

COMMITTENTE:



DIREZIONE INVESTIMENTI
PROGETTI PALERMO

SOGGETTO TECNICO:



DIREZIONE TERRITORIALE PRODUZIONE DI PALERMO
S.O. INGEGNERIA

PROGETTAZIONE:

SINTAGMA S.r.l. - ITALIANA SISTEMI S.r.l.

TIMBRO E FIRMA DEL PROGETTISTA



PROGETTO DEFINITIVO

ELETTRIFICAZIONE LINEA: PALERMO - TRAPANI (Via Milo)
TRATTA: ALCAMO DIRAMAZIONE (e) - TRAPANI (i)

IMPIANTI DI TRAZIONE ELETTRICA

ELABORATI GENERALI

Tabella di impiego Sostegni/Fondazioni

SCALA -:---

Foglio - di -

| PROGETTO/ANNO | SOTTOPR. | LIVELLO | NOME DOC. | PROGR.OP. | FASE FUNZ. | NUMERAZ. |
|---------------|----------|---------|-----------|-----------|------------|----------|
| 304817 | S01 | PD | TG00 | 48 | 001 | EB06A |

| Revis. | Descrizione | Progettista | Data | Verificato | Data | Approvato | Data | Autorizzato | Data |
|--------|-------------|------------------|---------|------------|------|-----------|------|-------------|------|
| A | Emissione | Ing. A. La Tessa | 06.2019 | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |

| LINEA | SEDE TECN. | NOME DOC. | NUMERAZ. |
|------------------------|------------|-------------|----------|
| | | | |
| Verificato e trasmesso | Data | Convalidato | Data |
| | | | |
| | | Archiviato | Data |
| | | | |

Nome File:

INDICE:

| | |
|--|----------|
| - Note generali | Fg. 2/13 |
| - Fondazioni per n°1 sostegno tipo "LSU" (dis. E64865e) | Fg. 3/13 |
| - Fondazioni in piano ad ingombro ridotto per n°1 sostegni tipo "LSU" (dis. E64865e) | Fg. 4/13 |
| - Fondazioni per n°2 sostegni tipo LSU per trave MEC (dis. E65042b) | Fg. 5/13 |
| - Blocchi di fondazione per tiranti a terra tipo (dis. E64881d) | Fg. 6/13 |
| - Fondazione per portali di ormeggio (dis. E65020b) | Fg. 7/13 |
| - Tabelle di impiego sostegni di linea (dis. E64864c) | Fg. 8/11 |

NOTE GENERALI:

- Per i pali LSU vedi dis. E66013d;
- Per le armature delle fondazioni vedere i disegni standard citati nei titoli di pagina;
- Tutte le dimensioni sono in millimetri, se non diversamente indicato.
- I ferri di armatura devono essere in acciaio B450C (ad aderenza migliorata) controllato in stabilimento.
- Calcestruzzo secondo "Capitolato Generale Tecnico di Appalto delle Opere Civili - Parte II - Sezione 6 - Opere in conglomerato cementizio e in acciaio"
Campi di impiego: Fondazioni armate
Classe di esposizione ambientale: (UNI EN 206): XC2
Classe di resistenza minima: C25/30
Tipo di cemento: CEM III, IV, V
- Le fondazioni dovranno essere conformi alla STC RFI DTC ST E SP IFS TE 060 B

COPRIFERRO

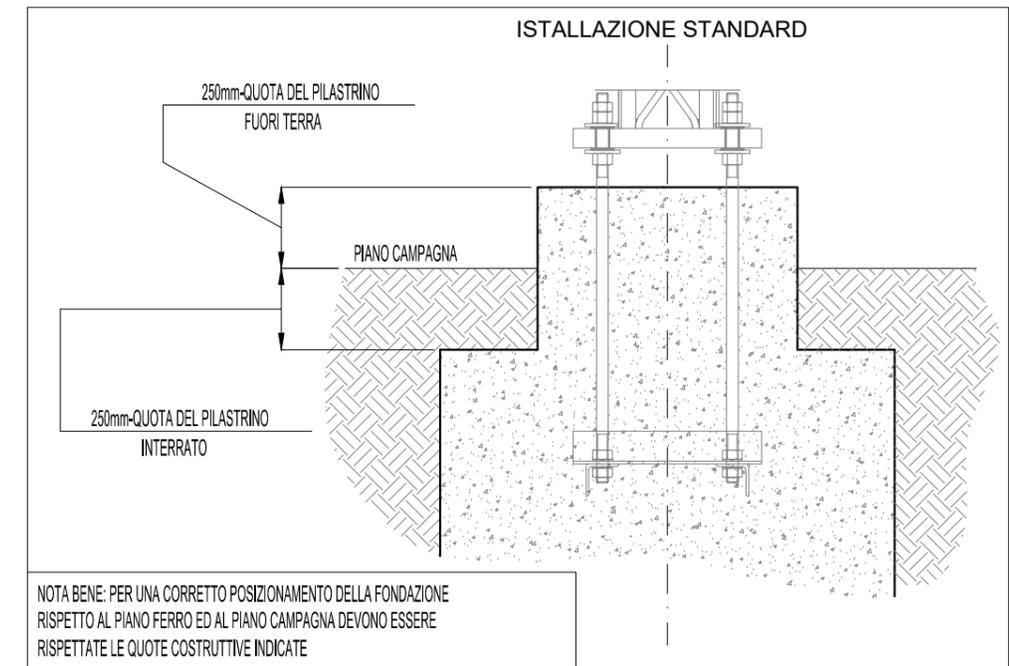
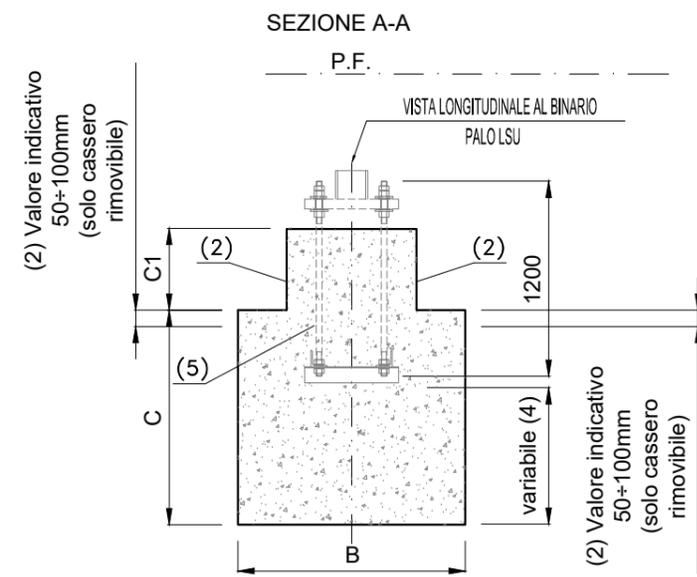
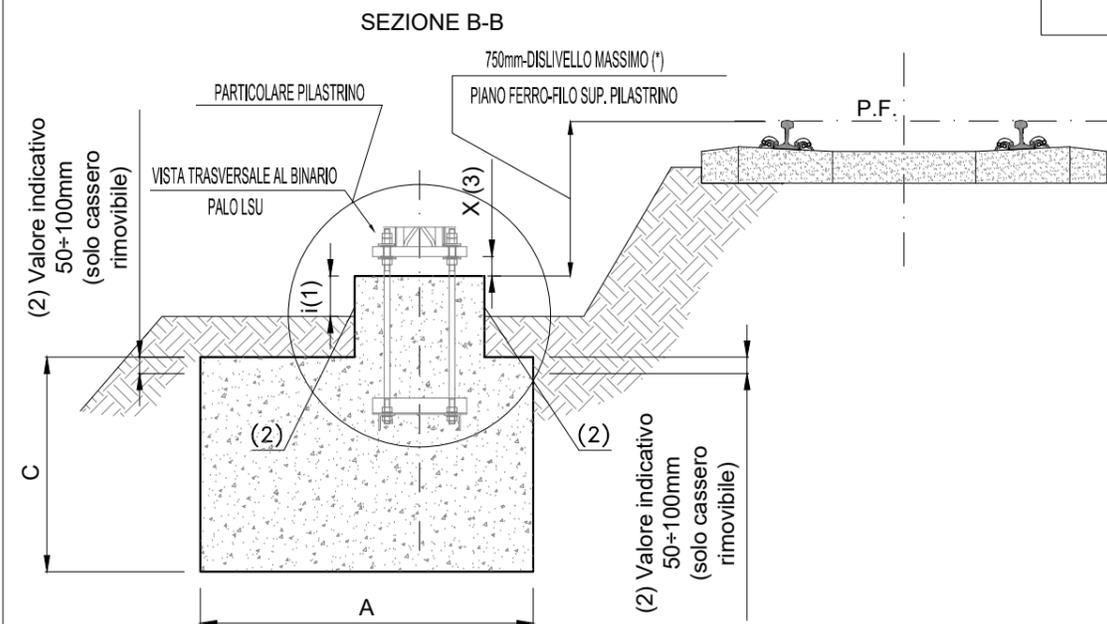
Spessore : Min. 4 cm
(Da realizzare con opportuni distanziatori)

