COMUNE DI BRANDIZZO
CITTA' METROPOLITANA DI TORINO

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

# LAVORI DI COMPLETAMENTO DEL NUOVO PADIGLIONE MENSA SCOLASTICA PRESSO LA SCUOLA DELL'INFANZIA "H. 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
ARMATURA NUOVE TRAVI PERIMETRALI A LIVELLO COPERTURA

FASE PROGETTUALE
PROGETTO DEFINITIVO-ESECUTIVO STRUTTURALE


MTA
MICHELANGELO TALIANO ARCHITETTO
Via Valle 3 10121 Torino
tel +39 3471211658 e-mail m.taliano@libero.it


| Aggiornamento | Data | Firma |
|---|---|---|
| | | |
| | | |
| | | |
| | | |
| | | |

| RUP | RESPONSABILE | COMPILAZIONE | VALIDAZIONE | TAVOLA |
|---|---|---|---|---|
| | | | | 06S |

| DATA | FORMATO | UNITÀ | SCALA ORIG. | SCALA |
|---|---|---|---|---|
| MARZO 2024 | | cm | 0.2x1 | 1:50 1:25 |

| PROGETTISTA - arch. Michelangelo Taliano | PROPRIETA' | IMPRESA |
|---|---|---|
| | | |


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


## 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 TRAVI E CORDOLI
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 Fe$B$44k Controllato)
fynom = 450 N/mm2; ftnom = 540 N/mm2
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[] N/mm2;

### 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/mm2
TENSIONE DI SNERVAMENTO = > 275 N/mm2
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)
I DADI SARANNO DELLA CLASSE CORRISPONDENTE
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.
LE SALDATURE DOVRANNO ESSERE ESEGUITE SECONDO LE DIVERSE ELEMENTI STRUTTURALI SONO PREVISTE A COMPLETA PENETRAZIONE.
I CONNETTORI A PIOLO MUNITI DI TESTA (TIPO PIOLI NELSON) AVRANNO LE SEGUENTI CARATTERISTICHE Fy=350N/mm2, Fu=450N/mm2.

## 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 FONDAZIONE 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 UTILIZZARE SECONDO LE PRESCRIZIONI DELLA SCHEDA TECNICA DEL FABBRICANTE. SPINGERE E COMPATTARE LA MALTA IN MODO DA GARANTIRE RISEGUE SENZA VUOTI. PRIA POSTRA O 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 OPERE IN FERRO NEI CASI DI DUBBIO O DI MANCATA INDICAZIONE FARE RIFERIMENTO ALLE PRESCRIZIONI ARCHITETTONICI.
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: c=4.0cm
- STRUTTURE FUORI TERRA E MURI DI SOSTEGNO: c=3.0cm
- SOLETTE IN C.A.: c=2.0cm da asse ferro

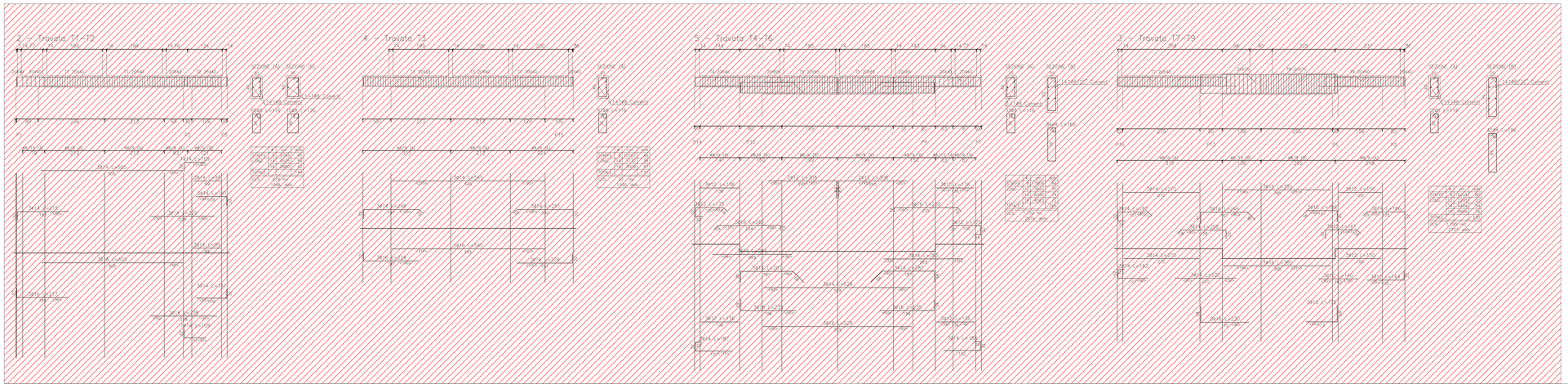
### FERRI DISTANZIATORI PER OPERE IN C.A.

