

COMMITTENTE:



ALTA
SORVEGLIANZA:



GENERAL CONTRACTOR:



**INFRASTRUTTURE FERROVIARIE STRATEGICHE DEFINITE DALLA
LEGGE OBIETTIVO N. 443/01
LINEA A.V. /A.C. TORINO – VENEZIA Tratta MILANO – VERONA
Lotto Funzionale Brescia-Verona
PROGETTO DEFINITIVO - LINEA PRIMARIA AT 132kV ST/DT**

SOSTEGNO TIPO "TE* SOTTOPASSO" S.T. CON FASI ORIZZONTALI (UNIFICATO ENEL) - CALCOLO E TABELLA
IMPIEGO PALI

GENERAL CONTRACTOR						ITALFERR			SCALA: -
IL PROGETTISTA INTEGRATORE <small>saipem spa Tommaso Taranto Dottore in Ingegneria Civile, socio ordinato degli Ingegneri della Provincia di Milano al n. 125/1991 Sez. A Settore: a) civile e ambientale da Industrie c) dell'Informazione Tel. 02/52000000 Fax 02/52005399 e-mail: IN0500DE2CLP0000K01@saipem.it</small>		Consorzio <i>Cepav due Project Director</i>							
Data: 	Data: 								
COMMESMA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC.	OPERA/DISCIPLINA	PROGR.	REV.	FOGLIO	
IN05	00	D	E2	CL	L P 0 0 0 0	K 0 1	A	0 0 1 DI 0 6 1	
CONSORZIO SATURNO				VISTO CONSORZIO SATURNO					
				Firma 	Date 18-04-2014				
Progettazione :									
Rev	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	IL PROGETTISTA	
A	EMISSIONE		18-04-14		18-04-14		18-04-14	 DOTT. ING. MANTA NICOLA Soc. A - Sotterr. a) civile e ambientale c) dell'informazione n° A 29/1 MILANO Data: 18-04-2014	
B									
C									
SAIPEM S.p.a. COMM. 032121				File: IN0500DE2CLP0000K01A.DOC					
				Cod. origine: -					



Progetto cofinanziato
dalla Unione Europea

CUP: F81H91000000008

GENERAL CONTRACTOR

Cepav due

Consorzio ENI per l'Alta Velocità

CONSORZIO
SATURNOALTA SORVEGLIANZA

ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANO

Doc. N. IN0500DE2CLP0000K01A.DOC

Progetto
IN05Lotto
00Codifica Documento
DE2CLP0000K01Rev.
AFoglio
2 di 61

0	Prima emissione	Dic.1994	E. Arisi	A.Crespi	M.Leva	
		REV.	DESCRIPTION	DATE	PREPARED	CHECKED
JOB DESCRIPTION ENEL Societa' per Azioni DIREZIONE DELLA DISTRIBUZIONE LINEE A 132-150 KV A SEMPLICE TERNA CON CONDUTTORE DIAM. 31.5 mm TIRO E.D.S. ZONA "A" 21% - ZONA "B" 17.8%						
CALCOLO DI VERIFICA DEL SOSTEGNO TIPO "TE Sottopasso" Con fasi in orizzontale per sottopasso linee esistenti						
 ABB SAE SADELMI	SCALE SIZE	JOB NUMBER	DOCUMENT NUMBER			
			W. B. S. UNIT SYSTEM AREA			
		1 8 9 0 0 0 0 0 0 0 0 0 H C S 0 0 9	DISC. ACT. TYPE NUMBER	SHEET N° REV.		
		NEXT SHEET			0	

GENERAL CONTRACTOR	
Cepav due	
Consorzio ENI per l'Alta Velocità	

ALTA SORVEGLIANZA				
 GRUPPO FERROVIE DELLO STATO				
Doc. N.	IN0500DE2CLP0000K01A.DOC	Progetto IN05	Lotto 00	Codifica Documento DE2CLP0000K01 Rev. A Foglio 3 di 61

ENEL
Societa' per Azioni

DIREZIONE DELLA DISTRIBUZIONE

LINEE A 132-150 KV A SEMPLICE TERNA A TRIANGOLO

CON CONDUTTORE Ø 31.5 mm

TIRO E.D.S. ZONA "A" 21% - ZONA "B" 17.8%

CALCOLO DI VERIFICA

DEL SOSTEGNO TIPO " TE sottopasso "
Con fasi in orizzontale per sottopasso linee esistenti

CALCOLO ESEGUITO IN CONFORMITA AL D.M. DEL 21-03-1988 N° 28
(NORME CEI 11-4)

PER L' UTILIZZAZIONE DEL SOSTEGNO IN ZONA "A" VEDERE :
PER L' UTILIZZAZIONE DEL SOSTEGNO IN ZONA "B" VEDERE :

E 013 / R17

E 013 / R18

ENEL	Societa' per Azioni		prog.	
DIREZIONE DELLA DISTRIBUZIONE			contr	
VICE DIREZIONE TECNICA			visto	
			data	
			P10 / R9	

GENERAL CONTRACTOR
Cepav due
 Consorzio ENI per l'Alta Velocità



ALTA SORVEGLIANZA
ITALFERR
 GRUPPO FERROVIE DELLO STATO

Doc. N. IN0500DE2CLP0000K01A.DOC

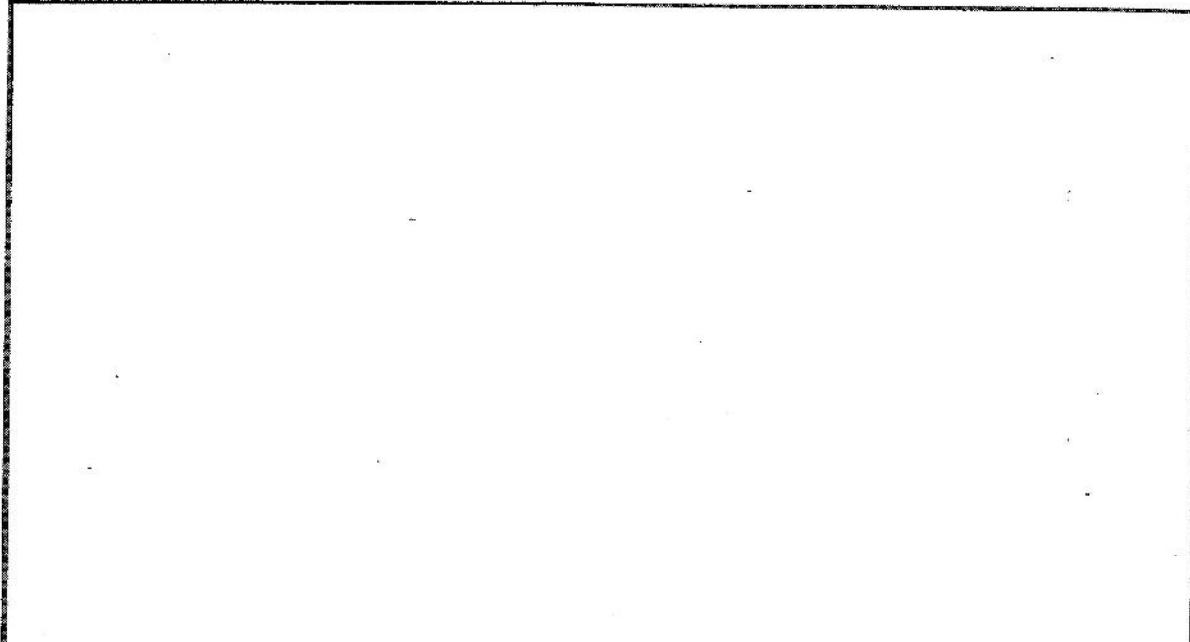
Progetto
IN05

Lotto
00

Codifica Documento
DE2CLP0000K01

Rev.
A

Foglio
4 di 61



MODIFICHE REVISIONS	DATA DATE	DESCRIZIONE DESCRIPTION	ESEGUITO BY	VISTO CHECKED

SAE SADELMI

DISEGNATO - DRAWN

ENEL - LINEA 150 KV

CONTROLLATO - CHECKED

F.lli Uva

APPROVATO - APPROVED

PALO TIPO "TE" A DELTA

DATA - DATE

*Maggio 1975
F.lli Uva*

mod 2048

SCALA - SCALE

DIMENS	FORM. SIZE	EMITTENTE ISSUE	COMMESSA JOB N.	DOC.	DIS/DWG. N.	FOGLIO SHEET	SEGUO NEXT IS
		1 X K A	1 1 1 2 5 0 1 0 0 0 2 0	S.A	0 0 1	1	2

<p>GENERAL CONTRACTOR Cepav due Consorzio ENI per l'Alta Velocità </p>	<p>ALTA SORVEGLIANZA </p>
Doc. N. IN0500DE2CLP0000K01A.DOC	Progetto IN05 Lotto 00 Codifica Documento DE2CLP0000K01 Rev. A Foglio 5 di 61

BOLL. No. :

SUBJECT : ENEL Linea 150 kV - Palo tipo "TE"

N O T E

- Il calcolo è eseguito in conformità alle Norme CEI 11-14 Edizione I - 1969 (D.P.R. 21/6/1968 N°. 1062).
- I profili degli angolari usati sono compresi nel seguente sagomario :

<u>Lato</u>	<u>Spessori</u>	<u>Lato</u>	<u>Spessori</u>
45	4-5	90	5-6-7-8
50	4-5	100	5-6-7-8-9-10
55	4-5-6	110	6-7-8-9-10
60	4-5	120	6-7-8-9-10-11
65	4-5-6	130	7-8-9-10-11-12
70	5-6-7	140	12-13-15
75	5-6-7	150	12-13-14-16-18-20
80	5-6-7-8	180	14-16-18-20

- I profili indicati con A sono in acciaio Fe 510
I profili senza indicazione sono in acciaio Fe 360
- I bulloni usati sono del tipo 6.8
- Per lo schema del palo vedere dis.

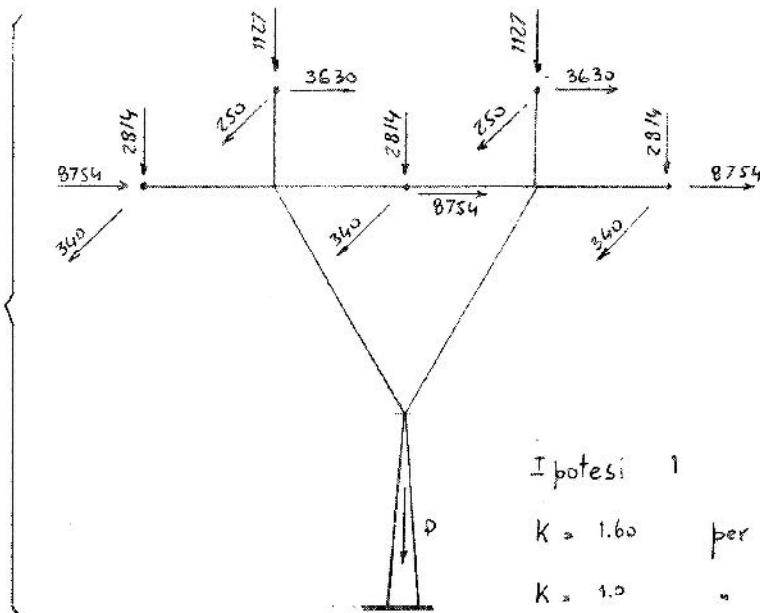
SA-001



SAE TOWERS

BOLL. N° R. S. N°
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. ENEL
 DATE Apr. 95 Sostegno tipo "TE".

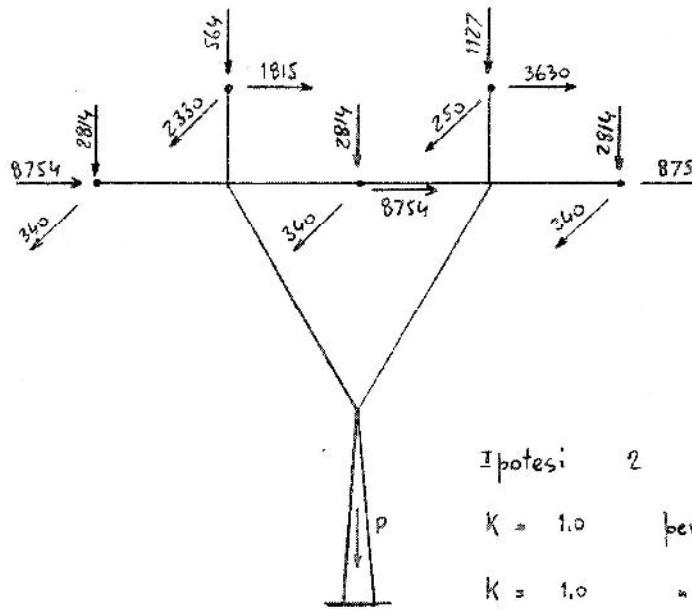
MSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5° Vento a 130 Km/h



Ipotesi 1

$K = 1.60$ per sostegno
 $K = 1.0$ per fondazioni

MSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5°c Vento a 130 Km/h



Ipotesi 2

$K = 1.0$ per sostegno
 $K = 1.0$ per fondazioni

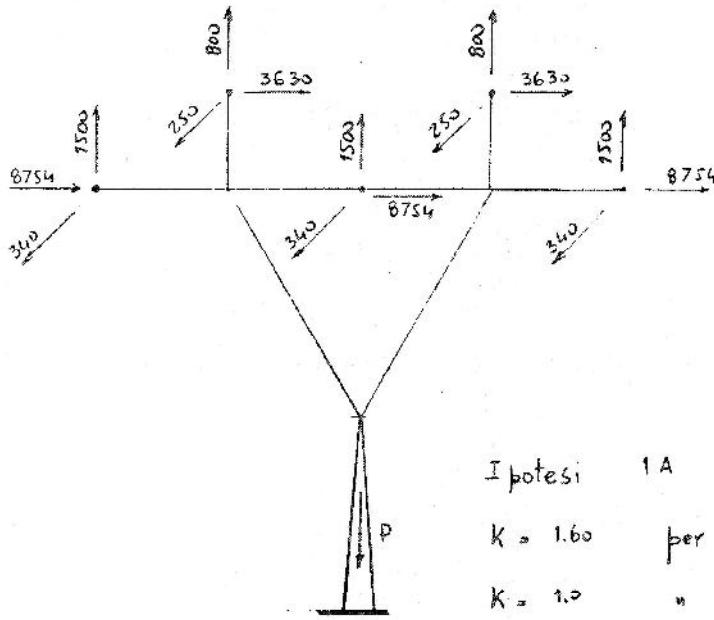
NOTA : P. Peso proprio del sostegno



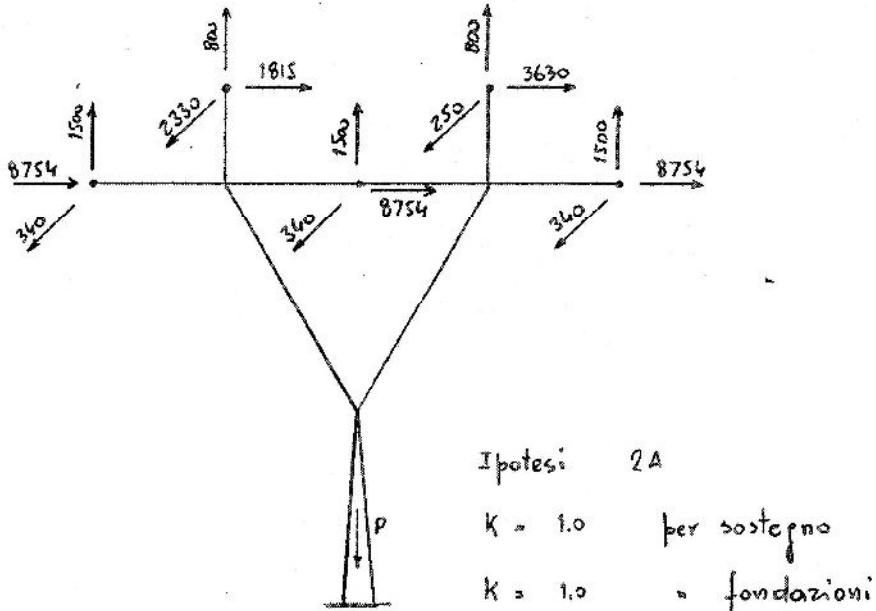
SAE TOWERS

BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. EHEL
 DATE Apr. 95 Sostegno Tipo "TE"

HSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5° Vento a 130 Km/h



HSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5°c Vento a 130 Km/h



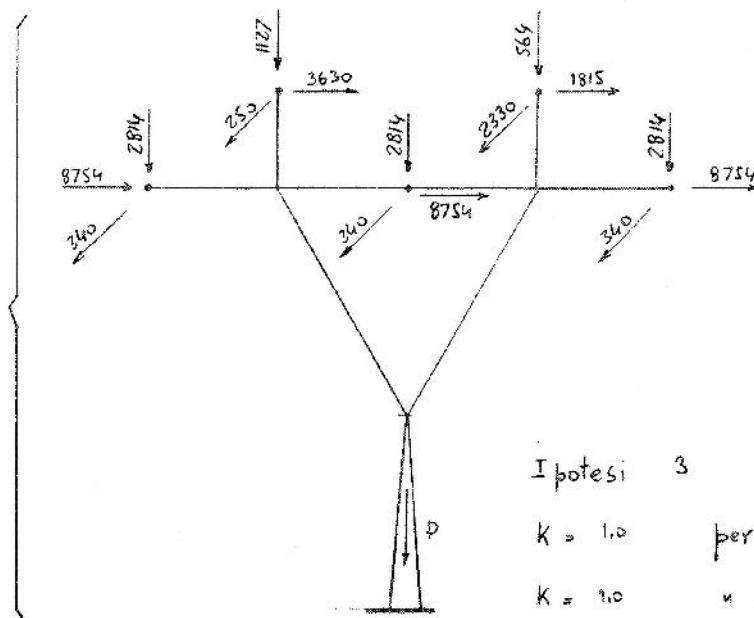
NOTA : P = Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

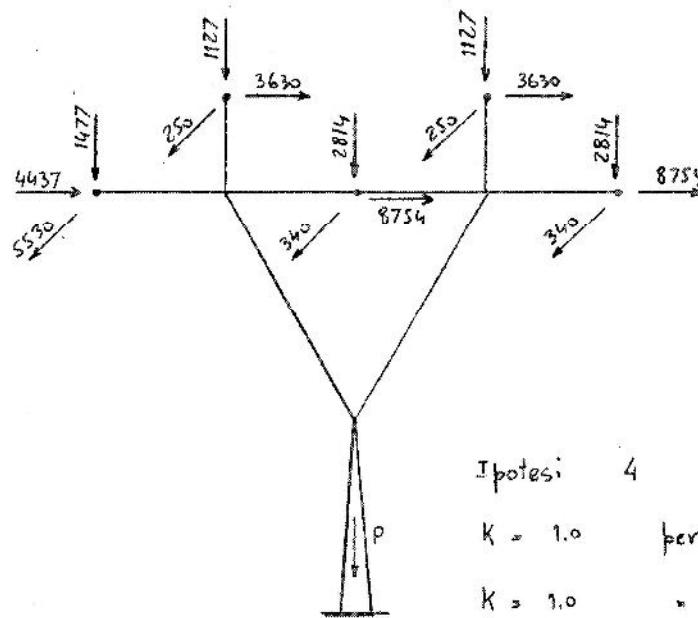
BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. EHEL
 DATE Apr. 95 Sostegno Tipo "TE"

MSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5° Vento a 130 Km/h



Ipotesi 3
 $K = 1.0$ per sostegno
 $K = 1.0$ per fondazioni

MSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5°c Vento a 130 Km/h



Ipotesi 4
 $K = 1.0$ per sostegno
 $K = 1.0$ per fondazioni

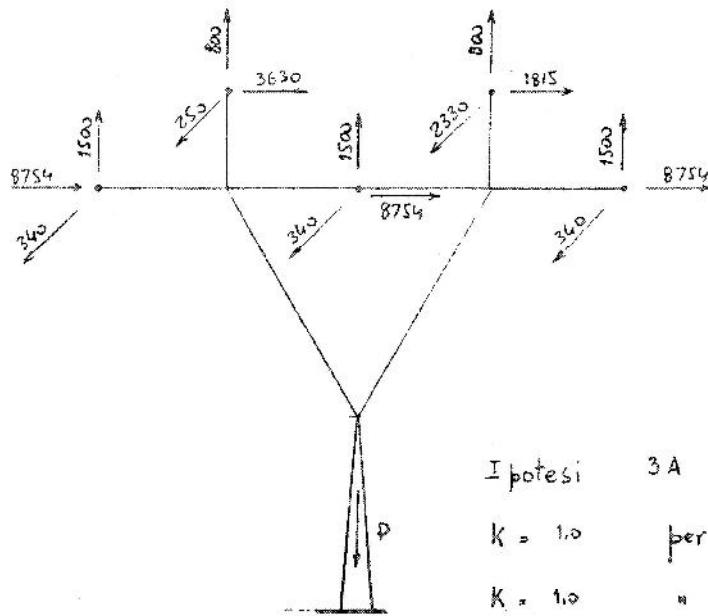
NOTA : P. Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. EMEL
 DATE Apr. 95 Sostegno Tipo "TE"

MSA - Condizione di max. sollecitazione
 (Zona A) : - 5° Vento a 130 Km/h

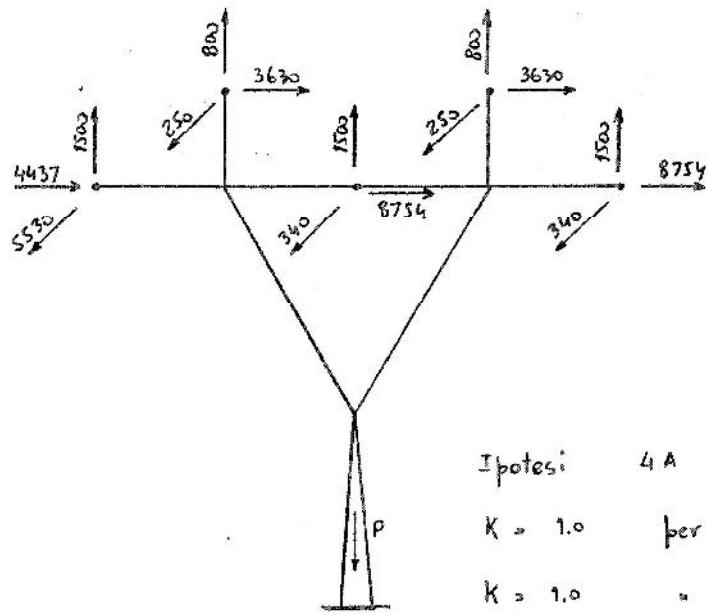


Ipotesi 3 A

$K = 1.0$ per sostegno

$K = 1.0$ " fondazioni

MSA - Condizione di max. sollecitazione
 (Zona A) : - 5°C Vento a 130 Km/h



Ipotesi 4 A

$K = 1.0$ per sostegno

$K = 1.0$ " fondazioni

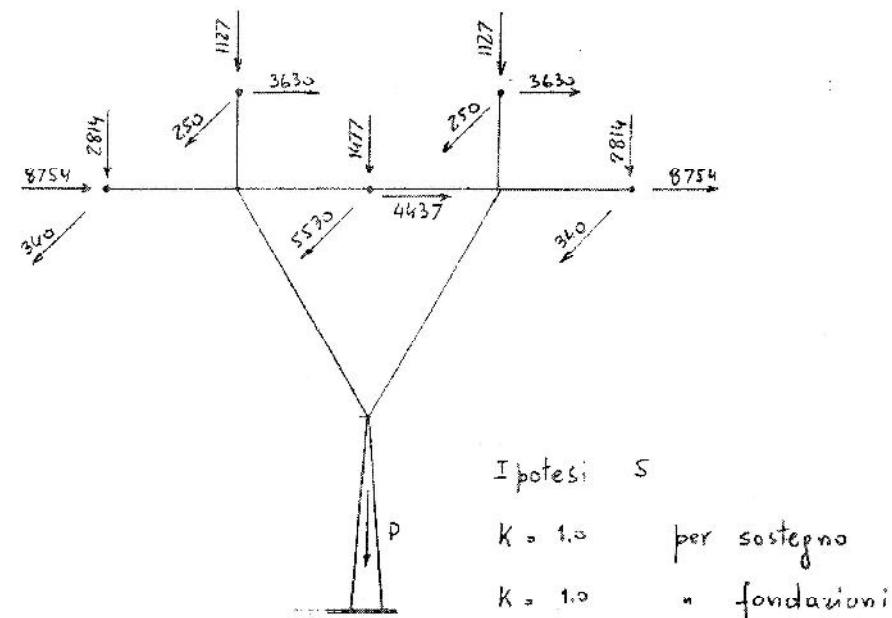
NOTA : P = Peso proprio del sostegno



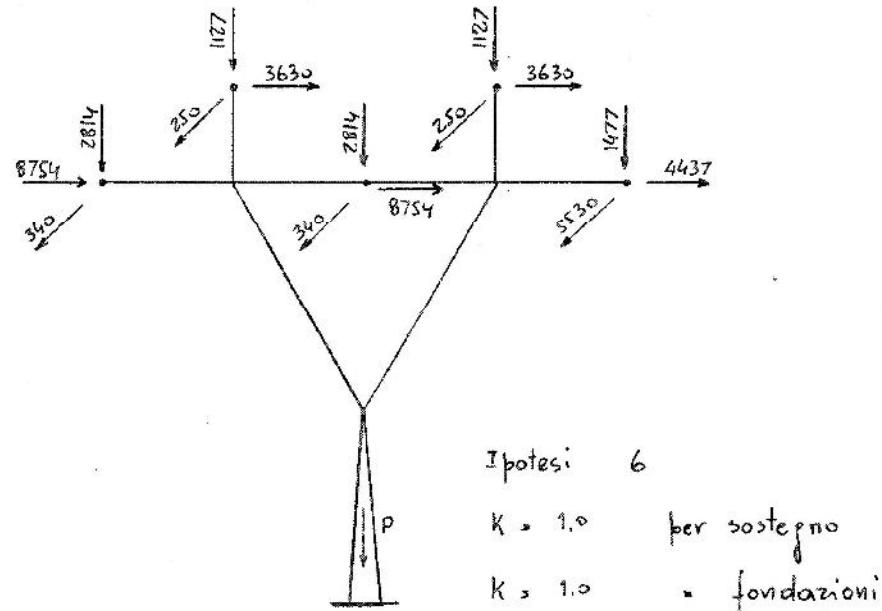
SAE TOWERS

BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. EHEL
 DATE Apr. 95 Sostegno Tipo "TE"

MSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5° Vento a 130 Km/h



MSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5°c Vento a 130 Km/h



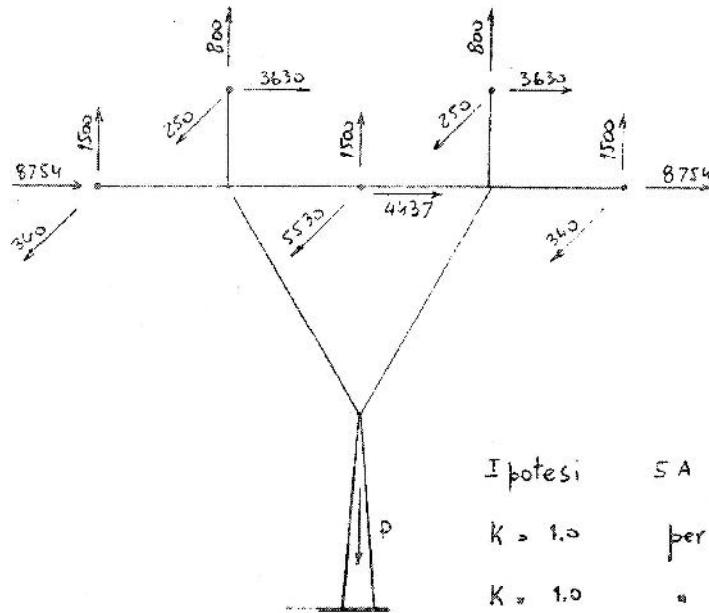
NOTA : P. Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

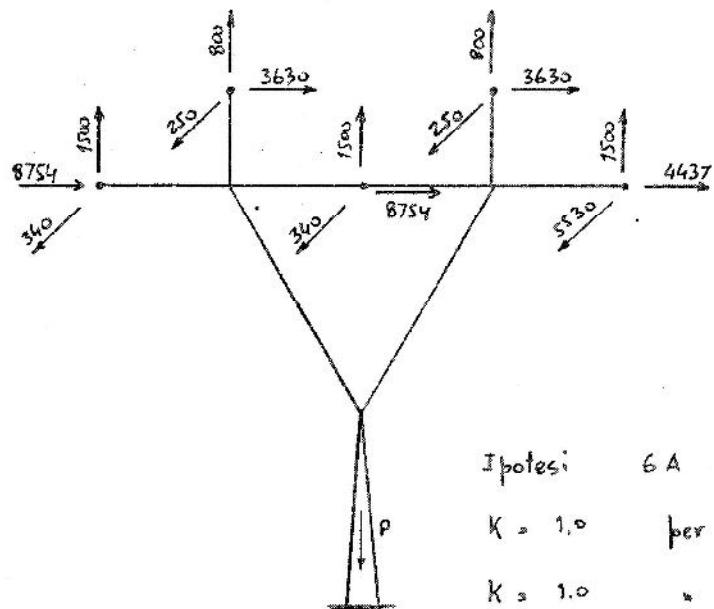
BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. EHEL
 DATE A.W. 95 Sostegno Tipo "TE"

M.S.A - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5° Vento a 130 Km/h



Ipotesi 5 A
 $K = 1.0$ per sostegno
 $K = 1.0$ * fondazioni

M.S.A - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5°c Vento a 130 Km/h



Ipotesi 6 A
 $K = 1.0$ per sostegno
 $K = 1.0$ * fondazioni

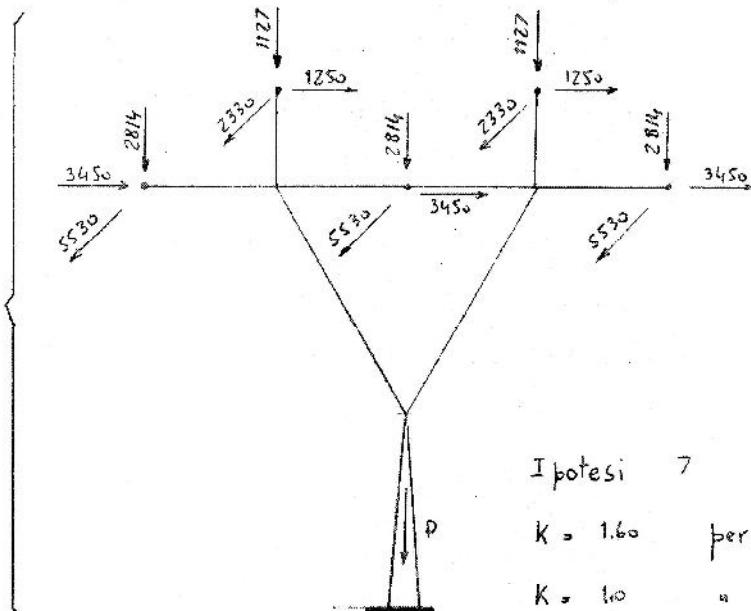
NOTA : P = Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. ENEL
 DATE Apr. 95 Sostegno Tipo "TE".

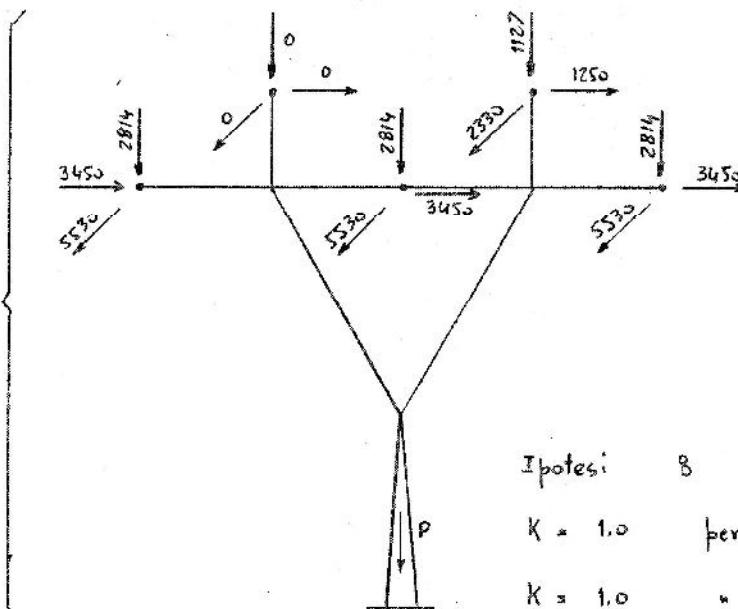
MSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5° Vento a 130 Km/h



Ipotesi 7

$K = 1.60$ per sostegno
 $K = 1.0$ " fondazioni

MSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5°c Vento a 130 Km/h



Ipotesi 8

$K = 1.0$ per sostegno
 $K = 1.0$ " fondazioni

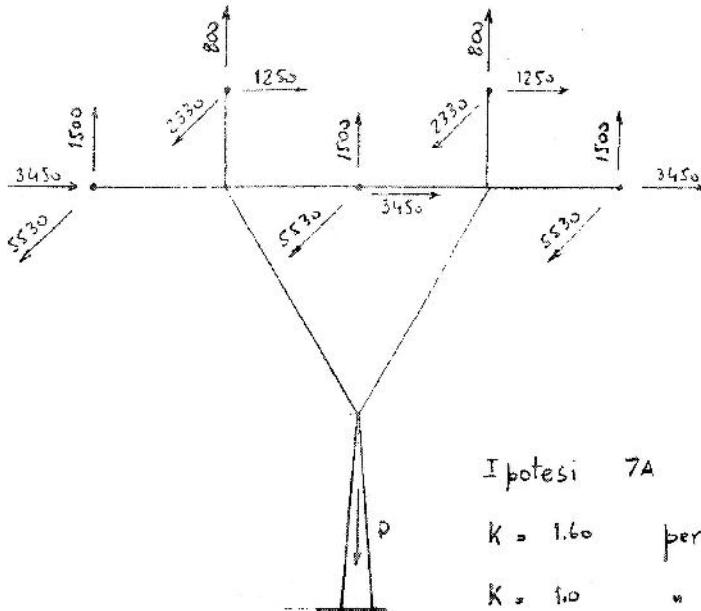
NOTA : P = Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. EHEL
 DATE Apr. 95 Sostegno Tipo "TE"

MSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5° Vento a 130 Km/h

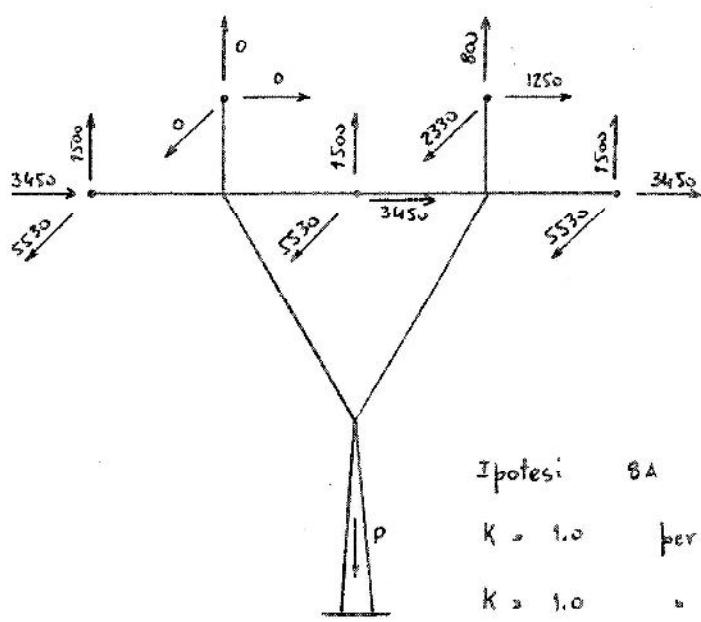


Ipotesi 7A

K = 1.60 per sostegno

K = 1.0 " fondazioni

MSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5°c Vento a 130 Km/h



Ipotesi 8A

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 " fondazioni

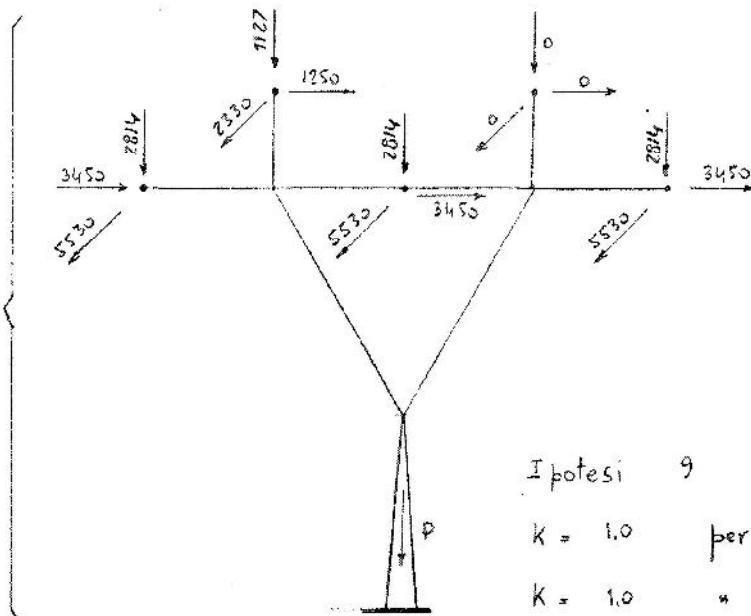
NOTA : P = Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

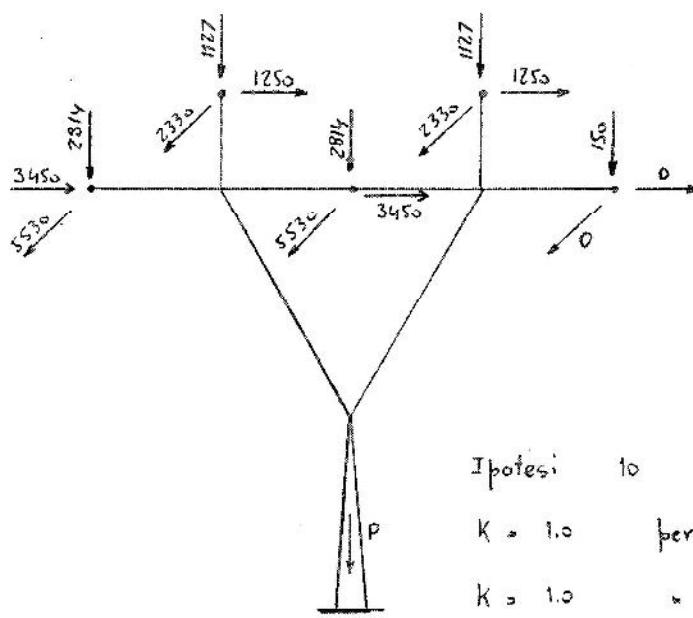
BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. ENEL
 DATE Apr. 95 Sostegno Tipo "TE"

MSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5° Vento a 130 Km/h



Ipotesi 9
 $K = 1.0$ per sostegno
 $K = 1.0$ * fondazioni

MSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5°c Vento a 130 Km/h



Ipotesi 10
 $K = 1.0$ per sostegno
 $K = 1.0$ * fondazioni

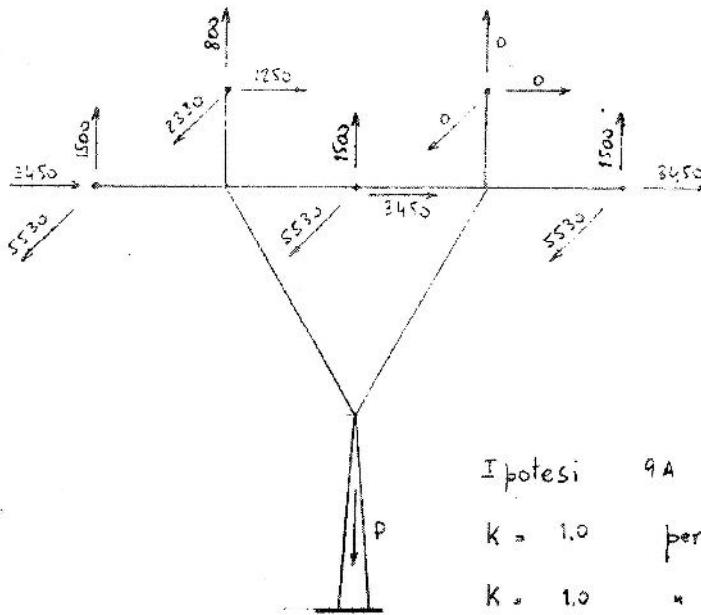
NOTA : P. Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. EMEL
 DATE Apr. 95 Sostegno Tipo "TE"

MSA - Condizione di max. sollecitazione
 (Zona A) : - 5° Vento a 130 Km/h

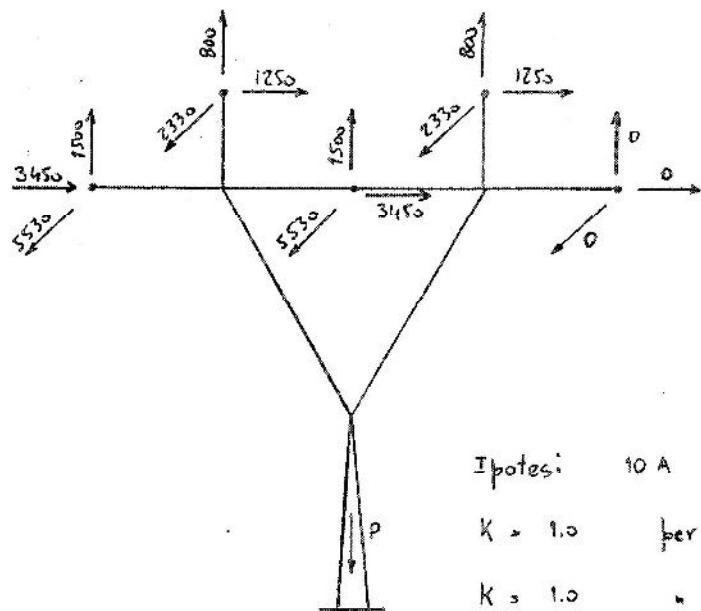


Ipotesi 9 A

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 * fondazioni

MSA - Condizione di max. sollecitazione
 (Zona A) : - 5°c Vento a 130 Km/h



Ipotesi 10 A

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 * fondazioni

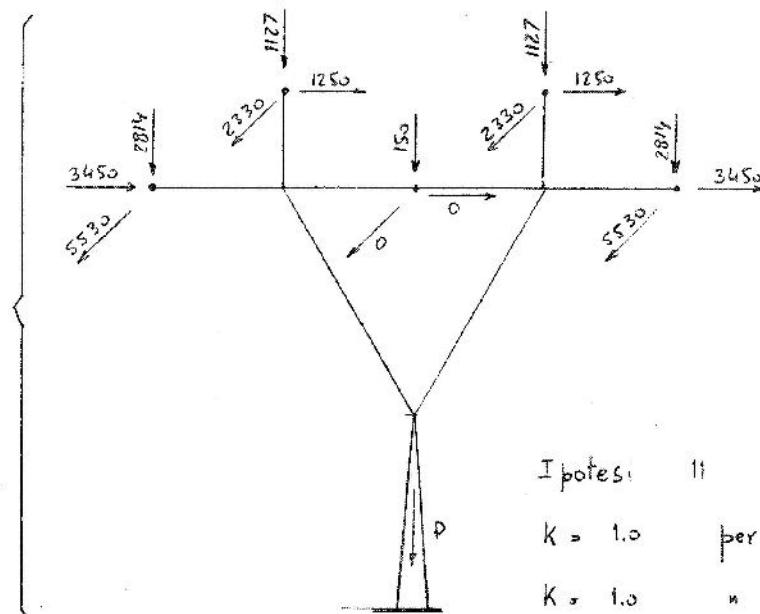
NOTA : P = Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

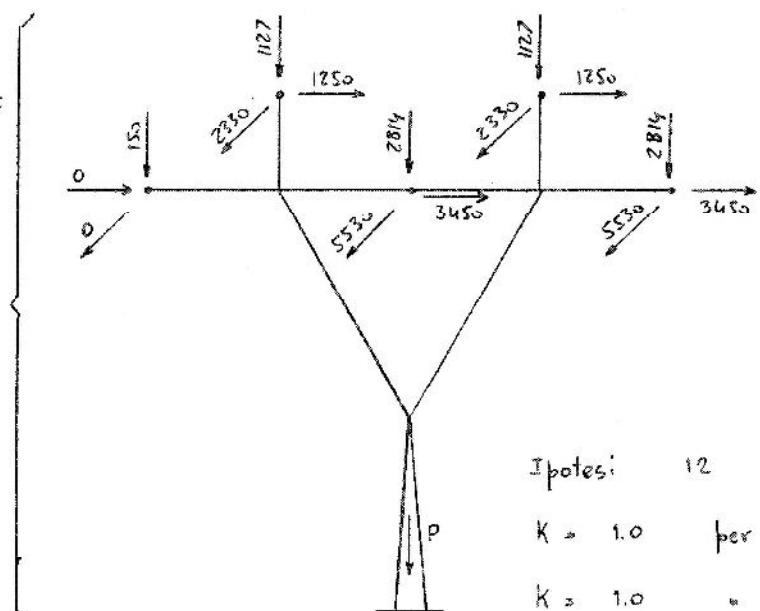
BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. ENEL
 DATE Apr. 95 Sostegno Tipo "TE"

MSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5° Vento a 130 Km/h



Ipotesi 11
 $K = 1.0$ per sostegno
 $K = 1.0$ = fondazioni

MSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5°c Vento a 130 Km/h



Ipotesi 12
 $K = 1.0$ per sostegno
 $K = 1.0$ = fondazioni

NOTA : P = Peso proprio del sostegno



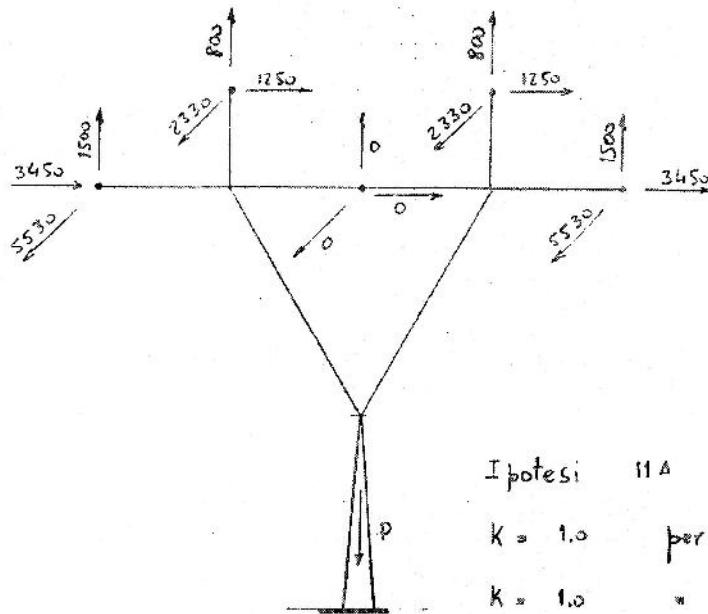
Doc. N. IN0500DE2CLLP0000K01A.DOC

Progetto IN05 Lotto 00 Codifica Documento DE2CLLP0000K01 Rev. A Foglio 17 di 61

SAE TOWERS

BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. ENEL
 DATE Apr. 95 Sostegno Tipo "TE"

MSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5° Vento a 130 Km/h

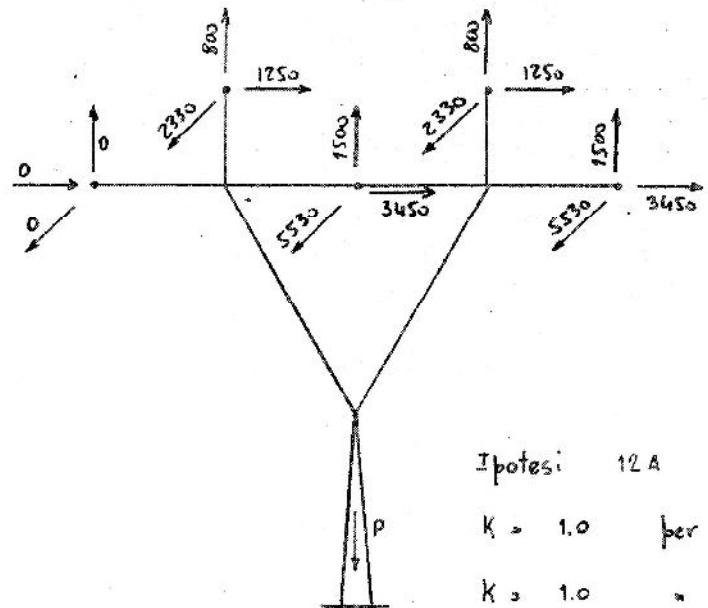


Ipotesi 11 A

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 * fondazioni

MSA - Condizione di max sollecitazione
 (Zona A) : - 5°c Vento a 130 Km/h



Ipotesi 12 A

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 * fondazioni

NOTA : P. Peso proprio del sostegno

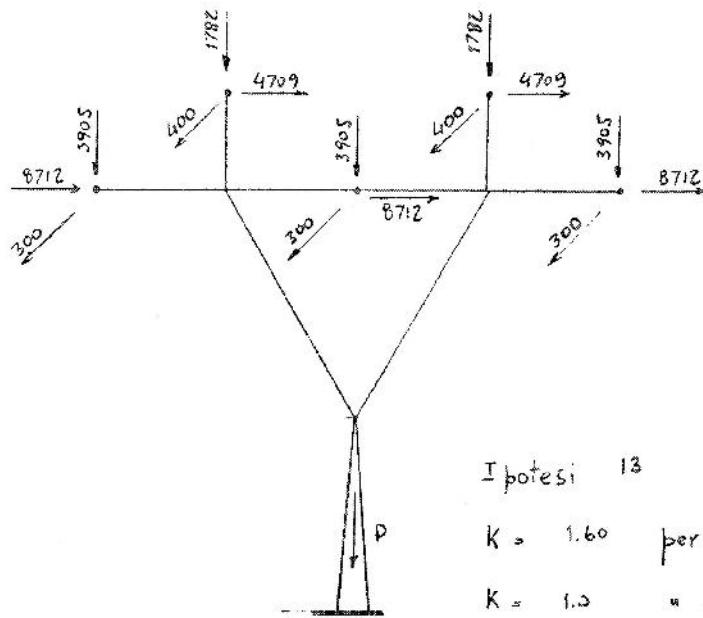


SAE TOWERS

DATE Apr. 95

BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. ENEL
 Sostegno Tipo "TE".

MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : -20° Vento a 65 Km/h
 manicotto di ghiaccio di 12 mm

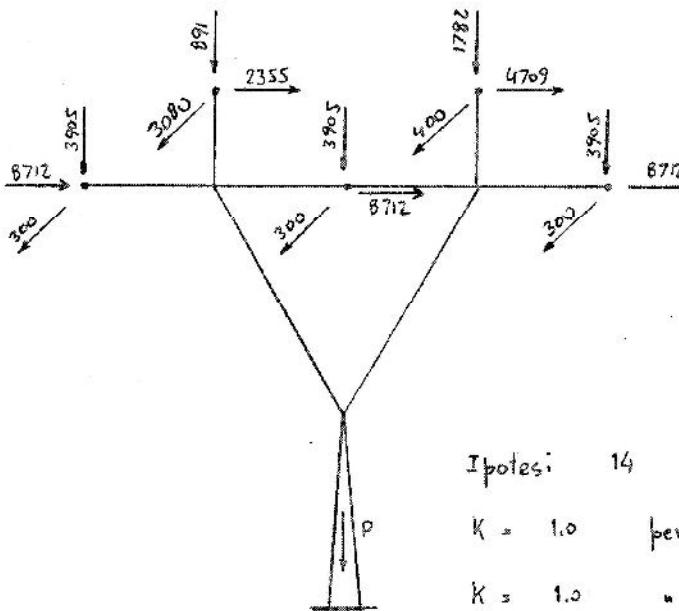


Ipotesi 13

K = 1.60 per sostegno

K = 1.0 " fondazioni

MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : -20° Vento a 65 Km/h
 manicotto di ghiaccio di 12 mm



Ipotesi 14

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 " fondazioni

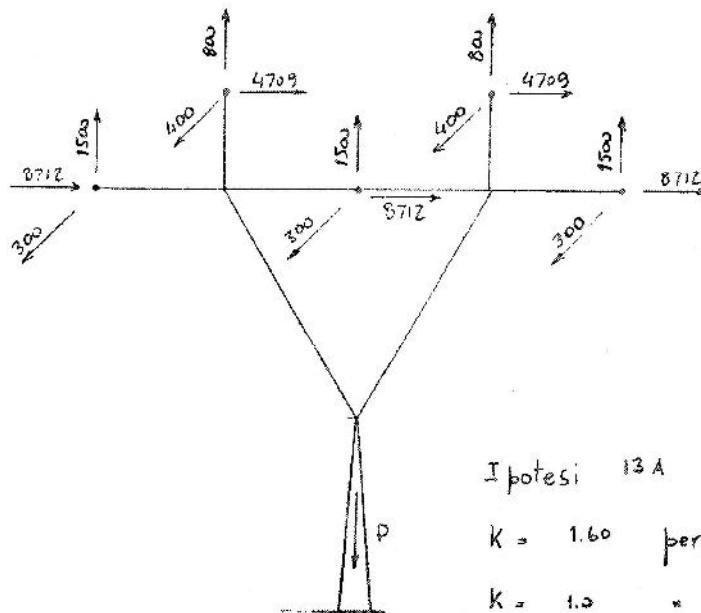
NOTA : P = Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. EMEL
 DATE Apr. 95 Sostegno Tipo "TE"

MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : - 20° Vento a 65 Km/h
 manico di ghiaccio di 12 mm

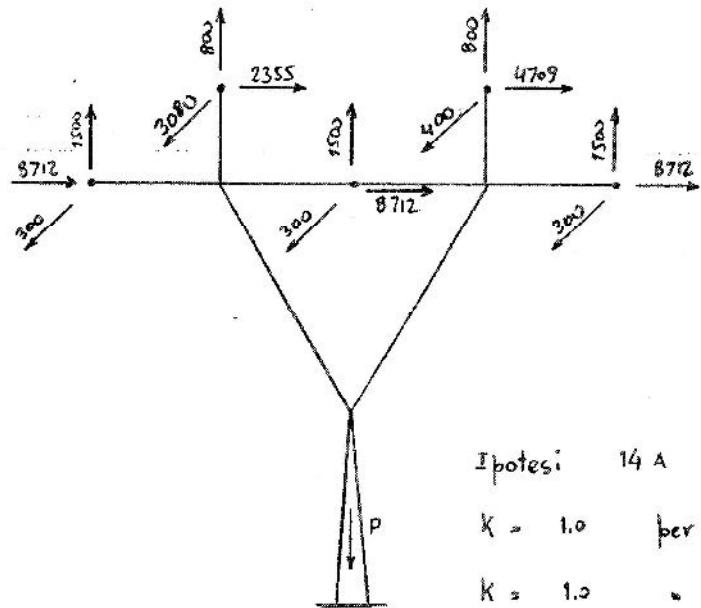


Ipotesi 13 A

K = 1.60 per sostegno

K = 1.0 * fondazioni

MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : - 20° Vento a 65 Km/h
 manico di ghiaccio di 12 mm



Ipotesi 14 A

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 * fondazioni

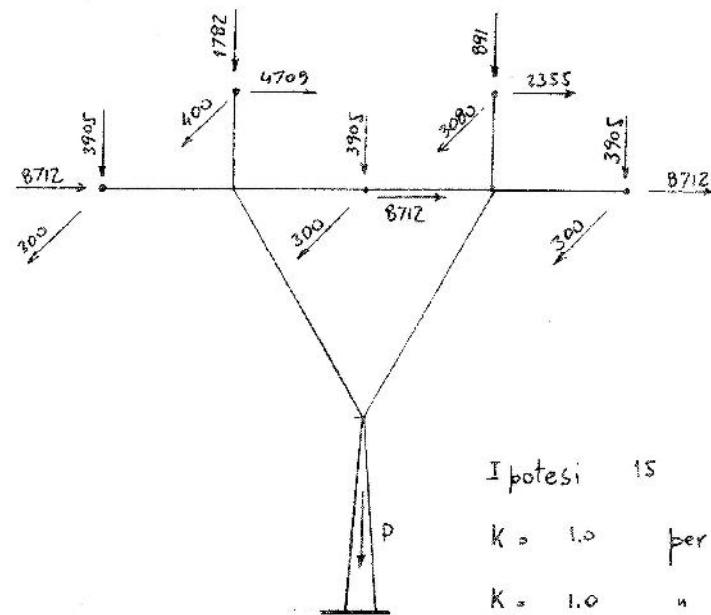
NOTA : P. Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. ENEL
 DATE Apr. 95 Sostegno Tipo "TE"

MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : -20° Vento a 65 Km/h
 manicotto di ghiaccio di 12 mm

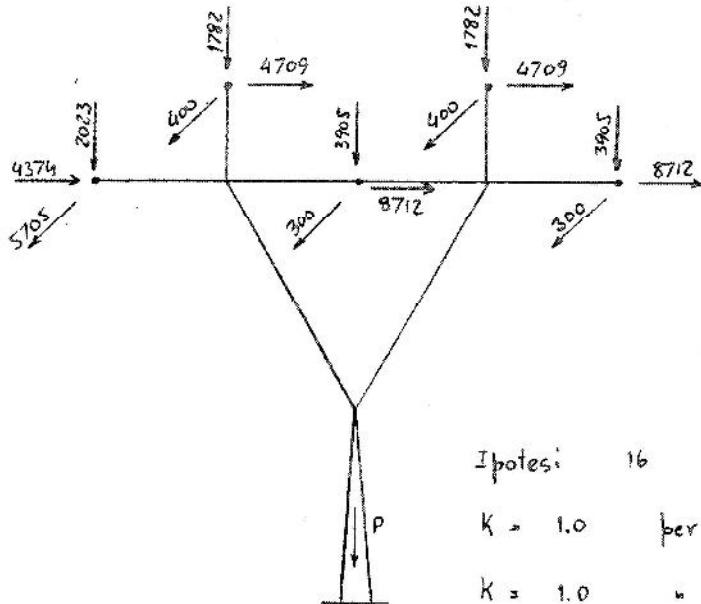


I potesi 15

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 " fondazioni

MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : -20° Vento a 65 Km/h
 manicotto di ghiaccio di 12 mm



I potesi 16

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 " fondazioni

NOTA : P. Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

BOLL. N°

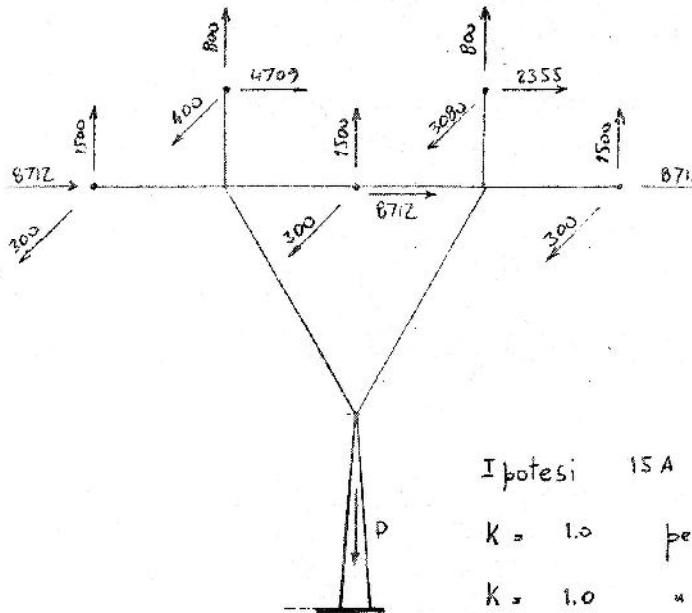
R. S. N°

SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. EHEL

DATE Apr. 95

Sostegno Tipo "TE"

MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : -20° Vento a 65 Km/h
 manico no di ghiaccio di 12 mm

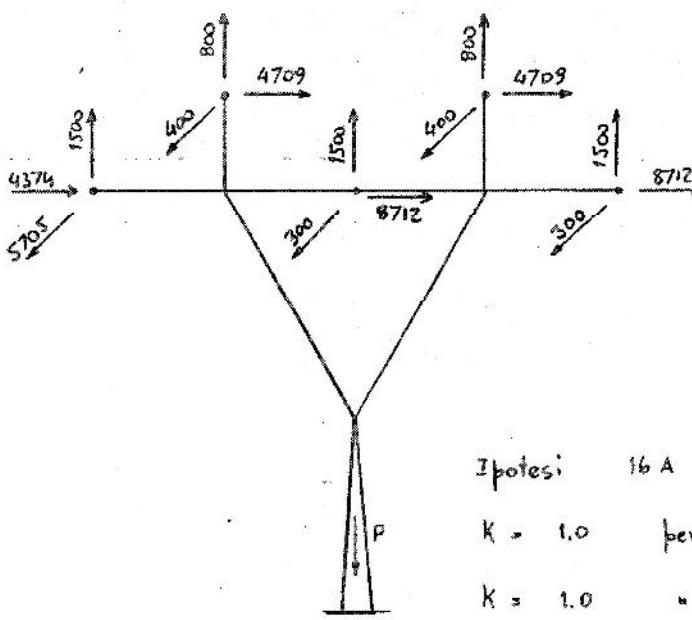


Ipotesi 15 A

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 " fondazioni

MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : -20° Vento a 65 Km/h
 manico no di ghiaccio di 12 mm



Ipotesi 16 A

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 " fondazioni

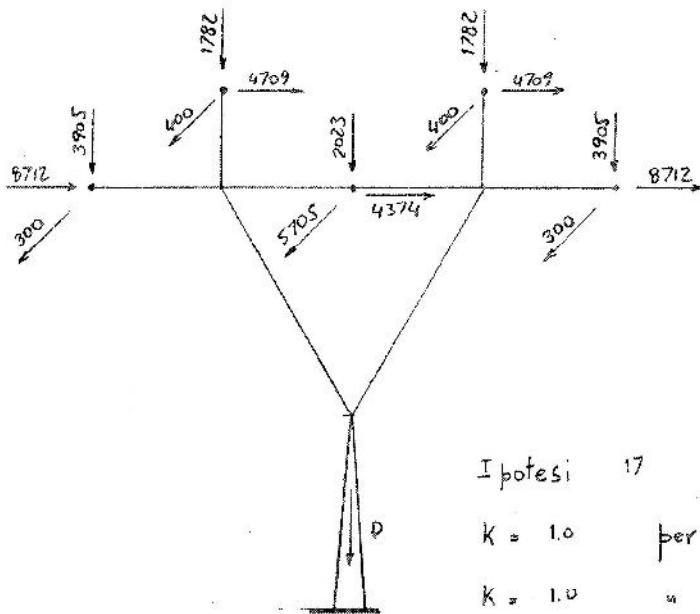
MOTA : P. Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

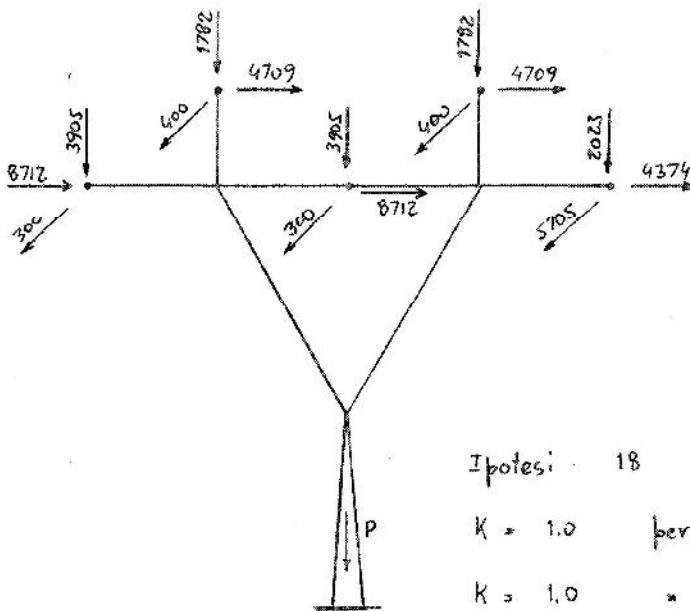
BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. EMEL
 DATE Apr. 95 Sostegno tipo "TE"

HSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : -20° Vento a 65 Km/h
 manicotto di ghiaccio di 12 mm



Ipotesi 17
 K = 1.0 per sostegno
 K = 1.0 " fondazioni

HSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : -20° Vento a 65 Km/h
 manicotto di ghiaccio di 12 mm



Ipotesi 18
 K = 1.0 per sostegno
 K = 1.0 " fondazioni

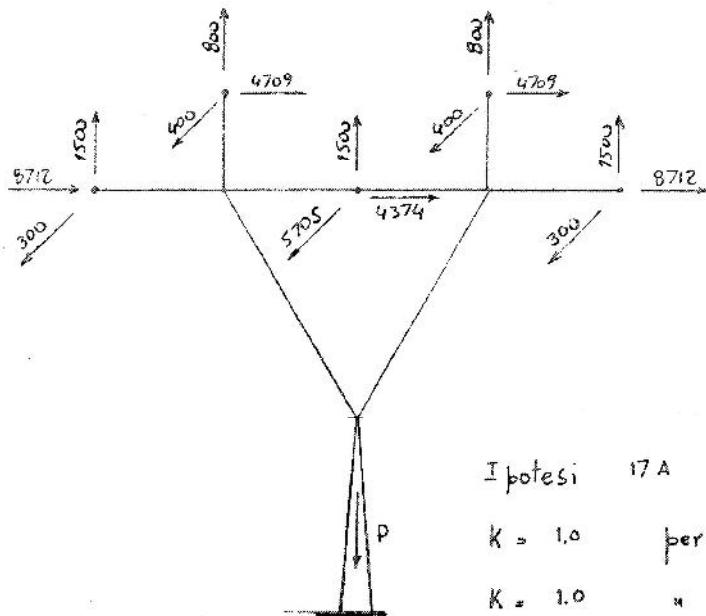
NOTA : P = Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. EME L
 DATE Apr. 95 Sostegno tipo "TE"

MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : -20° Vento a 65 Km/h
 manicotto di ghiaccio di 12 mm

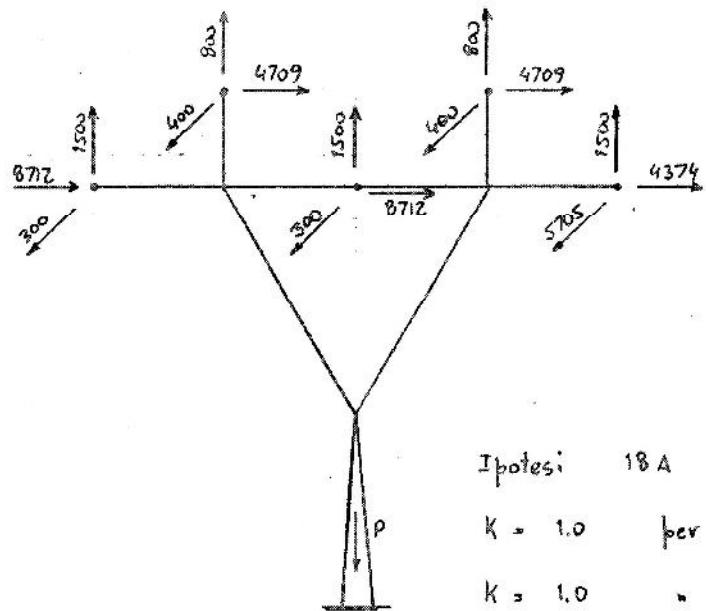


Ipotesi 17 A

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 " fondazioni

MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : -20° Vento a 65 Km/h
 manicotto di ghiaccio di 12 mm



Ipotesi 18 A

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 " fondazioni

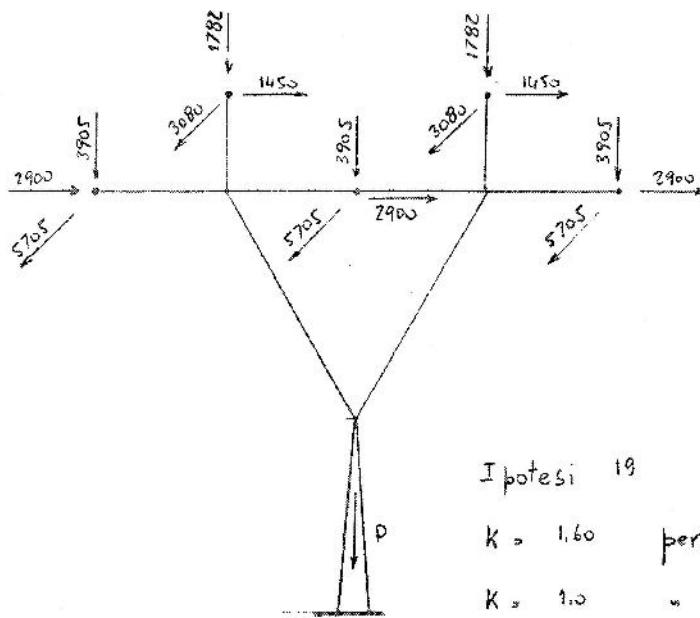
NOTA : P = Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. ENEL
 DATE Apr. 95 Sostegno Tipo "TE".

MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zone B) : -20° Vento a 65 Km/h
 manicotto di ghiaccio di 12 mm

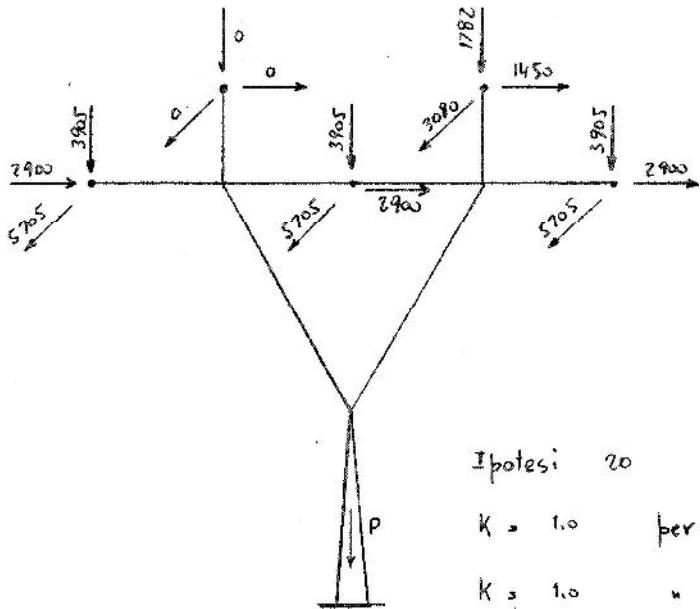


Ipotesi 19

$K = 1,60$ per sostegno

$K = 1,0$ per fondazioni

MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zone B) : -20° Vento a 65 Km/h
 manicotto di ghiaccio di 12 mm



Ipotesi 20

$K = 1,0$ per sostegno

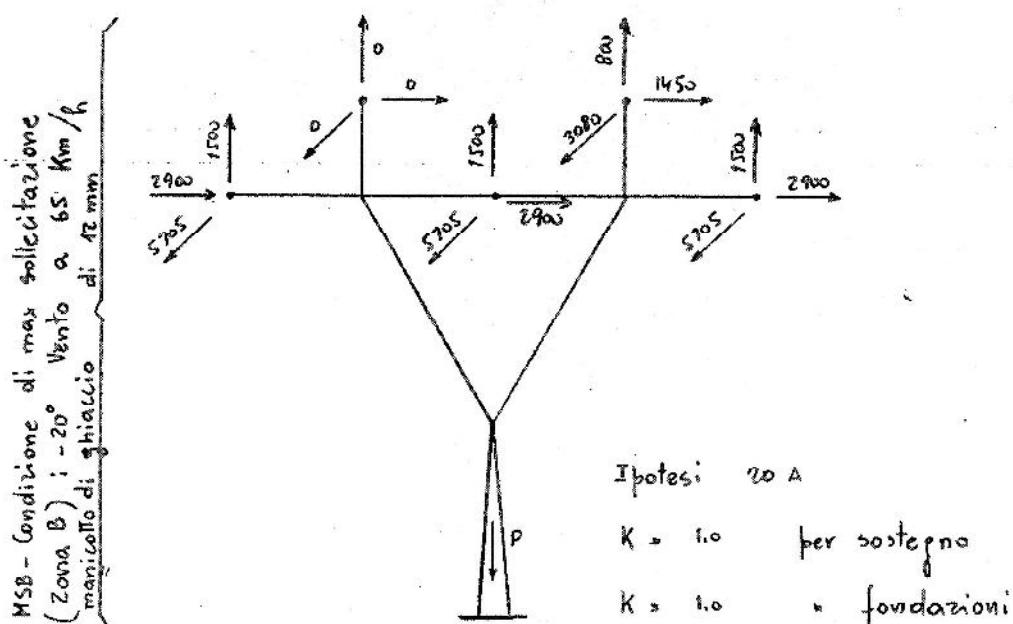
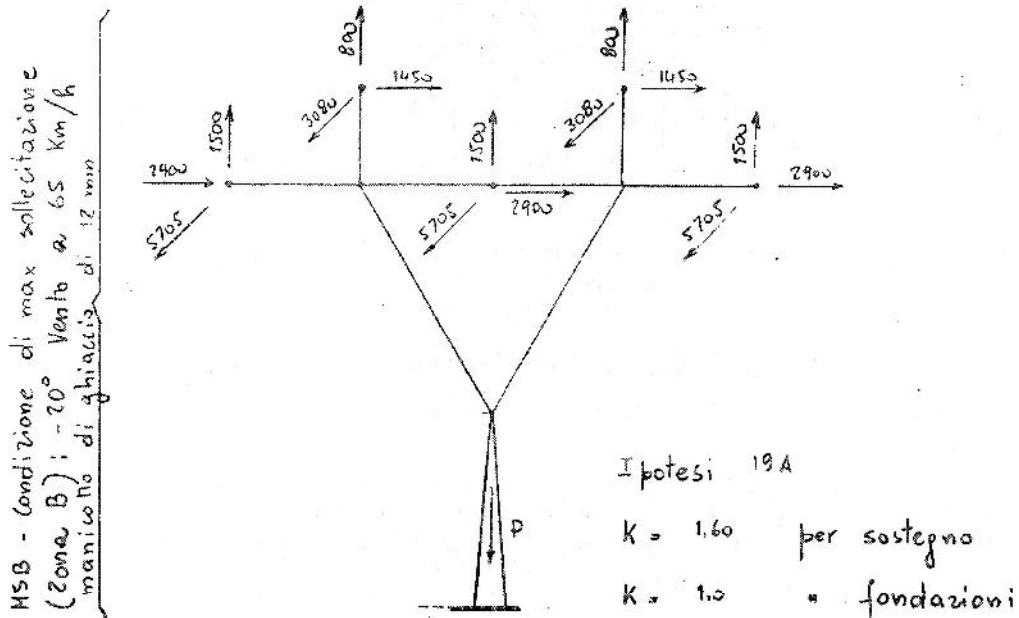
$K = 1,0$ per fondazioni

NOTA : P. Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. EMEI
 DATE Apr. 95 Sostegno Tipo "TE"



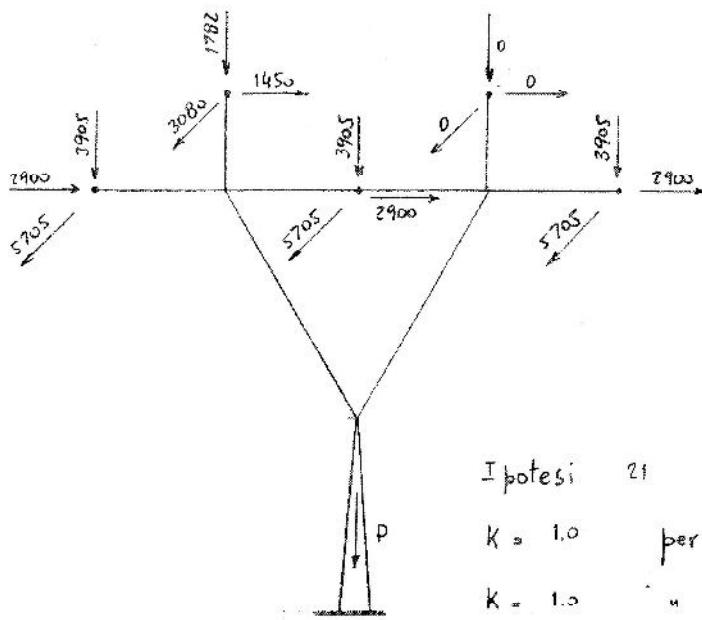
NOTA : P. Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. EMEL
 DATE Apr. 95 Sostegno Tipo "TE"

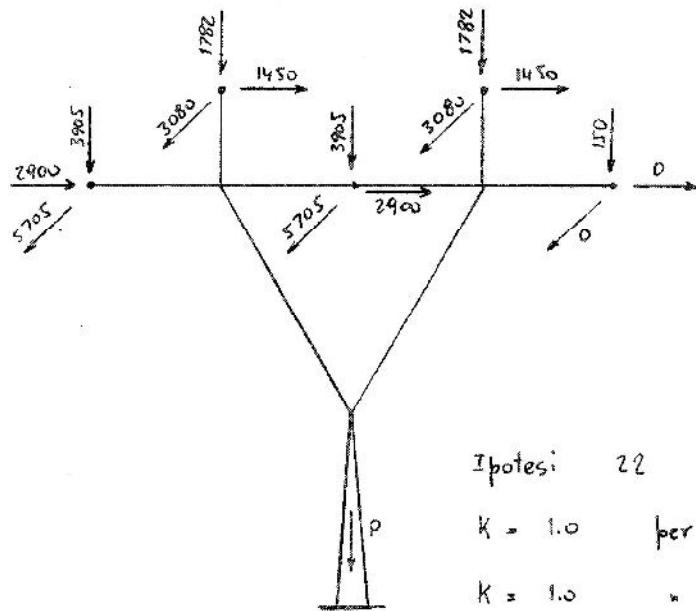
MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : - 20° Vento a 65 Km/h
 manichino di ghiaccio di 12 mm



Ipotesi 21

$K = 1.0$ per sostegno
 $K = 1.0$ " fondazioni

MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : - 20° Vento a 65 Km/h
 manichino di ghiaccio di 12 mm



Ipotesi 22

$K = 1.0$ per sostegno
 $K = 1.0$ " fondazioni

NOTA : P. Peso proprio del sostegno

GENERAL CONTRACTOR

Cepav due

Consorzio ENI per l'Alta Velocità



ALTA SORVEGLIANZA

ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO

Doc. N. IN0500DE2CLP0000K01A.DOC

Progetto
IN05

Lotto
00

Codifica Documento
DE2CLP0000K01

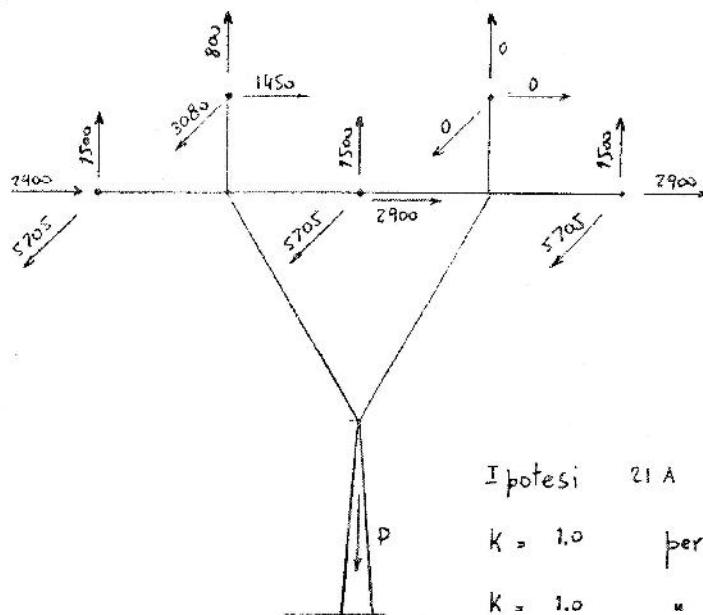
Rev.
A

Foglio
27 di 61

SAE TOWERS

BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. EHEL
 DATE Apr. 95 Sostegno Tipo * TE *