- Piegatura ferri secondo D.M. 14.01.2008

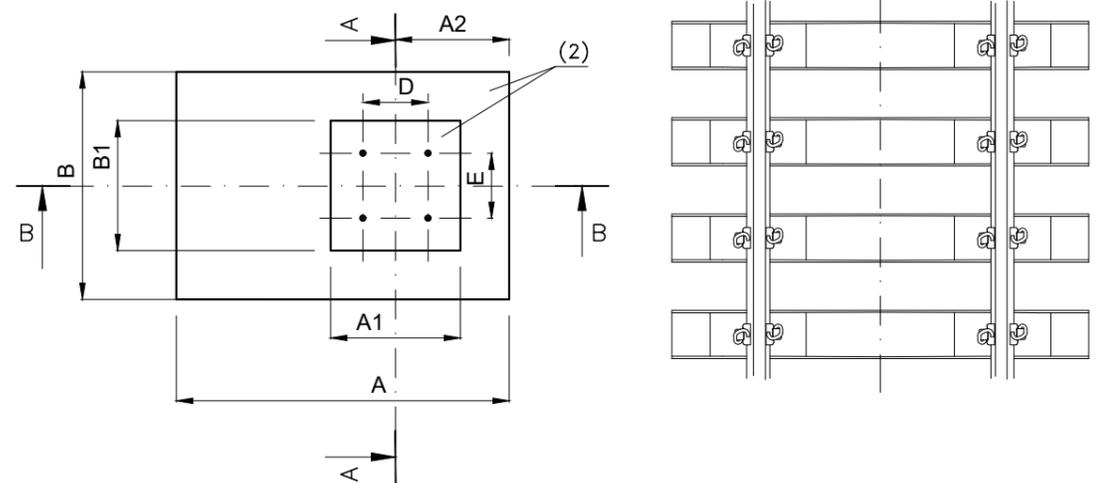
NOTE ED OSSERVAZIONI

- Le superfici devono essere opportunamente rifinite per permettere il corretto scolo delle acque e tale lavorazione deve essere effettuata con materiale in aggiunta alla cubatura teorica della fondazione.
- La pendenza di scolo deve essere pari al 3%

FONDAZIONI PER N°1 SOSTEGNO TIPO "LSU" (E64856e)



PIANTA



CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DEI BLOCCHI DI FONDAZIONE

| TIPOLOGIA FONDAZIONE | DIMENSIONI FONDAZIONE | | | | | | | | | | TIRAFONDI | | |
|----------------------|-----------------------|-------|-------|--------|--------|--------|------|--------|-------------------|--------------------------|-----------|--------|--------|
| | A (m) | B (m) | C (m) | A1 (m) | B1 (m) | C1 (m) | | A2 (m) | volume scavo (m³) | volume calcestruzzo (m³) | | D (mm) | E (mm) |
| | | | | | | min. | max. | | | min. | max. | | |
| B0 | 1,9 | 1,6 | 1,1 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 0,8 | 4,10 | 3,50 | 3,66 | 400 | 400 |
| B0a | 2,2 | 1,65 | 1,1 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 0,8 | 4,90 | 4,15 | 4,31 | 400 | 400 |
| B1 | 2,3 | 1,7 | 1,1 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 0,8 | 5,27 | 4,46 | 4,62 | 400 | 400 |
| B2 | 2,4 | 1,8 | 1,1 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 0,8 | 5,83 | 4,91 | 5,07 | 400 | 400 |
| B3 | 2,5 | 1,9 | 1,1 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 0,8 | 6,41 | 5,38 | 5,54 | 400 | 400 |
| B3a | 2,6 | 2,0 | 1,1 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 0,8 | 7,02 | 5,88 | 6,04 | 400 | 400 |
| B4 | 2,6 | 2,3 | 1,1 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 0,8 | 8,07 | 6,74 | 6,90 | 400 | 400 |
| B5 | 2,6 | 2,8 | 1,1 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 0,8 | 9,82 | 8,17 | 8,32 | 400 | 400 |
| B6 | 2,6 | 3,5 | 1,1 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 0,8 | 12,28 | 10,17 | 10,33 | 400 | 400 |
| B7 | 2,6 | 4,0 | 1,1 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 0,8 | 14,04 | 11,60 | 11,76 | 400 | 400 |
| B6M | 2,6 | 3,5 | 1,1 | 0,9 | 0,9 | 0,25 | 0,50 | 0,8 | 12,28 | 10,21 | 10,41 | 550 | 500 |
| B7M | 2,6 | 4,0 | 1,1 | 0,9 | 0,9 | 0,25 | 0,50 | 0,8 | 14,04 | 11,64 | 11,84 | 550 | 500 |
| B8 | 2,6 | 4,4 | 1,1 | 0,9 | 0,9 | 0,25 | 0,50 | 0,8 | 14,74 | 12,17 | 12,33 | 550 | 500 |

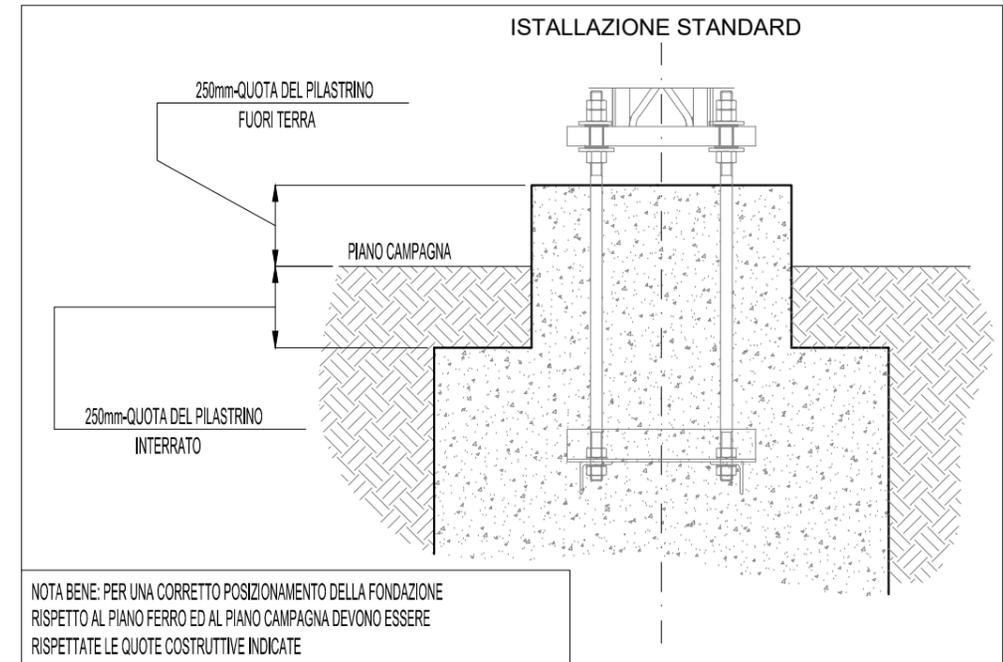
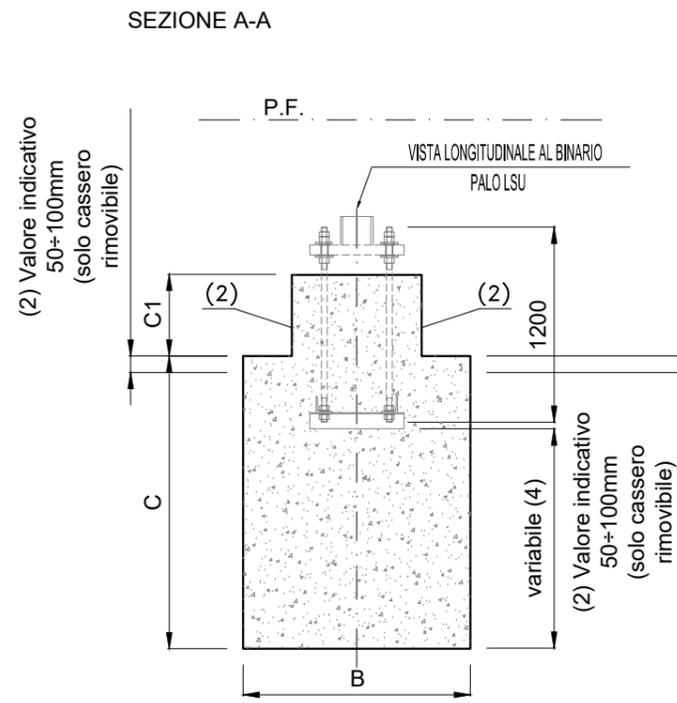
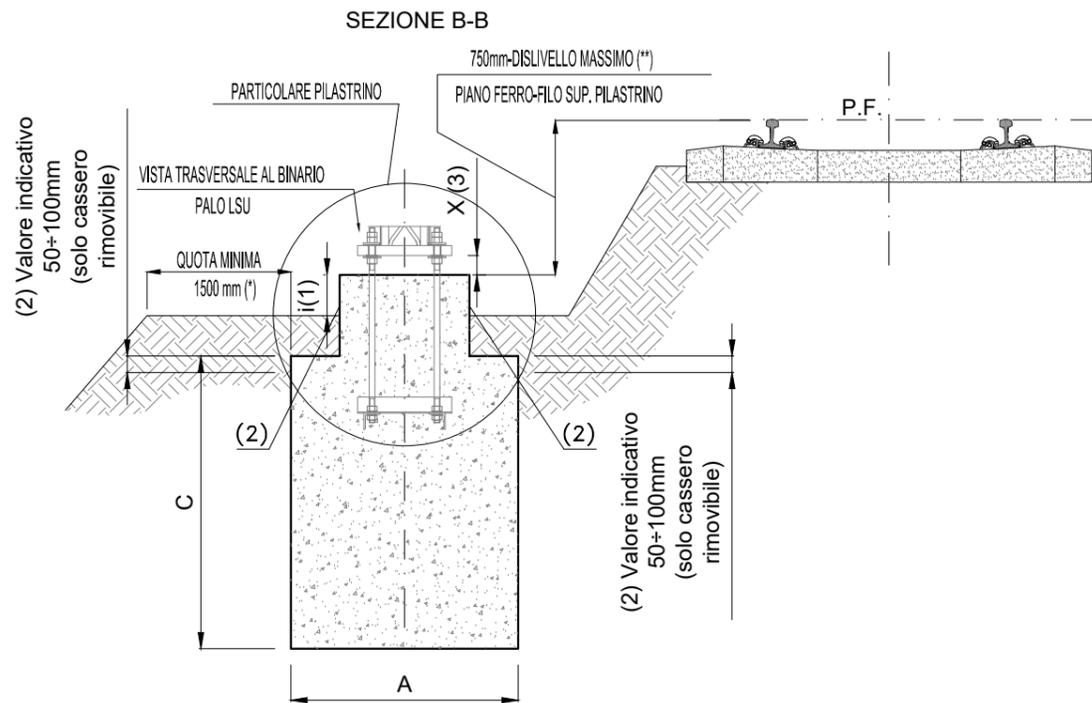
NOTE :

