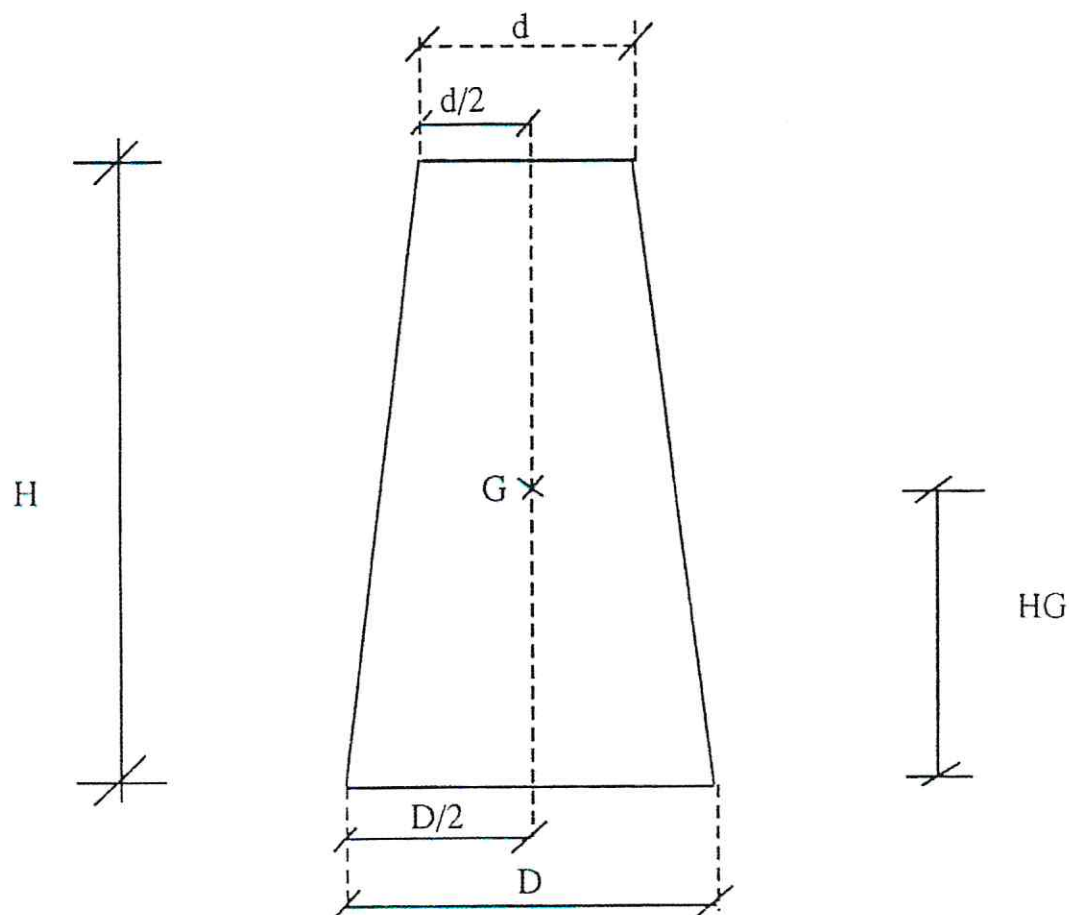


**EPIC SONELGAZ**  
**DIRECTION DE LA DISTRIBUTION**  
**SOUS DIRECTION DES TECHNIQUES**  
**DE DISTRIBUTION ELECTRICITE**

**FICHE TECHNIQUE**  
**SUPPORTS TUBULAIRES**

GAMME DE SUPPORTS TUBULAIRES EN ACIER E(24) - TOLE EPAIS .4mm H=9m					
EFFORT NOMINAL F en daN					
	160	250	400	630	800
Nombre de côtés : N	08	12	12	12	08
Fruit : K(%)	2.0	2.2	3.4	2.8	3.2
Dimension en tête : d(mm)	70	100	100	190	190
Périmètre en tête : Ld(mm)	232	322	322	611	630
Dimension à la base : D(mm)	250	298	406	442	478
Périmètre à la base : LD(mm)	828	958	1305	1421	1584
HG(mm)	3656	3753	3592	3901	3853
Poids théorique total : P (kg)	146	177	226	283	309



HG : Distance de la base du support au centre de gravité.

