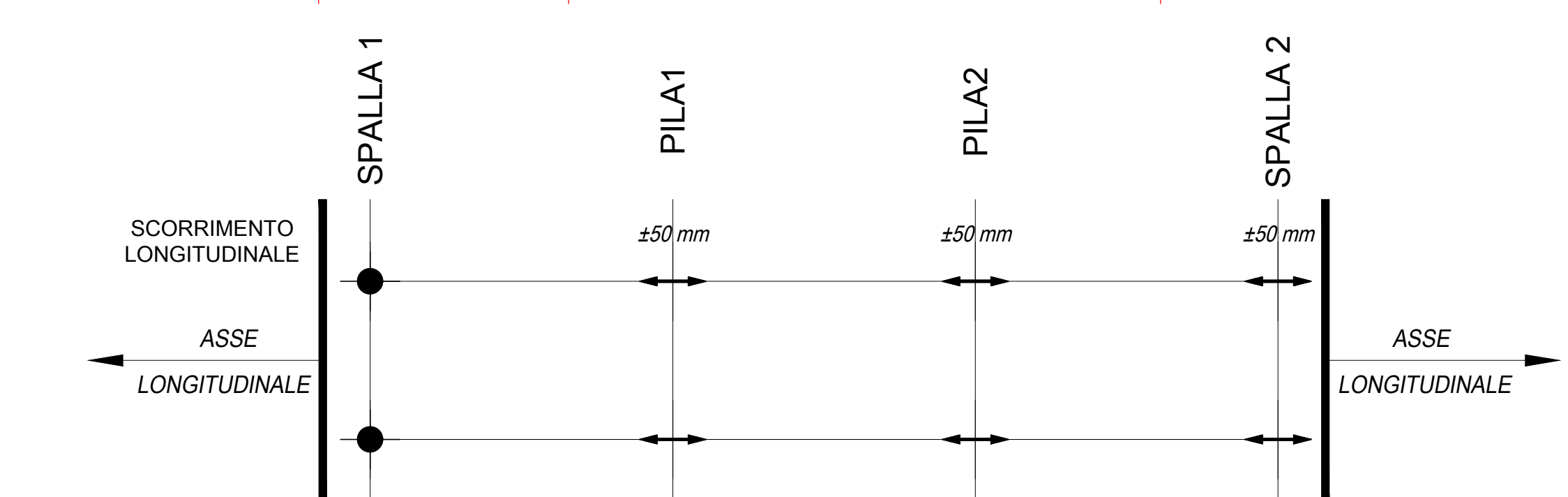
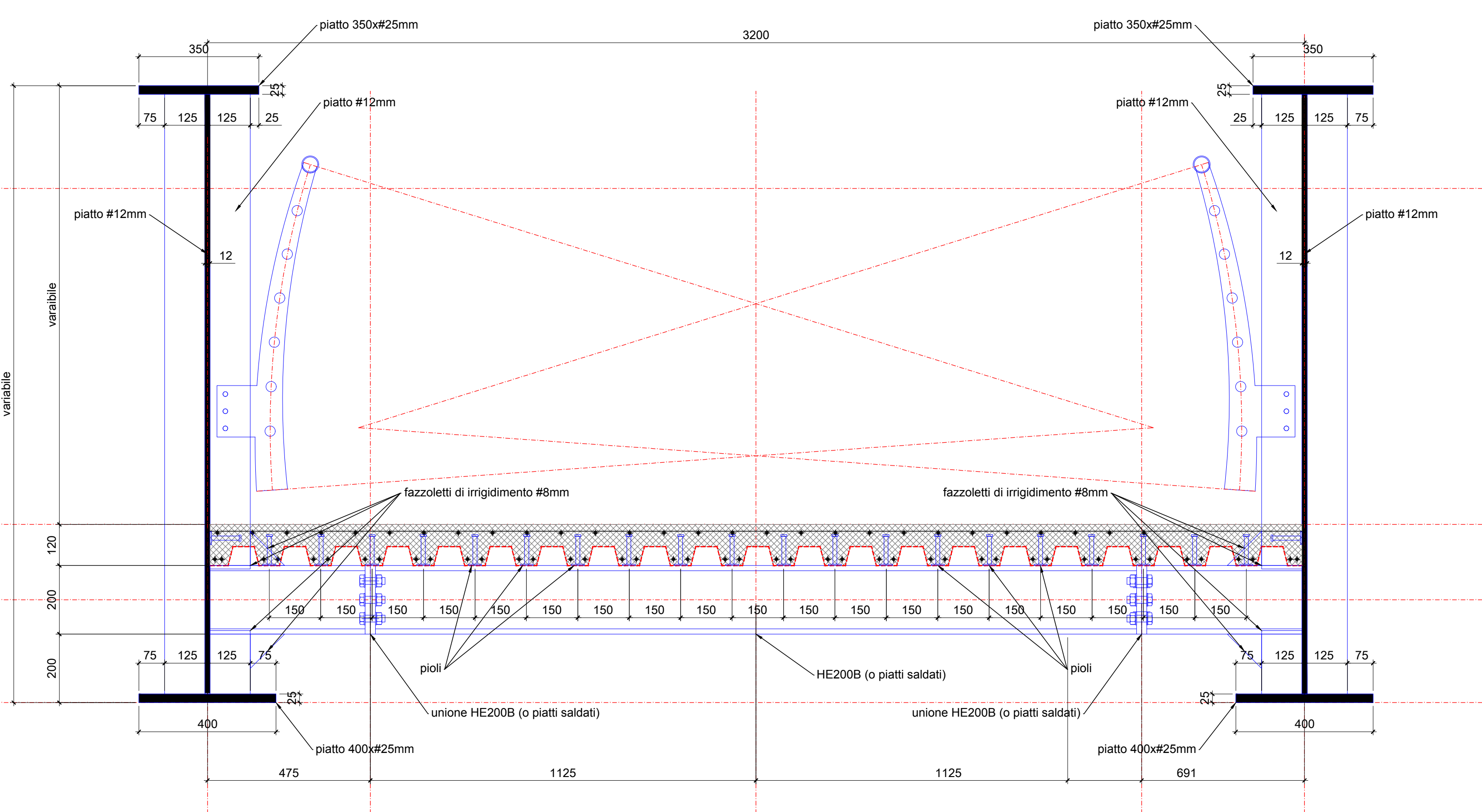