- (1) In stazione ed in tutti quei casi in cui non c'è pericolo di "inquinamento" della massicciata è opportuno che la quota "i" sia non superiore a 5 cm;
 - (2) Queste superfici vanno completamente impermeabilizzate con malta cementizia avente le seguenti caratteristiche:
 - Malta cementizia impermeabilizzante, traspirante, fibrorinforzata, bicomponente ad elevata flessibilità (che non cola) per applicazioni verticali ed orizzontali (Marchio Europeo CE);
- CARATTERISTICHE FINALI**
- Aderenza per trazione diretta - UNI EN 1504-2 (metodo di prova UNI 1542): $\geq 0,8 \text{ N/mm}^2$
 - Impermeabilità all' acqua in pressione (1,5 bar x 7 gg di spinta positiva) - UNI EN 14891-A.7: nessuna penetrazione.
 - Capacità di copertura delle lesioni (crack-bridging) in condizioni standard - UNI EN 14891-A.8.2: $\geq 0,8 \text{ N/mm}^2$
 - Spessore posato: circa 2÷3mm
- (3) La quota "X" deve rimanere costante per qualsiasi valore di "C1". Quindi i tirafondi e l'armatura del pilastro devono essere proporzionalmente "inserirte" nel blocco.
- (4) Il valore di questa quota varia in funzione del valore di "C1".

NOTE ED OSSERVAZIONI

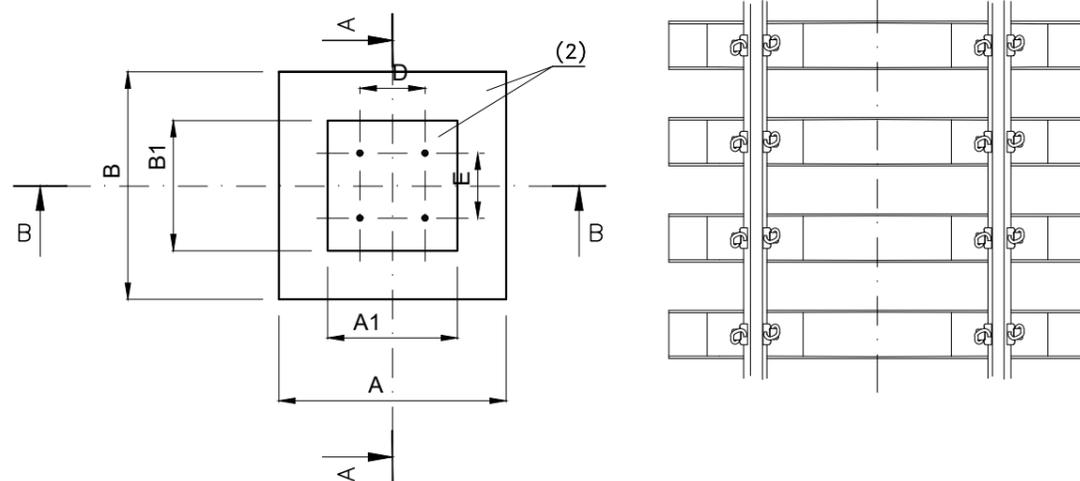
- Per le indicazioni Costruttive ed il corretto posizionamento dei Tirafondi vedere Disegno E 66013d;
- Per le armature vedere disegno E 64865e;
- (*) ove la quota fosse superiore a 750 mm risulta necessario riverificare le fondazioni prima dell'impiego.

FONDAZIONI IN PIANO AD INGOMBRO RIDOTTO PER N°1 SOSTEGNI TIPO LSU (E64856e)



NOTA BENE: PER UNA CORRETTO POSIZIONAMENTO DELLA FONDAZIONE RISPETTO AL PIANO FERRO ED AL PIANO CAMPAGNA DEVONO ESSERE RISPETTATE LE QUOTE COSTRUTTIVE INDICATE

PIANTA



CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DEI BLOCCHI DI FONDAZIONE

| TIPOLOGIA FONDAZIONE | DIMENSIONI FONDAZIONE | | | | | | | | | | TIRAFONDI | |
|----------------------|-----------------------|-------|-------|--------|--------|--------|------|--------------------------|-------|--------|-----------|-----|
| | A (m) | B (m) | C (m) | A1 (m) | B1 (m) | C1 (m) | | volume calcestruzzo (m³) | | D (mm) | E (mm) | |
| | | | | | | min. | max. | min. | max. | | | |
| P0 | 1,1 | 1,1 | 1,8 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 2,48 | 2,33 | 2,49 | 400 | 400 |
| P1 | 1,3 | 1,3 | 1,8 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 3,46 | 3,20 | 3,36 | 400 | 400 |
| P2 | 1,4 | 1,4 | 1,9 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 4,21 | 3,88 | 4,04 | 400 | 400 |
| P3 | 1,6 | 1,6 | 2,0 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 5,76 | 5,28 | 5,44 | 400 | 400 |
| P4 | 1,7 | 1,7 | 2,1 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 6,79 | 6,23 | 6,39 | 400 | 400 |
| P5 | 1,8 | 1,9 | 2,1 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 8,03 | 7,34 | 7,50 | 400 | 400 |
| P6 | 1,8 | 2,1 | 2,2 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 9,26 | 8,48 | 8,64 | 400 | 400 |
| P7 | 1,9 | 2,2 | 2,2 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 10,24 | 9,36 | 9,52 | 400 | 400 |
| P6M | 1,8 | 2,1 | 2,2 | 0,9 | 0,9 | 0,25 | 0,50 | 9,26 | 8,52 | 8,72 | 550 | 500 |
| P7M | 1,9 | 2,2 | 2,2 | 0,9 | 0,9 | 0,25 | 0,50 | 10,24 | 9,40 | 9,60 | 550 | 500 |
| P8M | 2,2 | 2,2 | 2,2 | 0,9 | 0,9 | 0,25 | 0,50 | 11,85 | 11,05 | 13,06 | 550 | 500 |

