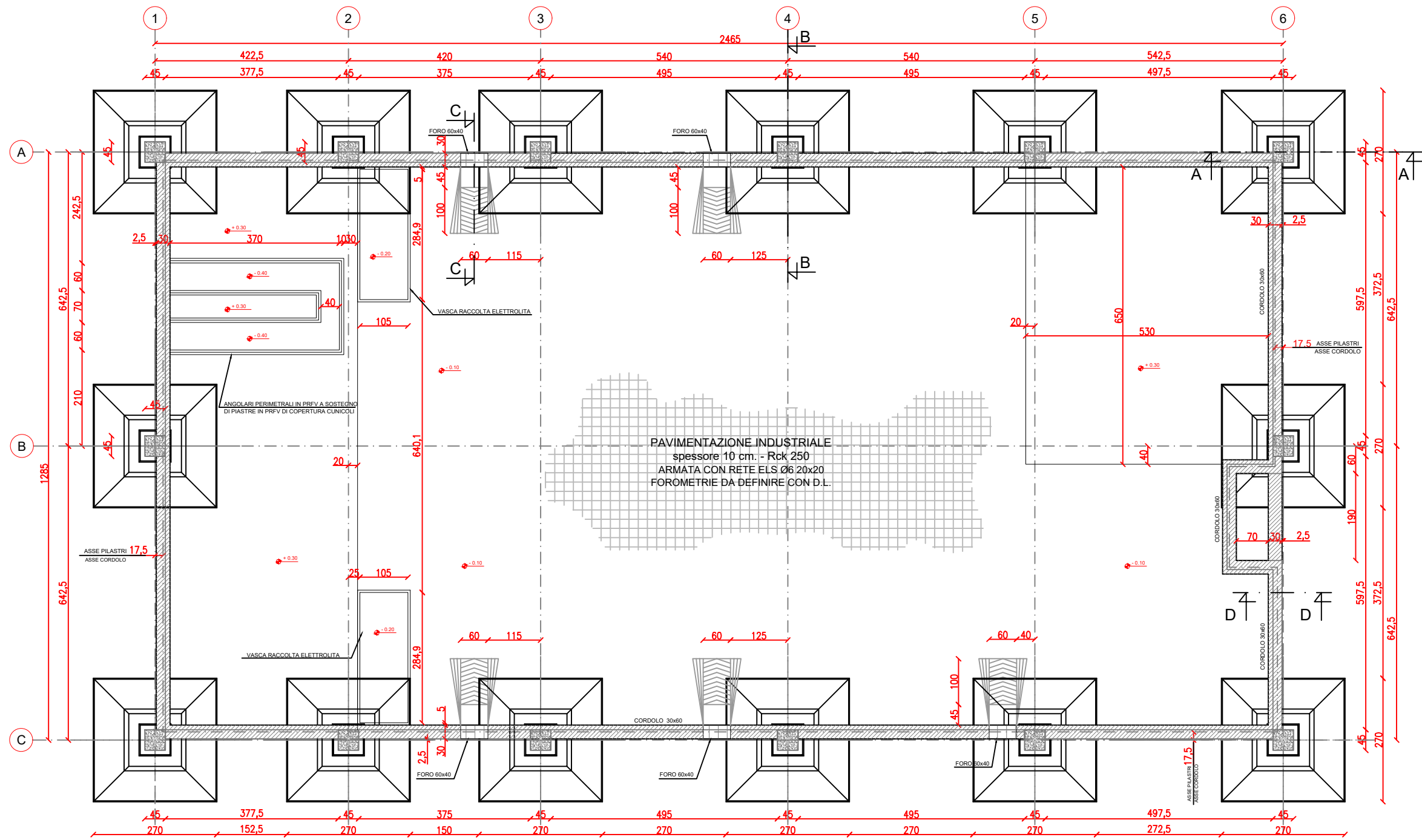


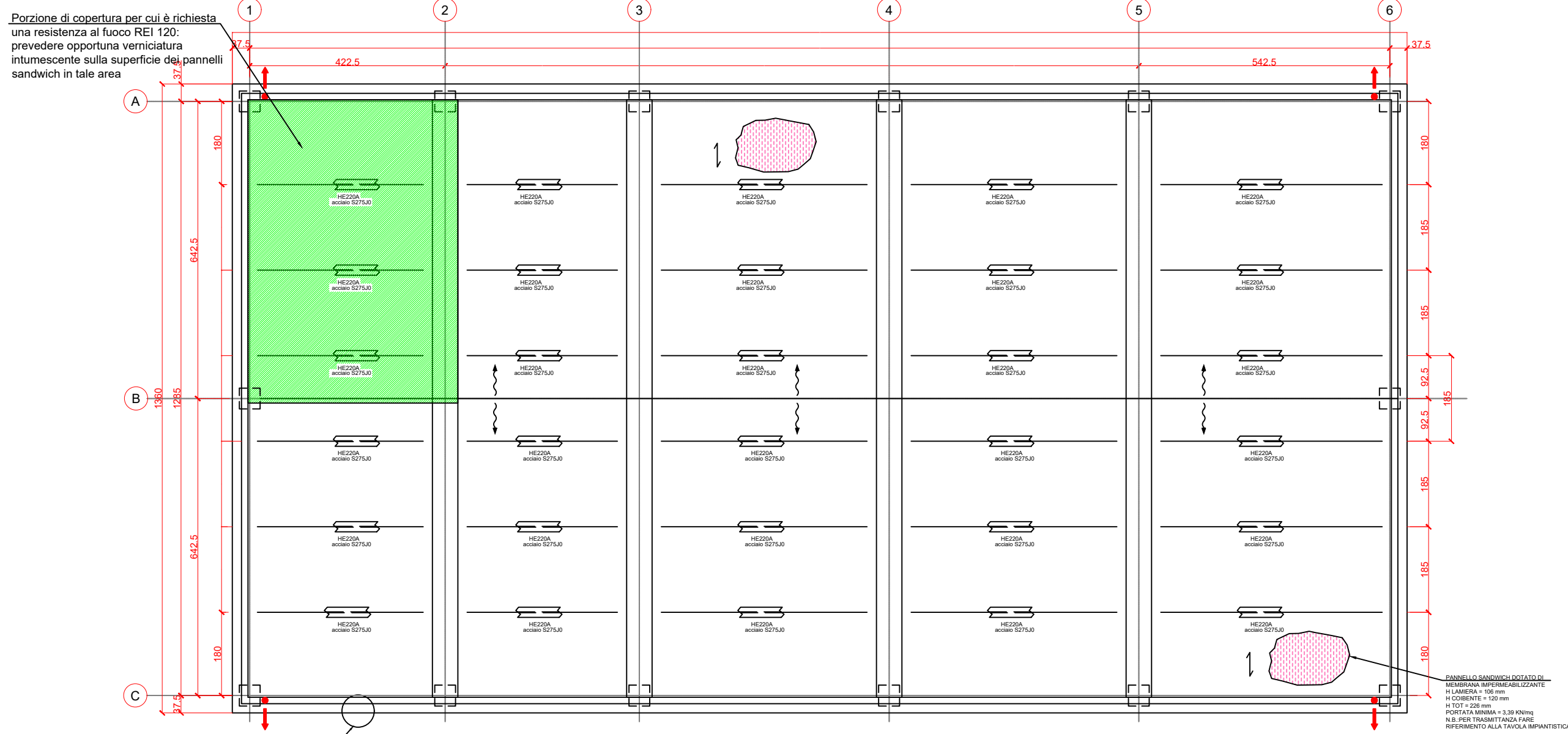
PIANTA FONDAZIONI

SCALA 1:100



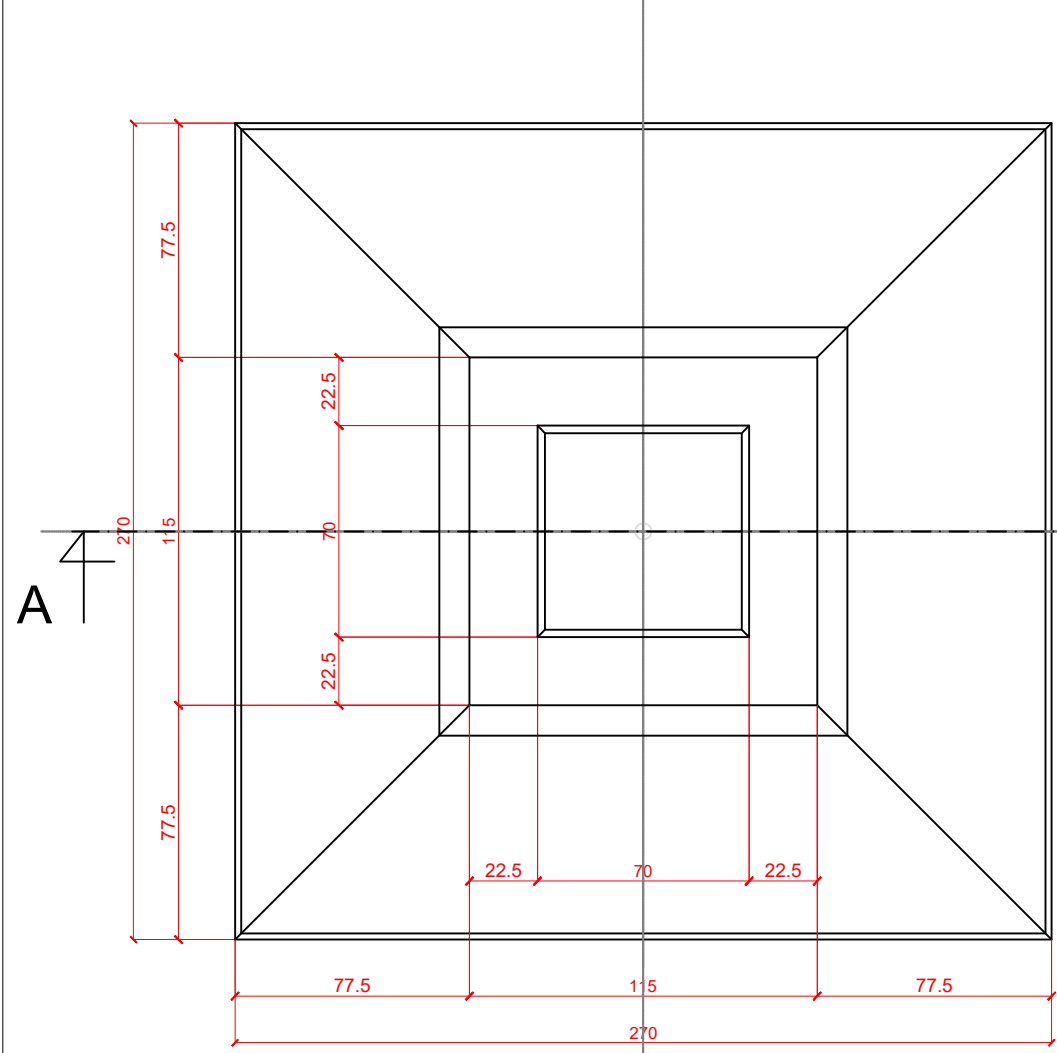
PIANTA COPERTURA

SCALA 1:100



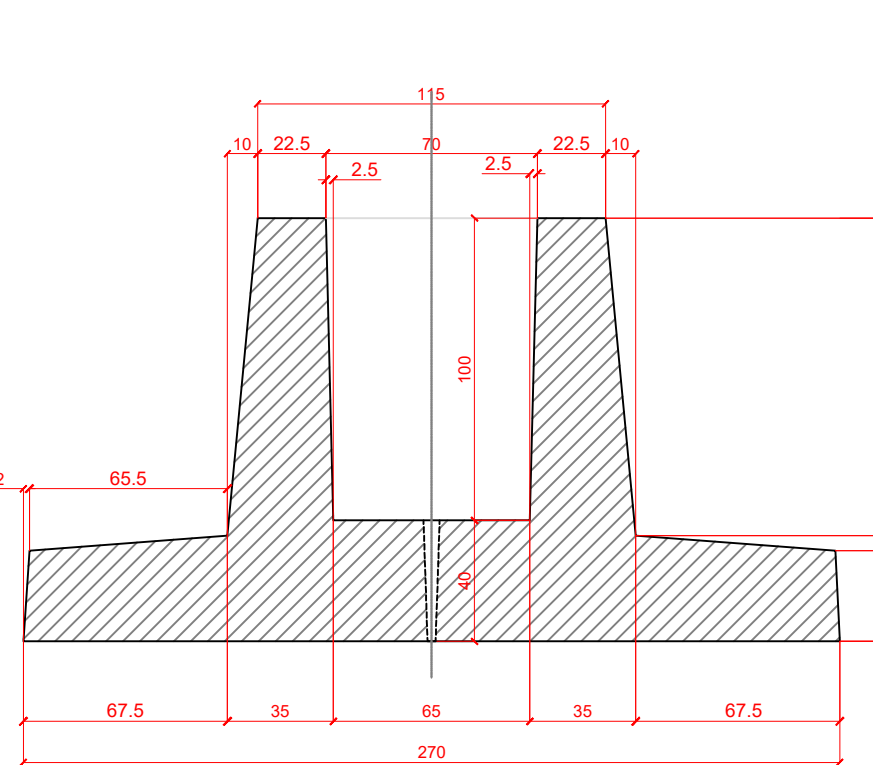
