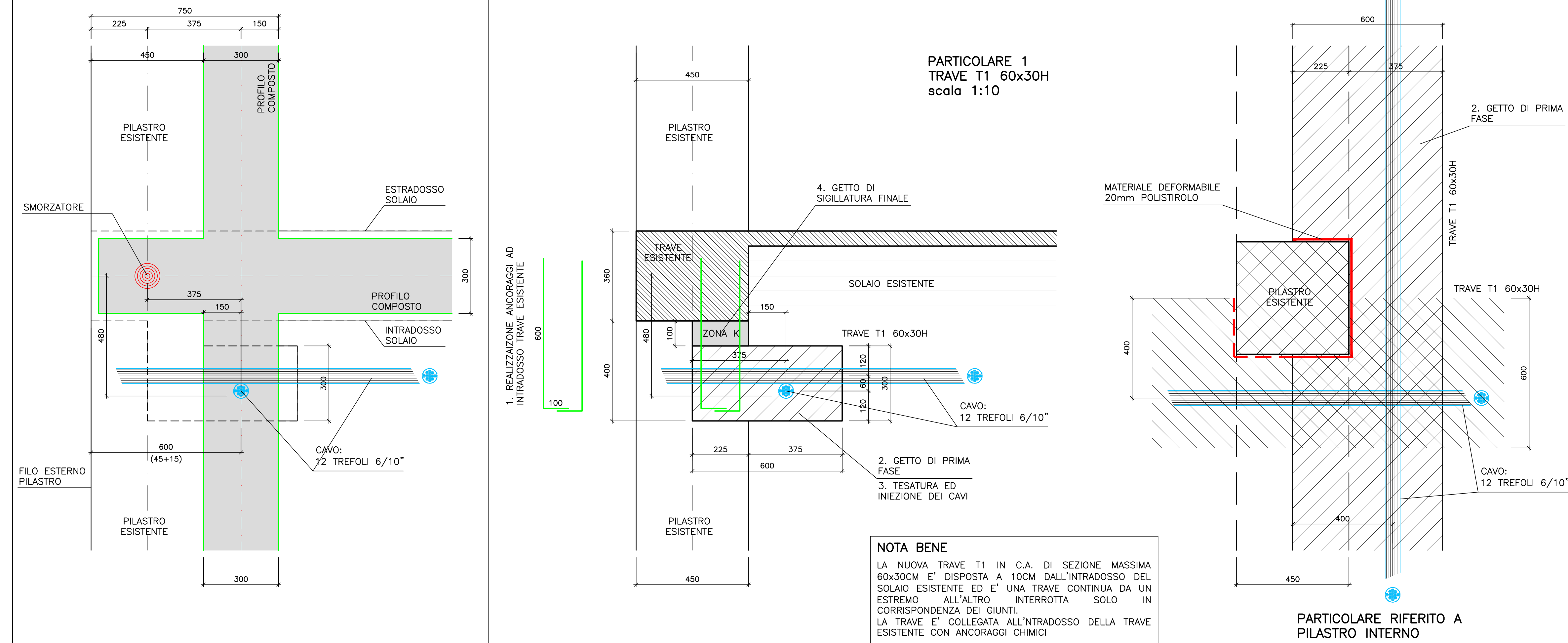
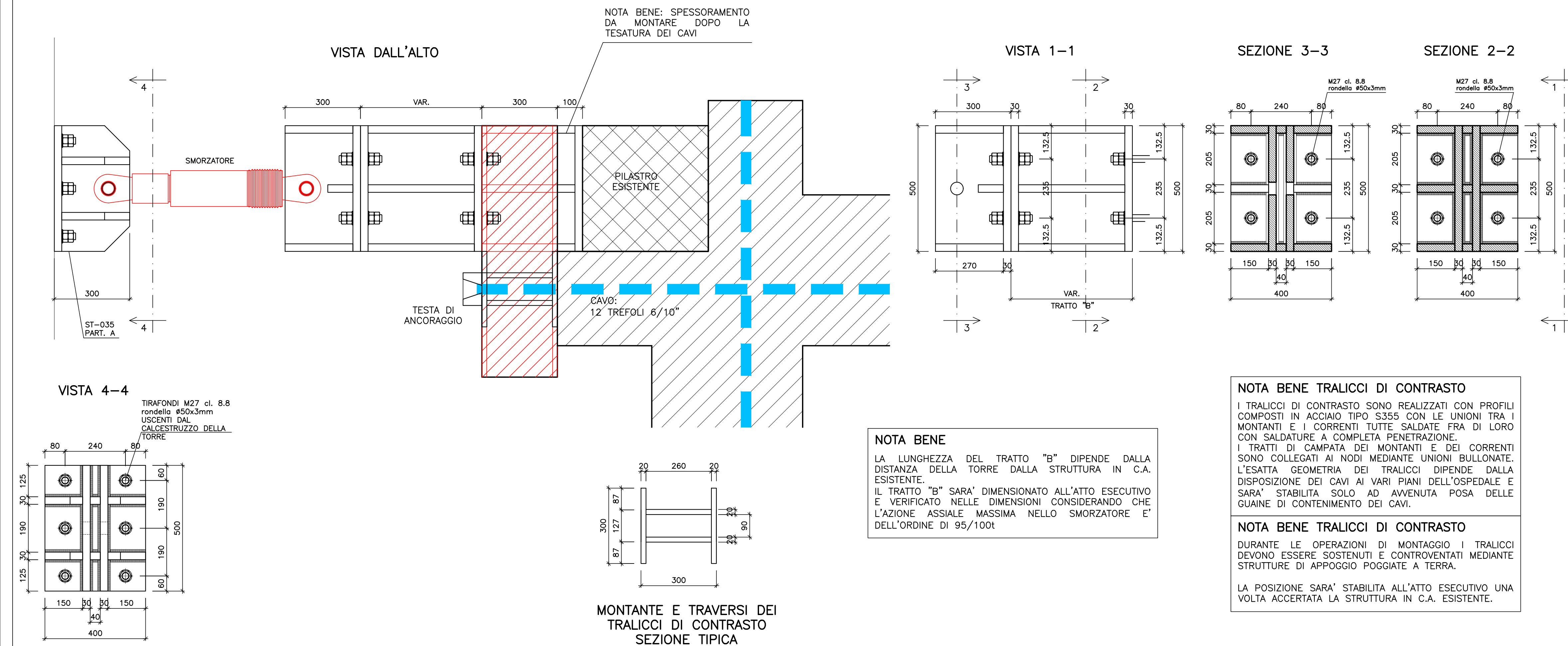


