

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE - FONDAZIONE IN PIANO PER PILONE TIPO E 65018

TIPOLOGIA FONDAZIONE IN PIANO	DIMENSIONI FONDAZIONE					
	A (m)	B (m)	C (m)	VOLUME SCAVO (m³)	VOLUME CALCESTRUZZO (m³)	PAGINA
POT 1BIN	4,5	2,5	2,2	24,750	24,750	5-6-7
POT	6,0	2,5	2,2	33,000	33,000	8-9-10

CARATTERISTICHE GEOMETRICHE - FONDAZIONE PROFONDA PER PILONE TIPO E 65018

BLOCCO PER FONDAZIONI PROFONDE	A (m)	B (m)	C (m)	VOLUME SCAVO (m³)	VOLUME CALCESTRUZZO (m³)
		4,25	1,5	1,2	7,65

	NUMERO DI MICROPALI	DIAMETRO DEL MICROPALO	CARATTERISTICHE TUBO IN ACCIAIO		
			DIAMETRO	SPESORE	LUNGHEZZA
PORTALE A DUE BINARI RETTIFILLO E TUTTI I RAGGI	6	250	168,3	8,0	9000
PORTALE AD UN BINARIO RETTIFILLO E TUTTI I RAGGI	6	220	127,0	8,0	9000

NOTE GENERALI:

(1) In stazione ed in tutti quei casi in cui non c'è pericolo di "inquinamento" della massicciata è opportuno che la quota "1" sia non superiore a 5 cm.

(2) Queste superfici vanno completamente impermeabilizzate con malta cementizia avente le seguenti caratteristiche:
 - malta cementizia di tipo impermeabilizzante, trasparente, fibrinforzata, bicomponente ad alta flessibilità (che non cola) per applicazioni orizzontali e verticali (Marchio europeo "CE")

CARATTERISTICHE FINALI:

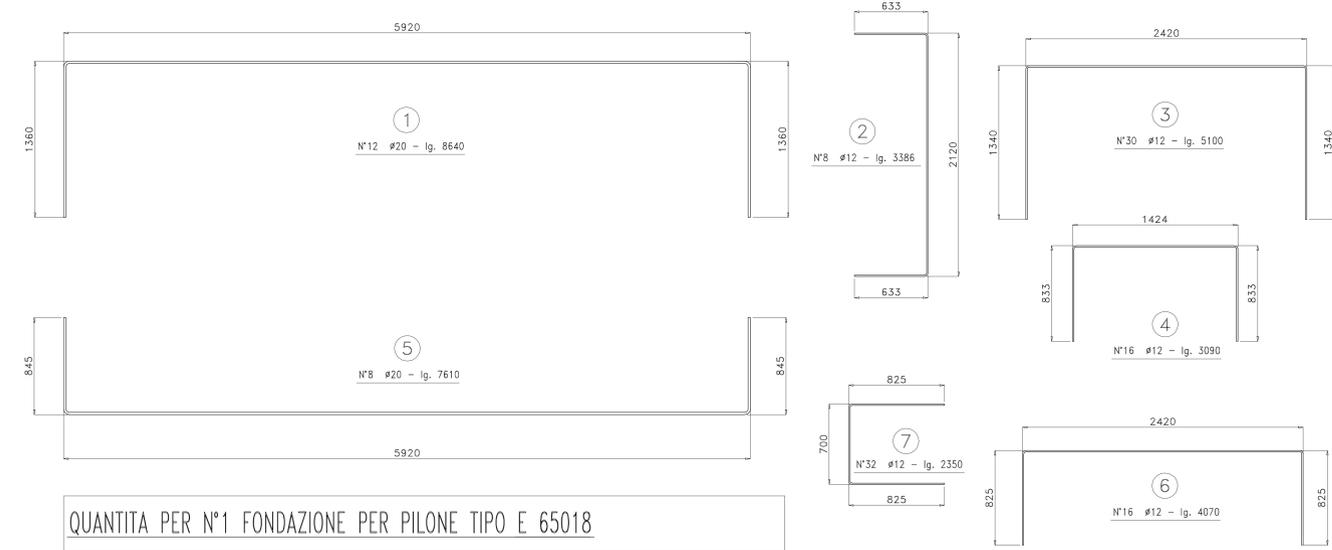
- Adesione al calcestruzzo secondo EN1542:
 dopo 28 gg a +23°C e 50% UR → 1 N/mm²
 dopo 7 gg a +20°C e 50% UR + 21 gg in acqua → 0,7 N/mm²
- Impermeabilità
 all'acqua in pressione (5 bar x 3gg) di spinta positiva EN12390/8 espressa come penetrazione d'acqua: nessuna penetrazione
 all'acqua in pressione 1,5 bar di spinta negativa espressa come penetrazione d'acqua: nessuna penetrazione.
- Elasticità DIN53504:
 dopo 28 gg espressa come allungamento (%) → 60
 μ (fattore di permeabilità al vapore) → 1500
 Adesione dopo cicli gelo-disgelo EN 14891-A.6.6 → 0,7 N/mm²
- capacità di copertura delle lesioni (crack-bridging):
 a +20 °C EN 14891 - A.8.2 → 2mm