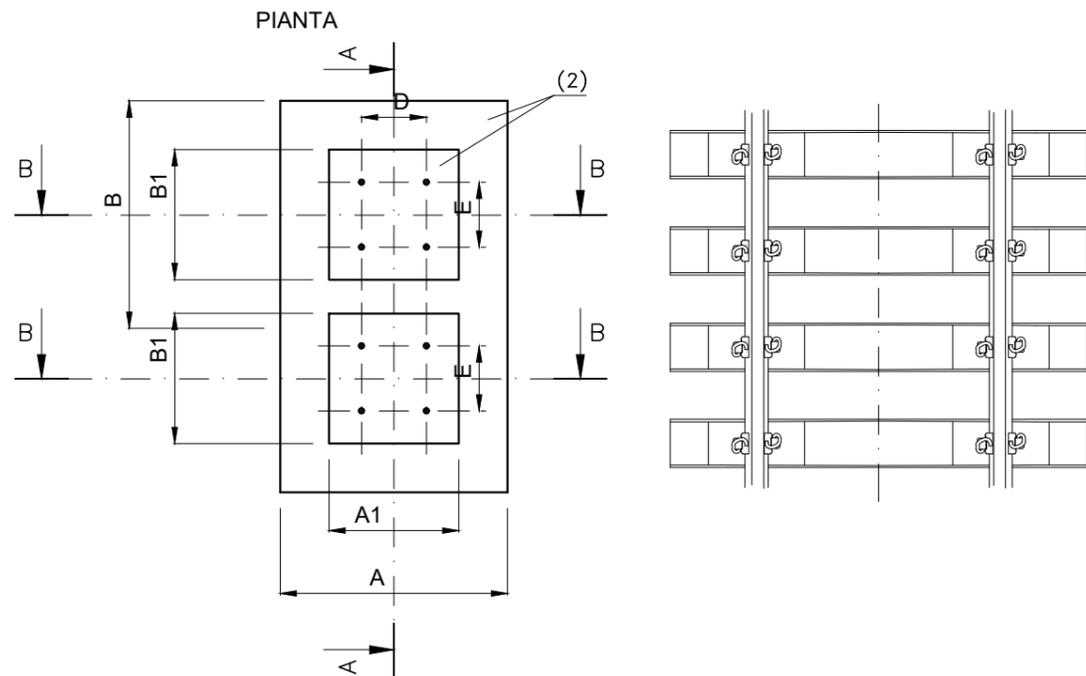
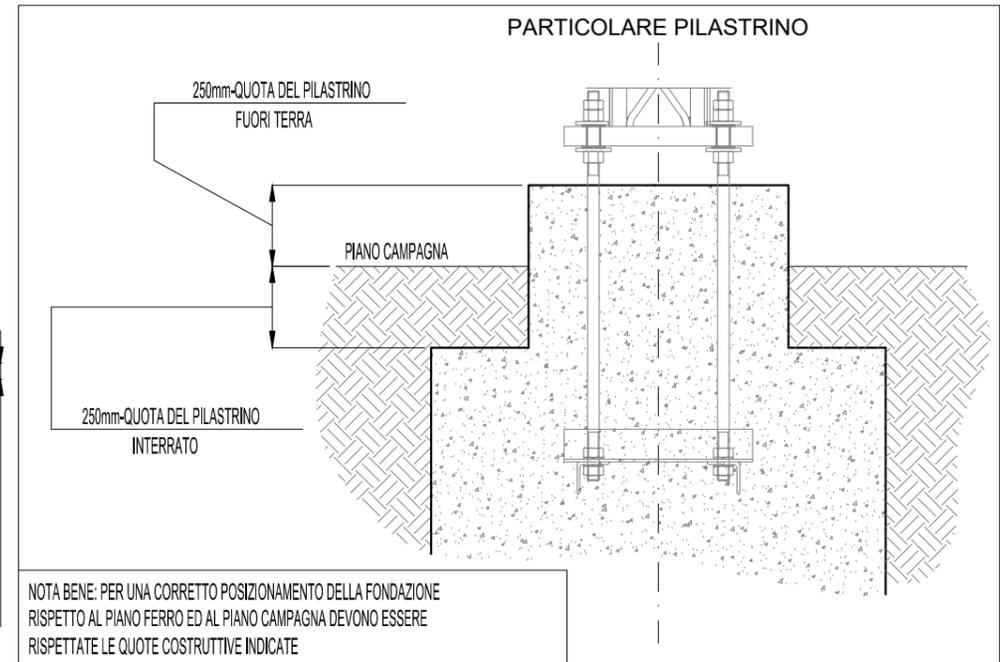
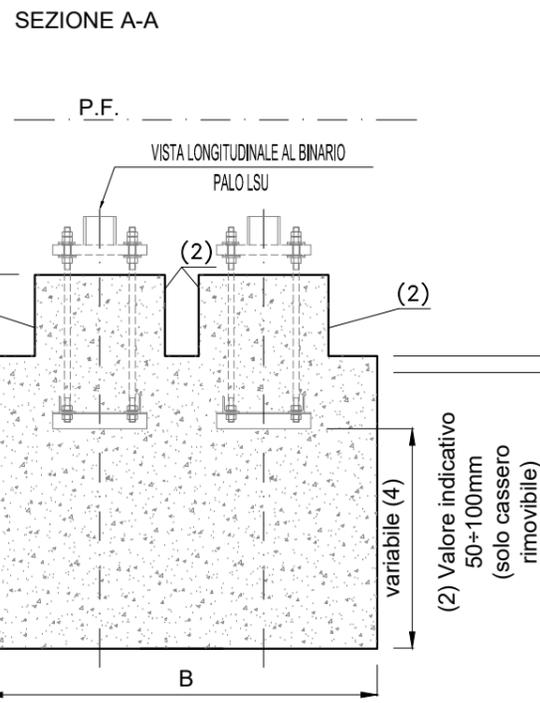
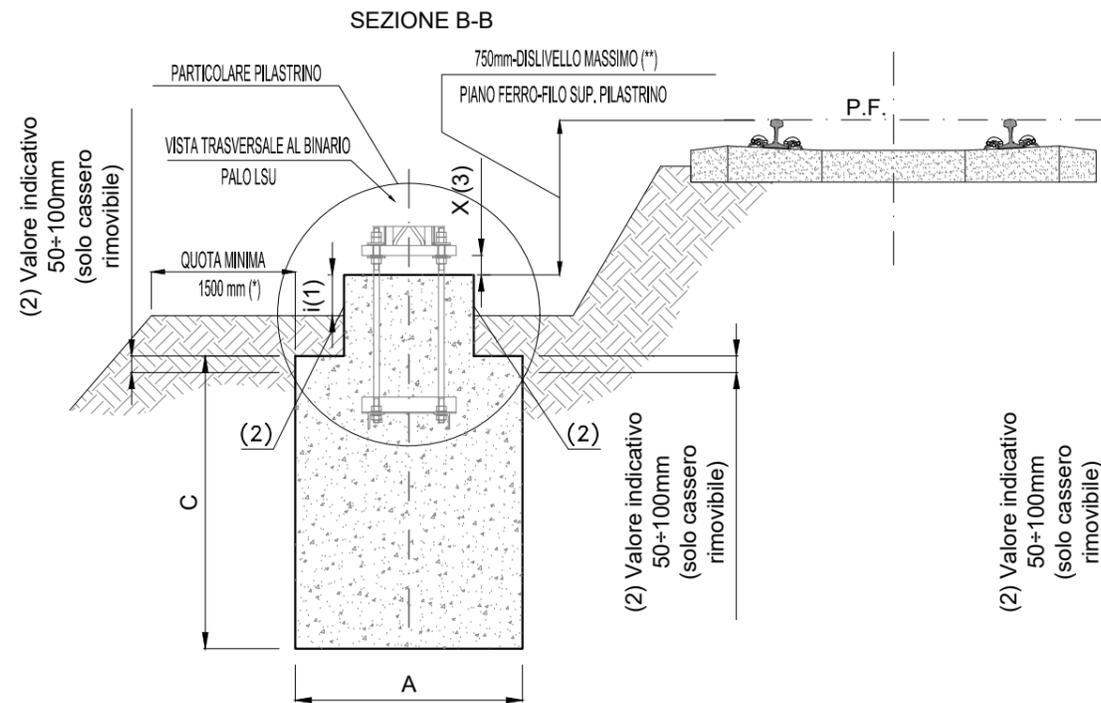
NOTE :

- (1) In stazione ed in tutti quei casi in cui non c'è pericolo di "inquinamento" della massicciata è opportuno che la quota "i" sia non superiore a 5 cm;
 - (2) Queste superfici vanno completamente impermeabilizzate con malta cementizia avente le seguenti caratteristiche:
 - Malta cementizia impermeabilizzante, traspirante, fibrinforzata, bicomponente ad elevata flessibilità (che non cola) per applicazioni verticali ed orizzontali (Marchio Europeo CE);
- CARATTERISTICHE FINALI**
- Aderenza per trazione diretta - UNI EN 1504-2 (metodo di prova UNI 1542): $\geq 0,8 \text{ N/mm}^2$
 - Impermeabilità all'acqua in pressione (1,5 bar x 7 gg di spinta positiva) - UNI EN 14891-A.7: nessuna penetrazione.
 - Capacità di copertura delle lesioni (crack-bridging) in condizioni standard - UNI EN 14891-A.8.2: $\geq 0,8 \text{ N/mm}^2$
 - Spessore posato: circa 2+3mm
- (3) La quota "X" deve rimanere costante per qualsiasi valore di "C1". Quindi i tirafondi e l'armatura del pilastrino devono essere proporzionalmente "inserite" nel blocco.
 - (4) Il valore di questa quota varia in funzione del valore di "C1".

NOTE ED OSSERVAZIONI

- Per le indicazioni Costruttive ed il corretto posizionamento dei Tirafondi vedere Disegno E 66013d;
- Per le armature vedere disegno E 64865e;
- (*) ove la quota fosse inferiore a 1500 mm risulta necessario riverificare le fondazioni prima dell'impiego;
- (**) ove la quota fosse superiore a 750 mm risulta necessario riverificare le fondazioni prima dell'impiego.