MURI
MIN 9012/mq

PLATEE DI FONDAZIONE
MIN 3216/mq

### CONVENZIONI PER OPERE IN C.A.

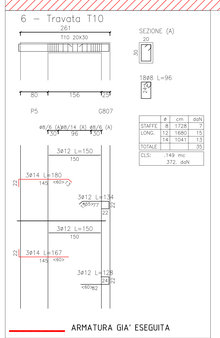
LA LUNGHEZZA DELLE PARTI DI BARRE (ESPRESSA IN cm) E' "FUORI TUTTO"
(NORME ISO/DIN 4066)




| | Ø | n° | kg |
|---|---|---|---|
| STAFFE | 8 | 1044 | 331 |
| LONG. | 12 | 74 | 127 |
| LONG. | 14 | 2861 | 346 |
| LONG. | 16 | 1525 | 241 |
| TOTALE | | | 1044 |

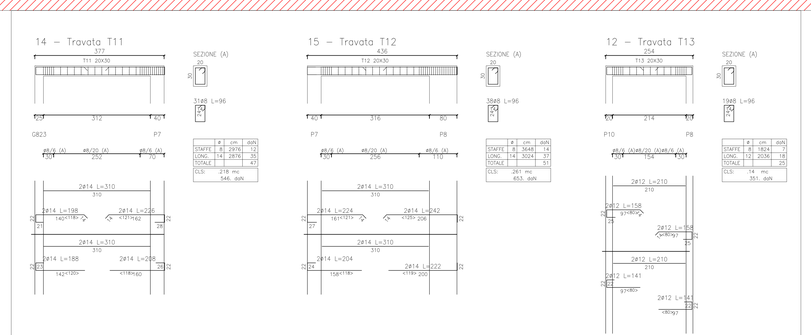
cls (m3) 4.77

casseri (m2) 59.23



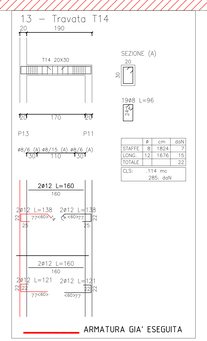

| | Ø | n° | cm | daN |
|---|---|---|---|---|
| STAFFE | 8 | 1728 | 71 | |
| LONG. | 12 | 1680 | 15 | |
| LONG. | 14 | 1041 | 13 | |
| TOTALE | | | | 99 |
| CLS: 149 mc | | | | 372 daN |

ARMATURA GIA' ESEGUITA



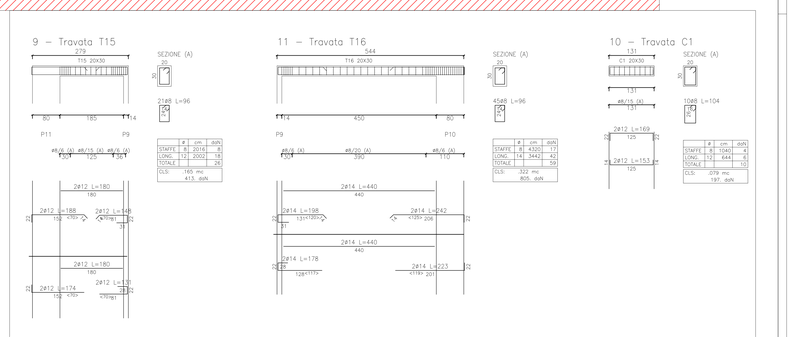

| | Ø | n° | cm | daN |
|---|---|---|---|---|
| STAFFE | 8 | 5648 | 141 | |
| LONG. | 14 | 3024 | 37 | |
| TOTALE | | | | 51 |
| CLS: 261 mc | | | | 653 daN |

| | Ø | n° | cm | daN |
|---|---|---|---|---|
| STAFFE | 8 | 1824 | 73 | |
| LONG. | 12 | 2036 | 18 | |
| TOTALE | | | | 25 |
| CLS: 14 mc | | | | 351 daN |




| | Ø | n° | cm | daN |
|---|---|---|---|---|
| STAFFE | 8 | 1824 | 73 | |
| LONG. | 12 | 1616 | 15 | |
| TOTALE | | | | 22 |
| CLS: 114 mc | | | | 285 daN |

ARMATURA GIA' ESEGUITA




| | Ø | n° | cm | daN |
|---|---|---|---|---|
| STAFFE | 8 | 4320 | 173 | |
| LONG. | 14 | 3442 | 42 | |
| TOTALE | | | | 59 |
| CLS: 322 mc | | | | 805 daN |

| | Ø | n° | cm | daN |
|---|---|---|---|---|
| STAFFE | 8 | 1040 | 4 | |
| LONG. | 12 | 644 | 6 | |
| TOTALE | | | | 10 |
| CLS: 079 mc | | | | 197 daN |

STRUTTURE OGGETTO DI INTERVENTO IN CORSO DI REALIZZAZIONE