PIANTA PLINTO PREFABBRICATO

SCALA 1:25



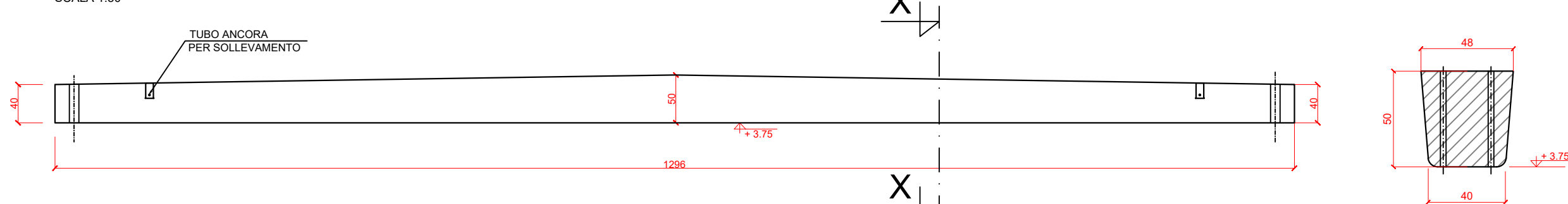
SEZIONE A-A

SCALA 1:25



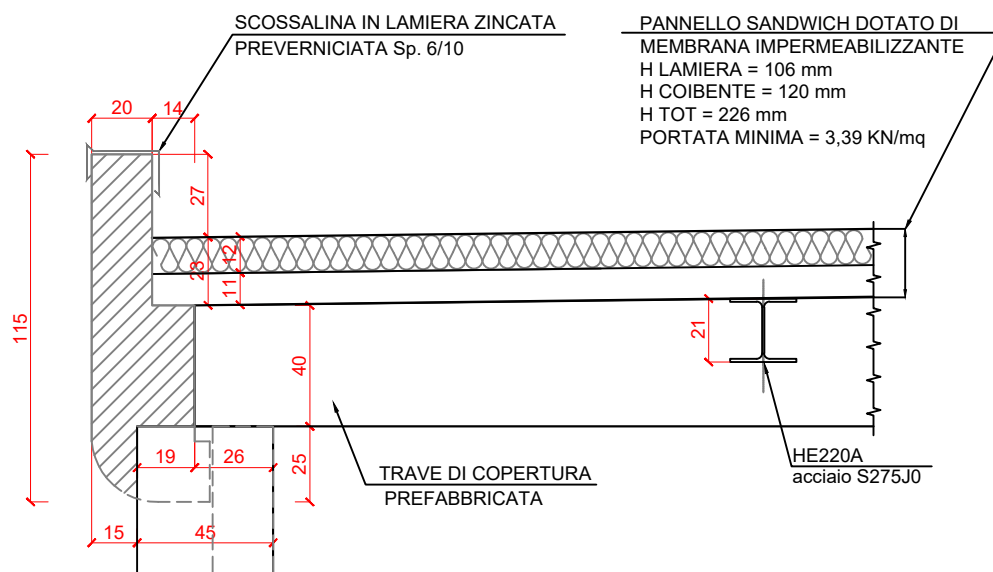
TRAVE DI COPERTURA PREFABBRICATA

SCALA 1:50

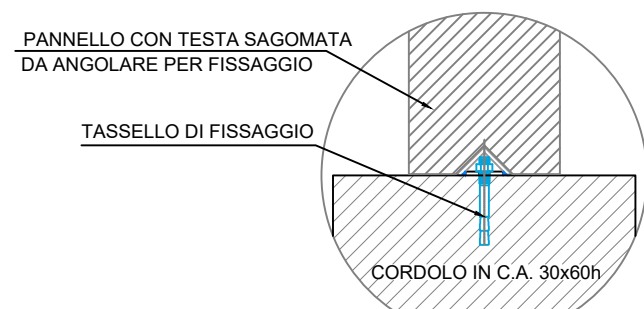


PARTICOLARE TIPICO VELETTA