FONDAZIONI IN PIANO PER N°2 SOSTEGNI TIPO LSU PER TRAVE MEC (DIS. E65042b)



NOTE :

- (1) In stazione ed in tutti quei casi in cui non c'è pericolo di "inquinamento" della massicciata è opportuno che la quota "i" sia non superiore a 5 cm;
- (2) Queste superfici vanno completamente impermeabilizzate con malta cementizia avente le seguenti caratteristiche:
 - Malta cementizia impermeabilizzante, traspirante, fibrinforzata, bicomponente ad elevata flessibilità (che non cola) per applicazioni verticali ed orizzontali (Marchio Europeo CE);

CARATTERISTICHE FINALI

- Aderenza per trazione diretta - UNI EN 1504-2 (metodo di prova UNI 1542): $\geq 0,8 \text{ N/mm}^2$
- Impermeabilità all' acqua in pressione (1,5 bar x 7 gg di spinta positiva) - UNI EN 14891-A.7: nessuna penetrazione.
- Capacità di copertura delle lesioni (crack-bridging) in condizioni standard - UNI EN 14891-A.8.2: $\geq 0,8 \text{ N/mm}^2$
- Spessore posato: circa 2+3mm
- (3) La quota "X" deve rimanere costante per qualsiasi valore di "C1". Quindi i tirafondi e l'armatura del pilastro devono essere proporzionalmente "inserite" nel blocco.
- (4) Il valore di questa quota varia in funzione del valore di "C1".

CRITERI DI VERIFICA

- Contributo laterale del terreno al momento stabilizzante con coefficiente specifico $K= 800 \text{ daN/m}^3$ corrispondente ad un angolo di attrito del terreno uguale a 30° ;
- Pressione sul fondo della fondazione $\leq 1,60 \text{ daN/cm}^2$.

NOTE ED OSSERVAZIONI

- Per le indicazioni Costruttive ed il corretto posizionamento dei Tirafondi vedere Disegno E 66013d;
- Per le armature vedere disegno E 65042b;
- (*) ove la quota fosse inferiore a 1500 mm risulta necessario riverificare le fondazioni prima dell'impiego;
- (**) ove la quota fosse superiore a 750 mm risulta necessario riverificare le fondazioni prima dell'impiego.

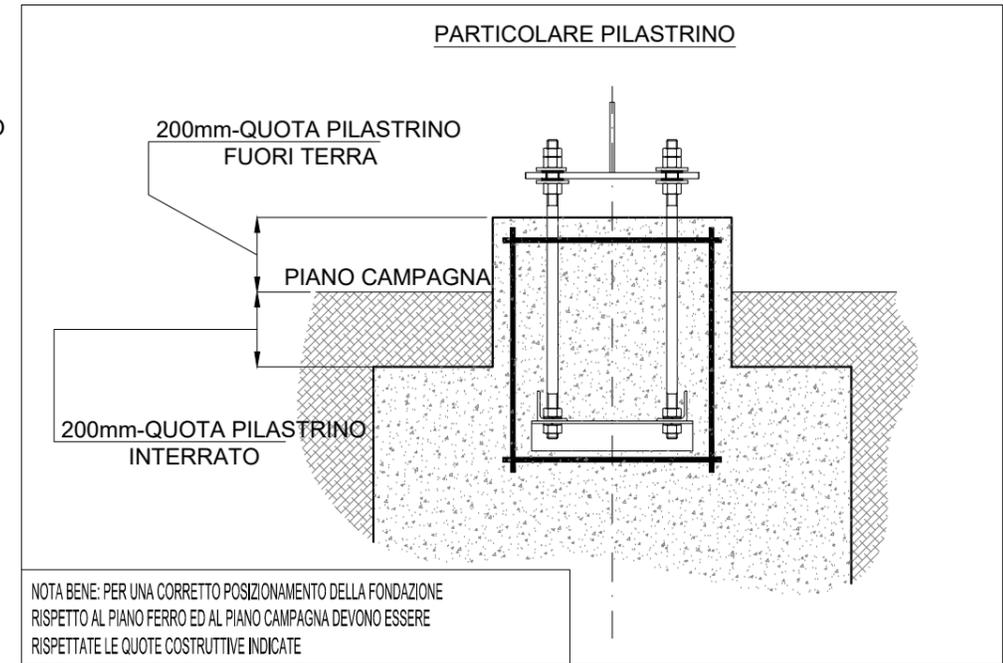
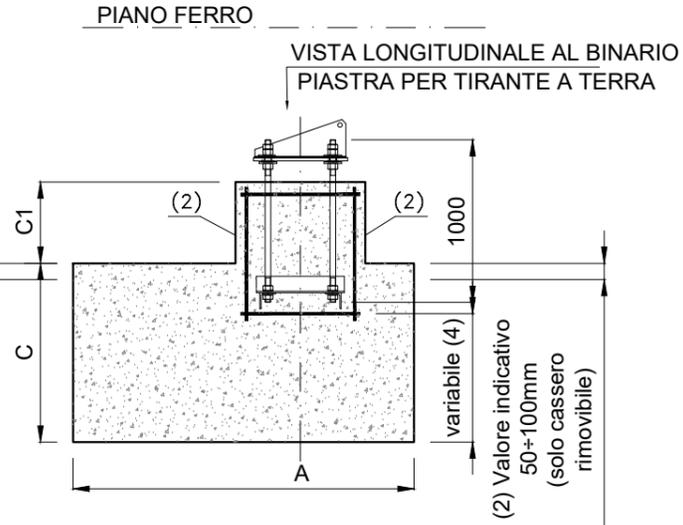
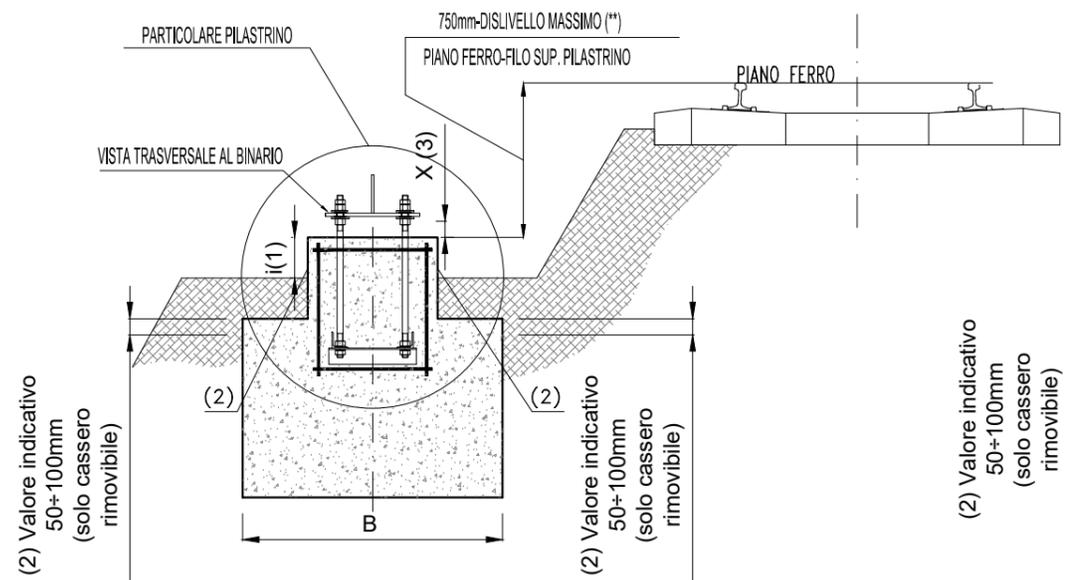
CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DEI BLOCCHI DI FONDAZIONE

| TIPOLOGIA FONDAZIONE | DIMENSIONI FONDAZIONE | | | | | | | | TIRAFONDI | | | |
|----------------------|-----------------------|-------|-------|--------|--------|--------|------|--------------------------|-----------|--------|--------|-----|
| | A (m) | B (m) | C (m) | A1 (m) | B1 (m) | C1 (m) | | volume calcestruzzo (m³) | | D (mm) | E (mm) | |
| | | | | | | min. | max. | min. | max. | | | |
| P7D | 1,9 | 2,2 | 2,2 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 10,24 | 9,51 | 9,83 | 400 | 400 |
| P8D | 2,2 | 2,2 | 2,2 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 11,85 | 11,96 | 11,28 | 400 | 400 |

BLOCCHI DI FONDAZIONE PER TIRANTI A TERRA (DIS. E64881d)

