COMUNE DI BRANDIZZO
CITTA' METROPOLITANA DI TORINO

DETERMINAZIONE N° 558 DEL 12/12/2022
CUP: F65E22000030006 CIG: 95100494B3

REALIZZAZIONE PADIGLIONE PER AMPLIAMENTO DELLA SCUOLA DELL'INFANZIA "PAJETTA - ANDERSEN"

Finanziato dall'Unione europea
NextGenerationEU

PNRR- Missione 4, Componente 1, Investimento 1.2: "Piano di estensione del tempo pieno e mense", finanziato dall'Unione Europea - Next Generation EU - CUP: F65E22000030006

OGGETTO
CARPENTERIA ED ARMATURA SOLETTA MARCIAPIEDE ESTERNO

FASE PROGETTUALE
PROGETTO DEFINITIVO-ESECUTIVO STRUTTURALE

MTA
MICHELANGELO TALIANO ARCHITETTO
Via Valfrè, 3 10121 Torino
tel +39 3471211650 e-mail m.taliano@libero.it

Aggiornamento	Data	Firma
MARZO 2023	MARZO 2023	

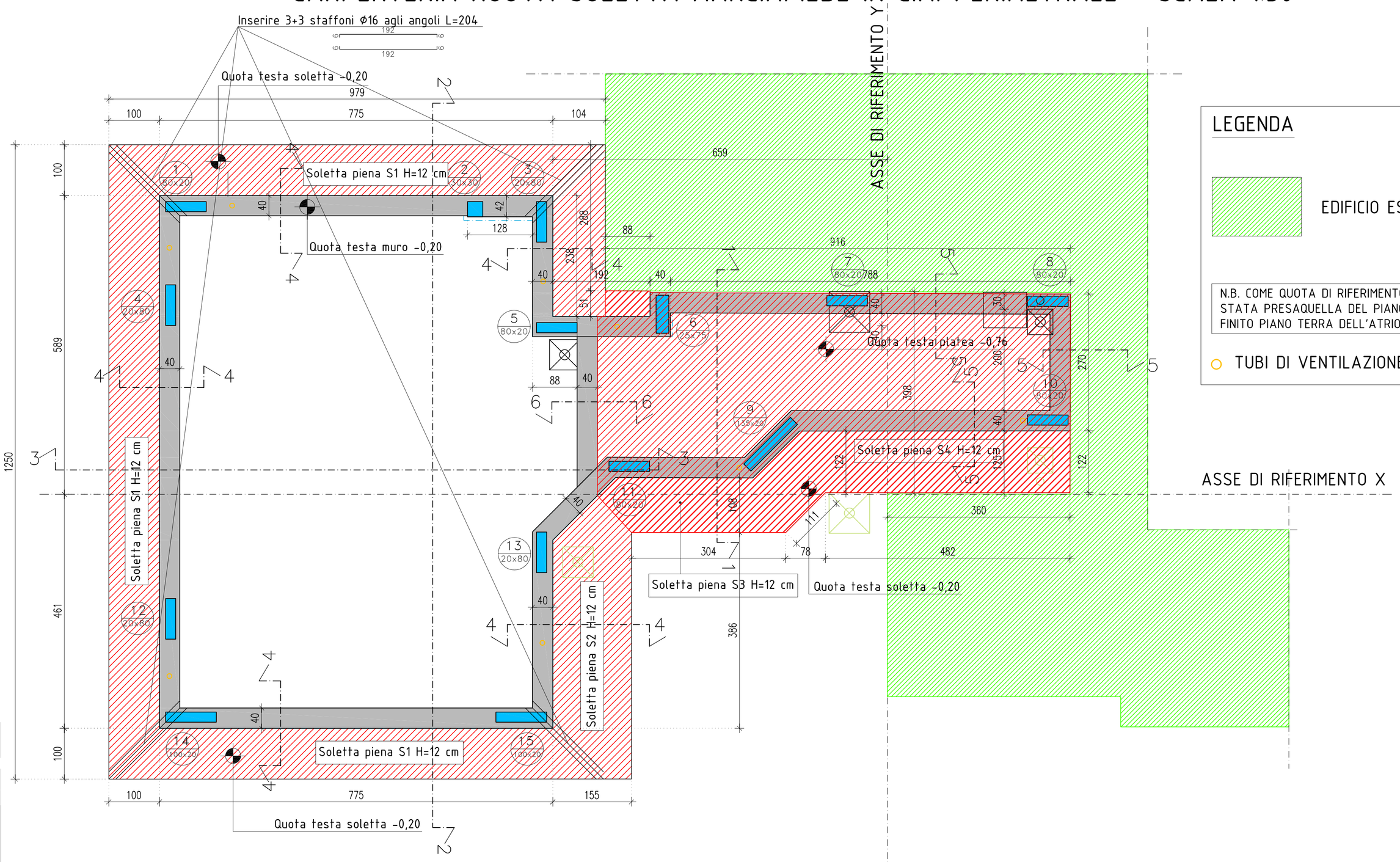
FILE	DISEGNATO DA	COMPROLLATO DA	VALIDATO DA	TAVOLA
				04S