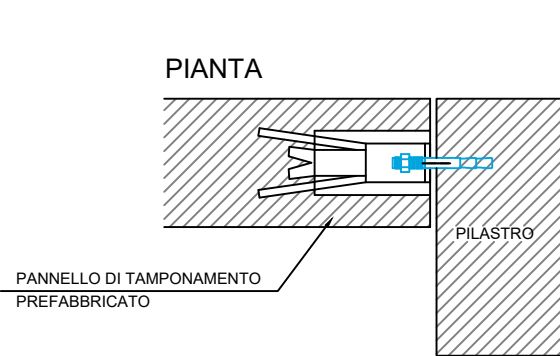
SCALA 1:25



PARTICOLARE FISSAGGIO PANNELLI A TERRA



PARTICOLARE FISSAGGIO PANNELLO IN SOMMITA' AL PILASTRO



ACCIAIO PER ARMATURA			
Elemento	Tipo	Tensione caratteristica di snervamento	Tensione caratteristica di rottura
Acciaio per armatura ordinaria	B450C	$f_{yk} \geq 450 \text{ MPa}$	$f_{tk} \geq 540 \text{ MPa}$
Acciaio per armatura precompressa	Acciaio per trefoli	$f_{yk} \geq 1670 \text{ MPa}$	$f_{tk} \geq 1860 \text{ MPa}$