SEZIONE A-A

SEZIONE B-B



CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DEI BLOCCHI DI FONDAZIONE

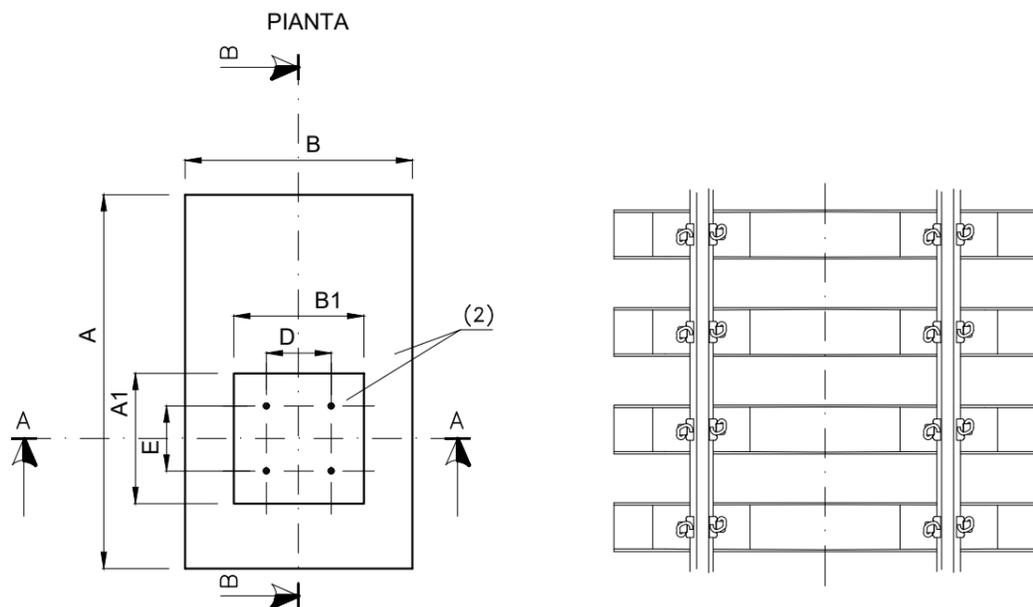
| TIPOLOGIA FONDAZIONE | DIMENSIONI FONDAZIONE | | | | | | | | | | TIRAFONDI | | |
|----------------------|-----------------------|-------|-------|--------|--------|--------|------|-------|-------------------|--------------------------|-----------|--------|--------|
| | A (m) | B (m) | C (m) | A1 (m) | B1 (m) | C1 (m) | | e (m) | volume scavo (m³) | volume calcestruzzo (m³) | | D (mm) | E (mm) |
| | | | | | | min. | max. | | | min. | max. | | |
| TTA 54 | 2,4 | 2,1 | 2,2 | 1,1 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 0,51 | 11,34 | 11,31 | 11,53 | 400 | 800 |
| TTA 44 | 1,7 | 2,1 | 2,2 | 1,1 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 0,16 | 5,86 | 8,07 | 8,29 | 400 | 800 |
| TTA 32 | 1,6 | 2,1 | 2,2 | 1,1 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 0,11 | 4,26 | 7,61 | 8,05 | 400 | 800 |
| TTBa | 1,5 | 1,7 | 1,8 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 0,21 | 4,26 | 4,75 | 5,07 | 400 | 400 |
| TTCa | 2,2 | 1,4 | 1,4 | 0,8 | 0,8 | 0,25 | 0,50 | 0,56 | 4,26 | 4,47 | 4,63 | 400 | 400 |

NOTE :

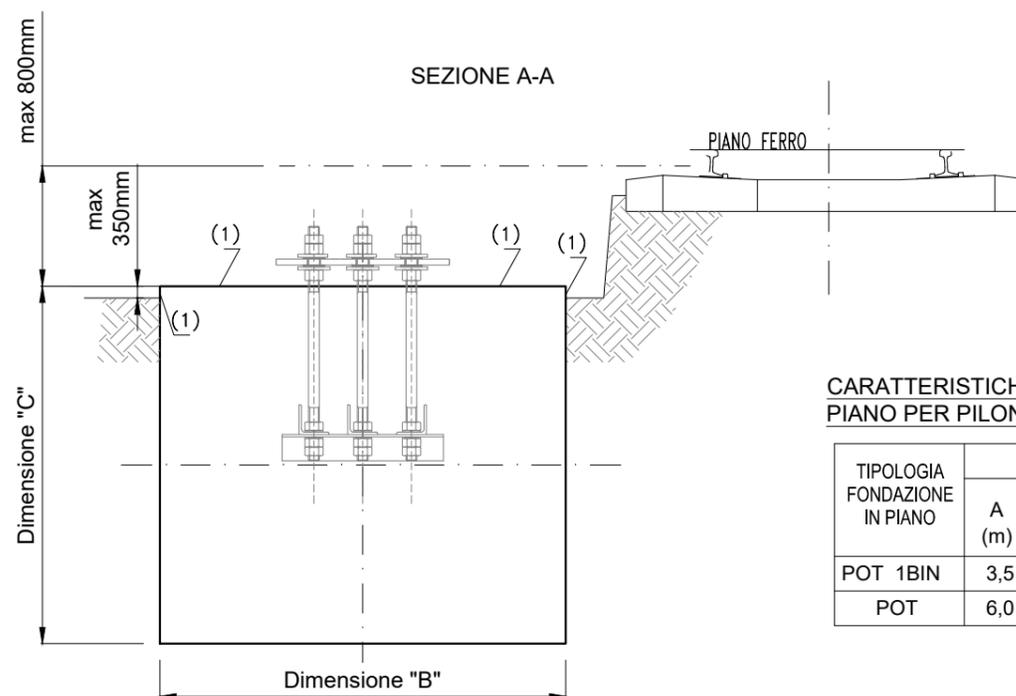
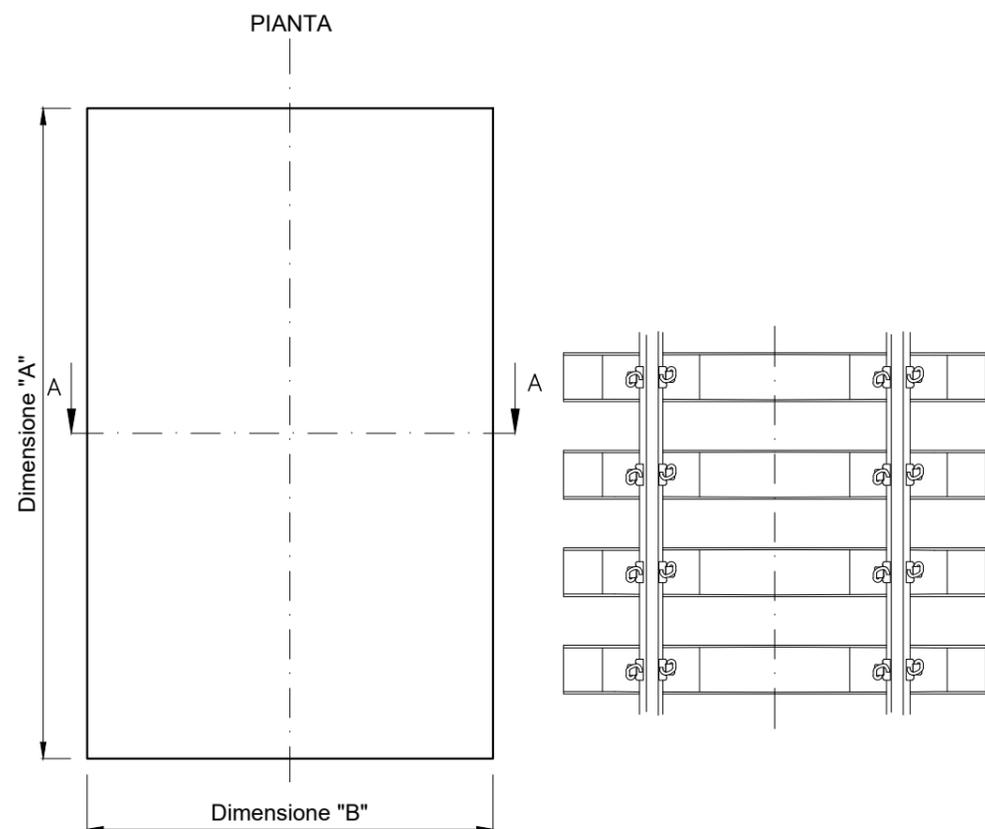
- (1) In stazione ed in tutti quei casi in cui non c'è pericolo di "inquinamento" della massicciata è opportuno che la quota "i" sia non superiore a 5 cm;
 - (2) Queste superfici vanno completamente impermeabilizzate con malta cementizia avente le seguenti caratteristiche:
 - Malta cementizia impermeabilizzante, traspirante, fibrorinforzata, bicomponente ad elevata flessibilità (che non cola) per applicazioni verticali ed orizzontali (Marchio Europeo CE);
- CARATTERISTICHE FINALI**
- Aderenza per trazione diretta - UNI EN 1504-2 (metodo di prova UNI 1542): $\geq 0,8 \text{ N/mm}^2$
 - Impermeabilità all'acqua in pressione (1,5 bar x 7 gg di spinta positiva) - UNI EN 14891-A.7: nessuna penetrazione.
 - Capacità di copertura delle lesioni (crack-bridging) in condizioni standard - UNI EN 14891-A.8.2: $\geq 0,8 \text{ N/mm}^2$
 - Spessore posato: circa 2÷3mm
- (3) La quota "X" deve rimanere costante per qualsiasi valore di "C1". Quindi i tirafondi e l'armatura del pilastro devono essere proporzionalmente "inserite" nel blocco.
 - (4) Il valore di questa quota varia in funzione del valore di "C1".

NOTE ED OSSERVAZIONI

- Per le indicazioni Costruttive relative alla piastra di base ed i relativi Tirafondi vedere Disegno E 64867d;
- Per le armature vedere disegno E 64865e;
- (*) ove la quota fosse superiore a 750 mm risulta necessario riverificare le fondazioni prima dell'impiego.