PARTICOLARE 2
TRALICCI DI CONTRASTO TIPO
scala 1:10



CARATTERISTICHE CONGLOMERATO CEMENTIZIO

	GETTO MAGRO DI PULIZIA	FONDAZIONI	CORDOLI	DISSIPATORI																								
Classe di resistenza	C12/15 Rak>15N/mm²	C28/35 Rak>35N/mm²	C28/35 Rak>35N/mm²	A COMPORTAMENTO VISCOSO DI TIPO NON LINEARE. AVENTI CARATTERISTICHE RAPPRESENTATE NELLA TABELLA SOTTOSTANTE:																								
Classe di esposizione	—	XC2	XC2	<table><tr><th>Quantità</th><th>OTF 90/120</th></tr><tr><td>Costante di smorzamento</td><td>C 12</td></tr><tr><td>Velocità massima</td><td>v 0,465 m/s</td></tr><tr><td>Esponente di smorzamento</td><td>α 0,15</td></tr><tr><td>Forza di progetto</td><td>F_d 900 kN</td></tr><tr><td>Spostamento sismico (SLV)</td><td>Δ_{sv} ±29 mm</td></tr><tr><td>Scorrimento totale</td><td>Δ_{st} ±60 mm</td></tr><tr><td>Lunghezza perno-perno</td><td>L 1110 +/-60</td></tr><tr><td>Diametro cilindro</td><td>ϕD ø265</td></tr><tr><td>Dimensione struttura</td><td>A 350</td></tr><tr><td>Dimensione struttura</td><td>B 350</td></tr><tr><td>Dimensione struttura</td><td>E 185</td></tr></table>	Quantità	OTF 90/120	Costante di smorzamento	C 12	Velocità massima	v 0,465 m/s	Esponente di smorzamento	α 0,15	Forza di progetto	F _d 900 kN	Spostamento sismico (SLV)	Δ_{sv} ±29 mm	Scorrimento totale	Δ_{st} ±60 mm	Lunghezza perno-perno	L 1110 +/-60	Diametro cilindro	ϕD ø265	Dimensione struttura	A 350	Dimensione struttura	B 350	Dimensione struttura	E 185
Quantità	OTF 90/120																											
Costante di smorzamento	C 12																											
Velocità massima	v 0,465 m/s																											
Esponente di smorzamento	α 0,15																											
Forza di progetto	F _d 900 kN																											
Spostamento sismico (SLV)	Δ_{sv} ±29 mm																											
Scorrimento totale	Δ_{st} ±60 mm																											
Lunghezza perno-perno	L 1110 +/-60																											
Diametro cilindro	ϕD ø265																											
Dimensione struttura	A 350																											
Dimensione struttura	B 350																											
Dimensione struttura	E 185																											
Classe di consistenza	—	S3/S4	S3/S4																									
Dim. max. aggregato (mm)	—	15–20	10–15																									
Classe cont. cloruri	—	Cl 0,20	Cl 0,20																									
Additivi	—	fluidificanti	fluidificanti																									
	—	—	—																									