HSB - Condizione di max. sollecitazione
 (Zona B) : - 20° Vento a 65 Km/h
 manichetto di ghiaccio di 12 min

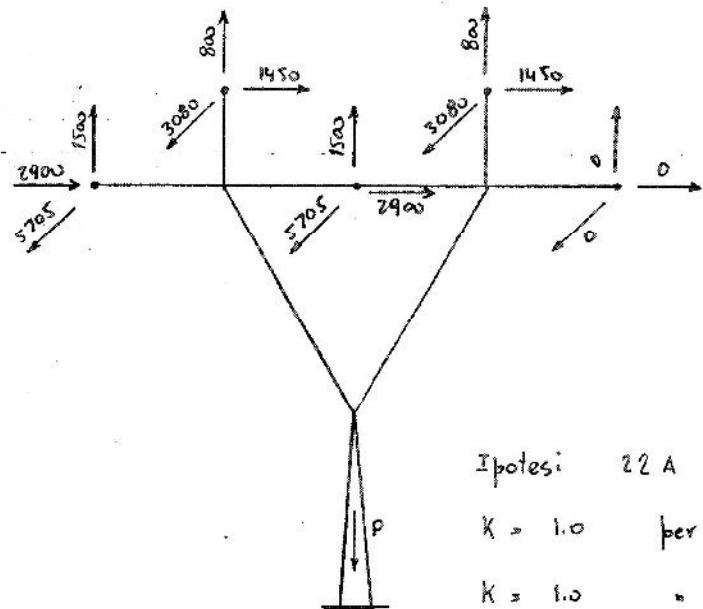


Ipotesi 21 A

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 = fondazioni

HSB - Condizione di max. sollecitazione
 (Zona B) : - 20° Vento a 65 Km/h
 manichetto di ghiaccio di 12 min



Ipotesi 22 A

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 = fondazioni

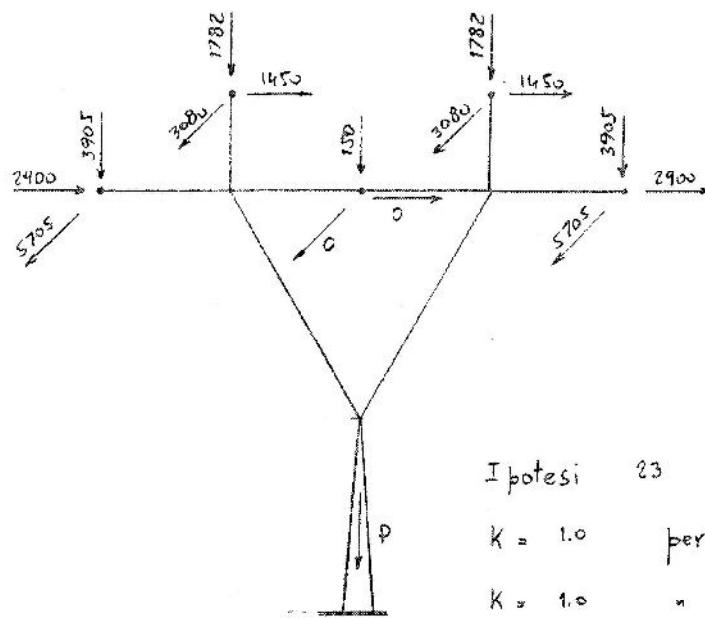
NOTA : P = Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. ETEL
 DATE Apr. 95 Sostegno tipo "TE".

MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : -20° Vento a 65 Km/h
 manico di ghiaccio di 12 mm

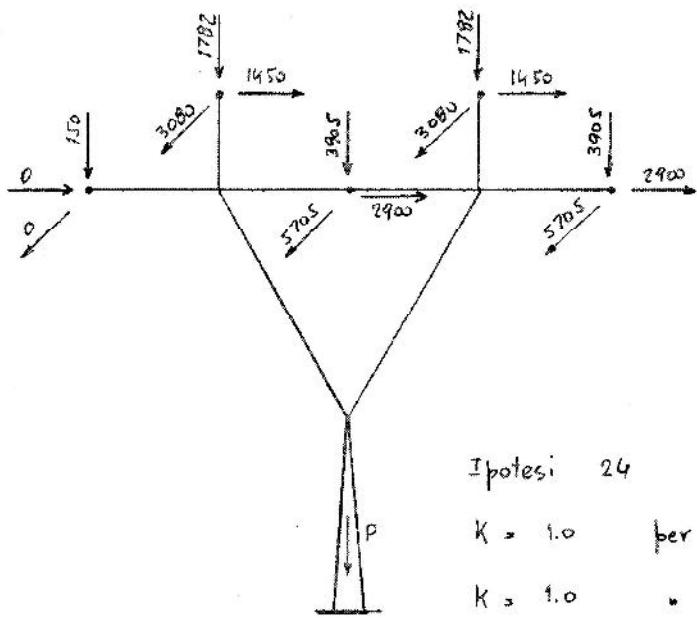


Ipotesi 23

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 * fondazioni

MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : -20° Vento a 65 Km/h
 manico di ghiaccio di 12 mm



Ipotesi 24

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 * fondazioni

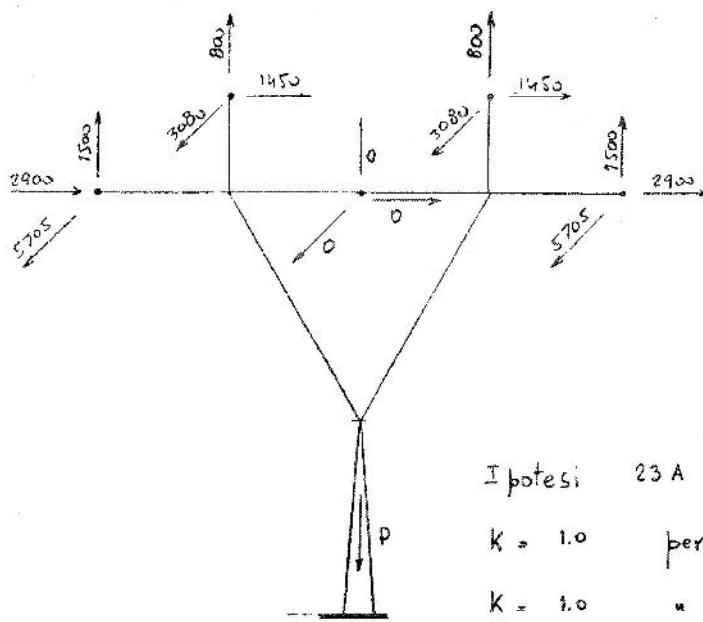
NOTA : P = Peso proprio del sostegno



SAE TOWERS

BOLL. N° _____ R. S. N° _____
 SUBJECT Linea 132 / 150 KV S.T. EMEL
 DATE Apr. 95 Sostegno Tito - TE

MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : - 20° Vento a 65 Km/h
 manicotto di ghiaccio di 12 mm

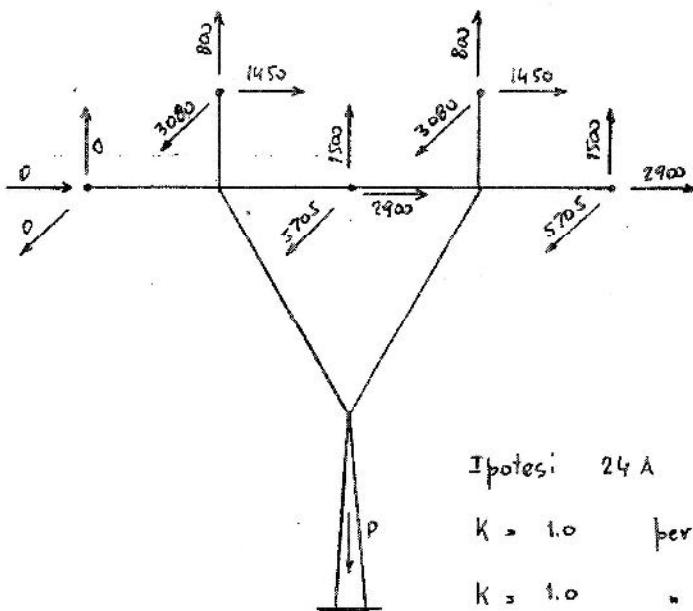


Ipotesi 23 A

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 " fondazioni

MSB - Condizione di max sollecitazione
 (Zona B) : - 20° Vento a 65 Km/h
 manicotto di ghiaccio di 12 mm



Ipotesi 24 A

K = 1.0 per sostegno

K = 1.0 " fondazioni"

NOTA : P = Peso proprio del sostegno

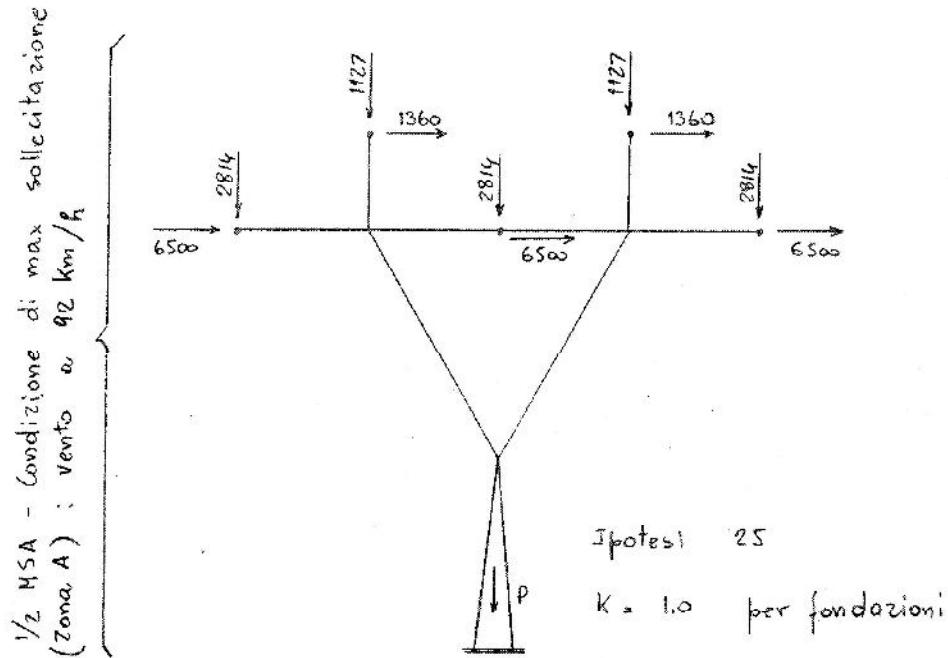
GENERAL CONTRACTOR	ALTA SORVEGLIANZA
Cepav due Consorzio ENI per l'Alta Velocità	ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO
Doc. N. IN0500DE2CLP0000K01A.DOC	Progetto IN05 Lotto 00 Codifica Documento DE2CLP0000K01 Rev. A Foglio 30 di 61

SAE TOWERS

BOLL. N° R. S. N°

SUBJECT Linea 132/150 KV S.T. EMELE

DATE Apr. 95 Sostegno tipo "TE"



- NOTE :
- P = Peso proprio del sostegno
 - Sforzi sulle fondazioni per la condizione FOP
 - Pressione del vento sul sostegno = 60 kg/m^2
 - " " " sui conduttori = 36 kg/m^2

GENERAL CONTRACTOR

Cepav due

Consorzio ENI per l'Alta Velocità



ALTA SORVEGLIANZA

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO

Doc. N. IN0500DE2CLP0000K01A.DOC

Progetto
IN05Lotto
00Codifica Documento
DE2CLP0000K01Rev.
A
Foglio
31 di 61

ABB SAE SADELMI							PALO TE		
CALCOLO DEL VENTO TRASVERSALE									
Trofeo	h m	Profilo altezza profilo	N. profili	Lunghezza m	Area (A) m ²	Area totale S = > A m ²	C	W=120xSxC Kg	W TOT Kg
MENSOLE + TRAVE									
	1,00	1400	1	1,00	1,400				
	110	1	3,80	0,418					
	80	2	3,00	0,480					
	45	2	2,00	0,180					
	65	2	1,00	0,130					
	60	4	1,30	0,312					
	80	8	1,30	0,832					
	90	1	9,00	0,810					
	100	1	9,00	0,900					
						5,482	1,00	555	
GABBETTA									
	200	120	2	2,30	0,552				
	100	2	2,10	0,420					
	45	2	2,20	0,198					
	120	2	2,10	0,504					
	100	2	2,10	0,420					
	65	2	1,95	0,254					
	70	2	1,80	0,252					
						2,600	1,00	312	



Doc. N. IN0500DE2CLLP0000K01A.DOC

Progetto
 IN05

Lotto
 00

Codifica Documento
 DE2CLLP0000K01

Rev.
 A | Foglio
 32 di 61

ABB SAE SADELMI							PALO TE		
Tronco	h m	Profili a ala profilo		Lunghezza profili m	Area (A) Proiettata m²	Ares. totale S = > A m²	C	W=120xSxC Kg	W TOT Kg
		N.	profilo						
CORNA									
	3,90	140	2	4,50	1,200				
		120	2	4,50	1,080				
		90	2	1,70	0,306				
		45	2	4,00	0,360				
		50	2	3,80	0,360				
		65	1	2,50	0,163				
		140	2	4,00	1,120				
		70	2	5,60	0,770				
		75	2	2,45	0,368				
		60	2	2,60	0,312				
		55	2	2,45	0,270				
						6,358	1,00	764	1731
1	5,00	150	2	5,10	1,530				
		80	2	3,40	0,544				
		75	2	4,30	0,645				
		55	1	3,20	0,176				
		50	1	2,70	0,135				
		45	2	3,80	0,342				
						3,372	2,00	809	

GENERAL CONTRACTOR

Cepav due

Consorzio ENI per l'Alta Velocità



ALTA SORVEGLIANZA

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO

Doc. N. IN0500DE2CLP0000K01A.DOC

Progetto

IN05

Lotto

00

Codifica Documento

DE2CLP0000K01

Rev.

A

Foglio

33 di 61

ABB SAE SADEL MI						PALO / TE			
Tronco	h m	Pro filo		Lunghezza profili m	Area (A) Proiettata m ²	Area totale S= > A m ²	C	W=120xSxC Kg	W TOT Kg
		ala profilo	N.						
2	4,80	150	2	4,90	1,470				
		70	2	4,90	0,695				
		75	2	5,10	0,755				
		60	1	3,80	0,228				
		45	2	3,90	0,351				
								3,500	2,00
									840
3	5,00	180	2	6,10	2,195				
		90	2	10,90	1,982				
		65	2	2,20	0,285				
		60	2	1,90	0,216				
		50	2	1,40	0,140				
		45	2	1,20	0,108				
								4,905	2,00
									1178
4	6,00	180	2	6,10	2,195				
		80	2	12,30	2,214				
		65	2	2,40	0,312				
		65	2	1,95	0,254				
		60	2	1,70	0,204				
		55	2	1,45	0,160				
								5,338	2,00
									1281

GENERAL CONTRACTOR

Cepav due

Consorzio ENI per l'Alta Velocità



ALTA SORVEGLIANZA

ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO

Doc. N. IN0500DE2CLLP0000K01A.DOC

Progetto
IN05

Lotto
00

Codifica Documento
DE2CLLP0000K01

Rev.
A

Foglio
34 di 61

Tronco	h m	Profilo ala/ profilo	Lunghezza profili m	Area (A) Proiettata m²	Area totale $S = > A$ m^2	C	PALO TE							
							W=120xSxC Kg	W TOT Kg						
BASE + GAMBE														
8,00	180	2	8,10	2,916										
	50	2	7,90	0,348										
	55	2	4,20	0,546										
	45	2	2,20	0,198										
	50	2	2,90	0,390										
	80	2	7,20	1,226										
	55	2	1,50	0,165	6459	200	1550	5458						

GENERAL CONTRACTOR

Cepav due

Consorzio ENI per l'Alta Velocità



ALTA SORVEGLIANZA

ITALFERR
 GRUPPO FERROVIE DELLO STATO

Doc. N. IN0500DE2CLP0000K01A.DOC

Progetto
IN05Lotto
00Codifica Documento
DE2CLP0000K01Rev.
AFoglio
35 di 61

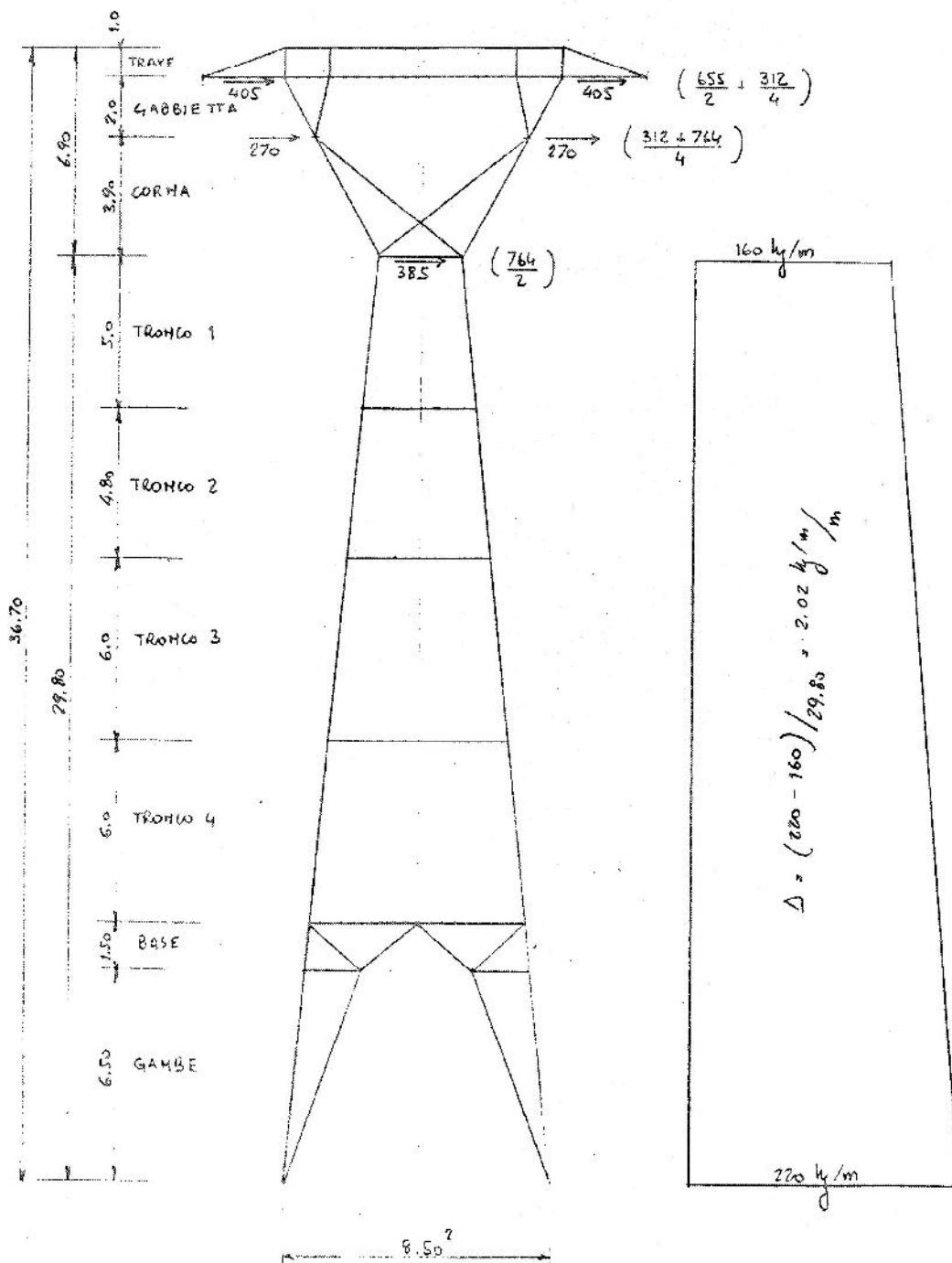
SAE TOWERS

BOLL. N° 11125

R. S. N°

SUBJECT Linea 132 / 150 KV EME L

DATE Mag. 95

Palo tipo "TE" - Vento Trasversale = 120 kg/m²

GENERAL CONTRACTOR Cepav due Consorzio ENI per l'Alta Velocità	
Doc. N. IN0500DE2CLP0000K01A.DOC	