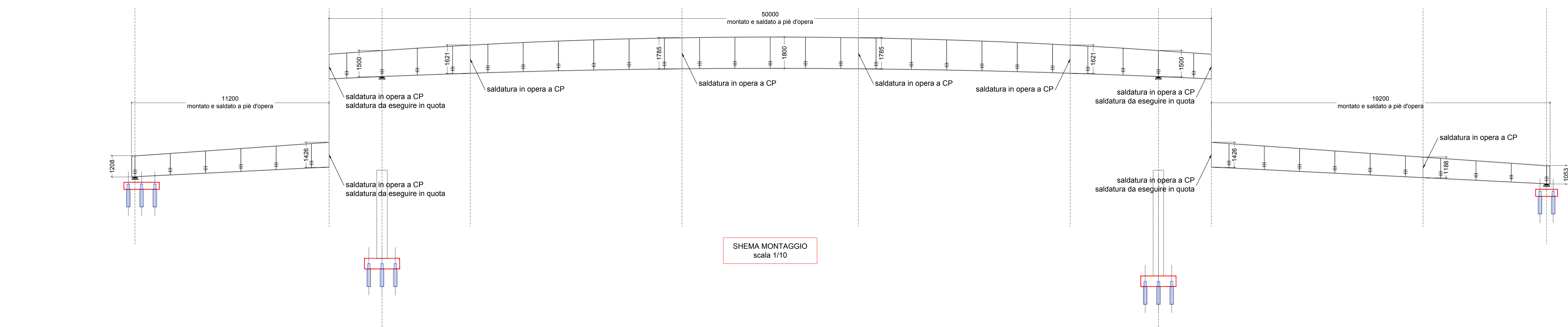
