

# 塔机附着计算书

计算依据:

- 1、《塔式起重机混凝土基础工程技术标准》JGJ/T187-2019
- 2、《钢结构设计标准》GB50017-2017
- 3、《钢结构通用规范》GB 55006-2021

## 一、塔机附着杆参数

塔机型号	XGT6515-10S	塔身桁架结构类型	角钢
塔机计算高度 H(m)	75	塔身宽度 B(m)	2
起重臂长度 $l_1$ (m)	57	荷载确定方式	按构件不平衡自重计算
平衡臂长度 $l_2$ (m)	12.9	起重臂与平衡臂截面计算高度 h(m)	1.06
工作状态时扭矩标准值 $T_{k1}$ (包含风荷载扭矩)(kN·m)	422	工作状态不平衡自重引起的倾覆力矩标准值 $M_k$ (kN·m)	1263
非工作状态下不平衡自重引起的倾覆力矩标准值 $M_k'$ (kN·m)	650		

附着杆数	四杆附着	附墙杆类型	V类
附墙杆截面类型	格构柱	塔身锚固环边长 C(m)	2.41

## 二、风荷载及附着参数

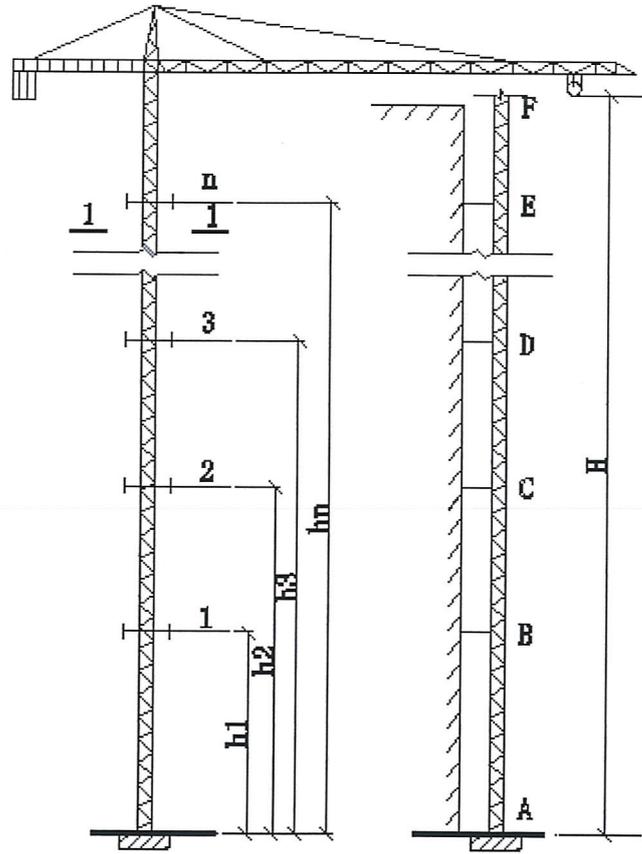
附着次数 N	1		
附着点 1 到塔机的横向距离 $a_1$ (m)	1.358	点 1 到塔机的竖向距离 $b_1$ (m)	3.016
附着点 2 到塔机的横向距离 $a_2$ (m)	2.609	点 2 到塔机的竖向距离 $b_2$ (m)	1.51
附着点 3 到塔机的横向距离 $a_3$ (m)	2.891	点 3 到塔机的竖向距离 $b_3$ (m)	1.51
附着点 4 到塔机的横向距离 $a_4$ (m)	1.735	点 4 到塔机的竖向距离 $b_4$ (m)	3.11
工作状态基本风压 $\omega_0$ (kN/m <sup>2</sup> )	0.25	非工作状态基本风压 $\omega_0'$ (kN/m <sup>2</sup> )	0.8
塔身前后片桁架的平均充实率 $\alpha_0$	0.35		

第 N 次附着	附着点高度 $h_1$ (m)	附着点净高 $h_{01}$ (m)	风压等效高度变化系数 $\mu_z$	工作状态风荷载体型系数 $\mu_s$	非工作状态风荷载体型系数 $\mu_s'$	工作状态风振系数 $\beta_z$	非工作状态风振系数 $\beta_z'$	工作状态风压等效均布线荷载标准值 $q_{sk}$	非工作状态风压等效均布线荷载标准值 $q_{sk}'$



第1次附着	24.51	24.51	1.163	1.95	1.95	1.6	1.682	0.61	2.051
悬臂端	75	50.49	1.514	1.95	1.95	1.595	1.695	0.791	2.69

附图如下:



(a) 附墙正立面

(b) 附墙侧立面

塔机附着立面图

### 三、工作状态下附墙杆内力计算

#### 1、扭矩组合值 $T_k$

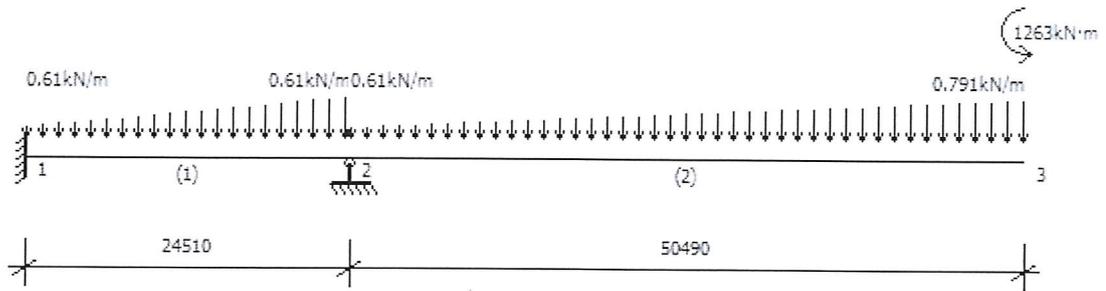
回转惯性力及风荷载产生的扭矩标准值:

$$T_k = T_{k1} = 422 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

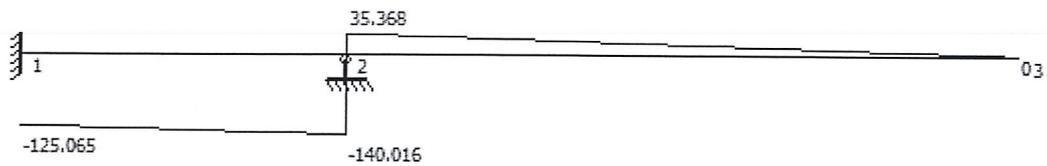
回转惯性力及风荷载产生的扭矩设计值:

$$T_k = 1.5 \times T_{k1} = 633 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