STRUTTURE DI FONDAZIONE	
CALCESTRUZZI A "PRESTAZIONE GARANTITA" CONFORMI ALLE NORME:	UNI-EN 206:2001 - UNI 11104:2004 - UNI-EN-1992 1-1 (EC2)
STRUTTURE IN ELEVAZIONE	
CALCESTRUZZI A "PRESTAZIONE GARANTITA" CONFORMI ALLE NORME:	UNI-EN 206:2001 - UNI 11104:2004 - UNI-EN-1992 1-1 (EC2)

CARATTERISTICHE MATERIAL

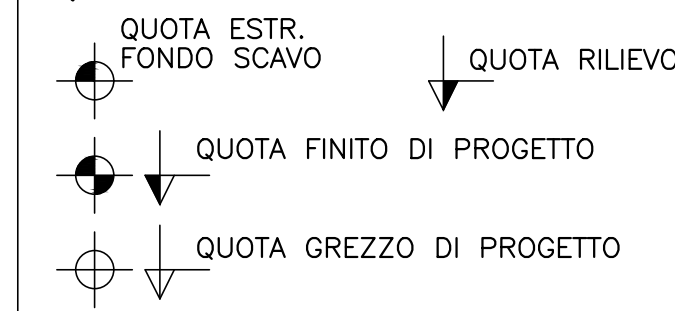
- | | | | |
|---|---|---|----------------------------|
| 1 | - | ACCIAIO IN BARRE PER C.A. | B450C |
| 2 | - | RETE E TRALICCI ELETTROSALDATI PER C.A. | B450C / B450A |
| 3 | - | ACCIAIO PER CARPENTERIA METALLICA | S355JR |
| 4 | - | BULLONI | cl. 10.9 |
| 5 | - | DADI | cl. 8.G |
| 6 | - | SALDATURE - completa penetrazione di I classe
- cordoni d'angolo | |
| 7 | - | MALTA ALTA RESISTENZA | C45/50 a ritiro compensato |

NOTE GENERALI

TUTTE LE DIMENSIONI DEVONO ESSERE VERIFICATE DALL'IMPRESA ALL'ATTO ESECUTIVO. SALVO DOVE DIVERSAMENTE INDICATO LE QUOTE SONO ESPRESSE IN:

- GLI ANGOLI SONO ESPRESSI IN GRADI SESSADECIMALI
- LE QUOTE ALTIMETRICHE SONO ESPRESSE IN METRI
- LE DIMENSIONI SONO ESPRESSE IN CENTIMETRI
- I DIAMETRI SONO ESPRESSI IN MILLIMETRI

QUOTE ALTIMETRICHE



NORME RELATIVE ALLE ARMATURE	
1	...
2	...
3	...
4	...
5	...
6	...
7	...
8	...
9	...
10	...
11	...
12	...
13	...
14	...
15	...
16	...
17	...
18	...
19	...
20	...
21	...
22	...
23	...
24	...
25	...
26	...
27	...
28	...
29	...
30	...
31	...
32	...
33	...
34	...
35	...
36	...
37	...
38	...
39	...
40	...
41	...
42	...
43	...
44	...
45	...
46	...
47	...
48	...
49	...
50	...
51	...
52	...
53	...
54	...
55	...
56	...
57	...
58	...
59	...
60	...
61	...
62	...
63	...
64	...
65	...
66	...
67	...
68	...
69	...
70	...
71	...
72	...
73	...
74	...
75	...
76	...
77	...
78	...
79	...
80	...
81	...
82	...
83	...
84	...
85	...
86	...
87	...
88	...
89	...
90	...
91	...
92	...
93	...
94	...
95	...
96	...
97	...
98	...
99	...
100	...