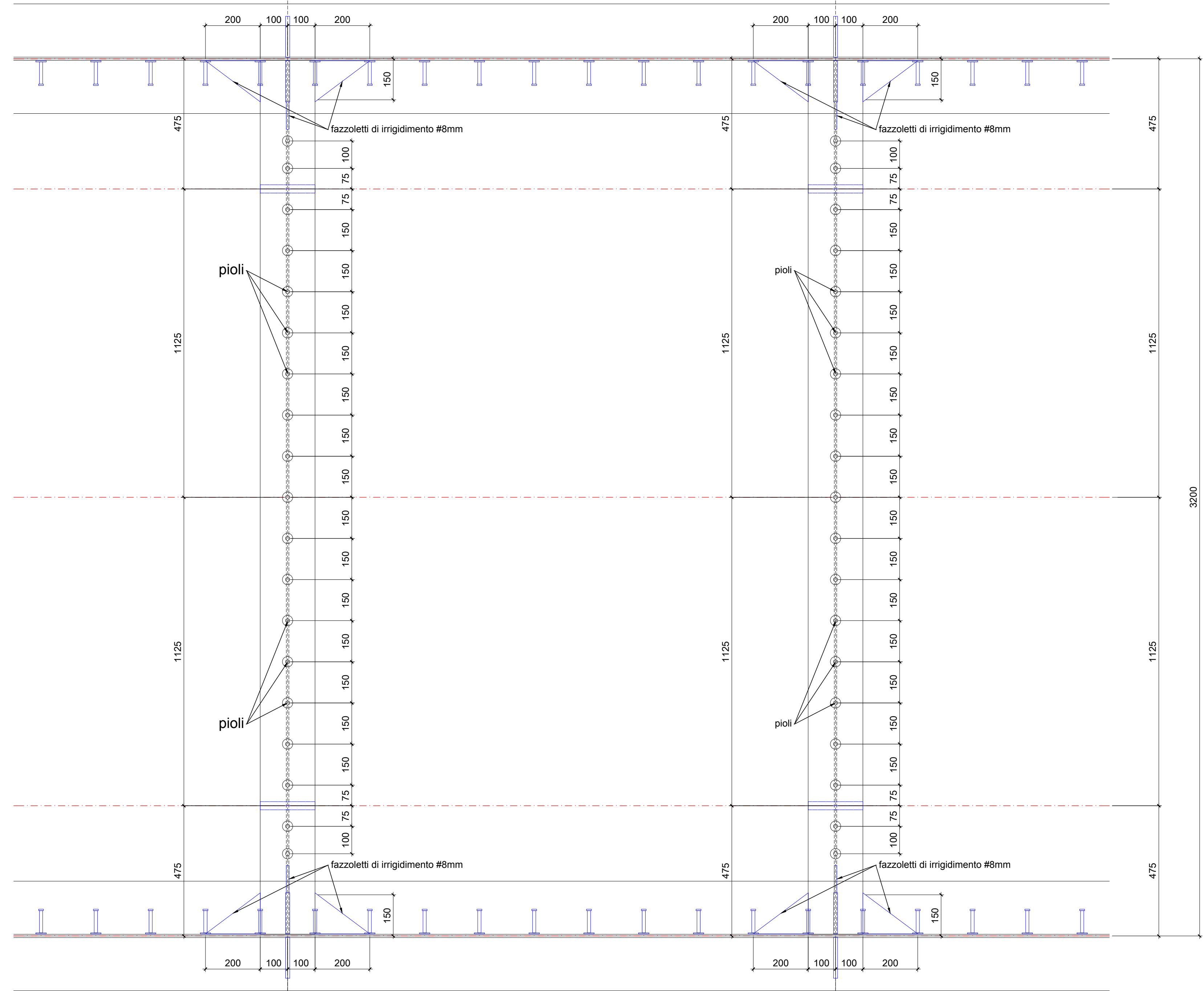
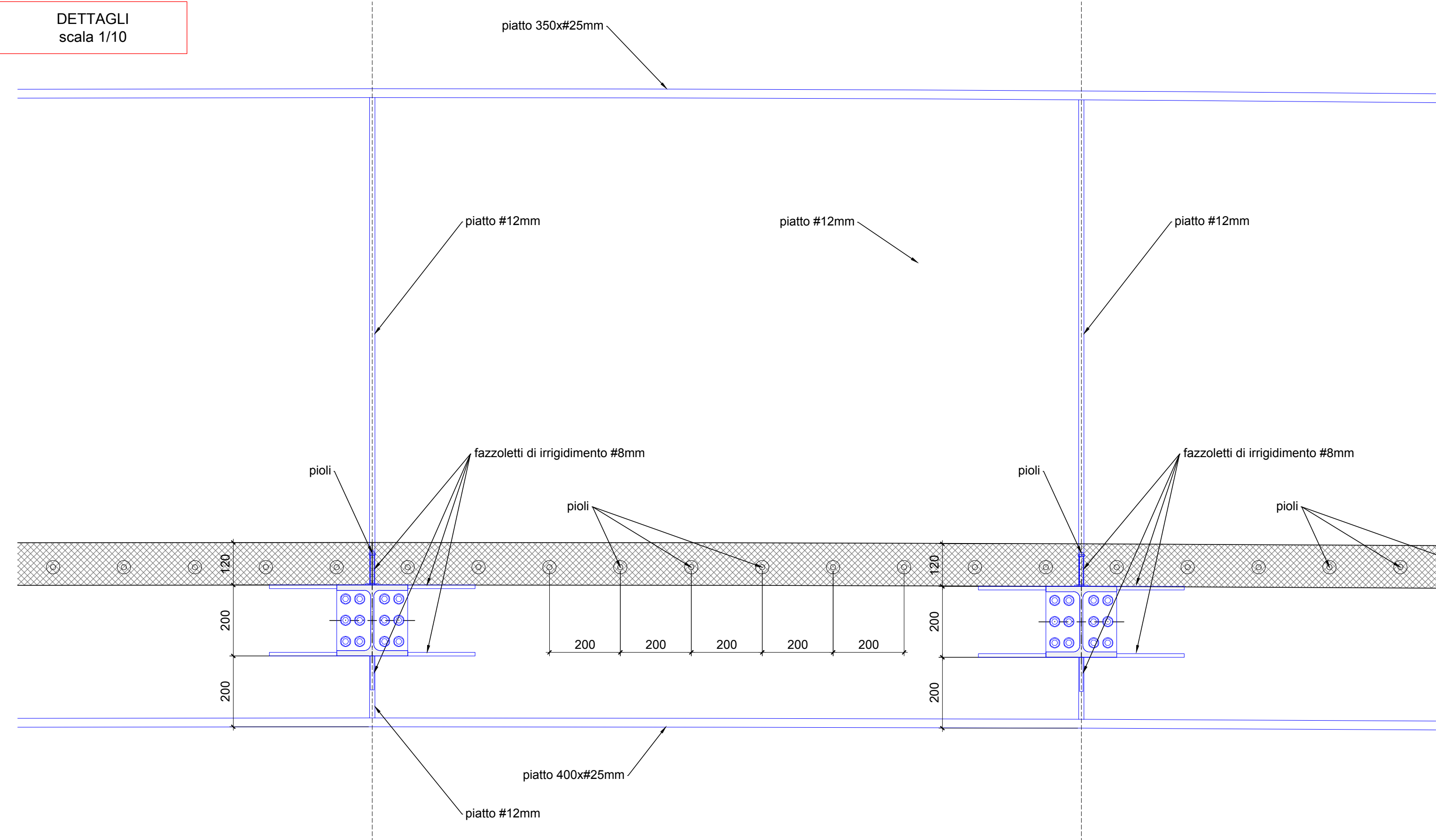