#### 2、附着支座反力计算



计算简图



剪力图

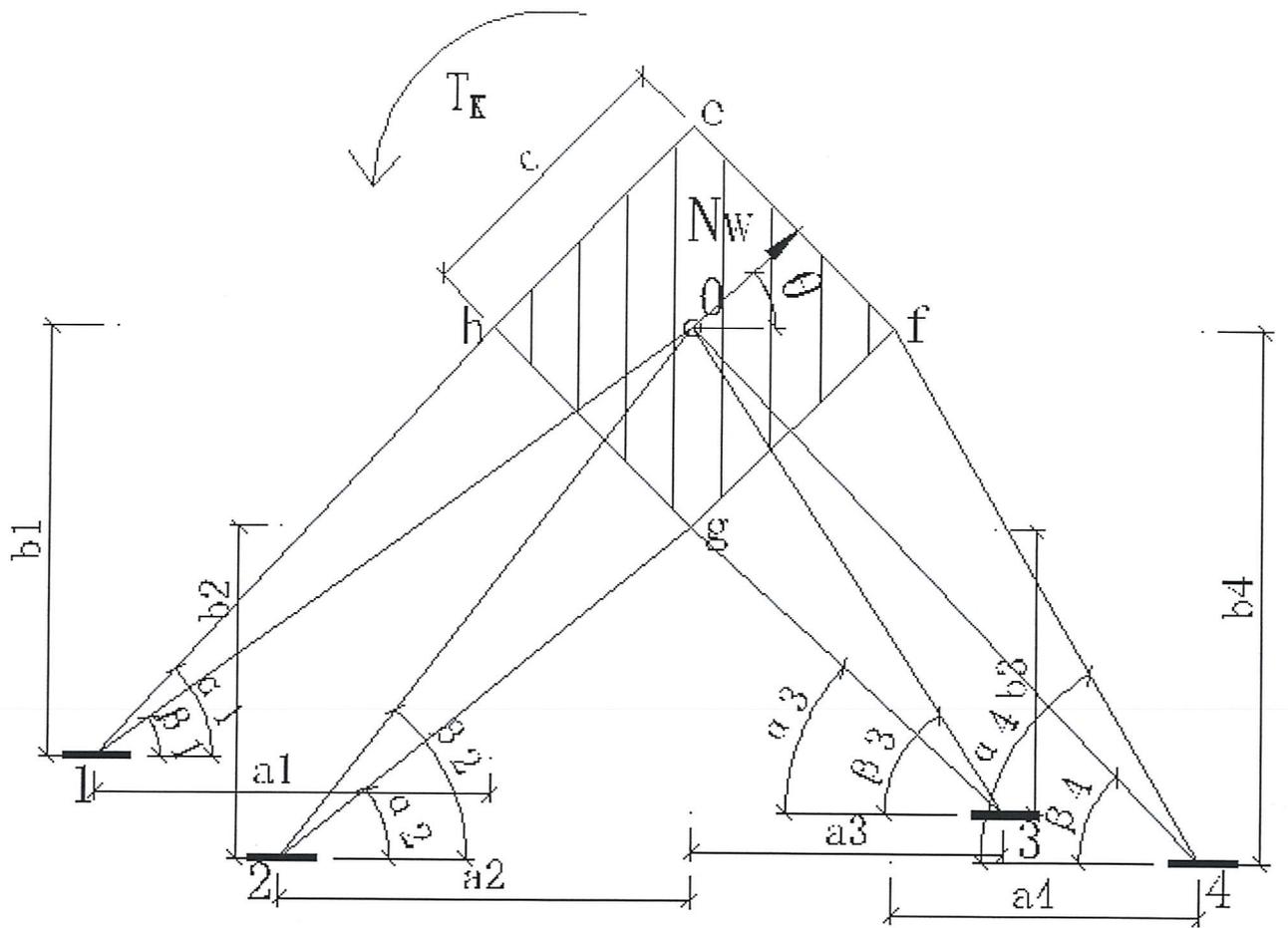
支座反力标准值得： $R_E=175.384\text{kN}$

在工作状态下，塔机起重臂位置的不确定性以及风向的随机性，在计算支座 2 处锚固环截面内力时需考虑塔身承受双向的风荷载和倾覆力矩及扭矩。

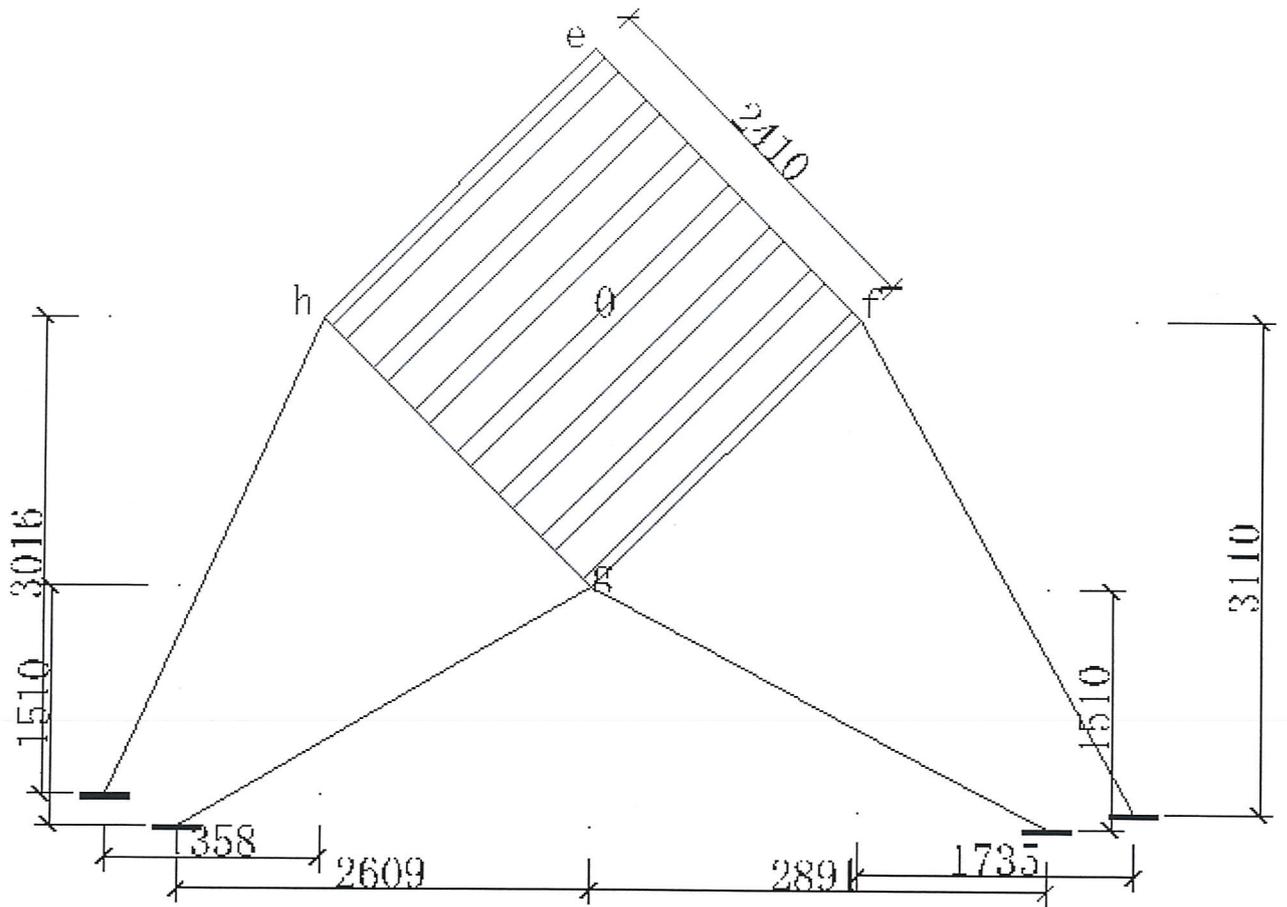
### 3、附墙杆内力计算

支座 2 处锚固环的截面扭矩  $T_k$ （考虑塔机产生的扭矩由支座 2 处的附墙杆承担），水平内力  $N_w=1.5 \times R_E=263.076\text{kN}$