1. PRESCRIZIONI RELATIVE ALLE BARRE CORRENTI
 - SOVRAPPORZIONE MINIMA 60%;
 - LE SOVRAPPORZIONI DEVONO ESSERE OPPORTUNAMENTE SFALDATE;
 - LA ESTREMITA' DELLE BARRE PER MAN. 2004 SE NON E' GIUSTAMENTE INDICATO
2. LE DIMENSIONI DELLE BARRE DI ARMATURA SONO RIFERITE AL LORO INGOMERO ESTERNO E GLI ANGOLI DI SACAGOMATA SONO DI 45°, 90°, 135° E 180°
3. NEI DETTAGLI, LE PEGGIORE DELLE BARRE DI ARMATURA SONO STATE RAPPRESENTATE CON RIFERIMENTO AL DIAMETRO DI MANDRINO MINIMO PRESENTATO NEL PUNTO SEGUENTE: LA LARGHEZZA DI TAGLIO DI UNA BARRA DODICI, TENENDO CONTO ANCHE DELL'ALLUNGAMENTO DEL RICORDO CONSEGUENTE AL REALE DIAMETRO DI MANDRINO INFIAGATO.
4. I DIAMETRI MINORI DEI MANDRINI DEVONO ESSERE:

PER BARRE DI ARMATURA <16mm	→	46
PER BARRE DI ARMATURA >16mm	→	56
5. LE LUNGHEZZE MINIME DELLE BARRE DI ARMATURA DEVONO ESSERE:

PER BARRE DI ARMATURA <16mm	→	INFERIORE A 56
PER BARRE DI ARMATURA >16mm	→	INFERIORE A 56
6. IL RICOPRIMENTO MINIMO DELLE BARRE DI ARMATURA DEVE ESSERE: FONDAZIONI NON INFERIORE A 4cm - ELEVAZIONE NON INFERIORE A 3,5cm

C O M U N E D I B O L O G N A

PROGETTO DI FATTIBILITA'

PER MIGLIORAMENTO SISMICO DELLE
STRUTTURE DELL'EDIFICIO "Monoblocco"

ISTITUTO ORTOPEDICO RIZZOLI
VIA CESARE PUPILLI, 1
foglio 233 - mappale 14



IL COMMITTENTE:
I.O.R. (Istituto Ortopedico Rizzoli)

DIRETTORE GENERALE:
Dott. Anselmo CAMPAGNA

DIRETTORE SANITARIO:
Dott.ssa Viola DAMEN

DIRETTORE STRUTTURA COMPLESSA PATRIMONIO
ED ATTIVITA' TECNICHE:
Dott. Ing. Lucina MASTROIANNI

R.U.P.:
Dott. Ing. Lucina MASTROIANNI

COLLABORATORE DEL R.U.P.
Inq. Isabella CALAMELLI

PROGETTISTA ARCHITETTONICO:
Arch. Stefano QUARENGHI

PROGETTISTI STRUTTURALI:
Ing. Carlo Monzani – Ing. Guido LENZ

CONSULENTI PROGETTO STRUTTURALE:
Dott. Ing. Friedrich DROLLMANN

Prof. Ing. Giada GASPARINI
Prof. Ing. Tomaso TROMBETTI
Prof. Ing. Stefano SILVESTRI
Dott. Ing. Michele PALERMO

Dott. Ing. Daniele BIONDI

Dott. Filippo MARSIGLI

PROGETTO DI FATTIBILITA'

PROGETTO: STRUTTURALE

STR-012

ELABORATO: PARTICOLARI COSTRUTTIVI
PARTICOLARI 1-2

SCALA: VARIE

DATA: 15/03/2021

Rev.	Data	Motivo della revisione	Redatto	Controllato	Approvato
00	15/03/2021	FATTIBILITA'	FDR	FDR	DBI

COMMESSA: 20 - 605 IST. ORT. RIZZOLI - MIGLIORAMENTO SISMICO - 6. PROGETTAZIONE - 1. PROGETTO FATTIBILITA' - ELABORATI GRAFICI