$$A_4 = \begin{cases} 257 \\ 210 \end{cases}$$

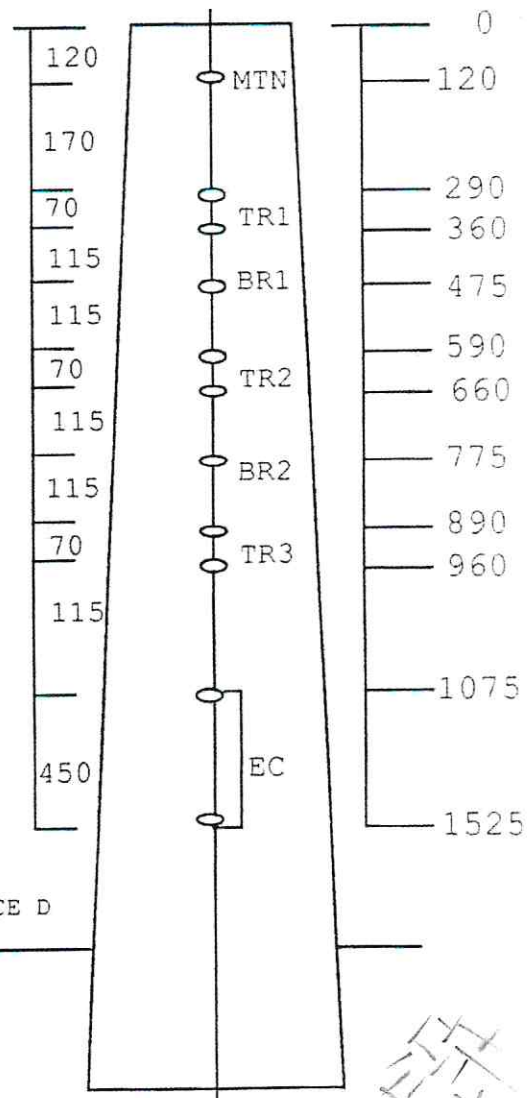
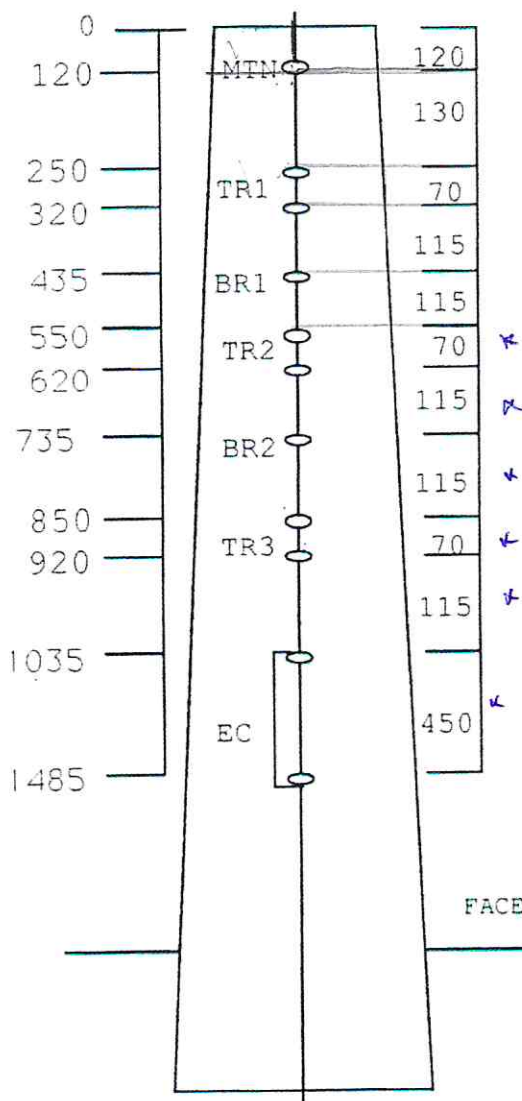
3/7