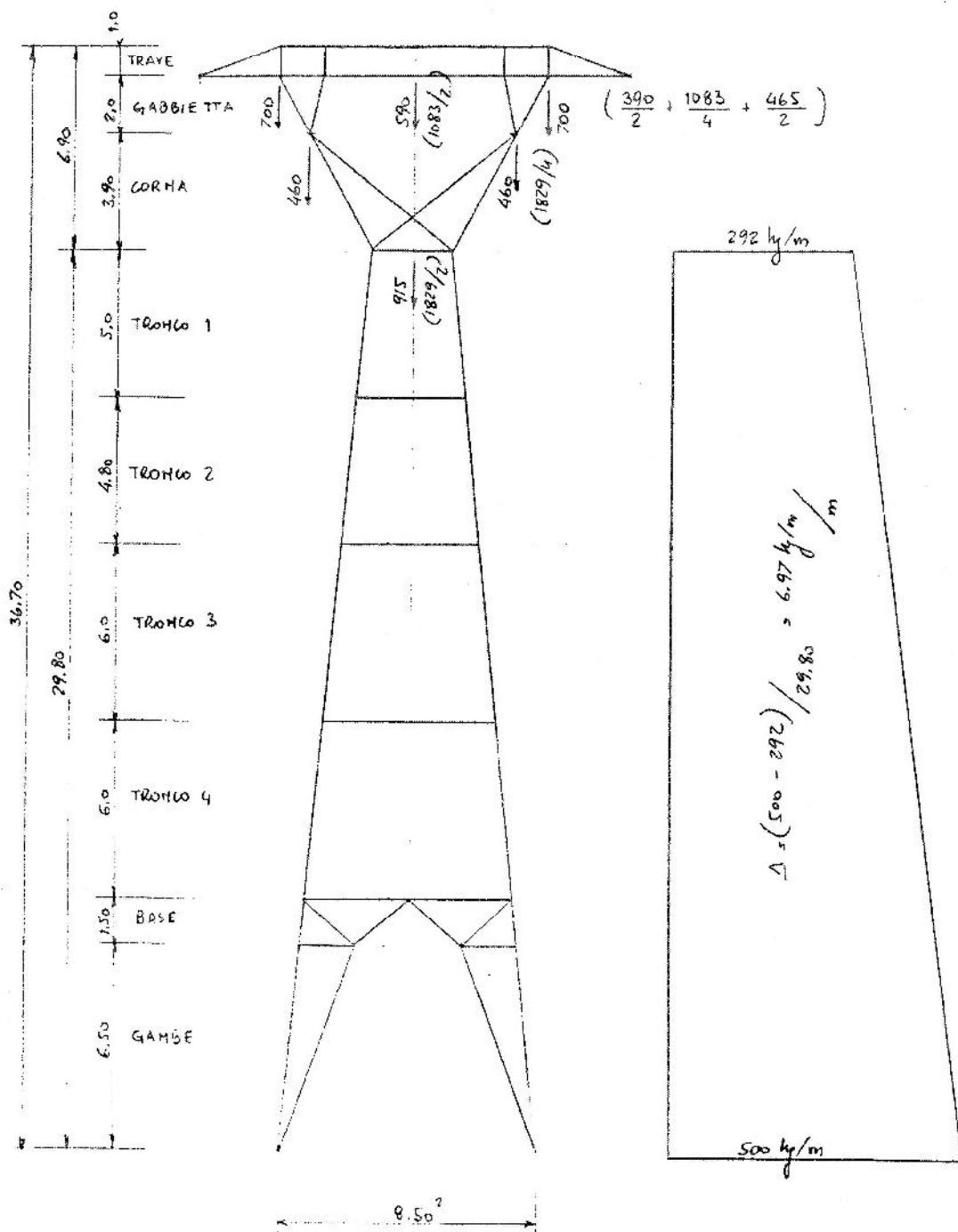
ALTA SORVEGLIANZA	 GRUPPO FERROVIE DELLO STATO
Progetto IN05	Lotto 00

Codifica Documento DE2CLP0000K01

Rev. A Foglio 36 di 61

SAE TOWERS

BOLL. N° 11125 R. S. N° _____
SUBJECT Linea 132 / 150 KV ENEL
DATE Nov. 95 Palo tipo "TE" - Peso -



GENERAL CONTRACTOR Cepav due Consorzio ENI per l'Alta Velocità	ALTA SORVEGLIANZA ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO
Doc. N. IN0500DE2CLLP0000K01A.DOC	Progetto IN05 Lotto 00 Codifica Documento DE2CLLP0000K01 Rev. A Foglio 37 di 61

BOLL. 11125 – Linea 132/150 KV ENEL – Peso Palo TE

MENSOLE

2 L110x9	3200	96,0	A
2 L80x6	3000	44,0	A
2 L50x5	1500	11,3	A
4 L55x5	2000	33,4	A
2 L45x4	2100	11,5	
2 L100x7	3100	67,0	A
2 L80x5	3100	38,4	A
1 L45x4	8500	23,3	

324,9 1,2 390

TRAVE H = 1,00 m

4 L100x8	4700	229,4	A
4 L90x6	4700	204,9	A
4 L65x6	1100	25,8	A
16 L60x5	1300	95,1	A
16 L80x6	1300	152,7	A
2 L55x4	1500	10,1	A
4 L50x4	1500	18,4	
2 L50x5	1500	11,3	A
12 L50x4	2100	77,1	A
6 L45x4	1500	24,7	
6 L45x4	1900	31,2	
4 L50x4	1800	22,0	A

902,7 1,2 1083

GABBIETTA H = 2,00 m

4 L120x9	2300	150,0	A
4 L100x9	2200	113,5	A
4 L45x4	2200	24,1	
4 L70x6	1900	48,5	A
4 L65x6	2200	51,7	A

387,8 1,2 465

Doc. N. IN0500DE2CLP0000K01A.DOC

Progetto IN05	Lotto 00	Codifica Documento DE2CLP0000K01	Rev. A	Foglio 38 di 61
------------------	-------------	-------------------------------------	-----------	--------------------

CORNA + CROCERA H = 3,90 m

4 L140x12	4800	437,7	A
4 L120x11	4800	382,1	A
8 L90x7	1700	130,7	A
4 L50x4	3600	44,1	
4 L45x4	3000	32,9	
4 L70x6	4300	109,7	A
4 L75x6	2900	79,7	A
4 L60x5	6200	113,3	A
2 L70x6	2600	33,2	A
4 L65x5	2600	61,0	A
4 L60x5	1800	32,9	A
2 L45x4	3100	17,0	

1524,3 1,2 1829

3767 kg

TRONCO 1 H = 5,00 m

4 L150x16	5000	718,0	A
8 L80x6	3400	199,6	A
8 L75x6	4300	236,3	A
4 L50x4	2700	33,0	A
4 L55x4	3200	42,9	A
8 L45x4	4000	87,7	

1317,5 1,15 1515

TRONCO 2 H = 4,80 m

4 L150x16	5200	834,1	A
8 L75x6	5100	280,3	A
8 L70x6	4800	245,0	
4 L60x4	3800	56,2	A
8 L45x4	4100	89,9	

1505,5 1,15 1731

GENERAL CONTRACTOR Cepav due Consorzio ENI per l'Alta Velocità 	ALTA SORVEGLIANZA  GRUPPO FERROVIE DELLO STATO
Doc. N. IN0500DE2CLLP0000K01A.DOC	Progetto IN05 Lotto 00 Codifica Documento DE2CLLP0000K01 Rev. A Foglio 39 di 61

TRONCO 3 H = 6,00 m

4 L180x16	6400	1.113,6	A
8 L90x7	3900	299,8	A
8 L90x6	6800	451,5	
8 L60x4	1900	56,2	A
8 L65x4	2100	67,5	A
8 L45x4	1200	26,3	A
8 L50x4	1400	34,3	A
		2049,2	1,15 2357

TRONCO 4 H = 6,00 m

4 L180x16	6400	1.113,6	A
8 L90x7	4500	346,0	
8 L90x6	4500	298,8	
8 L65x5	2500	99,0	
8 L65x4	2000	64,3	A
8 L60x4	1700	50,3	A
8 L55x4	1500	40,2	A
		2012,2	1,15 2314

BASE H = 33 H = 1,50 m

4 L180x16	1600	278,4	A
8 L60x5	4700	171,8	
16 L60x5	2200	160,9	A
8 L45x4	1000	21,9	A
8 L50x4	1400	34,3	A
4 L90x7	7000	269,1	
4 L70x5	6700	143,9	
6 L50x4	3600	88,1	
4 L60x4	3000	44,4	
		1212,8	1,15 1395

<p>GENERAL CONTRACTOR Cepav due Consorzio ENI per l'Alta Velocità </p>	<p>ALTA SORVEGLIANZA</p> <p>ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO</p>					
Doc. N. IN0500DE2CLLP0000K01A.DOC	<table border="1"> <tr> <td>Progetto IN05</td><td>Lotto 00</td><td>Codifica Documento DE2CLLP0000K01</td><td>Rev. A</td><td>Foglio 40 di 61</td></tr> </table>	Progetto IN05	Lotto 00	Codifica Documento DE2CLLP0000K01	Rev. A	Foglio 40 di 61
Progetto IN05	Lotto 00	Codifica Documento DE2CLLP0000K01	Rev. A	Foglio 40 di 61		

BASE H = 33 GAMBE + 3 H = 6,50 m

4 L180x16	6900	1.200,6	A
8 L90x7	7200	553,5	A
8 L45x4	1200	26,3	A
6 L50x4	2500	61,2	A
8 L55x4	1400	37,5	A
8 L60x4	3300	97,7	A
8 L65x4	1950	62,7	A
8 L45x4	5000	109,6	
4 L45x4	1200	30,2	

2162,3 1,15 2487

11799 kg

GENERAL CONTRACTOR	
Cepav due	
Consorzio ENI per l'Alta Velocità	

ALTA SORVEGLIANZA	
ITALFERR	
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO	

Doc. N. IN0500DE2CLLP0000K01A.DOC

Progetto IN05 Lotto 00 Codifica Documento DE2CLLP0000K01 Rev. A Foglio 41 di 61

SFORZI NELLE ASTE DEL PALO " T E "

GENERAL SYNOPTIC TABLE OF MEMBER AXIAL FORCES

DESIGN NO.	MAX. TENS.	ASSUMPT.	MAX. COMP.	ASSUMPT.		
F 6	111270.	H=22	13A	-119704.	H=21	13
F 7	100634.	H=19	13A	-108945.	H=18	13
F 8	96848.	H=19	13A	-94751.	H=18	13
F16L	6375.	H=22	19A	-6251.	H=21	22A
F16T	8450.	H=22	18	-8700.	H=21	16A
F17L	8124.	H=19	19A	-7782.	H=22	19A
F17T	10665.	H=19	18	-10621.	H=18	16A
F18L	10878.	H=16	19A	-9407.	H=15	18
F18T	13470.	H=16	18A	-14250.	H=15	7
G 1	33061.	H=13	19A	-49656.	H=12	19
G 2	28590.	H=12	13	-28172.	H=13	13A
G11L	10063.	H=33	19A	-10507.	H=9	19A
G12L	12315.	H= 9	19A	-11794.	H=33	19A
M 1	14023.	H= 9	19A	-35557.	H=27	19
M 2	21536.	H=13	19A	-23447.	H=13	19
M10L	4294.	H=18	19	-106.	H=11	24
M11	18576.	H=18	19	-7135.	H=18	19A
M11L	6922.	H= 9	19A	-6922.	H= 9	19A
M12	12133.	H=15	19	-7660.	H=15	7A
P 1	127706.	H=32	1A	-141861.	H=33	1
P11L	10007.	H=18	22A	-10007.	H=18	22A
P11T	14356.	H=18	4A	-14356.	H=18	4A
P51L	4004.	H=22	22A	-4472.	H=22	19A
P51T	6151.	H=21	4A	-6040.	H=22	6
T 1	34627.	H=14	13	-31938.	H=12	13A
T 3	26311.	H=12	13	-24559.	H=13	13A
T 6	18893.	H=13	16	-16726.	H=12	13
T 8T	2315.	H= 9	13A	-10769.	H=27	19
T 9T	24893.	H=12	13	-24893.	H=12	13
T11T	14506.	H=12	13	-14506.	H=12	13
T23L	2673.	H=11	19	-1721.	H= 9	13
T24L	4922.	H=14	19A	-3902.	H=15	19
T41L	5487.	H=33	19A	-4137.	H=11	19A
T80L	3861.	H= 9	13	-3337.	H= 9	13A
T81L	1059.	H= 9	13	-660.	H= 9	1A
T82L	4366.	H=18	19A	-26.	H=18	11A
T91L	4500.	H=13	19A	-4500.	H=13	19A
V 1	55185.	H=13	13A	-55245.	H=12	13

Doc. N. IN0500DE2CLLP0000K01A.DOC

Progetto IN05	Lotto 00	Codifica Documento DE2CLLP0000K01	Rev. A	Foglio 42 di 61
------------------	-------------	--------------------------------------	-----------	--------------------

DESIGN NO. MAX. TENS. ASSUMPT. MAX. COMP. ASSUMPT.

V 4	68462.	H=13	19A	-77940.	H=12	19
V 7T	55058.	H=13	13A	-55163.	H=12	13
V11L	8388.	H=13	19A	-7595.	H=12	19A
V12L	8890.	H=12	19A	-9818.	H=13	19A
V13L	11683.	H=13	19A	-10579.	H=12	19A
V31L	2927.	H=12	13	-2927.	H=12	13
V32L	3584.	H=12	13	-3584.	H=12	13
V96	6471.	H=13	16A	-6471.	H=13	16A
V97L	8148.	H=19	19A	-9491.	H=16	19A
V97T	22473.	H=13	19A	-33611.	H=12	19
P 6	132215.	H=33	1A	-146517.	H=33	1
P16L	7880.	H=22	22A	-7442.	H=20	22A
P16T	11193.	H=22	6	-11439.	H=21	4A
181				0.		
B 5	122304.	H=21	13A	-132961.	H=21	13
B19L	9932.	H=21	22A	-9697.	H=21	22A
B19T	14104.	H=21	4A	-14272.	H=21	4A
B20L	4575.	H=21	22A	-4775.	H=21	22A
B20T	6933.	H=21	4A	-6776.	H=21	6
B60L	4039.	H=21	22A	-3910.	H=21	22A
B60T	5639.	H=21	6	-5813.	H=21	4A
E 5	118384.	H=21	13A	-128230.	H=21	13
F15L	4924.	H=21	22A	-5011.	H=22	22A
F15T	6725.	H=30	4A	-7140.	H=33	4A
B 4	125503.	H=24	13A	-137242.	H=24	13
B17L	8348.	H=24	22A	-8348.	H=24	22A
B17T	12384.	H=24	4A	-12384.	H=24	4A

Doc. N. IN0500DE2CLLP0000K01A.DOC

Progetto IN05	Lotto 00	Codifica Documento DE2CLLP0000K01	Rev. A	Foglio 43 di 61
------------------	-------------	--------------------------------------	-----------	--------------------

DESIGN NO.	MAX. TENS.	ASSUMPT.	MAX. COMP.	ASSUMPT.
------------	------------	----------	------------	----------

B18L	3079.	H=24	22A	-3171.	H=24	22A
B18T	4729.	H=24	4A	-4632.	H=24	6
B58L	3233.	H=24	22A	-3244.	H=24	22A
B58T	4861.	H=24	1A	-5030.	H=24	1
F 4	116423.	H=24	13A	-126925.	H=24	13
F14L	6066.	H=24	22A	-6192.	H=27	22A
F14T	8865.	H=33	1	-9125.	H=33	4A
B 3	127094.	H=27	13A	-139247.	H=27	13
B15L	7639.	H=27	22A	-7254.	H=27	22A
B15T	11219.	H=27	6	-11411.	H=27	4A
B16L	2007.	H=27	22A	-2127.	H=27	22A
B16T	3181.	H=27	4A	-3108.	H=27	6
B56L	1764.	H=27	22A	-1751.	H=27	22A
B56T	2385.	H=27	6	-2536.	H=27	4A
F 3	125910.	H=27	13A	-136561.	H=33	13
F13L	4875.	H=27	22A	-4672.	H=33	22A
F13T	7185.	H=33	4A	-6980.	H=33	1
B 2	129150.	H=30	13A	-142866.	H=30	13

DESIGN NO. MAX. TENS. ASSUMPT. MAX. COMP. ASSUMPT.

