



FACE TRANSVERSA

FACE LONGITUDINAL

| Altura Útil | Composição das Estruturas | Comprimento dos Estaís (m) | Cotas (m) | | Peso Total Torre (kg) | Peso dos Estaís (kg) |
|-------------|---------------------------------------|----------------------------|-----------|-------|-----------------------|----------------------|
| | | | A | B | | |
| 25.5 | PSC + PIC | 169 | 20.00 | 26.88 | 5286 | 668 |
| 27.0 | PSC + F5 (Ext. 1.50m) + PIC | 176 | 20.85 | 27.48 | 5590 | 697 |
| 28.5 | PSC + F5 (Ext. 3.00m) + PIC | 183 | 21.71 | 28.08 | 5806 | 725 |
| 30.0 | PSC + F5 (Ext. 4.50m) + PIC | 190 | 22.56 | 28.68 | 6021 | 754 |
| 31.5 | PSC + F5 + PIC | 198 | 23.42 | 29.28 | 6237 | 783 |
| 33.0 | PSC + F5 + F5 (Ext. 1.50m) + PIC | 205 | 24.27 | 29.88 | 6541 | 811 |
| 34.5 | PSC + F5 + F5 (Ext. 3.00m) + PIC | 212 | 25.13 | 30.47 | 6757 | 840 |
| 36.0 | PSC + F5 + F5 (Ext. 4.50m) + PIC | 219 | 25.98 | 31.07 | 6973 | 868 |
| 37.5 | PSC + F5 + F6 + PIC | 226 | 26.84 | 31.67 | 7189 | 897 |
| 39.0 | PSC + F5 + F6 + F5 (Ext. 1.50m) + PIC | 234 | 27.69 | 32.27 | 7493 | 925 |
| 40.5 | PSC + F5 + F6 + F5 (Ext. 3.00m) + PIC | 241 | 28.54 | 32.87 | 7708 | 954 |
| 42.0 | PSC + F5 + F6 + F5 (Ext. 4.50m) + PIC | 248 | 29.40 | 33.47 | 7924 | 982 |
| 43.5 | PSC + F5 + F6 + F7 + PIC | 255 | 30.25 | 34.07 | 8140 | 1011 |

- Nos pesos indicados não estão incluídos os pesos dos cabos C1 e C2.
- Na coluna "Peso Total da Torre" estão descritos os pesos teóricos por altura sem o peso dos estais.
- Na coluna "Peso dos Estais" estão descritos os pesos teóricos por altura dos estais sem as respectivas ferragens de fixação.
- Nos pesos indicados não estão incluídos os pesos das fundações dos mastros e dos estais.
- Na coluna "Comprimento dos estais" estão descritos os comprimentos

NOTAS E REFERÊNCIAS

- 1) Para memória de cálculo ver doc. MGCR_EGP1331-M6001

2) Todas as cotas estão em milímetro.

3) Barras descarregadas:

Não é lícito usar 16x7,00 ou 11x7,00

4) Estais E2 (para todas as alturas): Cordoalha 37 fios galvanizados
1 1/8 " – Ruptura mínima = 66000 kgf

5) Cabo C1 (para todas as alturas): Cordoalha 19 fios galvanizados
5/8" – Ruptura mínima = 21000 kgf

- ados 7) V o de Vento = 535 m.
 Vão de peso = 700 m.
 Ângulo = 0 a 2°.



INSTITUTO
IHARIA DE PROJETOS

CLIENTE:

| | | | | |
|---|------------------------|----------|--|-------------------|
| | | | | |
| | | | | |
| OA | Emissão para Aprovação | 09/05/13 | A.F.A. | C.R.G. |
| REVISÕES | | DATA | FEITA | CONF. |
| VISTO | | | | |
|  CR GONTIJO <small>ENGENHARIA DE PROJETOS</small> | | | A UTILIZAÇÃO DESTE PROJETO EM OUTRA LOCALIZAÇÃO OU EM UMA NOVA CONDIÇÃO DE CARREGAMENTO FICA VINCULADA A UMA APROVAÇÃO PRÉVIA DO RESPONSÁVEL TÉCNICO PELO PROJETO. | |
| CLIENTE: | | | PROJETO CR Gontijo | DATAS MAI/2013 |
| LT 500 kV MIRACEMA – GILBUES II C1 E C2 | | | DESENHO Arthur Santos | MAI/2013 |
| TORRE TIPO MGCR | | | CONFERÊNCIA Rania Peixoto | MAI/2013 |
| TORRE DE SUSPENSÃO ESTAIADA TIPO " CROSS ROPE " | | | APROVADO | |
| TÍTULO | SILHUETA | | ESCALA 1:100 | FORMATO AO |
| | | | Nº Cliente: | FOLHA |