DATA	FORMATO	UNITA'	SCALA PLOTTER	SCALA
GENNAIO 2023		cm	0.2=1	1:50 1:25

PROGETTISTA - arch. Michelangelo Taliano	PROPRIETA'	IMPRESA

n.b. tutti i diritti d'autore sono riservati

CARPENTERIA NUOVA SOLETTA MARCIAPIEDE IN C.A. PERIMETRALE - SCALA 1:50 -



LEGENDA

EDIFICIO ESISTENTE

N.B. COME QUOTA DI RIFERIMENTO +0,00 E' STATA PRESAQUELLA DEL PIANO PAVIMENTO FINITO PIANO TERRA DELL'ATRIO

TUBI DI VENTILAZIONE VESPAIO

N.B. TUTTE LE MISURE DEVONO ESSERE CONTROLLATE IN SITO

ELENCO MATERIALI

CALCESTRUZZO (conforme alla norma UNI EN 206)

CLS MAGRO
Classe di resistenza a compressione C12/15

CLS PER SOLAI E SOLETTE PIENE
Cemento tipo IV 42,5 R
Classe di resistenza a compressione C25/30
Dimensione massima dell'aggregato Dmax=25 mm
Classe di esposizione XC1
Classe di consistenza S5

ACCIAIO PER C.A.

ACCIAIO IN BARRE PER GETTI E RETI ELETTROSALDATE
B450C (Acciaio FeB44k Controllato)
fynom > 450 N/mmq; ftnom > 540 N/mmq
1.15 < (ft/fy)k < 1.35; (fy/fynom)k < 1.25

LEGNAME PER TRAVI IN LEGNO

LEGNO LAMELLARE TIPO GL24h
(salvo dove diversamente indicato)
GL24h: fyk 24.0 N/mmq;