B13L	6860.	H=30	22A	-6860.	H=30	22A
B13T	10894.	H=30	1	-10894.	H=30	1A
B14L	1964.	H=30	22A	-1942.	H=30	22A
B14T	3102.	H=30	1A	-3112.	H=30	1
B54L	4140.	H=30	22A	-4435.	H=30	22A
B54T	6796.	H=30	1	-6959.	H=30	1A
F 2	123917.	H=30	13A	-137536.	H=33	13
F12L	4353.	H=30	22A	-4182.	H=33	22A
F12T	6953.	H=33	1	-6871.	H=33	1
B 1	132216.	H=33	1A	-146517.	H=33	1
B11L	6485.	H=33	22A	-6401.	H=33	22A
B11T	12122.	H=33	1A	-12416.	H=33	1
B12L	2557.	H=33	22A	-2507.	H=33	22A
B12T	4764.	H=33	1A	-4890.	H=33	1
B52L	2053.	H=33	22A	-2253.	H=33	22A
B52T	4606.	H=33	1	-4752.	H=33	1A
F 1	132062.	H=33	1A	-144726.	H=33	13
F11L	3448.	H=33	22A	-3422.	H=33	22A
F11T	5662.	H=33	1	-5734.	H=33	1
P 7	104897.	H=20	13A	-113023.	H=17	13
P17L	22777.	H= 9	22A	-22273.	H= 9	22A
P17T	28291.	H= 9	16A	-28299.	H= 9	16A
P12	112943.	H=19	13A	-122202.	H=18	13
P22L	16586.	H=13	19A	-13789.	H=12	24A
P22T	20603.	H=13	18	-20574.	H=12	16A
B 7	104358.	H=16	13A	-112770.	H=15	13
B23L	18670.	H=12	22A	-18670.	H=12	22A
B23T	24790.	H=12	4A	-24790.	H=12	4A
B24L	6575.	H=14	22A	-7373.	H=16	19A
B24T	9909.	H=15	16A	-9852.	H=16	18
B64L	6322.	H=14	18	-6580.	H=17	16A
B64T	9258.	H=17	22	-8299.	H=12	18A

<p>GENERAL CONTRACTOR Cepav due Consorzio ENI per l'Alta Velocità </p>	<p>ALTA SORVEGLIANZA</p> <p>ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO</p>					
Doc. N. IN0500DE2CLLP0000K01A.DOC	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="text-align: center;">Progetto IN05</th> <th style="text-align: center;">Lotto 00</th> <th style="text-align: center;">Codifica Documento DE2CLLP0000K01</th> <th style="text-align: center;">Rev. A</th> <th style="text-align: center;">Foglio 45 di 61</th> </tr> </thead> </table>	Progetto IN05	Lotto 00	Codifica Documento DE2CLLP0000K01	Rev. A	Foglio 45 di 61
Progetto IN05	Lotto 00	Codifica Documento DE2CLLP0000K01	Rev. A	Foglio 45 di 61		

DESIGN NO.	MAX. TENS.	ASSUMPT.	MAX. COMP.	ASSUMPT.
------------	------------	----------	------------	----------

B 6	112943.	H=19	13A	-122202.	H=18	13
B21L	15213.	H=15	22A	-15213.	H=15	22A
B21T	20875.	H=15	4A	-20875.	H=15	4A
B22L	3916.	H=15	22A	-4063.	H=19	19A
B22T	5729.	H=18	4A	-5628.	H=19	6
B62L	7641.	H=15	22A	-8013.	H=15	22A
B62T	10668.	H=15	4A	-10853.	H=15	4A



SAE TOWERS										Palo tipo BO, 11125 Tower type TE.																		
Lad					Size of section					Stazione netta					Lunghezza libera					Raggio d'inerzia r (cm)	Sollecitazione ammissibile (kg/cm²)	Sollecitazione effettiva (kg/cm²)	Bulloni	N	Cross sectional area of one bolt	Total cross sectional area of bolts	Shear stress	Bearing stress
co	no	Stato (kg)	metri	Profilo (mm)	metri	Nett	section area (mm²)	metri	Stazione netta (mm²)	metri	Un-supported length	Radius of gyration	Standardness ratio	Allowable stress	Actual stress	Bolts	N	Ø (mm)	Cross sectional area of one bolt	Total cross sectional area of bolts	Shear stress	Bearing stress						
B 1	146517	1 L	180	180	16.0	A	55.40	76	3.53	26.5	3396	2644	3216.0	2.01	64.32	2277	2277	4748										
B 2	142866	13 L	180	180	16.0	A	55.40	151	3.53	42.8	2937	2578	3215.0	2.01	64.32	2224	2224	4743										
B 3	139247	13 L	180	180	16.0	A	55.40	151	3.53	42.8	2927	2513	3246.0	2.01	64.32	2164	2164	4599										
B 4	137242	13 L	180	180	16.0	A	55.40	151	3.53	42.8	2987	2477	3216.0	2.01	64.32	2133	2133	4575										
B 5	132961	13 L	180	180	16.0	A	55.40	151	3.53	42.8	2987	2490	3216.0	2.01	64.32	2067	2067	4523										
B 6	122202	13 L	150	150	18.0	A	51.00	101	2.92	34.6	3144	2396	2816.0	2.01	56.26	2171	2171	4515										
B 7	112770	13 L	150	150	16.0	A	45.70	91	2.93	31.1	3211	2467	2916.0	2.01	56.26	2063	2063	4573										
B 11	6401	22 D	60	60	5.0	A	11.64	212	1.82	116.5	1247	549	416.0	2.01	8.04	796	796	2906										
B 11T	124146	1 D	60	60	5.0	A	11.64	212	1.82	116.5	1247	1066	416.0	2.01	8.04	1544	1544	3630										
B 12L	2567	22 L	60	60	5.0	F	5.82	245	1.82	134.6	935	436	216.0	2.01	4.92	632	632	4554										
B 12T	4990	1 L	60	60	5.0	F	5.82	245	1.82	134.6	935	840	216.0	2.01	4.92	216	216	3056										
B 13L	6360	22 D	55	55	5.0	A	10.64	195	1.66	117.5	1224	644	416.0	2.01	8.04	853	853	2443										
B 13T	16894	14 D	55	55	5.0	A	10.64	195	1.66	117.5	1224	1023	416.0	2.01	8.04	1354	1354	3493										
B 14L	1942	22 L	60	60	4.0	F	4.71	245	1.83	133.9	945	412	216.0	2.01	4.92	483	483	4517										
B 14T	3122	1 L	60	60	4.0	F	4.71	245	1.83	133.9	946	662	216.0	2.01	4.92	776	776	2470										
B 15L	7254	22 D	50	50	5.0	A	9.60	175	1.51	115.9	1269	755	416.0	2.01	8.04	962	962	2259										

SAE TOWERS s.a.s. BO. 11125 Palo Tipo TE Tower type											
Serie	S	Spessore (mm)	Profilo (mm)	Profilo (mm)	Sottofondo	Sottofondo (mm)	Lunghezza libera (cm)	Raggio d'inerzia (cm)	Sollecitazione ermissibile (kg/cm²)	Sollecitazione effettiva (kg/cm²)	Sollecitazione effettiva (kg/cm²)
Numero	L	Load	Section	Size of section	Net	Cross sectional area	Unsupported length	Radius of gyration	Stress ratio	Allowable stress	Actual stress
B 157	11411	A0	D	50 50 5.0	A	9.60	175	1.51	115.9	1260	1188
B 16L	2127	22	L	60 60 4.0	F	4.71	245	1.83	133.9	946	451
B 16T	3108	6	L	60 60 4.0	F	4.71	245	1.83	133.9	946	659
B 17L	8348	22	D	50 50 5.0	A	9.60	165	1.51	109.3	1426	869
B 17T	12834	4A	D	50 50 5.0	A	9.60	165	1.51	109.3	1426	1336
B 18L	3171	22	L	60 60 5.0	F	5.82	245	1.82	134.6	935	544
B 18T	4632	6	L	60 60 5.0	F	5.82	245	1.82	134.6	935	795
B 19L	9697	22	D	50 50 5.0	A	9.60	155	1.51	102.6	1613	1010
B 19T	14272	4A	D	50 50 5.0	A	9.60	155	1.51	102.6	1613	1486
B 20L	4775	22	L	70 70 5.0	A	6.84	245	2.14	114.5	1293	698
B 20T	6776	6	L	70 70 5.0	A	6.84	245	2.14	114.5	1293	990
B 21L	15213	22	D	55 55 5.0	A	10.64	119	1.66	71.7	2448	1429
B 21T	16675	4A	D	55 55 5.0	A	10.64	119	1.66	71.7	2448	1622
B 22L	4063	19	L	65 65 5.0	A	6.31	152	1.28	118.0	1195	643
B 22T	5620	6	L	65 65 5.0	A	6.31	152	1.28	118.0	1195	891
B 23L	18676	22	D	55 55 5.0	A	10.64	96	1.66	57.8	2715	1734



SAE TOWERS n.s. 80.11125 Palo Tipo TE Tower type									
Ref.	Stato (kg)	Profilo (mm)	Section profile	Section area (cm ²)	Longhezza libera (metri) Free length	Raggio d'inerzia (metri) I-metri	Saltanza $\lambda = l/r$	Sezione totale del bottoni (cm ²) Total cross sectional area of bolts	Bulloni Bolts
Ref.	Stato (kg)	Load	Site of section	Cross sectional area	Net sectional area	Radius of gyration	Allowable stress	Acknow stress	N
B 23T	24790	4A 0	55 55 5.6	A 10.64	96 1.66	57.8	2715	2329	616,0 2.01
B 24L	7373	19 L	70 70 6.0	A 8.13	150 1.37	109.5	1421	906	316,0 2.01
B 24T	9852	18 L	70 70 6.0	A 8.13	150 1.37	109.5	1421	1211	316,0 2.01
B 52L	2253	22 L	90 90 7.0	F 12.20	345 1.77	194.9	949	154	216,0 2.01
B 52T	4752	14 L	90 90 7.0	F 12.20	345 1.77	194.9	449	389	216,0 2.01
B 54L	4435	22 L	100 100 7.0	F 13.70	315 1.97	159.9	657	523	216,0 2.01
B 54T	6959	14 L	100 100 7.0	F 13.70	315 1.97	159.9	657	597	216,0 2.01
B 56L	1751	22 L	70 70 6.0	F 8.13	285 1.37	203.0	391	215	146,0 2.01
B 56T	2536	4A L	70 70 6.0	F 8.13	285 1.37	208.0	391	311	116,0 2.01
B 58L	3244	22 L	80 80 6.0	F 9.35	255 1.57	162.4	641	346	216,0 2.01
B 58T	5030	1 L	80 80 6.0	F 9.35	255 1.57	162.4	641	537	216,0 2.01
B 60L	3910	22 L	80 80 6.0	F 9.35	225 1.57	143.3	823	418	216,0 2.01
B 60T	5813	4A L	80 80 6.0	F 9.35	225 1.57	143.3	822	621	216,0 2.01
B 62L	8913	22 L	90 90 7.0	A 12.20	225 1.77	127.1	1055	656	316,0 2.01
B 62T	10852	4A L	90 90 7.0	A 12.20	225 1.77	127.1	1055	899	316,0 2.01
B 64L	6580	16 L	70 70 6.0	A 8.13	145 1.37	105.8	1516	997	216,0 2.01



Verifica delle ate e collegamenti Calculation of members and connections																								
Numero Stazione	N° Materiale	Stato (Kg)	Peso Peso	Profilo (mm)	Sagitta (mm)	Sagitta netta (mm ²)	Lunghezza libera l (cm)	Radio d'incurva r (cm)	Sezione minima lambda $\lambda = lr$	Sollecitazione ammisibile (kg/cm ²)	Sollecitazione effettiva (kg/cm ²)	Bulloni Bolts	Sagitta unitaria Sagittal area of one bolt N	Sagitta unipolare Unipolar length	Radius of generation	Allowable stress	Actual stress	Shear stress	Sezione totale del bullone (cm ²)	Sollecitazione di taglio (kg/cm ²)	Sollecitazione di rotolamento (kg/cm ²)	Bearing stress		
Palo Tower type	TE	Cross sectional area	Net sectional area	Unipolar length	Radius of generation	Shear stress ratio	Sagitta unipolare area of one bolt	Total cross sectional area of bolts	Shear stress															
Numero Stazione	N° Materiale	Load	Span	Size of section	Aggregati	Radius of generation	Radius of generation	Radius of generation	Radius of generation	Radius of generation	Radius of generation	Radius of generation	Radius of generation	Radius of generation	Radius of generation	Radius of generation	Radius of generation	Radius of generation	Radius of generation	Radius of generation	Radius of generation	Radius of generation	Radius of generation	
F 1	9299	64T	9299	18	L 70 70 6.0	A 8.13	1.45	1.37	105.8	151.6	1020	216.6	2.01	4.02	2064	4321								
F 2	144726	13	L 180 180 16.0	A 55.40	151	3.53	42.8	2987	2612	3216.6	2.01	64.32	2256	1766										
F 3	137536	13	L 180 180 16.0	A 55.40	151	3.53	42.8	2987	2482	3216.6	2.01	64.32	2133	1673										
F 4	136561	13	L 180 180 16.0	A 55.40	151	3.53	42.8	2987	2465	3216.6	2.01	64.32	2123	1656										
F 5	126925	13	L 180 180 16.0	A 55.40	151	3.53	42.8	2987	2291	3216.6	2.01	64.32	1973	1549										
F 6	128236	13	L 150 150 18.0	A 51.00	151	2.92	51.7	2821	2514	2816.6	2.01	56.28	2278	1551										
F 7	119704	13	L 150 150 18.0	A 51.00	178	2.92	61.0	2653	2347	2816.6	2.01	56.28	2126	1454										
F 8	108945	13	L 150 150 16.0	A 45.70	180	2.93	61.4	2640	2383	2416.6	2.01	48.24	2256	1773										
F 9	94751	13	L 150 150 16.0	A 45.70	112	2.93	38.2	3075	2073	2016.6	2.01	44.22	2142	1632										
F 10	3422	22	L 90 90 6.0	F 10.48	435	2.76	157.6	620	326	216.6	2.01	4.02	854	1732										
F 11	5734	1	L 90 90 6.0	F 10.48	435	2.76	157.6	686	547	216.6	2.01	4.02	1424	2926										
F 12	4182	22	L 90 90 7.0	F 12.20	435	2.75	158.2	674	342	216.6	2.01	4.02	1040	1066										
F 13	6871	1	L 90 90 6.0	A 10.48	435	2.75	158.2	674	563	216.6	2.01	4.02	1709	3666										
F 14	4672	22	L 90 90 6.0	A 10.48	394	2.76	142.8	829	945	216.6	2.01	4.02	4462	2453										
F 15	6980	1	L 90 90 6.0	A 10.48	394	2.76	142.8	829	666	216.6	2.01	4.02	1736	3535										
F 16	6192	22	L 90 90 7.0	A 12.20	394	2.75	143.3	922	597	216.6	2.01	4.02	1546	2754										

SAE TOWERS S.p.A. BO_11125 Palo tipo TE Tower type											Verifica delle aste e collegamenti Calculation of members and connections						
codice	n.	Stato (Kg.)	profilo (mm)	Section (mm ²)	Section metà (mm ²)	Lunghezza (metri)	Raggio d'inerzia (cm)	Sollecitazione effettiva (kg/cm ²)	Sollecitazione effettiva (kg/cm ²)	Bulloni	Sagome totale (cm)	Sagome minima (cm)	Sectional area of bolts	Shear stress	Bearing stress		
F 14T	9125	4A L	90 90 7.0	A 12.20	394	2.75	143.3	0.22	747	316.0	2.01	4.02	2269	4073			
F 15L	5011	22 L	70 70 6.0	F 8.43	270	2.13	126.8	1.060	615	216.0	2.01	4.02	1246	2669			
F 15T	7140	4A L	70 70 6.0	F 8.43	270	2.13	126.8	1.060	878	216.0	2.01	4.02	1776	3718			
F 16L	6251	22 L	75 75 6.0	A 8.75	276	2.29	120.5	1161	714	215.9	2.01	4.02	1554	3255			
F 16T	8700	16 L	75 75 6.0	A 8.75	276	2.29	120.5	1161	994	216.0	2.01	4.02	2164	6531			
F 17L	7782	19 L	75 75 6.0	A 8.75	237	2.29	103.5	1585	889	316.0	2.01	6.03	1293	2702			
F 17T	10621	16 L	75 75 6.0	A 8.75	237	2.29	103.5	1585	1213	316.0	2.01	6.03	1761	3687			
F 18L	9407	18 L	80 80 6.0	A 9.35	185	2.44	75.8	2369	1005	215.6	2.01	6.03	1566	3255			
F 18T	14250	7 L	80 80 6.0	A 9.35	185	2.44	75.8	2369	1524	316.0	2.01	6.03	2363	4947			
G 1	49656	19 L	120 120 9.0	A 21.00	115	2.37	48.5	2877	2364	1216.0	2.01	24.42	2656	2673			
G 2	28172	13 L	100 100 9.0	A 17.35	203	3.05	67.2	2534	1623	696.0	2.01	12.06	2339	3260			
G 2	28590	13 L	100 100 9.0	A 17.35	167	1.27	84.3	2206	1812	616.0	2.01	12.06	2339	3260			
G 16	16507	19 L	65 65 6.0	A 7.53	96	1.37	70.1	2479	1450	316.0	2.01	6.03	1742	3647			
G 12L	11794	19 L	70 70 6.0	A 8.13	140	2.17	64.5	2566	1861	816.0	2.01	16.08	2211	3986			
H 1	35557	19 L	110 110 9.0	A 19.10	145	3.06	47.4	2898	1714	516.0	2.01	10.05	2333	4186			
H 2	23447	19 L	100 100 7.0	A 13.70													

SAE TOWERS s.p.a. BO. 11125 Palo Tip Tower type											
Trame	#	Stazzo [kN]	Profilo [mm]	Spessore [mm]	Profilo d'ancorazione	Sezione netta [cm ²]	Lunghezza libera l [cm]	Raggio d'inerzia r [cm]	Sealizzata λ = l/r	Sollecitazione ammissibile [kg/cm ²]	Sollecitazione effettiva [kg/cm ²]
M 10L	106	24 D	50 50 5.0	A	9.60	140	1.51	92.7	1937	1.1	40.6, 42.61
M 10L	4294	19 D	50 50 5.0	A	9.60	7.85			3520	54.7	40.6, 42.01
M 11	7135	19 L	80 80 6.0	A	9.35	297	2.44	121.7	1141	763	40.6, 42.01
M 11	18576	19 L	80 80 6.0	A	9.35	8.30			3520	2238	40.6, 42.01
M 11L	6922	19 L	55 55 5.0	A	5.32	99	1.07	92.5	1944	1301	21.6, 2.01
M 12	7860	7A L	80 80 5.0	A	7.86	306	2.45	124.9	1699	974	31.6, 2.01
M 12	12433	19 L	80 80 5.0	A	7.86	6.98			3520	1738	31.6, 2.01
P 1	141861	1 L	180 180 16.0	A	55.40	131	3.53	37.1	3096	2569	3216, 6 2.01
P 2	142792	1 L	180 180 16.0	A	55.40	139	3.53	39.4	3052	2577	3216, 6 2.01
P 3	143723	1 L	180 180 16.0	A	55.40	151	3.53	42.8	2987	2594	3216, 6 2.01
P 4	144654	1 L	180 180 16.0	A	55.40	117	3.53	33.1	3173	2611	3216, 6 2.01
P 5	145585	1 L	180 180 16.0	A	55.40	126	3.53	35.7	3123	2627	3216, 6 2.01
P 6	146517	1 L	180 180 16.0	A	55.40	76	3.53	21.5	3396	2644	3216, 6 2.01
P 7	113923	13 L	150 150 16.0	A	45.70	117	2.93	39.9	3042	2473	2816, 6 2.01
P 8	114958	13 L	150 150 16.0	A	45.70	121	2.93	41.3	3016	2513	2314, 6 2.01
P 9	116694	13 L	150 150 16.0	A	45.70	128	2.93	43.7	2969	2553	2314, 6 2.01



SAE TOWERS s.a.s. 30.44425										Verifica delle aste e collegamenti Calculation of members and connections													
Palo Tipo Tower type				TE				Sistema metro (mm)		Sistema metro (mm)		Lunghezza libera (cm)	Radio d'inerzia X = Y (cm)	Sollecitazione nemissibile (kg/cm ²)	Sollecitazione attuale (kg/cm ²)	Bulloni	Sezione totale del bulloni (cm ²)	Sollecitazione di riferimento a legno (kg/cm ²)	Collocazione a riferimento				
Nome	N.	Sforzo (Kg)	profilo	Nome	profilo	Nome	profilo	Net Dose sectional area	Unterspannt length	Radius of gyration	Standard ratio	Allowable stress	Actual stress	Serie	Q (mm)	Cross sectional area one bolt	N	Shear stress	Shear stress	Total cross sectional area of bolts	Shear stress	Bearing stress	
P 10	118530	13	L 150 150 16.0	A 45.70		95	2.93	32.4	3196	2593	2016.0	2.01	56.28	2104	56.28	2104	1655						
P 11	120366	13	L 150 150 16.0	A 45.70		91	2.93	31.1	3211	2633	2016.0	2.01	56.28	2138	56.28	2138	1678						
P 12	122202	13	L 150 150 16.0	A 45.70		81	2.93	27.6	3279	2674	2016.0	2.01	56.28	2171	56.28	2171	1704						
P 11L	10007	22	L 90 90 7.0	A 12.20		290	2.75	103.5	1524	820	316.0	2.01	6.93	1659	6.93	1659	2977						
P 11T	14356	4A	L 90 90 7.0	A 12.20		290	2.75	105.5	1524	1176	316.0	2.01	6.03	2380	6.03	2380	4272						
P 12L	9494	22	L 90 90 7.0	A 12.20		310	2.75	112.7	1539	778	316.0	2.01	6.03	1574	6.03	1574	3925						
P 12T	13772	4A	L 90 90 7.0	A 12.20		310	2.75	112.7	1339	1128	316.0	2.01	6.03	2283	6.03	2283	4098						
P 13L	8981	22	L 100 100 7.0	A 13.70		350	3.06	114.4	1296	655	316.0	2.01	6.03	1699	6.03	1699	2672						
P 13T	13189	4A	L 100 100 7.0	A 13.70		350	3.06	114.4	1296	962	316.0	2.01	6.03	2187	6.03	2187	3925						
P 14L	8460	22	L 90 90 7.0	A 12.20		285	2.75	103.6	1581	694	316.0	2.01	6.03	1404	6.03	1404	2519						
P 14T	12605	4A	L 90 90 7.0	A 12.20		285	2.75	103.6	1581	1033	316.0	2.01	6.03	2090	6.03	2090	3750						
P 15L	77955	22	L 100 100 7.0	A 13.70		343	3.06	112.1	1355	580	316.0	2.01	6.03	1319	6.03	1319	3366						
P 15T	12022	4A	L 100 100 7.0	A 13.70		343	3.06	112.1	1355	877	316.0	2.01	6.03	1993	6.03	1993	3577						
P 16L	7442	22	L 90 90 6.0	A 10.48		270	2.76	97.8	1767	710	316.0	2.01	6.03	1234	6.03	1234	3383						
P 16T	11439	4A	L 90 90 6.0	A 10.48		270	2.76	97.8	1767	1091	316.0	2.01	6.03	1897	6.03	1897	3971						
P 17L	22273	22	L 110 110 8.0	A 17.10		245	3.40	72.1	1302	616	316.0	2.01	12.06	1846	12.06	1846	2960						