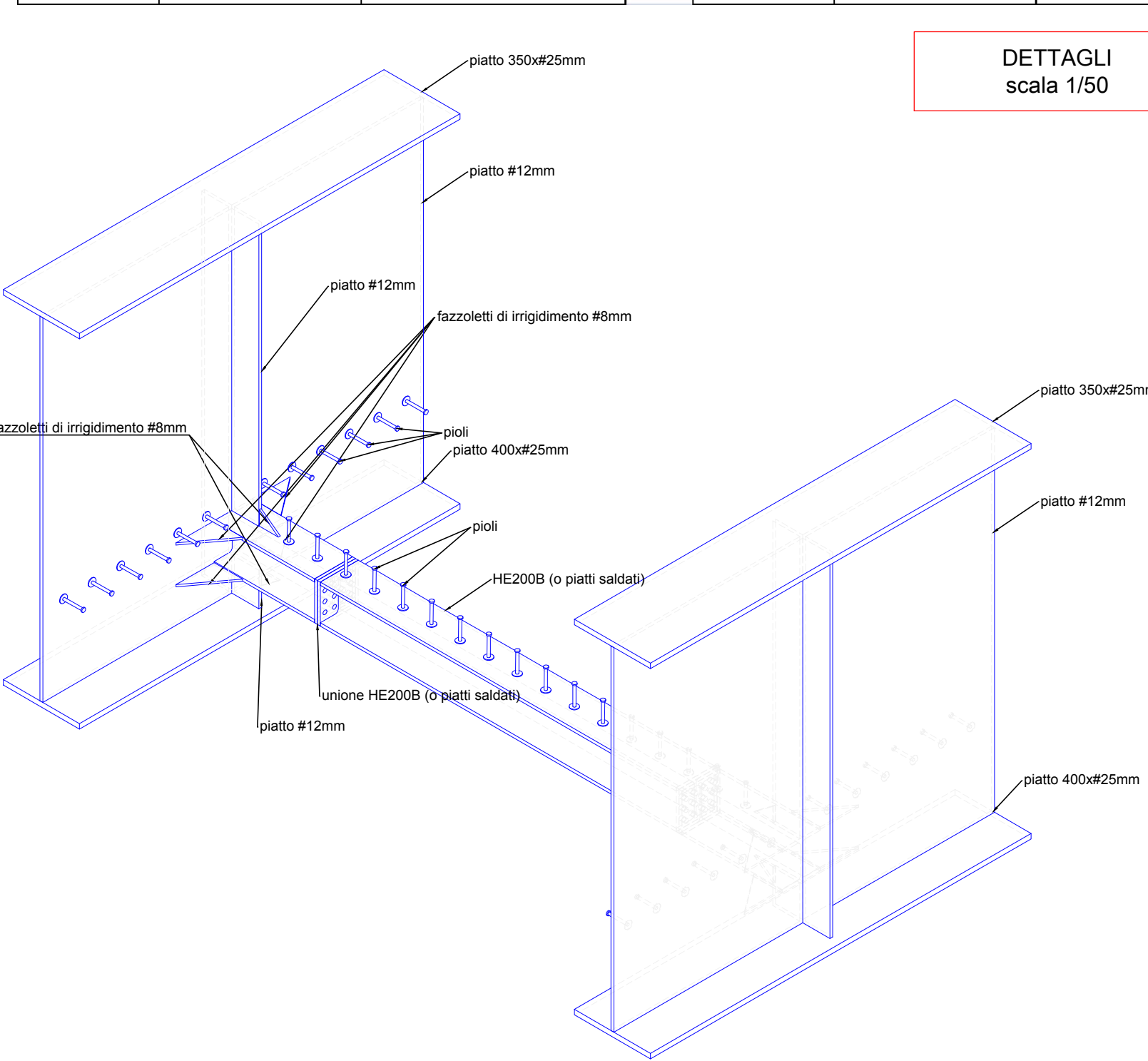