计算简图：



塔机附着示意图



塔机附着平面图

$$\alpha_1 = \arctan(b_1/a_1) = 65.76^\circ$$

$$\alpha_2 = \arctan(b_2/a_2) = 30.061^\circ$$

$$\alpha_3 = \arctan(b_3/a_3) = 27.579^\circ$$

$$\alpha_4 = \arctan(b_4/a_4) = 60.844^\circ$$

$$\beta_1 = \arctan(b_1/(a_1 + 2^{0.5}c/2)) = 44.565^\circ$$

$$\beta_2 = \arctan((b_2 + 2^{0.5}c/2)/a_2) = 50.933^\circ$$

$$\beta_3 = \arctan((b_3 + 2^{0.5}c/2)/a_3) = 48.03^\circ$$

$$\beta_4 = \arctan(b_4/(a_4 + 2^{0.5}c/2)) = 42.123^\circ$$

四杆附着属于一次超静定结构，用力法计算，切断  $T_4$  杆并代以相应多余未知力  $X_1=1$ 。

$$\delta_{11} \times X_1 + \Delta_{1p} = 0$$

$X_1=1$  时，各杆件轴力计算：

$$T_{11} \times \sin(\alpha_1 - \beta_1) \times b_1 / \sin \beta_1 + T_{21} \times \sin(\alpha_2 - \beta_2) \times (b_2 + 2^{0.5}c/2) / \sin \beta_2 - T_{31} \times \sin(\alpha_3 - \beta_3) \times (b_3 + 2^{0.5}c/2) / \sin \beta_3 - 1 \times \sin(\alpha_4 - \beta_4) \times b_4 / \sin \beta_4 = 0$$

$$T_{21} \times \sin \alpha_2 \times (2^{0.5}c/2) + T_{21} \times \cos \alpha_2 \times (2^{0.5}c/2) + T_{31} \times \sin \alpha_3 \times (2^{0.5}c/2) - T_{31} \times \cos \alpha_3 \times (2^{0.5}c/2) + 1 \times \sin \alpha_4 \times (2^{0.5}c/2) = 0$$

$$T_{11} \times \sin \alpha_1 \times (2^{0.5}c/2) + T_{11} \times \cos \alpha_1 \times (2^{0.5}c/2) - 1 \times \sin \alpha_4 \times (2^{0.5}c/2) - 1 \times \cos \alpha_4 \times (2^{0.5}c/2) = 0$$

当  $N_w$ 、 $T_k$  同时存在时， $\theta$  由  $0 \sim 360^\circ$  循环，各杆件轴力计算：

$$T_{1p} \times \sin(\alpha_1 - \beta_1) \times b_1 / \sin \beta_1 + T_{2p} \times \sin(\alpha_2 - \beta_2) \times (b_2 + 2^{0.5}c/2) / \sin \beta_2 - T_{3p} \times \sin(\alpha_3 - \beta_3) \times (b_3 + 2^{0.5}c/2) / \sin \beta_3 - T_k = 0$$

$$T_{2p} \times \sin \alpha_2 \times (2^{0.5}c/2) + T_{2p} \times \cos \alpha_2 \times (2^{0.5}c/2) + T_{3p} \times \sin \alpha_3 \times (2^{0.5}c/2) - T_{3p} \times \cos \alpha_3 \times (2^{0.5}c/2) + N_w \times \sin \theta \times (2^{0.5}c/2) + T_k = 0$$

$$T_{1p} \times \sin \alpha_1 \times (2^{0.5}c/2) + T_{1p} \times \cos \alpha_1 \times (2^{0.5}c/2) + N_w \times \cos \theta \times (2^{0.5}c/2) - T_k = 0$$

$$\delta_{11} = \Sigma(T_i^2 L / (EA)) = T_{11}^2 (a_1 / \cos \alpha_1) / (EA) + T_{21}^2 (a_2 / \cos \alpha_2) / (EA) + T_{31}^2 (a_3 / \cos \alpha_3) / (EA) + 1^2 (a_4 / \cos \alpha_4) / (EA)$$

$$\Delta_{1p} = \Sigma(T_i \times T_p L / (EA)) = T_{11} \times T_{1p} (a_1 / \cos \alpha_1) / (EA) + T_{21} \times T_{2p} (a_2 / \cos \alpha_2) / (EA) + T_{31} \times T_{3p} (a_3 / \cos \alpha_3) / (EA)$$

$$X_1 = -\Delta_{1p} / \delta_{11}$$

各杆轴力计算公式如下：

$$T_1 = T_{11} \times X_1 + T_{1p}, \quad T_2 = T_{21} \times X_1 + T_{2p}, \quad T_3 = T_{31} \times X_1 + T_{3p}, \quad T_4 = X_1$$

(1)  $\theta$  由  $0 \sim 360^\circ$  循环，当  $T_k$  按图上方向设置时求解各杆最大轴拉力和轴压力：

$$\text{最大轴压力 } T_1 = 221.323 \text{ kN}, \quad T_2 = 14.331 \text{ kN}, \quad T_3 = 205.814 \text{ kN}, \quad T_4 = 0 \text{ kN}$$

$$\text{最大轴拉力 } T_1 = 60.008 \text{ kN}, \quad T_2 = 308.876 \text{ kN}, \quad T_3 = 204.753 \text{ kN}, \quad T_4 = 388.437 \text{ kN}$$