(3) La quota "X" deve rimanere costante per qualsiasi valore di "C1". Quindi i trafiloni e l'armatura del baggiolo devono essere proporzionalmente "inserite" nel blocco.

NOTE E OSSERVAZIONI:

- Le fondazioni dovranno essere conformi alla Specifica Tecnica di Costruzione RFI DTG ST E SP-IFS TE 060.
- Le fondazioni devono essere realizzate con un valore massimo di quota fuori terra pari e non oltre 350 mm.
- Le fondazioni possono essere realizzate con un dislivello massimo tra il piano ferro ed il filo superiore della fondazione pari e non oltre 750 mm.

FONDAZIONE SUPERFICIALE PER PORTALE DI ORMEGGIO A DUE BINARI- DETTAGLIO FERRI DI ARMATURA

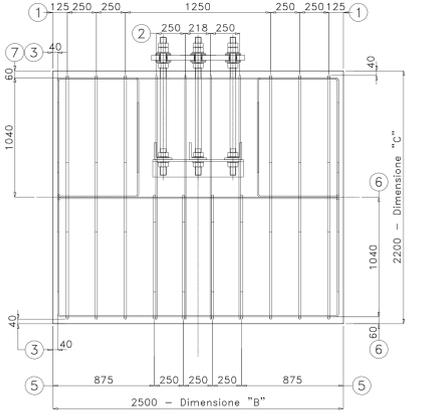


QUANTITA PER N°1 FONDAZIONE PER PILONE TIPO E 65018

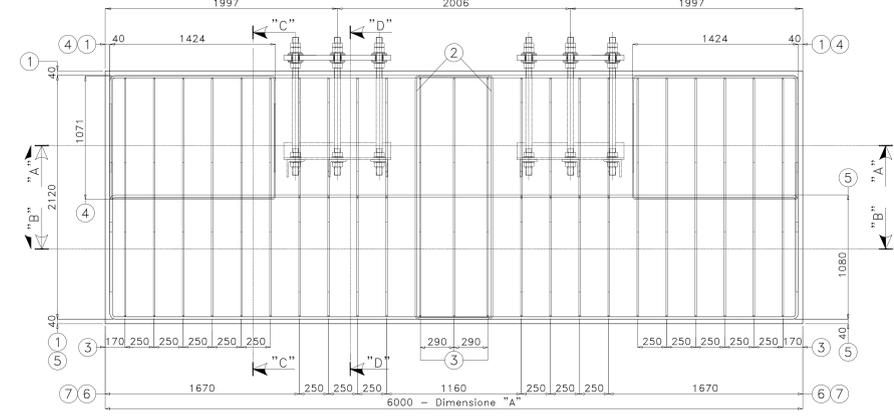
SCAVO	33,000 m³		
CALCESTRUZZO	33,000 m³		
ARMATURA	TIPO	ø 12	ø 20
	LUNGHEZZA	369,9m	164,6m
	PESO	328,4kg	406,5kg

