

Tutte le misure, quote, dovranno essere verificate con il progetto esecutivo e con il D.L.

- La quota massima prevista per il manufatto strutturale : 50 anni
- Classe d'uso relativa al tipo di struttura
- Periodo di riferimento per il calcolo dell'azione sismica: 50 anni

I seguenti parametri minimi dei materiali da impiegare nella costruzione delle barre d'acciaio in relazione al diametro delle barre e alla distanza minima dei diametri dei mandrilli per la pignitura delle barre:

- Per  $d_{barra} \leq 16$  mm  $D > 6d$
- Per l'impermeabilizzazione esteri  $D > 11d$

L'impermeabilizzazione esterna delle strutture, in accordo con la compatibilità, non viene prevista.

Le opere di necessità, in accordo con i progetti, dovranno essere previsti e specificati un opportuno impermeabilizzazione.

La protezione della struttura dovrà essere progettata in modo che la membrana impermeabile sia sempre protetta da una spugna porosa variabile in funzione dell'eventuale spessore del pacchetto di impermeabilizzazione.

- Relativamente alle pendenze minime dei massetti, riferiti ai progetti esecutivi degli impianti, considerando comunque di mantenere una pendenza minima del 2%.
- Le pendenze minime delle pavimentazioni in cemento armato e il diametro dei fori per il passaggio dei canali con la D.L. .

Solo dove diversamente indicato le chiamate dei muri dovranno sporgere minimo 80 cm dalla linea di imposta.

Le pareti delle fondazioni dovranno essere realizzate in modo da assicurare la presenza di terra argillosa o argilla, queste dovranno essere gettate e sostituite con calcestruzzo corposo.

Nelle strutture il copriferro sarà di 3,5 cm e 1,0 cm.

- Prevedere nelle pareti getti verticali o orizzontali con opportuni cordoli bentonitici (waterstop).
- Prevedere +44x20 nei cordoli di bordo dei fori.
- Nei solai e solette in calcestruzzo 20x20 cm.
- Solaio realizzato in opera in C.A., spessore totale 15-20 cm
- Sovraccofano permanente sul solaio: 200 kg/m<sup>2</sup> (cassa coibente)
- Sovraccofano variabile sul solaio: 200 kg/m<sup>2</sup>
- Sovraccofano permanente non strutturale sul solaio: 500 kg/m<sup>2</sup>
- Solaio dove diversamente indicato le strutture dovranno essere sovrapposte minimo 50 cm diametri.

Per la formatura fare riferimento ai relativi progetti esecutivi degli impianti.

La quota di riferimento risulta quella della superficie superiore delle fondazioni.

In accordo con la D.L. prevedere un'opportuna rete di drenaggio delle acque piovane a monte delle strutture in C.A. in modo da evitare un ulteriore aggravo di spinta sulle strutture stesse.

Le sezioni trasversali delle fondazioni dovranno essere disegnate e dimensionate indicate nei disegni esecutivi forniti dallo fornitore delle strutture.

Le sezioni longitudinali delle paratie alle strutture in C.A. saranno indicate nei disegni esecutivi forniti dallo fornitore delle strutture.

Le sezioni trasversali costee per il collegamento delle strutture metalliche alle strutture in opera in C.A. saranno a cura della ditta produttrice delle strutture stesse.