ACCIAIO PER CARPENTERIA METALLICA

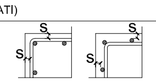
L'ACCIAIO STRUTTURALE (PROFILATI, LAMIERE, TUBI, ETC.), SARA' DEL TIPO S275 (ex Fe 430) AVENTE LE SEGUENTI CARATTERISTICHE MINIME:
TENSIONE DI ROTTURA A TRAZIONE > = 430 N/mmq
TENSIONE DI SNERVAMENTO > = 275 N/mmq
I BULLONI PER I COLLEGAMENTI SARANNO DELLA CLASSE 8.8. (SALVO DOVE DIVERSAMENTE INDICATO)
I BULLONI PER GLI ANCORAGGI SARANNO DELLA CLASSE 8.8. (SALVO DOVE DIVERSAMENTE INDICATO)
SERRAGGIO BULLONI SECONDO NORMATIVA.
TUTTE LE SALDATURE DOVRANNO ESSERE ESEGUITE DA SALDATORI QUALIFICATI E DOVRANNO ESSERE CONFORMI ALLE NORME UNI.
SALVO DIVERSA INDICAZIONE TUTTE LE SALDATURE D'ANGOLO SARANNO CONTINUE E LO SPESSORE DELLE SALDATURE DOVRA' ESSERE PARI A 7/10 DELLO SPESSORE MINIMO DELLA PIASTRA DA SALDARE E MAI INFERIORE A 5 mm.
LE SALDATURE A COMPLETA PENETRAZIONE SARANNO DI CLASSE I.
DOVE NON DIVERSAMENTE INDICATO LE SALDATURE TRA I DIVERSI ELEMENTI STRUTTURALI SONO PREVISTE A COMPLETA PENETRAZIONE.
I CONNETTORI A PIOLO MUNITI DI TESTA (TIPO PIOLI NELSON) AVRANNO LE SEGUENTI CARATTERISTICHE Fy=350N/mmq, Fu=450N/mmq.

NOTE E PRESCRIZIONI GENERALI

LE QUOTE ALTIMETRICHE SONO ESPRESSE IN METRI.
LE DIMENSIONI E QUOTE DEL DISEGNO SONO ESPRESSE IN CENTIMETRI, SE NON DIVERSAMENTE SPECIFICATO.
PER LE FONDAZIONI PREVEDERE UN GETTO DI PULIZIA (MAGRONE) DI ALMENO 10cm.
LA MALTA DI LIVELLAMENTO PER LE PIASTRE DI ANCORAGGIO DOVRA' ESSERE ANTIRITIRO NON METALLICA (TIPO EMACO S55) DA MISCELARE E POSARE IN ACCORDO CON LE INDICAZIONI DEL FABBRICANTE; SPINGERE E COMPATTARE LA MALTA IN MODO DA GARANTIRE PERFETTO CONTATTO TRA PIASTRA E CALCESTRUZZO.
LE BARRE DI ARMATURA DEVONO ESSERE RISVOLTATE ALLE ESTREMITA'.
SOVRAPPORRE LE BARRE DI ARMATURA PER ALMENO 40 DIAMETRI, SE NON DIVERSAMENTE SPECIFICATO.
L'APPALTATORE, PRIMA DELL'ESECUZIONE DELL'OPERA, HA L'OBBLIGO DI CONTROLLARE TUTTE LE QUOTE E LE MISURE INDICATE IN QUESTO DISEGNO E DI ESEGUIRE IL RILIEVO DELLE STRUTTURE ESISTENTI E DI REDARRE LE OPPORTUNE MODIFICHE IN CASO DI DIFFORMITA'. EVENTUALI DIFFORMITA' DOVRANNO ESSERE SEGNALATE AL DIRETTORE DEI LAVORI.
PER LE FOROMETRIE NEI SOLAI E NELLE PARETI VERTICALI VEDI ELABORATI ARCHITETTONICI E IMPIANTISTICI.
PER LE OPERE IN LEGNO E LE LORO CONNESSIONI CON LA CARPENTERIA METALLICA VEDI ELABORATI ARCHITETTONICI.

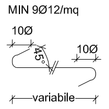
COPRIFERRO PER OPERE IN C.A. (SALVO DIVERSA INDICAZIONE NEI SINGOLI ELABORATI)

- STRUTTURE DI FONDAZIONE ED A CONTATTO CON IL TERRENO s=4.0cm
- STRUTTURE FUORI TERRA E MURI DI SOSTEGNO s=4.0cm
- SOLETTE IN C.A. s=3.0cm da asse ferro



FERRI DISTANZIATORI PER OPERE IN C.A.