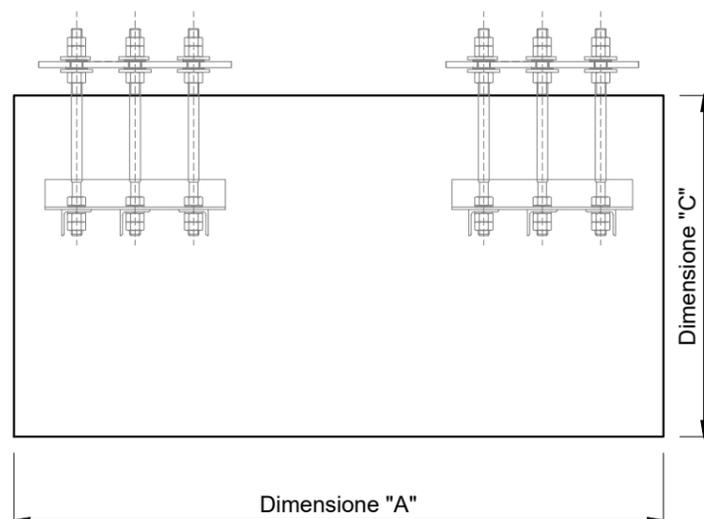
FONDAZIONE PER PORTALI DI ORMEGGIO (DIS. E65020b)



CARATTERISTICHE GEOMETRICHE - DI FONDAZIONE IN PIANO PER PILONE H=9586 E H=8382 TIPO E 65018:

| TIPOLOGIA FONDAZIONE IN PIANO | DIMENSIONI FONDAZIONE | | | | |
|-------------------------------|-----------------------|-------|-------|--------------------------------|---------------------------------------|
| | A (m) | B (m) | C (m) | volume scavo (m ³) | volume calcestruzzo (m ³) |
| POT 1BIN | 3,5 | 2,5 | 2,2 | 19,25 | 19,25 |
| POT | 6,0 | 2,5 | 2,2 | 33,00 | 33,00 |

SEZIONE B-B



I BLOCCHI DI FONDAZIONE SONO STATI VERIFICATI:

- Considerando il contributo laterale del terreno al momento stabilizzante con il coefficiente specifico $K = 800 \text{ daN/m}^3$ corrispondente ad un angolo di attrito del terreno uguale a 30° ;
- Considerando una pressione sul fondo della fondazione $\leq 1,50 \text{ daN/cm}$.

NOTE ED OSSERVAZIONI:

- Per la carpenteria di ancoraggio dei portali di ormeggio vedi dis. E 65018.
- Tutte le dimensioni sono in mm, se non diversamente indicato.
- I ferri di armatura devono essere in acciaio Feb44K (ad aderenza migliorata) controllato in stabilimento.
- La quota minima di sovrapposizione dei ferri di armatura deve essere pari ad un minimo di 500 mm.
- Calcestruzzo a "Prestazione Garantita" con classe di resistenza minima C30 ($R_{ck} = 30 \text{ N/mm}^2$) (requisiti secondo norma UNI 9858/91).
- Le fondazioni possono 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 del ferro ed il filo superiore della fondazione pari e non oltre a 800 mm.
- Per le armature vedere disegno E65020b.

COPRIFERRO:

- Sul fondo dello scavo: min 5 cm
 - Controtterra: min 5 cm
 - altre superfici: min 4 cm
- (Da realizzare con opportuni distanziatori)

NOTE NUMERATE:

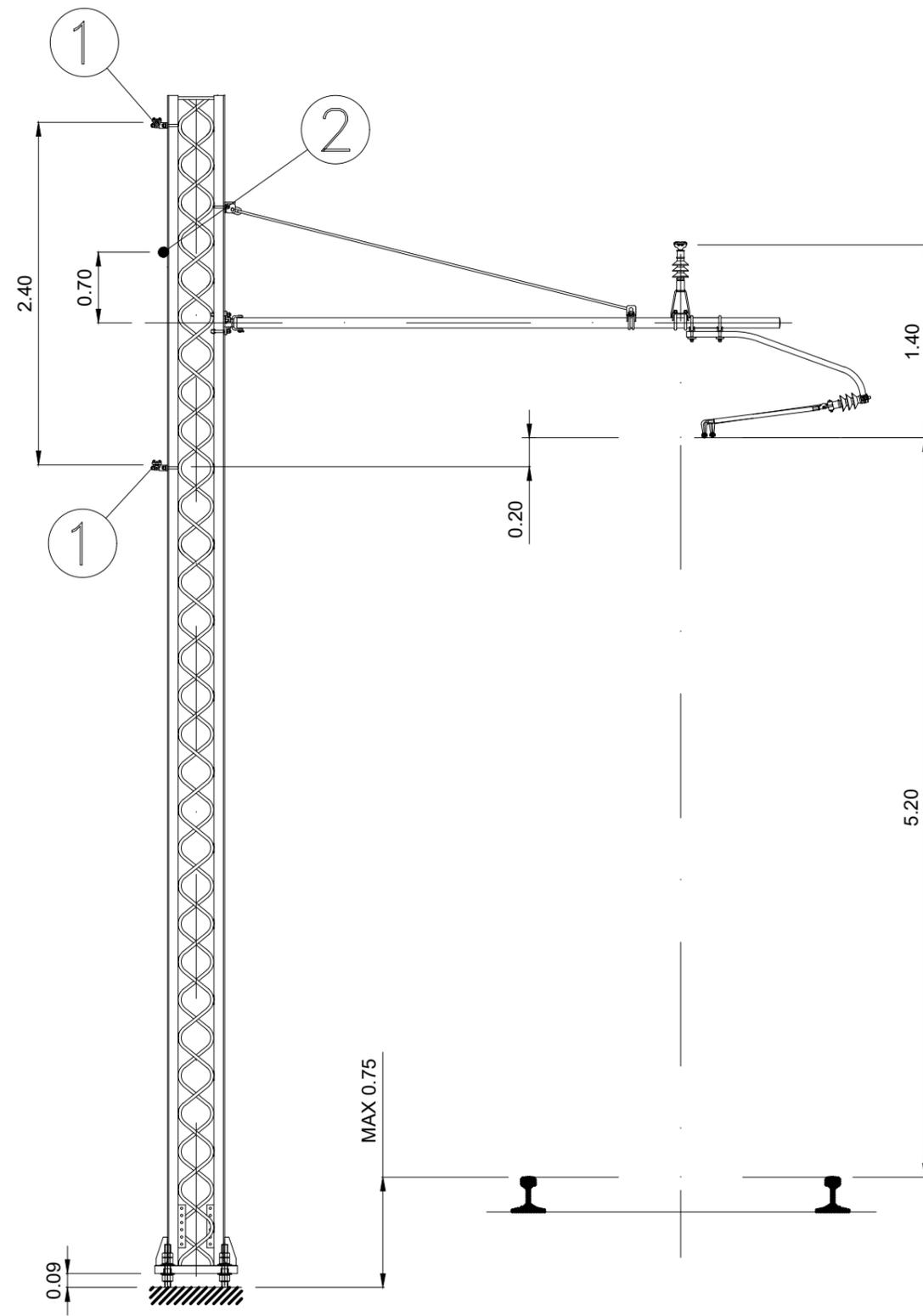
- (1) Queste superfici vanno completamente impermeabilizzate con malta cementizia avente le seguenti caratteristiche:
- Malta cementizia impermeabilizzante, traspirante, fibrorinforzata, bicomponente ad elevata flessibilità (che non cola) per applicazioni verticali ed orizzontali (Marchio Europeo CE);

CARATTERISTICHE FINALI

- Aderenza per trazione diretta - UNI EN 1504-2 (metodo di prova UNI 1542): $\geq 0,8 \text{ N/mm}^2$
- Impermeabilità all' acqua in pressione (1,5 bar x 7 gg di spinta positiva) - UNI EN 14891-A.7: nessuna penetrazione.
- Capacità di copertura delle lesioni (crack-bridging) in condizioni standard - UNI EN 14891-A.8.2: $\geq 0,8 \text{ N/mm}^2$

Spessore posato:

Deve esser prevista anche l'impermeabilizzazione di una ridotta porzione interrata delle superfici laterali dei blocchi di fondazione (solo nel caso di utilizzo dei casseri rimovibili - valore indicativo 50-100 mm



ELABORATI DI RIFERIMENTO

- Caratteristiche dei sostegni come da disegno E66013d.
- Sostegni realizzati in acciaio tipo S355J2 UNI EN 10025.
- Caratteristiche delle fondazioni come da disegno N°E 64865d

- ① Corda di terra
- ② Cavo a fibre ottiche (eventuale)

PIENA LINEA

- Conduittura da 440 mm² C.P.R. (p = 4,04 kg/m) a doppio filo di contatto (2x100 mm²) e due corde portanti (2x120 mm²)
- Due corde di terra TACSR (p = 0,4682 kg/m ciascuna) - diametro 15,82 mm ciascuna
- H=5,2 m da PF sotto sospensione
- N°1 cavo a fibre ottiche (p = 0,22 kg/m) - diametro 17mm (eventuale)
- Strallo di punto fisso realizzato con una fune isolata in Kevlar (p = 0,091) - diametro 11mm
- Attraversamento areo P/D del CdTPE realizzato con due corde di rame (p= 1,071 kg/m ciascuna) - diametro 14mm ciascuna
- Regolazione automatica della linea di contatto tramite dispositivi di tensionatura a pulegge
- Campata max L = 50m