FONDAZIONE SUPERFICIALE PER PORTALE DI ORMEGGIO A DUE BINARI - VISTE DI ASSIEME

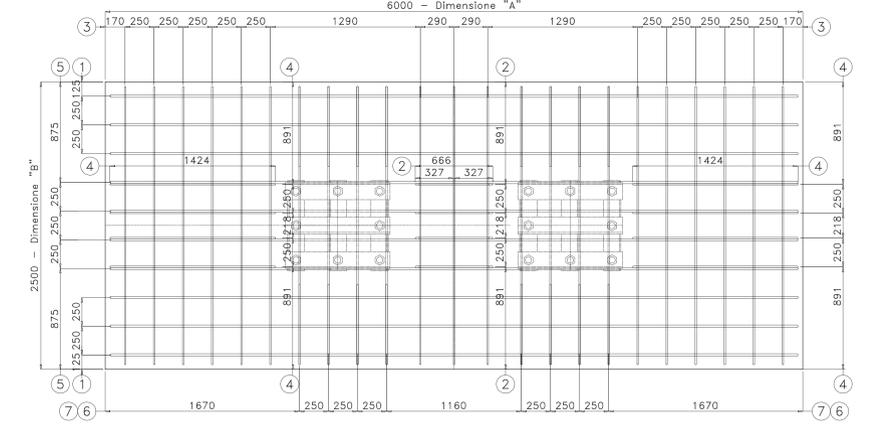
Vista Trasversale al Binario



Vista Parallela al Binario

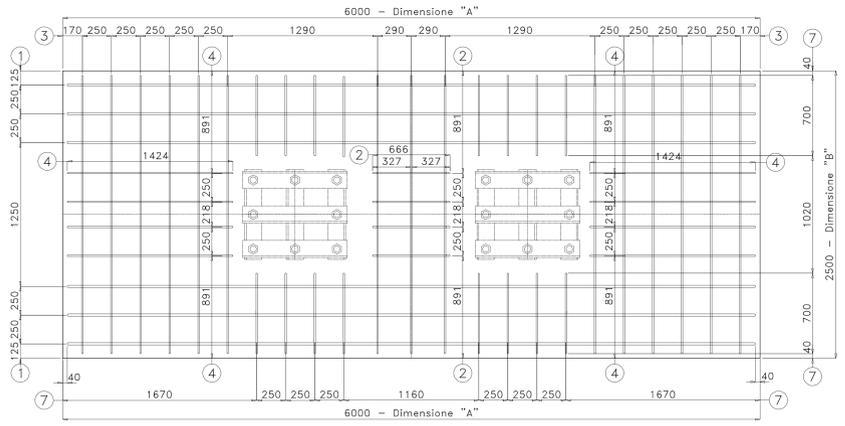


Vista in Pianta

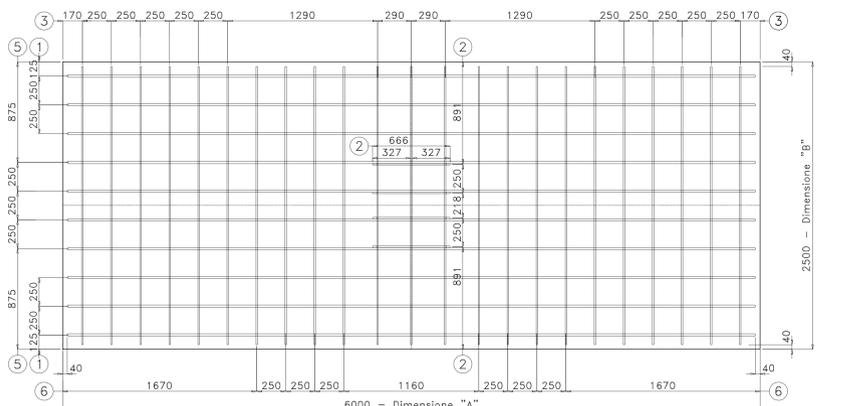


FONDAZIONE SUPERFICIALE PER PORTALE DI ORMEGGIO A DUE BINARI - SEZIONI

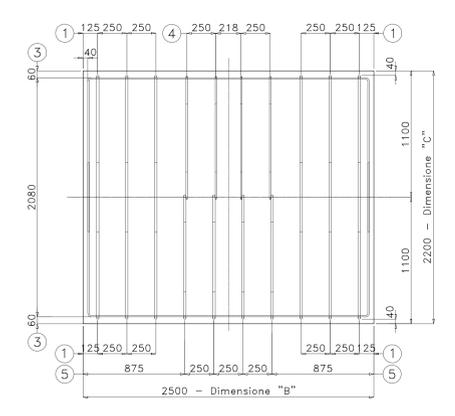
Sezione A-A



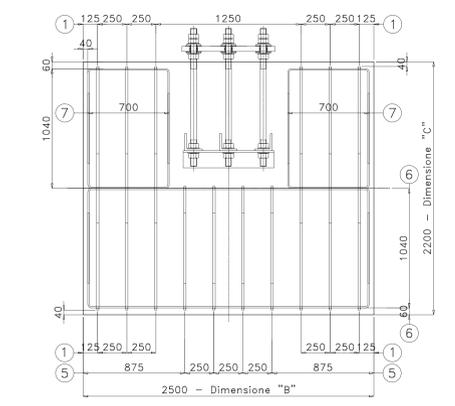
Sezione B-B



Sezione C-C



Sezione D-D



NOTE GENERALI:

