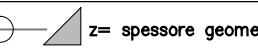
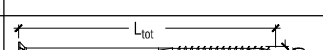
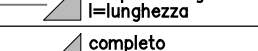
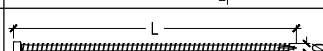

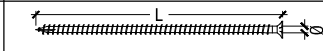
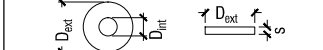

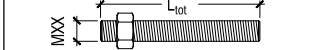


| INDICAZIONI E LEGENDA PER SALDATURE E RELATIVE LAVORAZIONI  |   |  | INDICAZIONI E LEGENDA PER VITI, BULLONI E LA FERRAMENTA   |   |  |
|---|---|--|---|---|--|
| Descrizione e caratteristiche   | Simbologia adottata e schiemi   |  | Descrizione e caratteristiche   | Schema  | Simbologia adottata                                      |
| Saldatura perimetrale attorno al profilo  |  | z= spessore geometrico                             | Vite a filetto parziale in acciaio con resistenza caratt. $f_{t,acc} \geq 900 \text{ N/mm}^2$                   |  | VITE PF ( $\emptyset \times L_{min}$ )                   |
| Saldatura a cordon  |  | z=spessore geometrico<br>l=lunghezza<br>r=rapporto | Vite a tutto filetto in acciaio con resistenza caratt. $f_{t,acc} \geq 900 \text{ N/mm}^2$                      |  | VITE TF ( $\emptyset \times L$ )                         |
| Saldatura a completo ripristino   |  |  | Vite a tutto filetto a testa larga in acciaio con resistenza caratt. minima $f_{t,acc} \geq 900 \text{ N/mm}^2$ |  | VITE TFF ( $\emptyset \times L$ )                        |
| Cianfrinature   | X<br>Y  |  | Rondelle di ripartizione  |  | RONDELLA ( $\emptyset \times \emptyset \times L_{min}$ ) |
| N.B. Qualora non vi siano indicazioni specifiche le saldature si intendono con lunghezza massima possibile e di spessore geometrico pari al minimo tra le lamiere saldate |   |  | Bulloni   |  | BULLONE MXX ( $L_{min} \times d$ )                       |
|   |   |  | Barre filettate   |  | Barra filettata MXX ( $\emptyset \times L$ )             |

| OBBLIGHI NORMATIVI PER I COMPONENTI IN LEGNO RECEPITI IN CANTIERE  |  | LEGGI PER ELEMENTI STRUTTURALI     |             |
|--|--|------------------------------------|-------------|
| È fatto obbligo recitare in cantiere elementi metallici ad uso strutturale (anche lavorati in officina) dotati di necessaria MARCATURA CE come stabilito dalla normativa europea armonizzata EN-1090, tutte le consuete documentazioni di trasporto. |  | Caratteristiche:                   | GI24        |
| Anche gli elementi non coperti da norma armonizzata devono essere dotati di marcatura CE sulla base di una procedura ETA specifica (es. pannelli XLAM).  |  | Tavolato inferiore e OSB superiore |             |
| Ogni fornitura deve quindi essere accompagnata da CERTIFICATO DI CONFORMITÀ CE rilasciato dall'organismo di controllo o da DICHIARAZIONE DI CONFORMITÀ CE rilasciata dallo stesso produttore.  |  | Caratteristiche:                   | C22 e OSB/3 |

| ACCIAIO DA CARPENTERIA   |  |  |  |
|--|--|--|--|
| OBBLIGHI NORMATIVI PER I COMPONENTI IN ACCIAIO RECEPITI IN CANTIERE  |  |  |  |
| È fatto obbligo recitare in cantiere elementi metallici ad uso strutturale (anche lavorati in officina) dotati di necessaria MARCATURA CE come stabilito dalla normativa europea armonizzata EN-1090, tutte le consuete documentazioni di trasporto. |  |  |  |

| Valori nominali e requisiti per gli acciai da carpenteria |                         |   |   |
|---|-------------------------|---|---|
| Elemento metallico  | Caratteristica nominale | Tensione caratteristica di rottura ( $N/mm^2$ ) | Tensione caratteristica di snervamento ( $N/mm^2$ ) |
| Travi, colonne, piastre, etc.                             | S275                    | 430   | 275   |
| Bulloni, Barre filettate (dadi relativi)                  | M 8.8                   | 679   | 500   |

| ACCIAIO DA CARPENTERIA-DETERMINAZIONE DELLA CLASSE D'ESECUZIONE SECONDO LA UNI EN 1090-2 (prospetto B.3)  |  |     |      |      |      |      |      |
|---|--|-----|------|------|------|------|------|
| Classi d'importanza   |  | SC1 | CC1  | SC2  | CC2  | SC3  | CC3  |
| Categorie di servizio   |  | PC1 | EXC1 | EXC2 | EXC2 | EXC3 | EXC3 |
| Categorie di produzione   |  | PC2 | EXC2 | EXC2 | EXC2 | EXC3 | EXC4 |
| a) EXC4 dovrebbe essere applicato a strutture speciali o strutture con conseguenze estreme di cedimento strutturale, come indicato dalle disposizioni nazionali |  |     |      |      |      |      |      |