(2)  $\theta$  由  $0 \sim 360^\circ$  循环，当  $T_k$  按图上反方向设置时求解各杆最大轴拉力和轴压力：

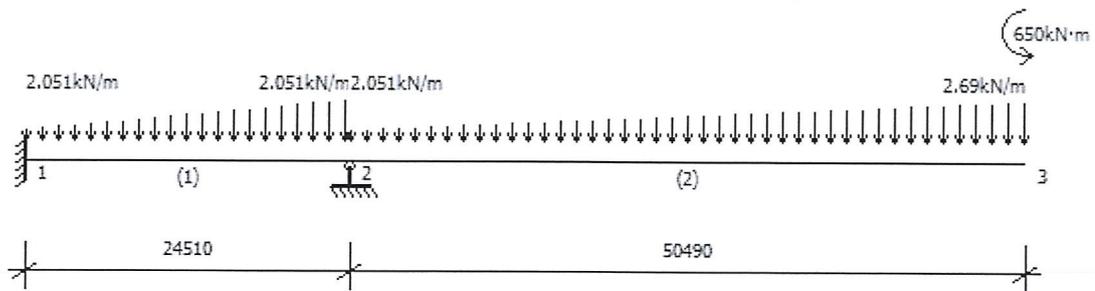
$$\text{最大轴压力 } T_1 = 60.008 \text{ kN}, \quad T_2 = 308.876 \text{ kN}, \quad T_3 = 204.752 \text{ kN}, \quad T_4 = 388.437 \text{ kN}$$

最大轴拉力  $T_1=221.323\text{kN}$ ,  $T_2=14.331\text{kN}$ ,  $T_3=205.814\text{kN}$ ,  $T_4=0\text{kN}$

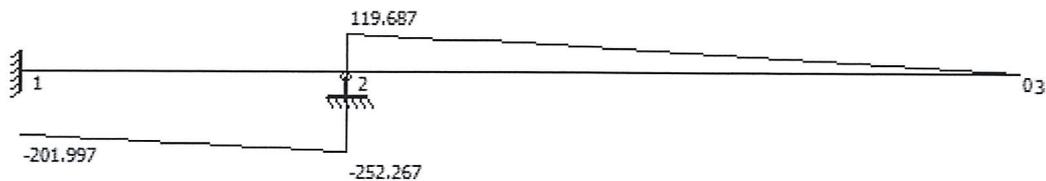
#### 四、非工作状态下附墙杆内力计算

此工况下塔机回转机构的制动器完全松开，起重臂能随风转动，故不计风荷载产生的扭转力矩。

##### 1、附着支座反力计算



计算简图



剪力图

支座反力标准值得:  $R_E=371.954\text{kN}$

##### 2、附墙杆内力计算

支座 2 处锚固环的水平内力  $N_w=1.5 \times R_E=557.931\text{kN}$ 。

根据工作状态方程组  $T_k=0$ ,  $\theta$  由  $0 \sim 360^\circ$  循环, 求解各杆最大轴拉力和轴压力:

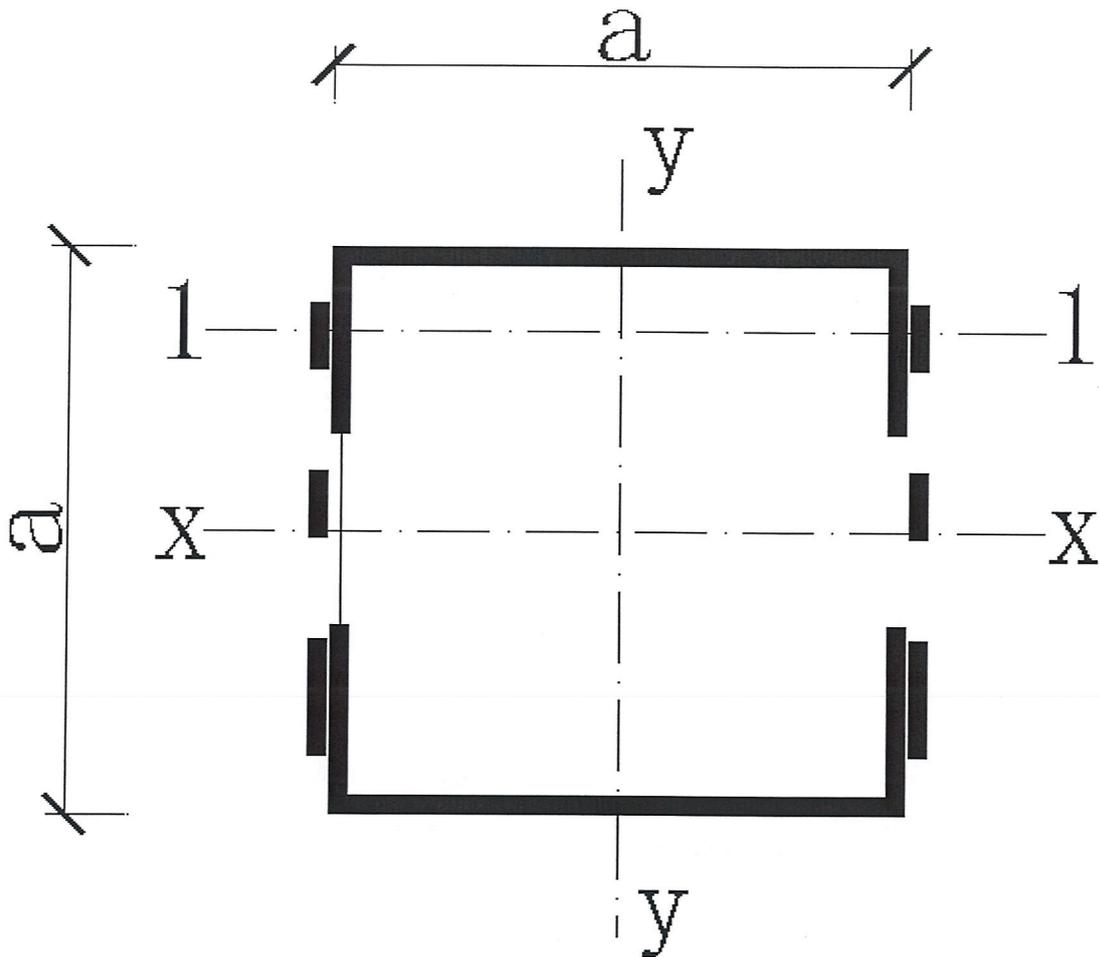
最大轴压力  $T_1=298.324\text{kN}$ ,  $T_2=342.729\text{kN}$ ,  $T_3=435.365\text{kN}$ ,  $T_4=410.825\text{kN}$

最大轴拉力  $T_1=298.323\text{kN}$ ,  $T_2=342.729\text{kN}$ ,  $T_3=435.365\text{kN}$ ,  $T_4=410.827\text{kN}$

## 五、附墙杆强度验算

格构柱参数			
格构柱截面类型	双肢	格构柱缀件形式	缀板
缀件间净距 $l_{01}(\text{mm})$	150	格构柱截面边长 $a(\text{mm})$	220
格构柱分肢参数			
格构柱分肢材料	22a号槽钢	分肢材料截面积 $A_0(\text{cm}^2)$	31.83
分肢对最小刚度轴的回转半径 $i_{y0}(\text{cm})$	2.23	分肢平行于对称轴惯性矩 $I_0(\text{cm}^4)$	158
分肢形心轴距分肢外边缘距离 $Z_0(\text{cm})$	2.1	分肢材料强度设计值 $f_y(\text{N}/\text{mm}^2)$	235
分肢材料抗拉、压强度设计值 $f(\text{N}/\text{mm}^2)$	210		
格构柱缀件参数			
格构柱缀板材料	200×200×10	格构柱缀板截面积 $A_{1x}'(\text{mm}^2)$	2000
缀件钢板抗弯强度设计值 $f(\text{N}/\text{mm}^2)$	215	缀件钢板抗剪强度设计值 $\tau(\text{N}/\text{mm}^2)$	125
角焊缝焊脚尺寸 $h_f(\text{mm})$	10	焊缝计算长度 $l_f(\text{mm})$	250
焊缝强度设计值 $f_{fw}(\text{N}/\text{mm}^2)$	160		

附图如下:



塔机附着格构柱截面

### 1、杆件轴心受拉强度验算

$$A=2A_0=2\times 31.83\times 100=6366\text{mm}^2$$

$$\sigma=N/A=435365/6366=68.389\text{N/mm}^2\leq [f]=210\text{N/mm}^2$$

满足要求!

### 2、格构式钢柱换算长细比验算

$$\text{杆件 1 的计算长度: } L_0=(a_1^2+b_1^2)^{0.5}=3307.631\text{mm}$$

整个格构柱截面对 X 轴惯性矩:

$$I_x=2[I_0+A_0(a/2-Z_0)^2]=2\times [158+31.83\times (22/2-2.1)^2]=5358.509\text{cm}^4$$

$$\text{整个构件长细比: } \lambda_x=L_0/(I_x/(2A_0))^{0.5}=330.763/(5358.509/(2\times 31.83))^{0.5}=36.052$$

$$\text{分肢长细比: } \lambda_1=l_{01}/i_{y0}=15/2.23=6.726$$

$$\text{分肢毛截面积之和: } A=2A_0=2\times 31.83\times 100=6366\text{mm}^2$$

格构式钢柱绕两主轴的换算长细比:

$$\lambda_{0\max}=(\lambda_x^2+\lambda_y^2)^{0.5}=(36.052^2+6.726^2)^{0.5}=36.674$$

附墙杆 1 长细比:

$$\lambda_{01\max}=36.674\leq[\lambda]=120, \text{查规范表得: } \varphi_1=0.912$$

满足要求!