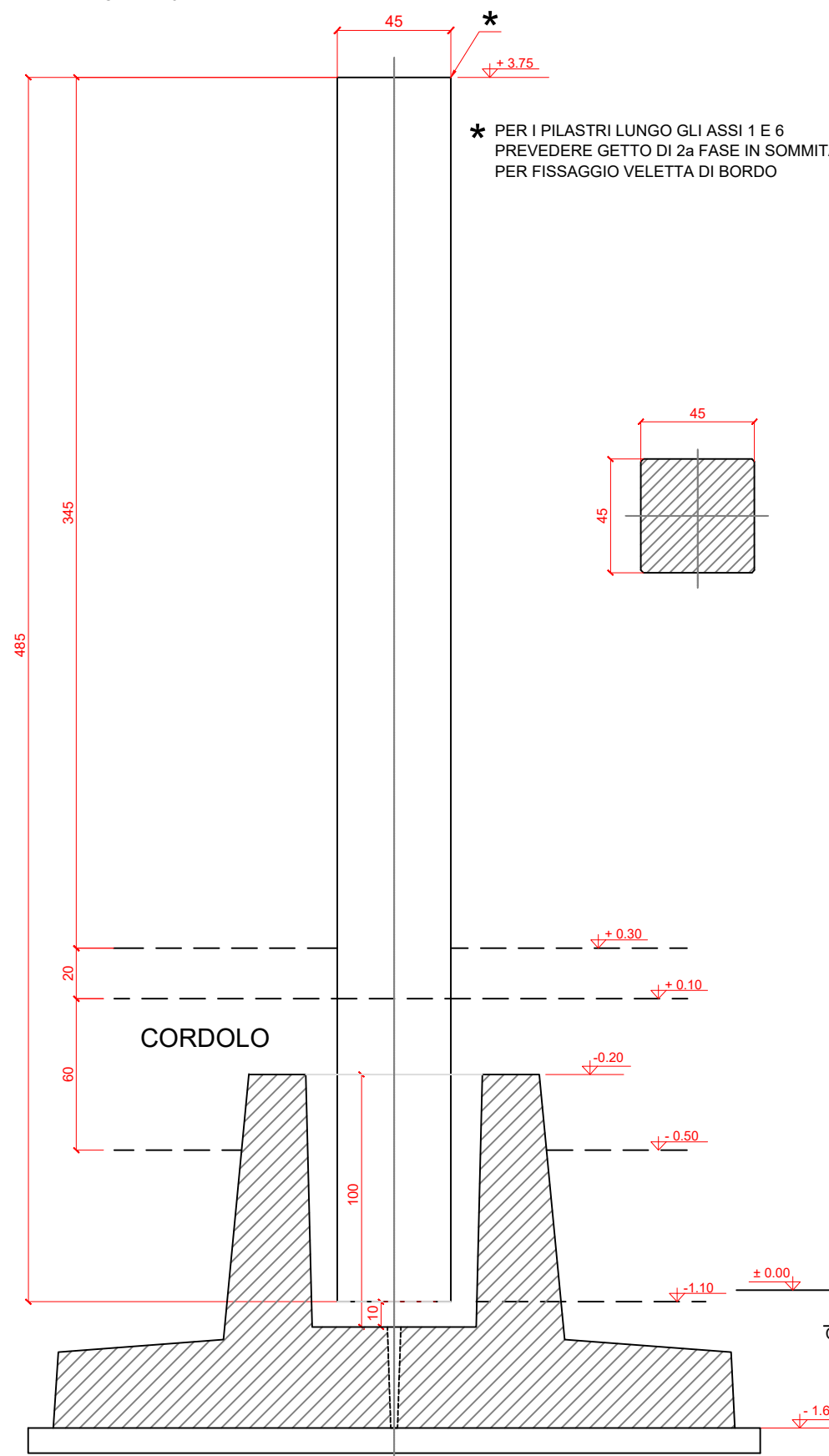
ACCIAIO PER CARPENTERIA			
Elemento	Tipo	Tensione caratteristica di snervamento	Tensione caratteristica di rottura
Travi secondarie in copertura	S275	$f_{yk} \geq 275 \text{ MPa}$	$f_{tk} \geq 430 \text{ MPa}$