PER I DETTAGLI COSTRUTTIVI DELLE CARPENTERIE VEDI PERTINENTI DOCUMENTI DI RIFERIMENTO (TIPOLOGICO RFI DI RIFERIMENTO CODIFICA: E 65018)

REALIZZAZIONE FONDAZIONI

LA REALIZZAZIONE DELLE FONDAZIONI, INCLUSE LE TASCHE DI ANCORAGGIO, DEVE ESSERE ESEGUITA RISPETTANDO LA GEOMETRIA QUI INDICATA. LA TOLLERANZA RISPETTO A DETTA GEOMETRIA TEORICA E' MOSTRATA NEL PERTINENTE DOCUMENTO DI RIFERIMENTO.

FORNITURA E POSA PIASTRE ETRAFONDI, RIEMPIIMENTO DELLE TASCHE E SOTTOPIASTRA A CARICO SATURNO. VERIFICARE CON LE TAVOLE IMPIANTISTICHE

TABELLA MATERIALI

Legenda misure:

Diametro piegature d _m :	
ø Barro <20	d _{gr} = 4ø
ø Barro ø20 - ø26	d _{gr} = 7ø

Materiali:

Elemento	Coprifero (cm)	φ _{max} inerti (mm)
FONDAZIONE	4,0 (-0 +0,5)	32
ELEVAZIONE	4,0 (-0 +0,5)	25

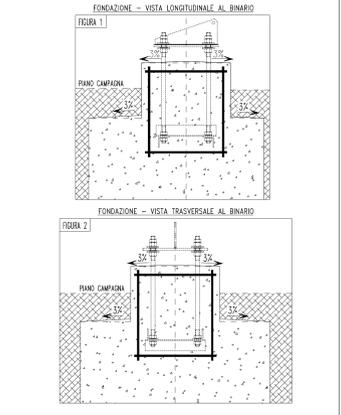
N.B.

NEL CASO DI GETTO DEI PLINTI CONTRO TERRA, PER LE PARTI COMPLETAMENTE INTERRATE A CONTATTO DIRETTO CON IL TERRENO SARÀ GARANTITO UN COPRIFERRO MINIMO DI 8 cm.

NOTE COSTRUTTIVE:

- Le superfici devono essere opportunamente rifinite per permettere il corretto scolo delle acque e tale lavorazione deve essere fatta con materiale in aggiunta alla cubatura teorica della fondazione.

Come indicato nelle figure sottostanti la pendenza dello scolo deve essere pari al 3%



COMMITTENTE: RFI RETE FERROVIARIA ITALIANA GRUPPO FERROVIE DELLO STATO

ALTA SORVEGLIANZA: ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO

GENERAL CONTRACTOR: IFCV2

INFRASTRUTTURE FERROVIARIE STRATEGICHE DEFINITE DALLA LEGGE OBIETTIVO N. 443/01

LINEA A.V. /A.C. TORINO-VENEZIA Tratta VERONA-PADOVA
 Lotto funzionale Verona-Bivio Vicenza

PROGETTO ESECUTIVO

RILEVATI
 STAZIONE ALTAVILLA - FASE 1 - DA PK 40+535 A PK 43+290

OPERE DI FINITURA
 CARPENTERIA E ARMATURA BLOCCO DI FONDAZIONE POT

PROGETTISTA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC.	OPERAZIONE	PROG.	REV.	FOGLIO
IN17	10	E	12	B2	OC0000	0118	A	001 001

VISTO CONSOZIO IFCV2

Progettazione: IFCV2

Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	Autenticato
A	ESICIDE	[Signature]	01/02	[Signature]	01/02	[Signature]	01/02	[Signature]

CS: 8377917051 | CUP: J41E100000009 | File: [Path] | Progetto cofinanziato dalla Linea Europea