- | | |
|--|---------------------------------|
| - Corde portanti regolate | Tiro = 2 x 1250 daN |
| - Fili di contatto regolati | Tiro = 2 x 1000 daN |
| - Corde di terra (fisse) | Tiro = 350 daN ciascuna a +15°C |
| - Cavo a fibre ottiche (fisso) | Tiro = 500 daN (max) |
| - Strallo di punto fisso (fisso) | Tiro = 700 daN a +15°C |
| - Attraversamento aereo P/D corde CdTPTE (fisse) | Tiro = 100 daN ciascuna a +15°C |

NOTA BENE

- Per raggi di curva compresi tra 4500 metri e 600 metri non è possibile realizzare campate inferiori a 35 metri a meno dei casi previsti dagli schemi di R.A. e T.S..
- Per raggi di curva compresi tra 599 metri e 250 metri non è possibile realizzare campate inferiori a 25 metri a meno dei casi previsti dagli schemi di R.A. e T.S..
- Per l'impiego sostegni LSU per linea 220mmq vedere dis. RFI E65037a - TABELLA DI IMPIEGO SOSTEGNI LSU DI STAZIONE

LINEA DA 440 mm² CON DUE CORDE PORTANTI DA 120 mm REGOLATE E DUE FILI DI CONTATTO DA 100 mm² REGOLATI

| Tipologia di impiego dei sostegni Condizioni Geometriche del Tracciato | | Palo norm., interm. di R.A. non precedente l'ormeggio o palo di T.S. | | Palo normale in piano (fondazioni ad ingombro ridotto) | | Attraversamento P/D CdPTE Palo norm. o interm. di R.A. portante conduttura attiva | | Palo intermedio di R.A. portante conduttura inattiva all'ormeggio | | | | | | | |
|--|-----------------|--|------------------------------|--|------------------------------|---|------------------------------|---|------------------------------|--------|-----|-----|----|--------|----|
| | | Tipo di Palo e Strapiombo | Tipo di Blocco di Fondazione | Tipo di Palo e Strapiombo | Tipo di Blocco di Fondazione | Tipo di Palo e Strapiombo | Tipo di Blocco di Fondazione | Tipo di Palo e Strapiombo | Tipo di Blocco di Fondazione | | | | | | |
| ESTERNO CURVA | 250 ≤ R < 600 | LSU18a | +2 | B3a | LSU18a | +2 | P6 | LSU18b | +3 | B5 | +2 | B0a | | | |
| | 600 ≤ R < 700 | | | B3 | | | | | | | | | +1 | | |
| | 700 ≤ R < 900 | | B2 | +1 | | | | | | | | | | | |
| | 900 ≤ R < 1500 | | | | | LSU16a | | | | | | | +2 | P5 | +2 |
| | 1500 ≤ R < 2000 | B1 | +2 | 0 | | | | | | | | | | | |
| | 2000 ≤ R < 3000 | | | | +1 | | +1 | +1 | | | | | | | |
| | 3000 ≤ R < 4500 | 0 | +1 | +1 | | | | | | | | | | | |
| | R ≥ 4500 | | | | +1 | +1 | +1 | | | | | | | | |
| RETTLINEO | +1 | +1 | +1 | +1 | | | | +1 | +1 | | | | | | |
| R ≥ 4500 | | | | | 0 | 0 | 0 | | | 0 | -1 | -1 | | | |
| INTERNO CURVA | 4500 > R ≥ 3000 | LSU14a | +1 | B0a | | | | LSU14a | +1 | | | | P4 | LSU16b | +2 |
| | 3000 > R ≥ 2000 | | | | +1 | +1 | | | | | | | | | |
| | 2000 > R ≥ 1500 | | | | | | B2 | | | +1 | | | | | |
| | 1500 > R ≥ 1400 | | | | B3 | +1 | | | | | | | | | |
| | 1400 > R ≥ 1100 | LSU14a | -2 | B1 | | | LSU14a | -2 | -2 | LSU18a | B3a | | | | |
| | 1100 > R ≥ 1000 | | | | -2 | -2 | | | | | | | | | |
| | 1000 > R ≥ 700 | | B3 | | | | | -2 | | | | | | | |
| | 700 > R ≥ 600 | | | | B3a | -2 | | | | | | | | | |
| | 600 > R ≥ 500 | -3 | -3 | -3 | | | | | | | | | | | |
| | 500 > R ≥ 300 | | | | -3 | -3 | -3 | | | | | | | | |
| | 300 > R ≥ 250 | -4 | -4 | -4 | | | | -4 | -4 | -4 | | | | | |
| | | | | | B4 | -4 | | | | | | | | | |
| | B5 | -4 | | | | | | | | | | | | | |

N.B. - I numeri indicati insieme al tipo del palo sono gli strapiombi in centimetri (opposti al binario o, se negativi, verso il binario) da dare al palo alla quota di 6.5 metri dalla base del sostegno.

LINEA DA 440 mm² CON DUE CORDE PORTANTI DA 120 mm REGOLATE E DUE FILI DI CONTATTO DA 100 mm² REGOLATI

| Tipologia di impiego dei sostegni Condizioni Geometriche del Tracciato | | Palo asse punto fisso | | Palo ormeggio punto fisso | | Palo ormeggio condotta | | Fondazioni tirante a terra palo ormeggio punto fisso | | Fondazioni tirante a terra palo ormeggio condotta | | | | | | | | | | | | | | | | | |
|---|-----------------|---------------------------|------------------------------|---------------------------|------------------------------|---------------------------|------------------------------|--|------------------------------|---|------------------------------|--------|----|------|--------|----|-----|--------|----|----|--------|--------|----|--------|--------|--------|--------|
| | | Tipo di Palo e Strapiombo | Tipo di Blocco di Fondazione | Tipo di Palo e Strapiombo | Tipo di Blocco di Fondazione | Tipo di Palo e Strapiombo | Tipo di Blocco di Fondazione | Tipo di Palo e Strapiombo | Tipo di Blocco di Fondazione | Tipo di Palo e Strapiombo | Tipo di Blocco di Fondazione | | | | | | | | | | | | | | | | |
| ESTERNO CURVA | 250 ≤ R < 600 | LSU18a | +2 | B3 | +3 | B3 | LSU24a | +3 | B6M | LSU18a | +3 | LSU24a | +3 | TTCa | TTA 44 | | | | | | | | | | | | |
| | 600 ≤ R < 700 | | | | | | | | | | | | | | | +2 | B6 | LSU22a | +2 | B5 | +2 | LSU18a | +2 | LSU22a | +2 | LSU20a | +2 |
| | 700 ≤ R < 900 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 900 ≤ R < 1500 | | | | | | | | | | | | | | | +1 | B2 | LSU18a | +1 | B2 | +1 | LSU18a | +1 | LSU20a | +1 | LSU20a | +1 |
| | 1500 ≤ R < 2000 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 2000 ≤ R < 3000 | | | | | | | | | | | | | | | +2 | B1 | LSU16a | +2 | B1 | +2 | LSU16a | +2 | LSU16a | +2 | LSU16a | +2 |
| | 3000 ≤ R < 4500 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | R ≥ 4500 | | | | | | | | | | | | | | | +1 | B0a | LSU14a | +1 | B1 | +1 | LSU18a | +1 | TTCa | LSU18a | +1 | LSU18a |
| RETTILINEO | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| INTERNO CURVA | R ≥ 4500 | LSU16a | -2 | B1 | -1 | B1 | LSU18a | +1 | B4 | LSU16a | -1 | LSU18a | -1 | TTCa | TTA 44 | | | | | | | | | | | | |
| | 4500 > R ≥ 3000 | | | | | | | | | | | | | | | -1 | B1 | LSU16a | 0 | B1 | LSU18a | +1 | B4 | LSU16a | 0 | LSU18a | +1 |
| | 3000 > R ≥ 2000 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 2000 > R ≥ 1500 | | | | | | | | | | | | | | | -2 | B1 | LSU16a | -1 | B1 | LSU18a | +1 | B4 | LSU16a | -1 | LSU18a | +1 |
| | 1500 > R ≥ 1400 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 1400 > R ≥ 1100 | | | | | | | | | | | | | | | -3 | B2 | LSU16a | -2 | B2 | LSU18a | 0 | B4 | LSU16a | -2 | LSU18a | 0 |
| | 1100 > R ≥ 1000 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 1000 > R ≥ 700 | | | | | | | | | | | | | | | -2 | B3 | LSU18a | -3 | B2 | LSU18a | 0 | B4 | LSU16a | -3 | LSU18a | 0 |
| | 700 > R ≥ 600 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 600 > R ≥ 500 | | | | | | | | | | | | | | | -2 | B3a | LSU18a | -3 | B2 | LSU18a | 0 | B4 | LSU16a | -3 | LSU18a | 0 |
| | 500 > R ≥ 300 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 300 > R ≥ 250 | | | | | | | | | | | | | | | -2 | B3a | LSU18a | -3 | B2 | LSU18a | 0 | B4 | LSU16a | -3 | LSU18a | 0 |
| 300 > R ≥ 250 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |

N.B. - I numeri indicati insieme al tipo del palo sono gli strapiombi in centimetri (opposti al binario o, se negativi, verso il binario) da dare al palo alla quota di 6.5 metri dalla base del sostegno.