NOTE GENERALI

Le dimensioni delle strutture derivano da valori di carico sismico, di carico da vento, di carico da neve e di caratteristiche meccaniche del terreno molto cautelativi, in quanto rappresentativi delle condizioni più gravose che possono manifestarsi sull'intero territorio nazionale. Tali dimensioni possono essere di conseguenza ottimizzate considerando i reali valori di carico e le reali caratteristiche del terreno presenti in un luogo specifico. Garantire resistenza al fuoco REI 120 per pilastri e pannelli di tamponamento prefabbricati. Garantire resistenza al fuoco REI 120 per i pannelli sandwich di copertura dei locali MT.

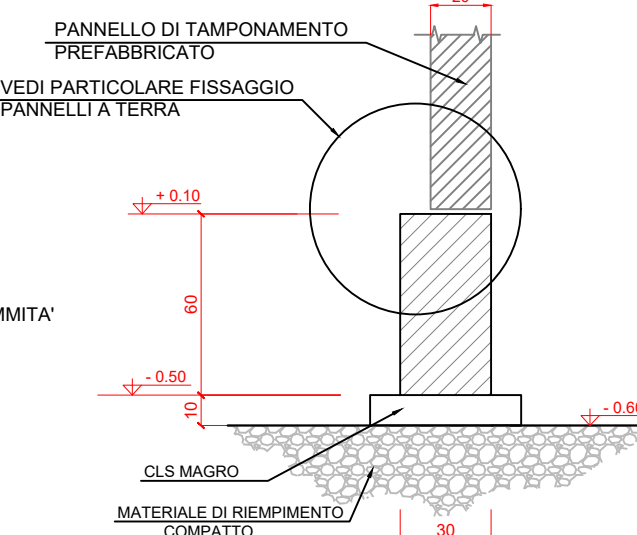
VISTA PILASTRI PREFABBRICATI 45x45

SCALA 1:25



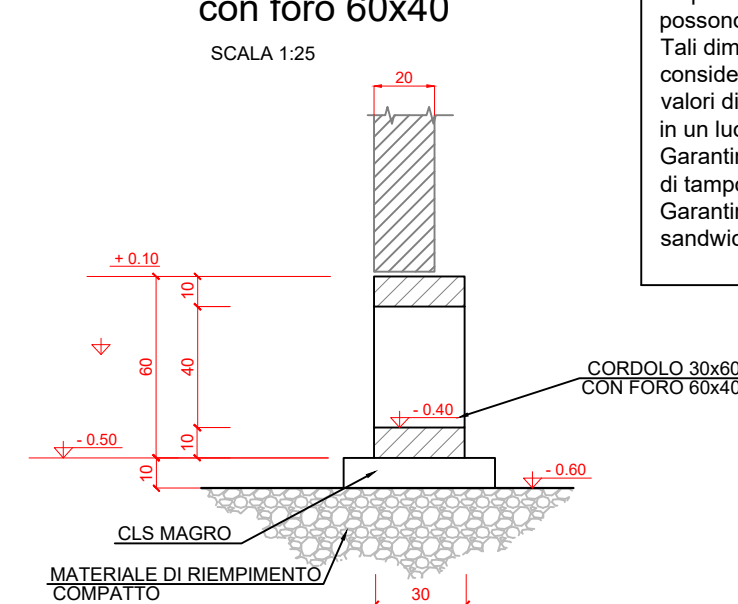
SEZIONE D-D CORDOLO 30x60

SCALA 1:25



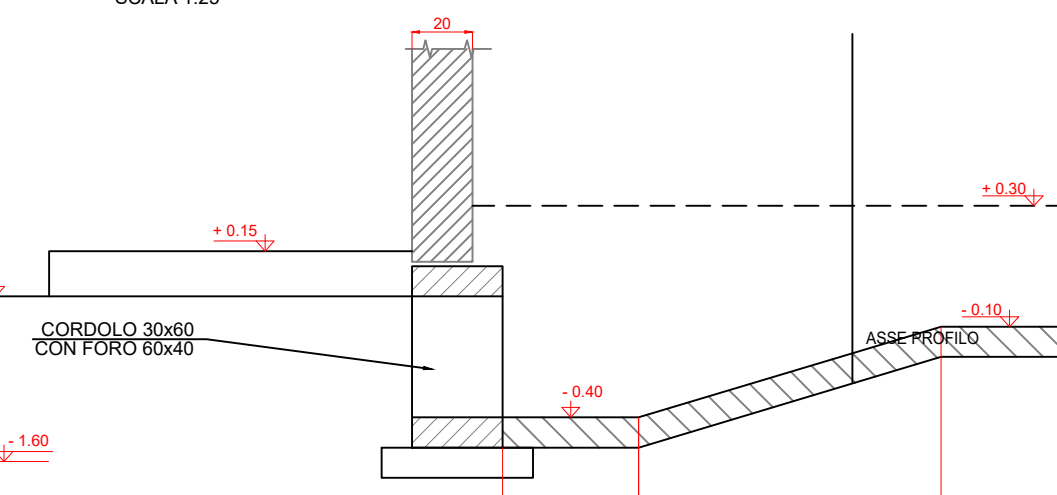
CORDOLO 30x60 con foro 60x40

SCALA 1:25



SEZIONE C-C Particolare scivolo

SCALA 1:25



LEGENDA

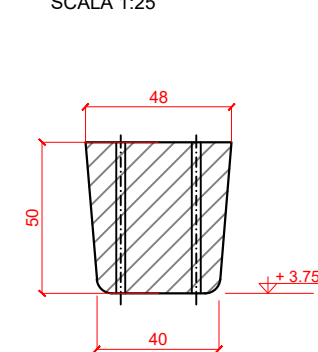
ELEMENTI PREFABBRICATI	ELEMENTI GETTATI IN OPERA
COPERTURA COSTITUITA DA PANNELLI SANDWICH DOTATI DI MEMBRANA IMPERMEABILIZZANTE H tot: 226 mm (H LAMIERA: 100 mm - H COIBENTE: 120 mm) PORTATA MINIMA = 3,39 KN/mq	SCARICHI ACQUE PIOVANE
QUOTE SUI PROSPETTI	QUOTE IN PIANTE