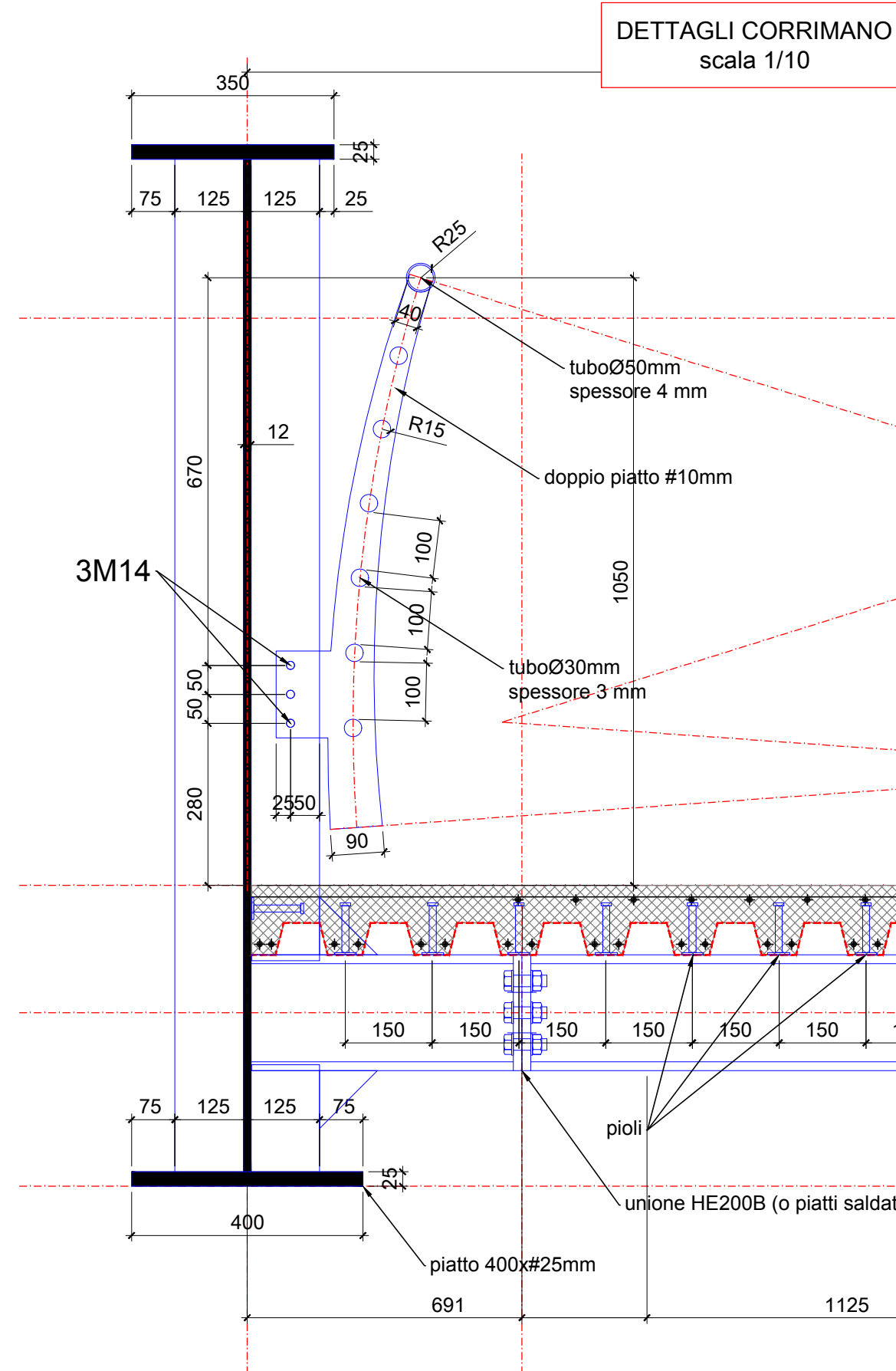
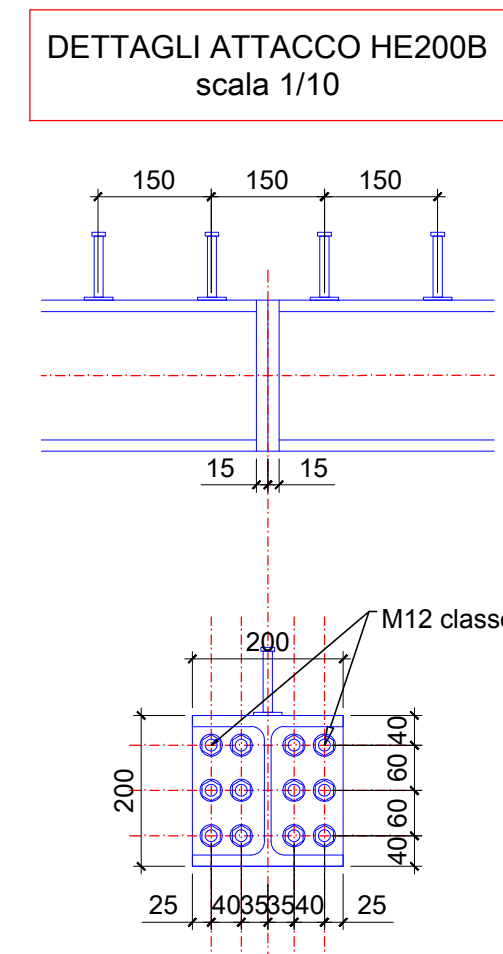
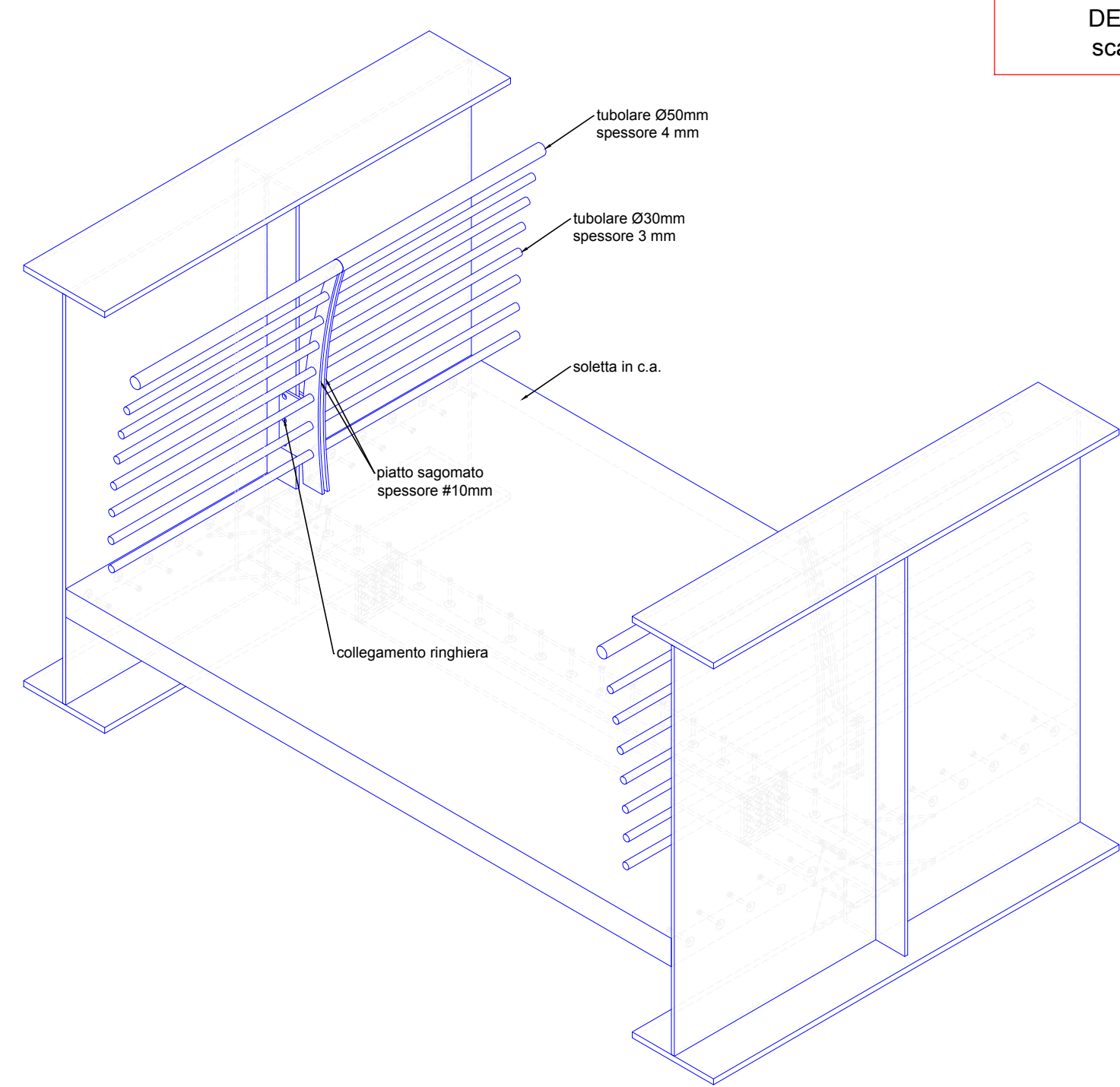
Spalla 1	APPOGGIO FISSO RESISTENTE A TRAZIONE		Pila 2	APPOGGIO UNIDIREZIONALE LONGITUDINALE	
	COMBINAZIONI STATICHE SLU	COMBINAZIONI SISMICHE SLU		COMBINAZIONI STATICHE SLU	COMBINAZIONI SISMICHE SLU
N_{MAX} (kN)	79	32	N_{MAX} (kN)	880	428
N_{MIN} (kN)	-126	-58	N_{MIN} (kN)	471	320
H_{LONG} (kN)	85	303	H_{TRASSV} (kN)	153	138
H_{TRASSV} (kN)	26	38			