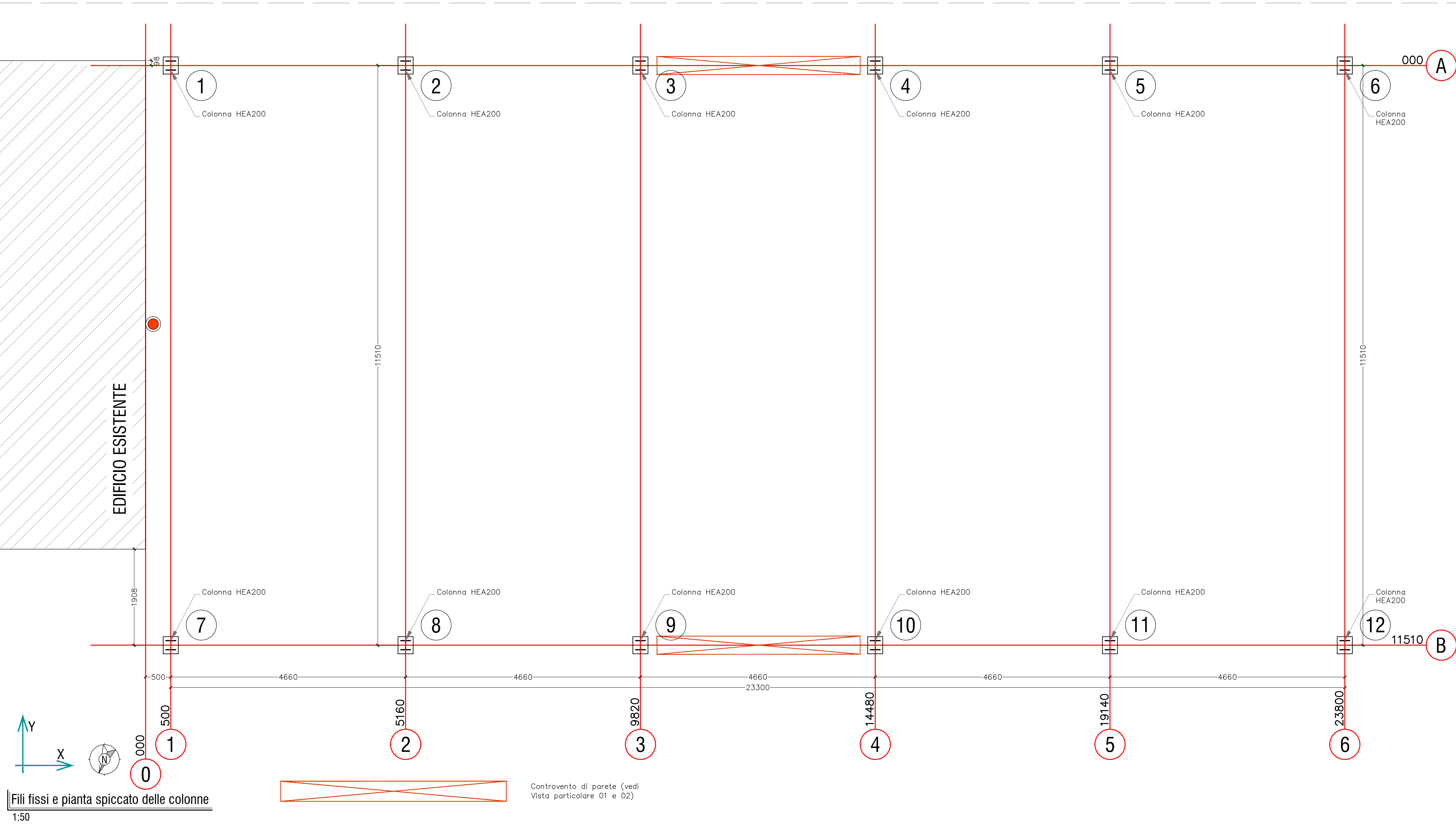
| CALCESTRUZZO                      |  |  |                                 |   |   |
|-----------------------------------|--|--|---------------------------------|---|---|
| Quantità di calcestruzzo in opera |  | <100mc (escluso lobbaggio di prelievo giornaliero) |                                 | 100mc < q < = 1500mc (ogni 300mc controllo di tipo A) |   |
| Elementi strutturali              |  | Classe di esposizione (UNI 11104)                  | Resistenza caratteristica (MPa) | Massimo rapporto acqua/cemento (kg/mc)                | Classe di consistenza-Dump (UNI EN 206-1) |
| Travi di fondazione               |  | XC2  | C25/30                          | 0.60000   | 300                                       |
| Sollette                          |  | XC2  | C25/30                          | 0.60000   | 300                                       |