附墙杆 2 长细比:

$$\lambda_{02\max}=33.537\leq[\lambda]=120, \text{查规范表得: } \varphi_2=0.923$$

满足要求!

附墙杆 3 长细比:

$$\lambda_{03\max}=36.181\leq[\lambda]=120, \text{查规范表得: } \varphi_3=0.913$$

满足要求!

附墙杆 4 长细比:

$$\lambda_{04\max}=39.394\leq[\lambda]=120, \text{查规范表得: } \varphi_4=0.901$$

满足要求!

附墙杆 1 轴心受压稳定验算:

$$N_1/(\varphi_1 A f)=298323/(0.912\times 6366\times 210)=0.245\leq 1$$

满足要求!

附墙杆 2 轴心受压稳定验算:

$$N_2/(\varphi_2 A f)=342729/(0.923\times 6366\times 210)=0.278\leq 1$$

满足要求!

附墙杆 3 轴心受压稳定验算:

$$N_3/(\varphi_3 A f)=435365/(0.913\times 6366\times 210)=0.357\leq 1$$

满足要求!

附墙杆 4 轴心受压稳定验算:

$$N_4/(\varphi_4 A f)=410827/(0.901\times 6366\times 210)=0.341\leq 1$$

满足要求!

### 3、格构式钢柱分肢的长细比验算

附墙杆 1 钢柱分肢的长细比:

$$\lambda_1 = 6.726 \leq \min(0.5\lambda_{01\max}, 40\varepsilon_k) = \min(0.5 \times 50, 40 \times (235/f_y)^{0.5}) = 25$$

当 $\lambda_{01\max}$  小于 50 时取 50

满足要求!

附墙杆 2 钢柱分肢的长细比:

$$\lambda_2 = 6.726 \leq \min(0.5\lambda_{02\max}, 40\varepsilon_k) = \min(0.5 \times 50, 40 \times (235/f_y)^{0.5}) = 25$$

当 $\lambda_{02\max}$  小于 50 时取 50

满足要求!

附墙杆 3 钢柱分肢的长细比:

$$\lambda_3 = 6.726 \leq \min(0.5\lambda_{03\max}, 40\varepsilon_k) = \min(0.5 \times 50, 40 \times (235/f_y)^{0.5}) = 25$$

当 $\lambda_{03\max}$  小于 50 时取 50

满足要求!

附墙杆 4 钢柱分肢的长细比:

$$\lambda_4 = 6.726 \leq \min(0.5\lambda_{04\max}, 40\varepsilon_k) = \min(0.5 \times 50, 40 \times (235/f_y)^{0.5}) = 25$$

当 $\lambda_{04\max}$  小于 50 时取 50

满足要求!

#### 4、缀件验算

$$\begin{aligned} \text{缀件所受剪力: } V &= Af(f_y/235)^{0.5}/85 = 6366 \times 210.00 \times 10^{-3} \\ &\times (235.00/235)^{0.5}/85 = 15.728 \text{ kN} \end{aligned}$$

$$\text{格构柱相邻缀板轴线距离: } l_1 = l_{01} + 20 = 15.00 + 20 = 35 \text{ cm}$$

$$\text{作用在一侧缀板上的弯矩: } M_0 = V l_1 / 2 = 15.728 \times 0.35 / 2 = 2.752 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

$$\text{分肢型钢形心轴之间距离: } b_1 = a - 2Z_0 = 0.22 - 2 \times 0.021 = 0.178 \text{ m}$$

$$\text{作用在一侧缀板上的剪力: } V_0 = V l_1 / (2 \cdot b_1) = 15.728 \times 0.35 / (2 \times 0.178) = 15.463 \text{ kN}$$

$$\sigma = M_0 / (b h^2 / 6) = 2.752 \times 10^6 / (10 \times 200^2 / 6) = 41.285 \text{ N/mm}^2 \leq f = 215 \text{ N/mm}^2$$

满足要求!

$$\tau = 3V_0 / (2bh) = 3 \times 15.463 \times 10^3 / (2 \times 10 \times 200) = 11.597 \text{ N/mm}^2 \leq \tau = 125 \text{ N/mm}^2$$

满足要求!

角焊缝面积： $A_f=0.7h_f l_f=0.7 \times 10 \times 250=1750\text{mm}^2$

角焊缝截面抵抗矩： $W_f=0.7h_f l_f^2/6=0.7 \times 10 \times 250^2/6=72917\text{mm}^3$

垂直于角焊缝长度方向应力： $\sigma_f=M_0/W_f=2.752 \times 10^6/72917=37.747\text{N/mm}^2$

平行于角焊缝长度方向剪应力： $\tau_f=V_0/A_f=15.463 \times 10^3/1750=8.836\text{N/mm}^2$

$((\sigma_f/1.22)^2+\tau_f^2)^{0.5}=(37.747/1.22)^2+8.836^2)^{0.5}=32\text{N/mm}^2 \leq f_t^w=160\text{N/mm}^2$