## SUPPORT TUBULAIRE (HT = 9m)

### POSITION DES PERÇAGES

FACES  
A ET C

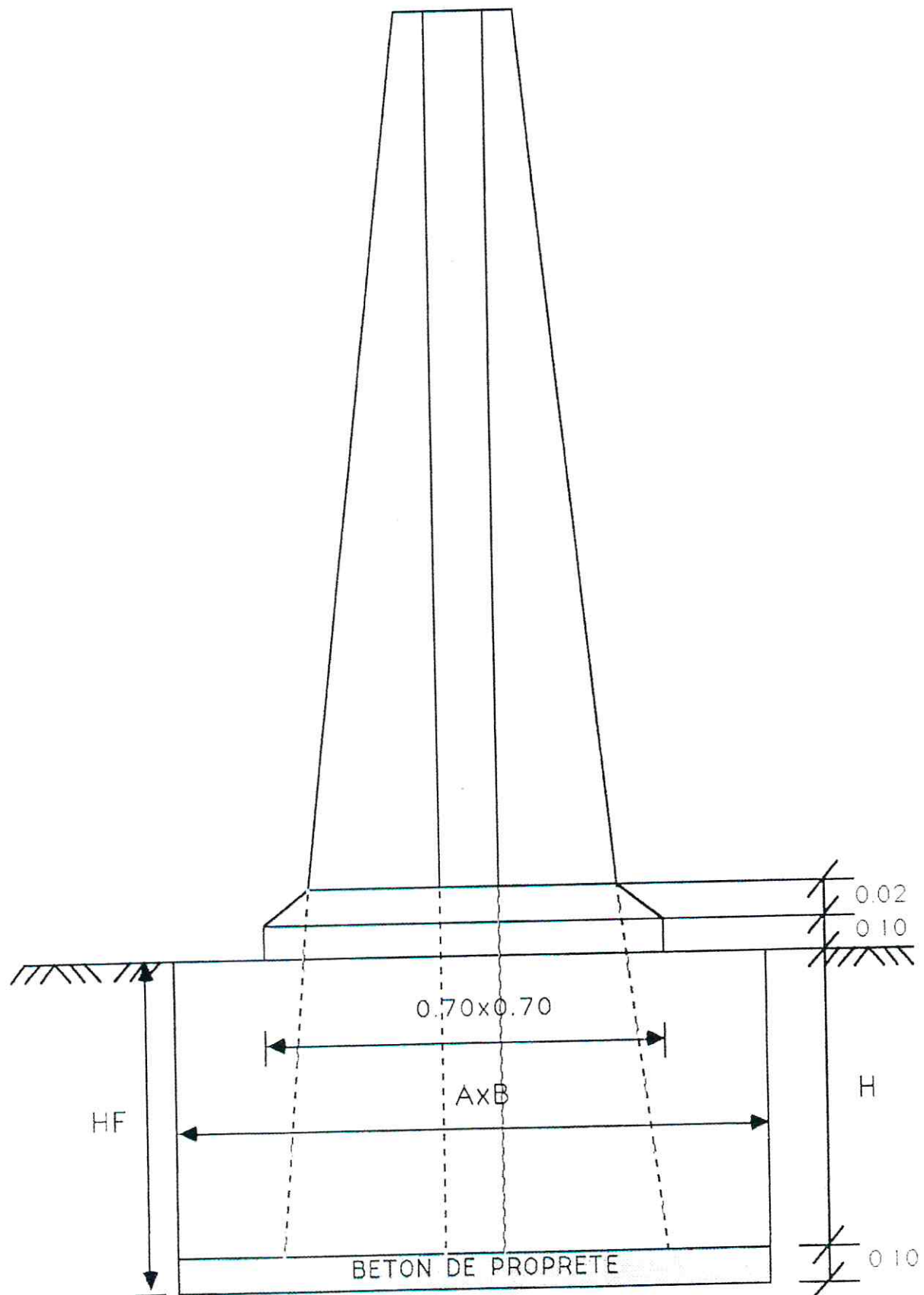
FACES  
B ET D



**Nota :** Tous les trous sont de  $\Phi 16$  mm  
 Toutes les côtes sont en mm  
 MTN : Mise à la terre du neutre.  
 TR : Torsade.  
 BR : Branchement.  
 EC : Eclairage.

# FONDATIONS

## SCHEMA DES FONDATIONS





### DIMENSIONS DES MASSIFS

SOL DE CONTRAINTE ADMISSIBLE

Q = 5000 kg / m<sup>2</sup>

HAUTEUR TOTALE DU SUPPORT : 9m

EFFORT VERTICAL : 300 daN

epais. tole E24 (mm)	nbre cotes	effort horiz. (daN)	dim.fouille AxBxHF (mxxmxxm)	vol. fouille (m <sup>3</sup> )	dim.massif AxBxH (mxxmxxm)	vol. beton sans surm. (m <sup>3</sup> )	vol. beton avec surm. (m <sup>3</sup> )	coef. stab.
4	08	160	1.80x1.80x1.5	4.86	1.80x1.80x1.4	4.47	4.52	1.02
	12	250	2.10x2.10x1.5	6.61	2.10x2.10x1.4	6.08	6.13	1.04
	12	400	2.40x2.40x1.5	8.64	2.40x2.40x1.4	7.90	7.94	1.01
	12	630	2.80x2.80x1.5	11.76	2.80x2.80x1.4	10.78	10.81	1.02
	08	800	3.00x3.00x1.5	13.50	3.00x3.00x1.4	12.36	12.40	1.01

NOTA : UNE COUCHE DE 10 cm DE BETON DE PROPRETE EST PREVUE.