SAE TOWERS s.p.a. BO. 11125 Palo Tipo TE Tower type											
number	Load	Stress [kg]	Radius of section [mm]	Profile [mm]	Size of section	Stazione [km]	Stazione passo [km]	Lunghezza libera [cm]	Radius d'inerzia [cm]	Sollecitazione minore [kg/cm ²]	Sollecitazione effettiva [kg/cm ²]
number										Axial stress	Bolts
P 177	29299	16	L 110 110	8.0	A 17.10	245	3.40	72.1	2440	1713	616.0 2.01
P 18L	28576	22	L 110 110	8.0	A 17.10	256	3.40	75.3	2379	1203	616.0 2.01
P 18T	27554	16	L 110 110	8.0	A 17.10	256	3.40	75.3	2379	1611	616.0 2.01
P 19L	18879	22	L 110 110	8.0	A 17.10	276	3.40	81.2	2265	1104	616.0 2.01
P 19T	25809	16	L 110 110	8.0	A 17.10	276	3.40	81.2	2265	1569	616.0 2.01
P 20L	17182	22	L 100 100	8.0	A 15.50	214	3.06	69.9	2482	1108	516.0 2.01
P 20T	24064	16	L 100 100	8.0	A 15.50	214	3.06	69.9	2482	1552	516.0 2.01
P 21L	15485	22	L 100 100	7.0	A 13.70	229	3.06	74.8	2388	1139	516.0 2.01
P 21T	22319	16	L 100 100	7.0	A 13.70	229	3.06	74.8	2388	1629	516.0 2.01
P 22L	13789	24	L 100 100	7.0	A 13.70	152	1.97	77.2	2342	1006	516.0 2.01
P 22T	20574	16	L 100 100	7.0	A 13.70	152	1.97	77.2	2342	1501	516.0 2.01
P 51L	4472	19	L 75 75	6.0	F 8.75	210	1.47	142.9	827	511	216.0 2.01
P 51T	6040	6	L 75 75	6.0	F 8.75	210	1.47	142.9	827	690	216.0 2.01
T 1	31938	13	L 100 100	8.0	A 15.50	100	1.96	51.0	2933	2950	816.0 2.01
T 1	34627	13	L 100 100	8.0	A 15.50	100	1.96	51.0	3520	2455	816.0 2.01
T 3	24559	13	L 90 90	8.0	A 13.90	150	1.76	85.2	2186	1766	616.0 2.01

Verifica delle aste e collegamenti
 Calculation of members and connections



SAE TOWERS s.p.a. 80.11125 Palo Tipo TE Tower type										Verifica delle ate e collegamenti Calculation of members and connections																
Tensione Tension	Z Section Number	Stress (kg/cm ²)	Load	Profilo (mm)	Size of section	Sezione attiva (cm ²)	Sezione attiva (cm ²)	Lunghezza libera (cm)	Radius of inertia (cm)	Solenetazione effettiva (kg/cm ²)	Solenetazione permisibile (kg/cm ²)	Allowable stress	Attuale stress	Bolts N	Bolts Ø (mm)	Sagione totale del bullone (cm ²)	Sagione unitaria (cm ²)	Sagione totale del bulloni in una botte (cm ²)	Sagione totale del bulloni in un'area di sezione area of bolts	Shear stress	Bearing stress					
										Radius of gyration	Standard ratio							Total cross sectional area	Sectional area of one bolt							
T 3	26311	13 L	90 90 8.0	A	13.96	12.50		150	1.76	85.2	2186	1203	616.0	2.01	12.06	2.01	12.06	2.01	12.06	2.01	12.06	2.01	12.06	2.01	3425	
T 6	16726	13 L	90 90 8.0	A	13.96	12.50		150	1.76	85.2	3520	1511	616.0	2.01	12.06	2.01	12.06	2.01	12.06	2.01	12.06	2.01	12.06	2.01	2177	
T 6	18892	16 L	90 90 8.0	A	13.96	12.50		150	1.76	85.2	3520	1430	316.0	2.01	6.03	1.76	6.03	1.76	6.03	1.76	6.03	1.76	6.03	1.76	2459	
T 8T	10769	19 L	65 65 6.0	A	7.53			100	1.27	78.7	2313	1238	616.0	2.01	12.06	2.01	12.06	2.01	12.06	2.01	12.06	2.01	12.06	2.01	3730	
T 9T	24893	13 D	60 60 5.0	A	11.64			125	1.82	68.7	2505	1137	616.0	2.01	12.06	2.01	12.06	2.01	12.06	2.01	12.06	2.01	12.06	2.01	5185	
T 11T	14506	13 L	80 80 6.0	A	9.35			125	1.57	79.6	2296	1551	40.6	2.01	8.94	1864	40.6	2.01	8.94	1864	40.6	2.01	8.94	1864	3777	
T 23L	1721	13 L	50 50 4.0	A	3.89			140	0.98	142.9	827	442	116.0	2.01	2.01	85.6	116.0	2.01	2.01	85.6	116.0	2.01	2.01	85.6	116.0	2639
T 23L	2673	19 L	50 50 4.0	A	3.89	3.19					3520	937	116.0	2.01	2.01	1325	116.0	2.01	2.01	1325	116.0	2.01	2.01	1325	116.0	4176
T 24L	3902	19 L	50 50 4.0	A	3.89			86	0.98	87.8	2103	1003	216.0	2.01	4.02	976	216.0	2.01	4.02	976	216.0	2.01	4.02	976	216.0	3048
T 24L	4922	19 L	50 50 4.0	A	3.89	3.19					3520	1542	216.0	2.01	4.02	1224	216.0	2.01	4.02	1224	216.0	2.01	4.02	1224	216.0	3945
T 41L	4137	19 L	50 50 4.0	A	3.89			103	0.98	105.1	1534	1063	216.0	2.01	4.02	1029	216.0	2.01	4.02	1029	216.0	2.01	4.02	1029	216.0	3234
T 41L	5487	19 L	50 50 4.0	A	3.89	3.19					3520	1720	216.0	2.01	4.02	1364	216.0	2.01	4.02	1364	216.0	2.01	4.02	1364	216.0	4235
T 80L	3337	13 L	55 55 4.0	A	4.26			140	1.08	129.6	1015	783	216.0	2.01	4.02	856	216.0	2.01	4.02	856	216.0	2.01	4.02	856	216.0	2606
T 80L	3861	13 L	55 55 4.0	A	4.26	3.56					3520	1084	216.0	2.01	4.02	960	216.0	2.01	4.02	960	216.0	2.01	4.02	960	216.0	3015
T 81L	660	14 L	50 50 4.0	F	3.89			140	0.98	142.9	827	169	116.0	2.01	2.01	1631	116.0	2.01	2.01	1631	116.0	2.01	2.01	1631	116.0	524
T 81L	1059	13 L	50 50 4.0	F	3.89			140	0.98	142.9	827	272	116.0	2.01	2.01	524	116.0	2.01	2.01	524	116.0	2.01	2.01	524	116.0	524



SAE TOWERS s.p.a. BO. 11125 Palo Tipo TE Tower type										Verifica delle aste e collegamenti Calculation of members and connections									
Tensione Tension	Stato State	Stato State	Profilo (mm)	Sagitta (mm)	Sezione netta (cm ²)	Lunghezza libera (cm)	Raggio d'azione r (cm)	Sagomatura Radius of givation	Sollecitazione effettiva (kg/cm ²)	Sollecitazione permisibile (kg/cm ²)	Bulloni Bolts	Sezione totale del bullone (cm ²)	Sezione unitaria di bullone (cm ²)	Sollecitazione di taglio (kg/cm ²)	Sollecitazione di taglio (kg/cm ²)	Shear stress	Bearing stress		
Tensione Tension	Stato State	Stato State	Profilo (mm)	Sagitta (mm)	Sezione netta (cm ²)	Lunghezza libera (cm)	Raggio d'azione r (cm)	Sagomatura Radius of givation	Allowable stress	Actual stress	Bolts N	Cross area of one bolt Φ (mm)	Cross area	Total cross sectional area of bolts	Shear stress	Bearing stress			
T 82L	26	11	D 50	50	5.0	A 9.60	0.72	140	1.51	92.7	1937	2	416.0	2.01	8.04	3	7		
T 82L	4366	19	D 50	50	5.0	A 9.60	0.72			3520	500	416.0	2.01	9.04	543	1363			
T 91L	4500	19	L 50	50	4.0	A 3.89	103	0.98	105.4	1534	4156	216.0	2.01	4.02	1118	3515			
V 1	55245	13	L 120	120	11.0	A 25.40		223	3.66	60.9	2655	2175	1216.0	2.01	24.12	2296	2615		
V 4	77940	19	L 140	140	12.0	A 32.40		185	4.29	43.1	2981	2405	1816.0	2.01	36.42	2154	2285		
V 7T	55163	13	D 90	90	7.0	A 24.40		168	3.89	43.2	2979	2260	1216.0	2.01	9.612	2287	4163		
V 11L	7595	19	L 70	70	5.0	A 6.84		149	1.30	100.0	1460	1110	216.0	2.01	4.02	1889	4746		
V 11L	9388	19	L 70	70	5.0	A 6.84	5.96			3520	1407	216.0	2.01	4.02	2086	5242			
V 12L	9818	19	L 70	70	6.0	A 6.13		150	1.37	109.5	1421	1207	216.0	2.01	6.05	1628	3405		
V 13L	10579	19	L 75	75	6.0	A 8.75		132	1.47	89.8	2039	1209	216.0	2.01	6.03	1754	3672		
V 13L	11683	19	L 75	75	6.0	A 8.75	7.70			3520	1517	216.0	2.01	6.03	1937	4056			
V 31L	2922	13	L 60	60	5.0	A 5.82		165	1.17	141.0	852	502	156.0	2.01	2.01	1456	3658		
V 32L	3584	13	L 55	55	5.0	A 5.32		153	1.07	143.0	826	673	116.0	2.01	2.01	1783	4080		
V 96	6471	16	L 60	60	5.0	A 5.82		176	1.82	96.7	1892	1111	216.0	2.01	4.02	1609	4043		
V 97L	9491	19	L 70	70	6.0	A 6.13		125	1.37	91.2	1990	1167	216.0	2.01	6.03	1573	3294		
V 97T	33611	19	D 65	65	6.0	A 15.06		125	1.97	63.5	2605	2231	816.0	2.01	16.08	2096	4376		

GENERAL CONTRACTOR Cepav due Consorzio ENI per l'Alta Velocità	CONSORZIO SATURNO	ALTA SORVEGLIANZA ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE
Doc. N. IN0500DE2CLP0000K01A.DOC	Progetto IN05	Lotto 00

Codifica Documento DE2CLP0000K01

Rev. A Foglio 56 di 61

IELDA3V08 STR. TE

GENERAL SYNOPTIC TABLE OF SUPPORT REACTIONS

H = 9 / 15 K1 = 1,0 K2 = 1,00

O

	JOINT	V E R T I C A L V A L U E	LOADING	CASE
O COMPRESSION	H 2	-84317	16	H=18
O UPLIFT	H 3	76851	18A	H=19
O LONGITUDINAL	B 3	17215	16A	H=13
O TRANSVERSAL	B 2	22672	16	H=13
O RESULTANT	B 2	23222	16	H=12

O

	JOINT	B A T T E R E D V A L U E	LOADING	CASE
O COMPRESSION	H 2	-85167	16	H=18
O UPLIFT	H 3	77626	18A	H=19
O LONGITUDINAL	B 3	12359	22A	H=13
O TRANSVERSAL	B 3	16573	18	H=13
O RESULTANT	B 2	16608	16A	H=12

ODURATION 747 634
IELDA3-E03

GENERAL CONTRACTOR Cepav due Consorzio ENI per l'Alta Velocità	
Doc. N. IN0500DE2CLLP0000K01A.DOC	

ALTA SORVEGLIANZA	
	ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO
Progetto IN05	Lotto 00

Codifica Documento
DE2CLLP0000K01

Rev.
A

Foglio
57 di 61

IELDA3V08 STR. TE

GENERAL SYNOPTIC TABLE OF SUPPORT REACTIONS

H = 18 / 33 K1 = 1,0 K2 = 1,0

O

O

	JOINT	V E R T I C A L	LOADING	CASE
O COMPRESSION	S 2	-97322	4	H=33
O UPLIFT	S 3	87452	6A	H=33
O LONGITUDINAL	B 2	12882	18	H=21
O TRANSVERSAL	B 2	17225	4	H=21
O RESULTANT	B 2	18673	16	H=21

O

O

	JOINT	V A L U E	LOADING	CASE
O COMPRESSION	S 2	-98354	4	H=33
O UPLIFT	S 3	88333	6A	H=33
O LONGITUDINAL	B 3	6100	22A	H=22
O TRANSVERSAL	B 2	8871	4A	H=21
O RESULTANT	B 1	9221	4A	H=20

O DURATION 1801 1487
IELDA3-E0J

<p>GENERAL CONTRACTOR Cepav due Consorzio ENI per l'Alta Velocità </p>	<p>ALTA SORVEGLIANZA</p> <p>ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO</p>
Doc. N. IN0500DE2CLLP0000K01A.DOC	Progetto IN05 Lotto 00 Codifica Documento DE2CLLP0000K01 Rev. A Foglio 58 di 61

IELDAB3V008 STR. TB

GENERAL SYNOPTIC TABLE OF SUPPORT REACTIONS

H = 18 / 33 SFORZI F O P

0

	JOINT	V E R T I C A L		
		V A L U E	LOADING	CASE
O COMPRESSION	T 4	-61955	25	H=33
O UPLIFT	S 3	46736	25	H=33
O LONGITUDINAL	S 4	6452	25	H=33
O TRANSVERSAL	B 4	8673	25	H=23
O RESULTANT	S 4	10591	25	H=33

0

	JOINT	B A T T E R E D		
		V A L U E	LOADING	CASE
O COMPRESSION	T 4	-62580	25	H=33
O UPLIFT	S 3	47207	25	H=33
O LONGITUDINAL	B 4	527	25	H=23
O TRANSVERSAL	B 4	3434	25	H=23
O RESULTANT	B 4	3475	25	H=23

O DURATION 408 358
 IELDAG-EOJ

<p>GENERAL CONTRACTOR Cepav due Consorzio ENI per l'Alta Velocità </p>	<p>ALTA SORVEGLIANZA</p> <p>ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO</p>
Doc. N. IN0500DE2CLP0000K01A.DOC	Progetto IN05 Lotto 00 Codifica Documento DE2CLP0000K01 Rev. A Foglio 59 di 61

IELDA9908 STR. TE

GENERAL SYNOPTIC TABLE OF SUPPORT REACTIONS

H = 9 / 15 SFORZI F O P

0

	JOINT	V E R T I C A L V A L U E	LOADING	CASE
O COMPRESSION	L 2	-54258	25	H=17
O UPLIFT	L 1	46102	25	H=18
O LONGITUDINAL	B 4	6554	25	H=14
O TRANSVERSAL	B 4	11621	25	H=14
O RESULTANT	B 4	13341	25	H=14

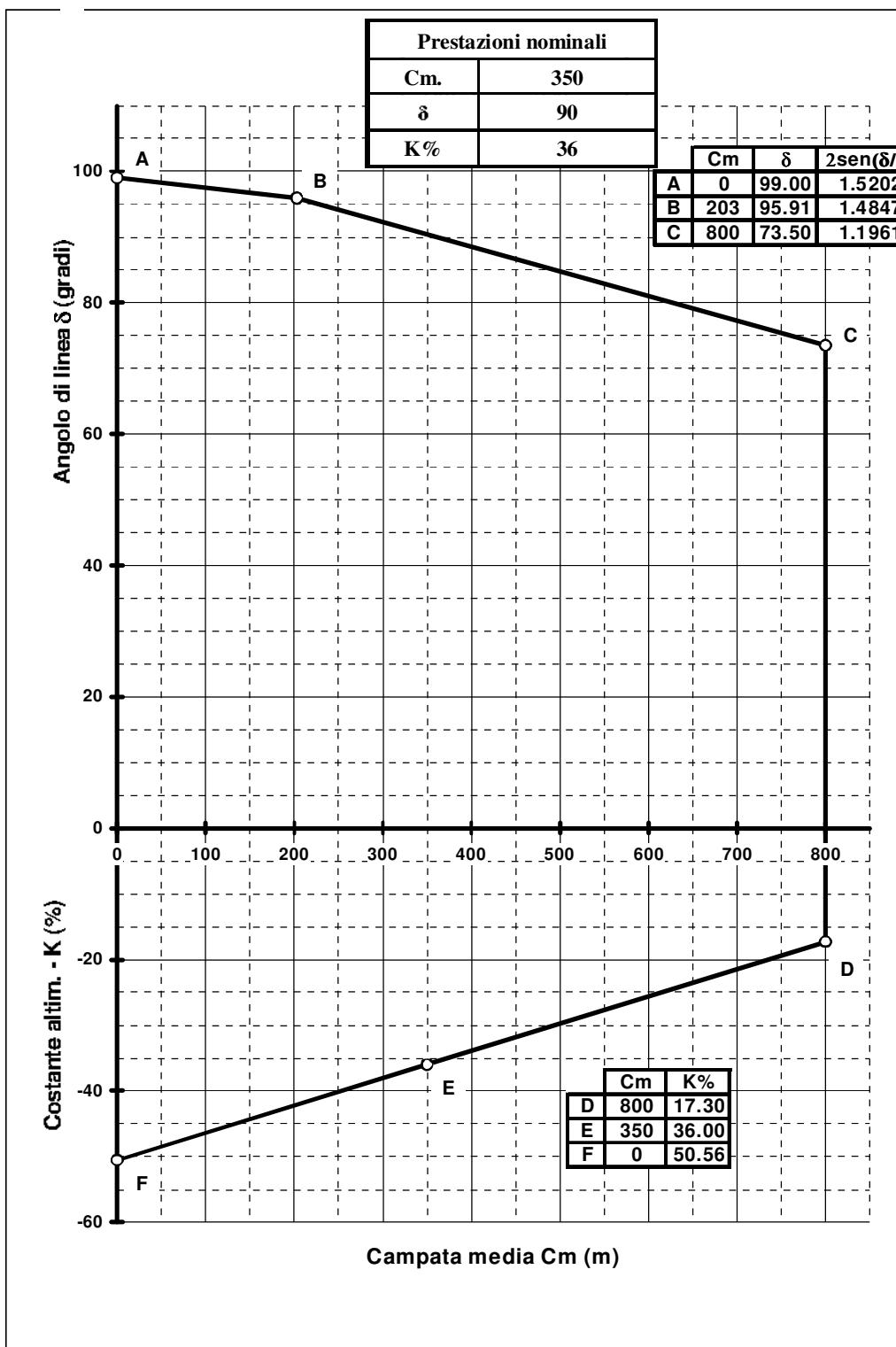
0

	JOINT	B A T T E R E D V A L U E	LOADING	CASE
O COMPRESSION	L 2	-54805	25	H=17
O UPLIFT	L 1	46567	25	H=18
O LONGITUDINAL	B 4	2190	25	H=14
O TRANSVERSAL	B 4	7256	25	H=14
O RESULTANT	B 4	7580	25	H=14

O DURATION 195 171

IELDA9-EOJ

Prestazioni sostegno tipo "TE * angolo" - ZONA B



Prestazioni sostegno tipo "TE * capolinea" - ZONA B