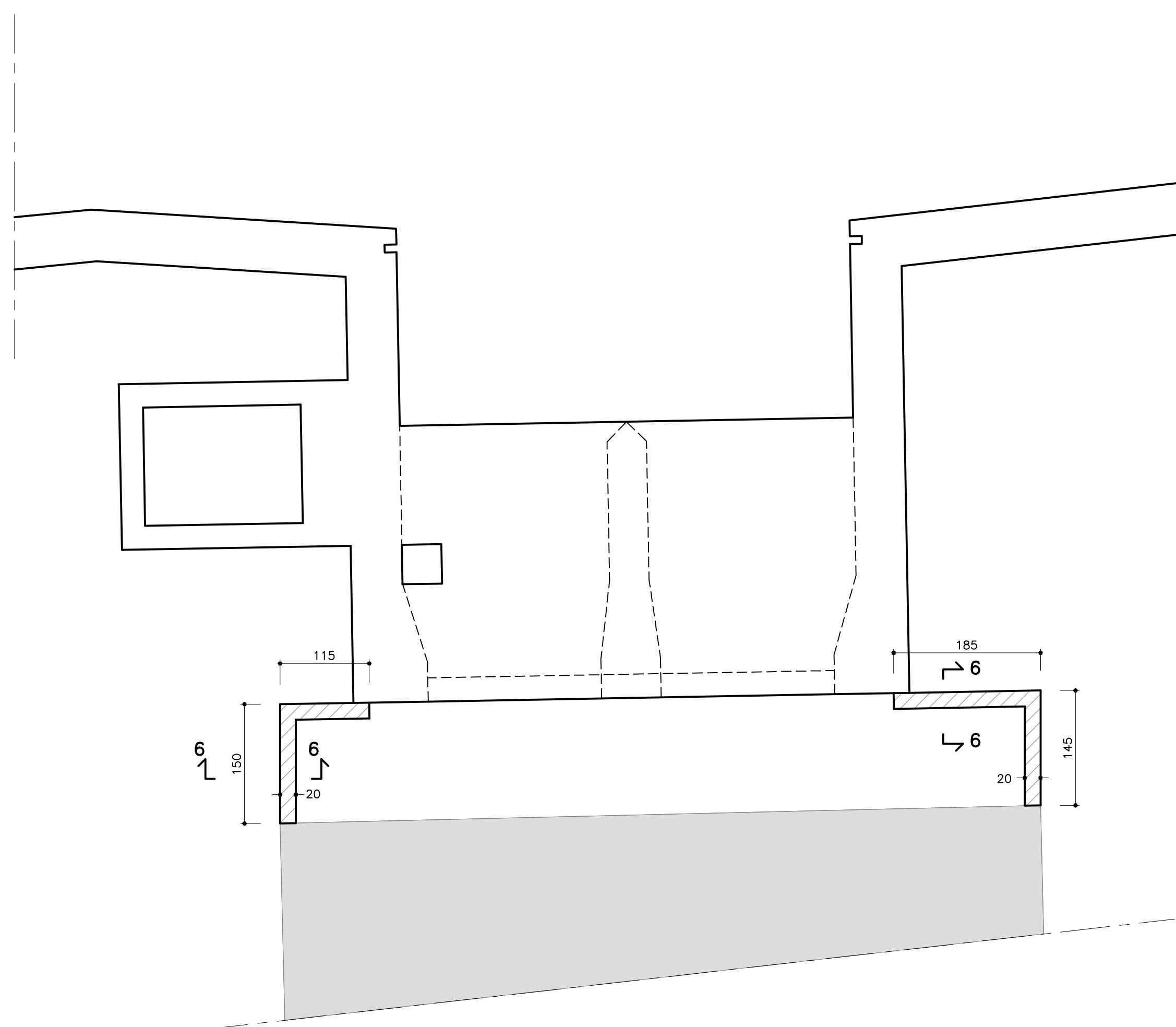
Prima di effettuare il tracciamento, fare riferimento alla tavola di rilievo.

Una volta che le quote dovranno essere verificate dallo stesso progettista, si procederà all'esecuzione delle opere.

La nuova struttura dovrà risultare staccata dall'esistente mediante un opportuno giunto di dilatazione.

Il nuovo edificio dovrà essere costruito su terreno asciutto, dove essere valutato l'eventuale effetto di liquefazione.

<b>ACCIAIO</b>	
acciaio ad aderente miglitrata	B450C
litte di arginamento	F <sub>80</sub> ≥ 450 N/mmq
litte di rifinitura	F <sub>60</sub> ≥ 350 N/mmq
chiarimento litale di carico massimo	R <sub>k</sub> ≥ 555 N/mmq
	C <sub>15</sub>
<b>CONGLOMERATO CEMENTIZIO</b>	
<b>DENOMINAZIONE: PARETE SOTTILE</b>	
classe di resistenza:	C32/40
densità media progettata	32 mm
classe di esposizione	XE
classe di conduttività UNI EN 206	S <sub>1,5</sub> /S <sub>15</sub> = slump di riferimento 230 ± 30 mm
dopo essiccazione minima di cemento	300 kg/mc
rapporto acqua/cemento max	0,45
contenuto minimo di cianuri del calcestruzzo	C <sub>1,6</sub>
<b>SOPRACONDAZIONI</b>	
classe di resistenza:	C12/15
<b>ACCIAIO PER RETE ELETTROSALDATA</b>	
conforme al D.M. 2008	n° 20920



PIANTA Q +261.50  
SCALA 1:50

**N.B.:**  
Verificare eventuali interferenze tra le strutture esistenti adiacenti (es. fondazioni muri in C.A. esistenti) o le nuove strutture in C.A. da realizzare.  
Eventuali modifiche della geometria dei muri in C.A. dovute ad interferenze causate dalle strutture adiacenti esistenti dovranno essere prese in accordo con la Direzione Lavori.  
Si prescrive di NON accumulare materiale nei 4 metri a monte adiacenti alle nuove strutture da realizzare.

OPERE DI RISTRUTTURAZIONE  
DEL CAVO DIOTTI  
IN COMUNE DI MERONE (CO)

UN DIRETTORE TECNICO		NOME	FIRMA	DATA
Dott. Ing. GIOVANNI BATTISTA PEDUZZI		REDAZIONE	L. Malingegno	
FIRMA DEL PROGETTISTA		VERIFICA	F. Salmistraro	
Dott. Ing. GIOVANNI BATTISTA PEDUZZI		APPROVAZIONE	G.B. Peduzzi	
Calcoli idraulici				
Dott. Ing. NOEMI MARIA COLOMBO				

20133 MILANO - via Bassini, 23 - tel.(02) 26681264  
fax (02) 26681553 - E-Mail: [etatec@etatec.it](mailto:etatec@etatec.it)

Revisioni	N°	Descrizione			Data
	1				
	2				
	3				
Numero elaborato	PE	365/02	DOCUMENTO	DI	0.05.03.1
					Scala 1:50