| ACCIAIO PER CEMENTO ARMATO   |   |   |          |
|--|---|---|----------|
| di tipo B450C: acciaio in barre, reti o tralicci con Ø da 6 a 40mm                               |   |   |          |
| di tipo B450A: acciaio in barre, reti o tralicci con Ø da 5 a 10mm                               |   |   |          |
| Valori nominali e requisiti per gli acciai da C.A. (Rif. Tab. T1.3.3a,b,c)                       |   |   |          |
| Caratteristiche e valori nominali  | B450C   | B450A                                   | tralicci |
| Tensione caratteristica nominale di snervamento $f_{t,acc}$                                      | 450 $N/mm^2$  | 450 $N/mm^2$                            | -        |
| Tensione caratteristica nominale di rottura $f_{t,acc}$  | 540 $N/mm^2$  | 540 $N/mm^2$                            | -        |
| Tensione caratteristica di snervamento - $f_{t,acc}$   | $\geq f_{t,acc}$  | $\geq f_{t,acc}$                        | 5%       |
| Tensione caratteristica di rottura - $f_{t,acc}$   | $\geq f_{t,acc}$  | $\geq f_{t,acc}$                        | 5%       |
| $(f_{t,acc}/f_{t,acc})_{min}$  | $1.15 \leq (f_{t,acc}/f_{t,acc})_{min} \leq 1.35$             | $1.05 \leq (f_{t,acc}/f_{t,acc})_{min}$ | 10%      |
| $(f_{t,acc}/f_{t,acc})_{max}$  | $1.25 \leq (f_{t,acc}/f_{t,acc})_{max}$                       | $1.25 \leq (f_{t,acc}/f_{t,acc})_{max}$ | 10%      |
| Allungamento - ( $A_{g,acc}$ )   | $\geq 1.2\%$  | $\geq 1.2\%$                            | 10%      |
| Diametro del mandrino per le prove di piegamento a 90° e successivo raddrizzamento senza cricche | Ø ≤ 10<br>Ø ≤ 12<br>12 ≤ Ø ≤ 15<br>15 ≤ Ø ≤ 25<br>25 ≤ Ø ≤ 40 | 40<br>50<br>60<br>80<br>100             | -        |
| Valori di accettazione (Tab. T1.3.Vi)  |   |   |          |
| Caratteristica   | Valore limite   | note                                    |          |
| $f_{t,acc}$ minimo   | 425 $N/mm^2$  | (450-25) $N/mm^2$                       |          |
| $f_{t,acc}$ massimo  | 572 $N/mm^2$  | (540x(1.25+0.02)) $N/mm^2$              |          |
| $A_{g,acc}$ minimo   | ≥ 0.9%  | Per acciai B450C                        |          |
| $A_{g,acc}$ massimo  | ≥ 2.0%  | Per acciai B450A                        |          |
| Rottura/snervamento  | $1.13 \leq f_{t,acc}/f_{t,acc} \leq 1.37$                     | Per acciai B450C                        |          |
| Piegamento/raddrizzamento  | $f_{t,acc} \geq 1.03$   | Per acciai B450A                        |          |

MISURE E QUOTE DOVRANNO ESSERE TASSATIVAMENTE CONFRONTATE DAL COSTRUTTORE CON IL PROGETTO ARCHITETTONICO

QUOTE IN MILLIMETRI SE NON DIVERSAMENTE INDICATO NELLE FINESTRE

I PRODOTTI AD USO STRUTTURALE DI DERIVAZIONE INDUSTRIALE PER APPLICAZIONI SPECIFICHE (resine, tasselli, piastre speciali, etc) devono rispettare i requisiti di progetto, devono essere dotati delle certificazioni richieste (CE, ETA, EOTA, ecc...) E DEVONO ESSERE APPROVATE DAL PROGETTISTA E DAL DDL.



COMUNE DI FIRENZUOLA

A10

REALIZZAZIONE DI UNA NUOVA TETTOIA IN LEGNO LAMELLARE  
PER USO AREA RICREATIVA PRESSO IL CAMPO SPORTIVO DI FIRENZUOLA

UBICAZIONE: Largo Garibaldi 2/A; (Campo Sportivo Adesmo Adasberti)

PROPRIETA': Comune di Firenzuola

RICHIEDENTE: Comune di Firenzuola

FIRMA: \_\_\_\_\_

1:50

STATO DI PROGETTO

FILI FISSI  
SPICCATO DELLE COLONNE DAL PIANO DI FONDAZIONE  
SEZIONE

PROGETTISTA:  
Dott. Ing. Enrico Giovannardi

COLLABORATORE:  
Dott. Ing. Fausto Giovannardi - Dott. Ing. Francesco Ravalli

DIRETTORE DEI LAVORI:  
Dott. Ing. Enrico Giovannardi

FIRMA E TIMBRO: \_\_\_\_\_

STUDIO GIOVANNARDI E RONTINI  
Via G. Rossa, 8 - 50032 Borgo San Lorenzo (FI) - tel. 055/845551 fax 055/845550  
Via Villani, 20 - 50033 Firenzuola (FI) - tel. 055/819828 fax 055/819822  
http://www.giovannardirontini.it - studio@giovannardirontini.it

1-S

EMISSIONE: 1 DATA: 08/06/2018 PROGETTO STRUTTURALE

DISSEGNAZIONE: FR CONTR. GE APPR.

PRATICA: 2991 FILE: 2991-004-gp001-01.dwg FORMATO: A1