### DIMENSIONS DES MASSIFS

SOL DE CONTRAINTE ADMISSIBLE

Q = 20000 kg / m<sup>2</sup>

HAUTEUR TOTALE DU SUPPORT : 9m

EFFORT VERTICAL : 300 daN

epais. tole E24 (mm)	nbre cotes	effort horiz. (daN)	dim.fouille AxBxHF (mxxmxxm)	vol. fouille (m <sup>3</sup> )	dim.massif AxBxH (mxxmxxm)	vol. beton sans surm. (m <sup>3</sup> )	vol. beton avec surm. (m <sup>3</sup> )	coef. stab.
4	08	160	0.70x0.70x1.5	0.73	0.70x0.70x1.4	0.62	0.67	2.48
	12	250	0.70x0.70x1.5	0.73	0.70x0.70x1.4	0.60	0.64	1.65
	12	400	0.70x0.70x1.5	0.73	0.70x0.70x1.4	0.52	0.56	1.12
	12	630	1.15x1.15x1.5	1.98	1.15x1.15x1.4	1.65	1.69	1.01
	08	800	1.40x1.40x1.5	2.94	1.40x1.40x1.4	2.50	2.54	1.02

NOTA : UNE COUCHE DE 10 cm DE BETON DE PROPRETE EST PREVUE.

### DIMENSIONS DES MASSIFS

SOL DE CONTRAINTE ADMISSIBLE

Q = 30000 kg / m<sup>2</sup>

HAUTEUR TOTALE DU SUPPORT : 9m

EFFORT VERTICAL : 300 daN

epais. tole E24 (mm)	nbre cotes	effort horiz. (daN)	dim.fouille AxBxHF (mxmxm)	vol. fouille (m <sup>3</sup> )	dim.massif AxBxH (mxmxm)	vol. beton sans surm. (m <sup>3</sup> )	vol. beton avec surm. (m <sup>3</sup> )	coef. stab.
4	08	160	0.70x0.70x1.5	0.73	0.70x0.70x1.4	0.62	0.67	5.24
	12	250	0.70x0.70x1.5	0.73	0.70x0.70x1.4	0.60	0.64	3.50
	12	400	0.70x0.70x1.5	0.73	0.70x0.70x1.4	0.52	0.56	2.39
	12	630	0.70x0.70x1.5	0.73	0.70x0.70x1.4	0.49	0.52	1.56
	08	800	0.70x0.70x1.5	0.73	0.70x0.70x1.4	0.45	0.48	1.29

NOTA : UNE COUCHE DE 10 cm DE BETON DE PROPRETE EST PREVUE.

### DIMENSIONS DES MASSIFS

SOL DE CONTRAINTE ADMISSIBLE

Q = 60000 kg / m<sup>2</sup>

HAUTEUR TOTALE DU SUPPORT : 9m

EFFORT VERTICAL : 300 daN

epais. tole E24 (mm)	nbre cotes	effort horiz. (daN)	dim.fouille AxBxHF (mxmxm)	vol. fouille (m <sup>3</sup> )	dim.massif AxBxH (mxmxm)	vol. beton sans surm. (m <sup>3</sup> )	vol. beton avec surm. (m <sup>3</sup> )	coef. stab.
4	08	160	0.70x0.70x1.5	0.73	0.70x0.70x1.4	0.62	0.67	20.04
	12	250	0.70x0.70x1.5	0.73	0.70x0.70x1.4	0.60	0.64	13.38
	12	400	0.70x0.70x1.5	0.73	0.70x0.70x1.4	0.52	0.56	9.21
	12	630	0.70x0.70x1.5	0.73	0.70x0.70x1.4	0.49	0.52	6.00
	08	800	0.70x0.70x1.5	0.73	0.70x0.70x1.4	0.45	0.48	4.99

NOTA : UNE COUCHE DE 10 cm DE BETON DE PROPRETE EST PREVUE.