Pila 1	APPOGGIO UNIDIREZIONALE LONGITUDINALE		Spalla 2	APPOGGIO UNIDIREZIONALE LONGITUDINALE	
	COMBINAZIONI STATICHE SLU	COMBINAZIONI SISMICHE SLU		COMBINAZIONI STATICHE SLU	COMBINAZIONI SISMICHE SLU
N_{MAX} (kN)	871	443	N_{MAX} (kN)	180	85
N_{MIN} (kN)	383	283	N_{MIN} (kN)	10	24
H_{TRASSV} (kN)	134	126	H_{TRASSV} (kN)	43	40



DETTAGLIO SALDATURA	S1		S2	
	S1		S2	
	S1		S2	
	S1		S2	

*t1 < t2



ELENCO MATERIALI	
CLCCESTRUZZO (conforme alla norma UNI EN 206)	ACCIAIO PER C.A.
CLCCESTRUZZO Classe di resistenza a compressione C12/15	ACCIAIO IN BARRE PER GETTI E RETI ELETROSALDATE B450C (Acciaio FeB44X Contrallato) Tensione di rottura $R_{m} = 450 \text{ N/mm}^2$ $R_{m} = 540 \text{ N/mm}^2$ $1.15 \leq R_{m}/R_{yk} \leq 1.35$ $R_{yk}/R_{m} \leq 1.25$
CLC PER OPERE IN FONDAZIONE Cemento tipo IV 42.5 R Classe di resistenza a compressione C28/30 Dimensione massima dell'aggregato $D_{max} = 30 \text{ mm}$ Classe di esposizione XC1 - XC2 Classe di consistenza S4	CLC PER SOLETTA CAMPATA CENTRALE PASSERELLA Cemento tipo IV 42.5 R Classe di resistenza a compressione C28/30 Dimensione massima dell'aggregato $D_{max} = 30 \text{ mm}$ Classe di esposizione XC2 Classe di consistenza S5
CLC PER OPERE IN ELEVAZIONE Cemento tipo IV 42.5 R Classe di resistenza a compressione C32/40 Dimensione massima dell'aggregato $D_{max} = 30 \text{ mm}$ Classe di esposizione XC2 Classe di consistenza S4	CLC PER SOLETTA CAMPATE LATERALI PASSERELLA Cemento tipo IV 42.5 R Classe di resistenza a compressione C28/30 Dimensione massima dell'aggregato $D_{max} = 30 \text{ mm}$ Classe di esposizione XC2 Classe di consistenza S5
ACCIAIO PER CARPENTERIA METALLICA	
L'ACCIAIO STRUTTURALE (PROFILATI, LAMIERE, TUBI, ETC.), SARÀ DEL TIPO S355JW AVVENTE LE SEGUENTI CARATTERISTICHE MINIME: TENSIONE DI ROTTURA A TRAZIONE $\geq 510 \text{ N/mm}^2$ TENSIONE DI SNERVAMENTO $\geq 355 \text{ N/mm}^2$ FIBILLONI PER COLLEGAMENTI SARANNO DELLA CLASSE 10.9 FIBILLONI PER GLI ANCORAGGI SARANNO DELLA CLASSE 10.9 CLASSE DI ESECUZIONE EC3 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 L'ALTEZZA DI GOLA DOVRÀ ESSERE PARI A 7/10 DELLO SPESORE MINIMO DELLA PIASTRA DA SALDARE LE SALDATURE A COMPLETA PENETRAZIONE SARANNO DI CLASSE I DOVE NON DIVERSAMENTE INDICATO LE SALDATURE TRA DIVERSI ELEMENTI STRUTTURALI SONO PREVISTE A COMPLETA PENETRAZIONE I CONNETTORI A PIOLI MUNITI DI TESTA (TIPO PIOLI NELSON) AVRANNO LE SEGUENTI CARATTERISTICHE: $F_y = 350 \text{ N/mm}^2$, $F_u = 450 \text{ N/mm}^2$	