LEGENDA INTEGRATIVA SIMBOLI UNIFILARE

NODO INCASTRO	NODO CERNIERA	NODO CARRELLO
---------------	---------------	---------------

SEZIONE X-X

SCALA 1:25



SPECIFICHE DEI MATERIALI

CALCESTRUZZO PER STRUTTURE GETTATE IN OPERA						
Elemento	Classe di resistenza	Classe di consistenza	Classe di esposizione	Diametro massimo inerte	Copriferro netto	Contenuto di cloruri
Calcestruzzo magro di sottofondazione	C12/15 Rck $\geq 15 \text{ MPa}$	S4	-	32 mm	-	-
Cordoli di fondazione	C32/40 Rck $\geq 40 \text{ MPa}$	S4	XC2	32 mm	40 mm	CL 0.4

CALCESTRUZZO PER STRUTTURE PREFABBRICATE						
Elemento	Classe di resistenza	Classe di consistenza	Classe di esposizione	Diametro massimo inerte	Copriferro netto	Contenuto di cloruri
Pilanti	(*) $\geq C40/50$ Rck $\geq 50 \text{ MPa}$	(*)	XC2	(*)	(*) $\geq 40 \text{ mm}$	(*)
Pilastri	(*) $\geq C45/55$ Rck $\geq 55 \text{ MPa}$	(*)	XC4	(*)	(*) $\geq 35 \text{ mm}$	(*)
Pannelli di tamponamento	(*) $\geq C32/40$ Rck $\geq 40 \text{ MPa}$	(*)	XC4	(*)	(*) $\geq 35 \text{ mm}$	(*)
Veelette di copertura	(*) $\geq C45/55$ Rck $\geq 55 \text{ MPa}$	(*)	XC4	(*)	(*) $\geq 35 \text{ mm}$	(*)
Travi precomprese di copertura	(*) $\geq C45/55$ Rck $\geq 55 \text{ MPa}$	(*)	XC3	(*)	(*) $\geq 35 \text{ mm}$	(*)