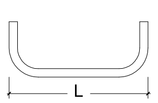
MURI
MIN 9Ø12/mq



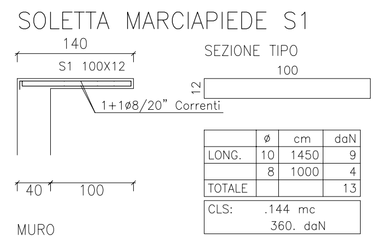
PLATEE DI FONDAZIONE
MIN 3Ø16/mq

CONVENZIONI PER OPERE IN C.A.

LA LUNGHEZZA DELLE PARTI DI BARRE (ESPRESSA IN cm) E' "FUORI TUTTO"
(NORME ISO/DIN 4066)

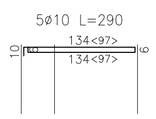


SOLETTA MARCIAPIEDE S1

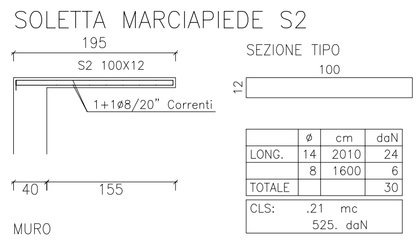


	ø	cm	daN
LONG.	10	1450	9
	8	1000	4
TOTALE			13
CLS:	.144 mc		
	360. daN		

5ø10 L=290

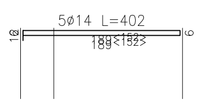


SOLETTA MARCIAPIEDE S2

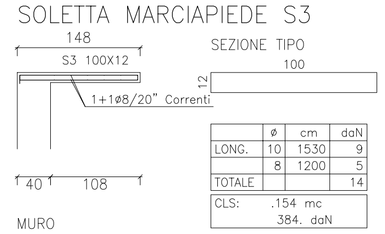


	ø	cm	daN
LONG.	14	2010	24
	8	1600	6
TOTALE			30
CLS:	.21 mc		
	525. daN		

5ø14 L=402

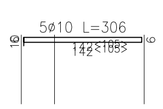


SOLETTA MARCIAPIEDE S3

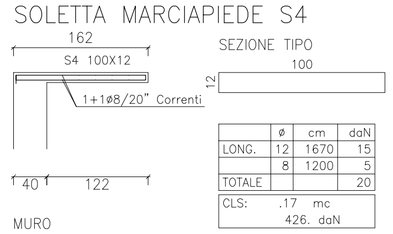


	ø	cm	daN
LONG.	10	1530	9
	8	1200	5
TOTALE			14
CLS:	.154 mc		
	384. daN		

5ø10 L=306

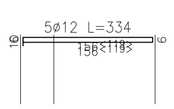


SOLETTA MARCIAPIEDE S4



	ø	cm	daN
LONG.	12	1670	15
	8	1200	5
TOTALE			20
CLS:	.17 mc		
	426. daN		

5ø12 L=334



QUANTITATIVO CALCESTRUZZO MARCIAPIEDI ESTERNI

ELEMENTI:	SUPERFICIE	SPESSORE	VOLUME
SOLETTA MARCIAPIEDE	50,97 m^2	0,12 m	6,12 m^3
		TOTALE	6,12 m^3

QUANTITATIVO ARMATURA PMARCIAPIEDI ESTERNI

ELEMENTI:	LUNGHEZZA	PESO/m	PESO COMPLESSIVO
ARMATURA SOLETTA S1	32,97 m	13 Kg/m	428,61 Kg
ARMATURA SOLETTA S2	4,94 m	30 Kg/m	148,20 Kg
ARMATURA SOLETTA S3	3,04 m	14 Kg/m	42,56 Kg
ARMATURA SOLETTA S4	4,71 m	20 Kg/m	94,20 Kg
STAFFONI	2,04	6x4x1,578 Kg/m	77,26 Kg
		TOTALE	790,83 Kg

NON OGGETTO DEL PRESENTE INTERVENTO