NOTE E PRESCRIZIONI GENERALI	
LE QUOTE ALIMETRICHE SONO ESPRESSE IN METRI LE DIMENSIONI E QUOTE DEL DISEGNO SONO ESPRESSE IN MILLIMETRI, SE NON DIVERSAMENTE SPECIFICATO. PER LE FONDAZIONI PREVEDERE UN GETTO DI PALAZZO (MAGNONE) DI ALMENO 10cm. LA MALTA DI LIVELLAMENTO PER LE PIASTRE DI ANCORAGGIO DOVRÀ ESSERE ANTIRITIRO NON METALLICA (TIPO EMACO 555) 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 RISVOLTE ALLE ESTREMITÀ. SOPRAPPORRE 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 REDAGERE LE OPORTUNE MODIFICHE IN CASO DI DIFFERENZE; EVENTUALI DIFFERENZE DEVONO ESSERE SEGNALATE AL DIRETTORE DEI LAVORI. PER LE FORME IN LEGNO E LE LORO CONNESSIONI CON LA CARPENTERIA METALLICA VEDI ELABORATI 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 $s=4.0 \text{ cm}$ - STRUTTURE IN ELEVAZIONE $s=4.0 \text{ cm}$ - SOLETTA IN C.A. PASSERELLA $s=3.0 \text{ cm}$ da asse ferro	
FERRI DISTANZIATORI PER OPERE IN C.A.	
MINI MIN 80/12mm	PLATEE DI FONDAZIONE MIN 30/10mm
CONVENZIONI PER OPERE IN C.A.	
LA LUNGHEZZA DELLE PARTI DI BARRE (ESPRESSA IN cm) E' "FUORI TUTTO" (NORME ISO/DIN 4096)	

Comune di Campi Bisenzio
- Città Metropolitana di Firenze -
5° Settore - Servizi Tecnici / Valorizzazione del Territorio

VALORIZZAZIONE E ACCESSIBILITÀ
DELL'AREA ARCHEOLOGICA DI GONFIENTI

REALIZZAZIONE PERCORSO DI COLLEGAMENTO TRA LA
ROCCA STROZZI E GONFIENTI TRAMITE PISTA CICLILE E
PASSERELLA SUL FIUME BISENZIO
C.U.P. - C81B18000480006
PROGETTO DEFINITIVO

Responsabile del Procedimento: Ing. Domenico Ennio Maria Passanti

Gruppo di Progettazione
Progetto generale
Ing. Simone Faelli
Progetto strutturale
Ing. Daniele Storal
Relazione geologica
Dr. Maurizio Negri
Piano Sicurezza
Ing. Alberto Antonelli
Progetto per Soprintendenza
Arch. Pietro Coriano

Data: NOVEMBRE 2018

Elaborato
S.06
STRUTTURA METALLICA
CARPENTERIA DETTAGLI

Scala
1:100 - 1:25
1:10

Progetto generale e idraulica
BF Ingegneria
Via Vasco de Gama 89 - Firenze

Progetto strutturale e sicurezza
ACS Ingegneri
Via Catani 28/c - Prato

Rilievi
GAAGROUP srl
Via Galileo Galilei, 9 Figline e Incisa Vno

Comune di Campi Bisenzio - Palazzo Comunale - Piazza Dante 36
Sede distaccata - 5° Settore - Servizi Tecnici/Valorizzazione del Territorio
Via Pier Paolo Pasolini 18 - 50013 - Campi Bisenzio (FI)
Tel. 055.89.591 - PEC comune.campi-bisenzio@postcert.toscana.it