NOTA: (*) = A cura del progettista delle strutture prefabbricate, garantendo un valore minimo pari a quello indicato, laddove esplicitato

CARICHI DI PROGETTO (ESCLUSI I PESI PROPRI DELLE STRUTTURE PORTANTI)

Copertura

G1.A: Carichi propri e permanenti portanti (pannelli sandwich) = 0.30 KN/mq
G2.A: Carichi appesi (controsolfiti, impianti) = 0.30 KN/mq
G2.B: Impianti appoggiati (fotovoltaici) = 0.20 KN/mq
Q.H: Sovraccarico per manutenzione = 0.50 KN/mq
Q.N: Sovraccarico da neve = 2.89 KN/mq

Pavimentazione a piano terra

Q.A: Sovraccarico per uffici, spogliatoi, servizi igienici = 3.50 KN/mq
Q.B: Sovraccarico per sale quadri = 4.00 KN/mq
Q.C: Sovraccarico per deposito, sale batterie, magazzino = 6.00 KN/mq
Q.D: Sovraccarico per aree non specificate = 6.00 KN/mq

Vento

Velocità di riferimento = 48 m/s
Categoria di esposizione = III

Sisma

Vita nominale = 100 anni
Classe d'uso = IV
 $g_{eff}(SLV) = 0.355$
 $F_0(SLV) = 2.456$
 $T_c^*(SLV) = 0.365$
Categoria sottosuolo = D
Categoria topografica = T1



REGIONE EMILIA ROMAGNA
PROVINCIA DI PARMA
COMUNE DI BORGO VAL DI TARO



PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE
DEL PARCO EOLICO
"MONTE CROCE DI FERRO"

Potenza complessiva 30 MW

PROGETTO DEFINITIVO
DELL'IMPIANTO, DELLE OPERE CONNESSE E DELLE
INFRASTRUTTURE INDISPENSABILI

POR-TAV.19b

COMMITTENTE

BORGOTARO WIND

Piazza del Grano 3
39100 Bolzano, Italia

EDIFICIO- PIANTE FONDAZIONI E
PARTICOLARI COSTRUTTIVI-
STAZIONE ELETTRICA

GRUPPO DI LAVORO

Ing. GIUSEPPE STEFANINI: progettista opere civili, idrauliche e calcoli strutturali
Ing. PIETRO RICCIARDINI (GEOTECH srl): progettista opere elettriche e sottostazione

Ing. GIULIO BARTOLI, Dott. Geol. STEFANO MANTOVANI (MMA srl): SIA, studi paesaggistici, relazioni specialistiche, studio geologico geotecnico, studio di impatto acustico, simulazioni fotografiche

Dott.ssa MARIA GRAZIA LISENO (NOSTOI srl): studio archeologico

Prof. DINO SCARAVELLI (Coop. ST.E.R.N.A.): relazione faunistica, piano di monitoraggio faunistico, avifaunistico e chiroteri, relazione floristico-vegetazionale

Arch. LUCIANO SERCHIA: consulente paesaggistico

Arch. STEFANO BOTTI (ABACUS sas) geom. CESARE SCHIATTI (STUDIO ARCO srl): rilievi aerofotogrammetrici e GNSS, documentazioni fotografiche da drone e da terra

Arch. MATTEO MASCIA: modellazione tridimensionale e rendering fotorealistica

Dott. ENRICO CIRCELLI: consulenza micologica

Dott. Forestale FRANCESCO MARIOTTI: progettista interventi forestali compensativi

SCALA:

FIRME

Rev.	Descrizione	Redatto	Verificato	Approvato	Data
00	Prima emissione	Stefanini G. Ricciardini P.	Stefanini G. Ricciardini P.	Piovatichi A.	Marzo 2022
01	Integrazione nota ARPAE SAC Parma Prot. n. 203102/2022 del 12/12/2022	Stefanini G. Ricciardini P.	Stefanini G. Ricciardini P.	Piovatichi A.	Marzo 2023