满足要求！

根据缀板的构造要求

缀板高度： $200\text{mm} \geq 2/3 b_1=2/3 \times 0.178 \times 1000=119\text{mm}$

满足要求！

缀板厚度： $10\text{mm} \geq \max[1/40b_1, 8]=\max[1/40 \times 0.178 \times 1000, 8]=8\text{mm}$

满足要求！

缀板间距： $l_1=350\text{mm} \leq 2b_1=2 \times 0.178 \times 1000=356\text{mm}$

满足要求！

线刚度： $\sum \text{缀板}/\text{分肢}=2 \times 10 \times 200^3/(12 \times (220-2 \times 21))/(158 \times 10^4/350)=16.593 \geq 6$

满足要求！

## 六、附着杆与结构连接节点验算

附着杆与建筑物连接方式	铰接	连接钢板厚度 dt(mm)	25
连接钢板强度等级	Q235	建筑物混凝土强度等级	C35
连接板固定方式	锚固螺栓	连接板耳板排数	2
锚固螺栓类型	摩擦型高强螺栓	高强螺栓的性能等级	10.9 级
摩擦面抗滑移系数 u	0.45	高强螺栓公称直径	M30
一个高强螺栓的预拉力 P(kN)	355	高强螺栓传力摩擦面数目 n <sub>f</sub>	1
双吊耳板			
左侧吊耳孔中心至连接板高度 L <sub>1</sub> (mm):	300	右侧吊耳孔中心至连接板高度 L <sub>2</sub> (mm):	150
双吊耳板连接钢板垂直方向螺栓排数	2	双吊耳板连接钢板水平方向螺栓排数	5

m <sub>1</sub>		n <sub>1</sub>	
双吊耳板连接钢板水平方向最外侧螺栓两端中心线距离 S <sub>1</sub> (mm)	584		

### 1、附着点荷载计算

各附着杆传给连接节点荷载如下：

$$F_1 = N_1 \sin \alpha_1 = 298.323 \times \sin 65.76^\circ = 272.02 \text{ kN}, V_1 = N_1 \cos \alpha_1 = 298.323 \times \cos 65.76^\circ = 122.48 \text{ kN};$$

$$F_2 = N_2 \sin \alpha_2 = 342.729 \times \sin 30.061^\circ = 171.679 \text{ kN}, V_2 = N_2 \cos \alpha_2 = 342.729 \times \cos 30.061^\circ = 296.63 \text{ kN};$$

$$F_3 = N_3 \sin \alpha_3 = 435.365 \times \sin 27.579^\circ = 201.558 \text{ kN}, V_3 = N_3 \cos \alpha_3 = 435.365 \times \cos 27.579^\circ = 385.898 \text{ kN};$$

$$F_4 = N_4 \sin \alpha_4 = 410.827 \times \sin 60.844^\circ = 358.773 \text{ kN}, V_4 = N_4 \cos \alpha_4 = 410.827 \times \cos 60.844^\circ = 200.152 \text{ kN};$$

### 2、螺栓承载力计算

单个高强螺栓抗剪承载力设计值  $N_v^b = 0.9k n_f \mu P = 0.9 \times 1 \times 1 \times 0.45 \times 355 = 143.775 \text{ kN}$

单个高强螺栓受拉承载力设计值  $N_t^b = 0.8P = 0.8 \times 355 = 284 \text{ kN}$

#### (1) 双吊耳板位置螺栓承载力计算：

附着杆 1、附着杆 2 连接的双吊耳板：

分别在工作状态下  $T_k$  为图中方向 ( $T_k = T_k$ )、 $T_k$  为图中相反方向 ( $T_k = -T_k$ )、非工作状态 ( $T_k = 0$ ) 三种情况下，每种情况中  $\theta$  由  $0 \sim 360^\circ$  循环计算，经过分析判断最不利情况如下：

$$T_k = 0 \text{ kN} \cdot \text{m}, \theta = 69^\circ, N_1 = 298.323 \text{ kN}, N_2 = 341.819 \text{ kN}$$

轴向拉力合力为：

$$F = N_1 \sin \alpha_1 + N_2 \sin \alpha_2 = 298.323 \times \sin 65.76^\circ + 341.819 \times \sin 30.061^\circ = 443.244 \text{ kN}$$

水平向剪力合力为：

$$V=N_1\cos\alpha_1+N_2\cos\alpha_2=298.323\times\cos65.76^\circ+341.819\times\cos30.061^\circ=418.324\text{kN}$$

计算对螺栓群形心的弯矩：

$$M=|N_1\sin\alpha_1D/2+N_1\cos\alpha_1L_1-N_2\sin\alpha_2D/2+N_2\cos\alpha_2L_2|=|298.323\times\sin65.76^\circ\times0.54/2+298.323\times\cos65.76^\circ\times0.3-341.819\times\sin30.061^\circ\times0.54/2+341.819\times\cos30.061^\circ\times0.15|=108.336\text{kN}\cdot\text{m}$$

经分析判断，按照小偏心进行计算

$$\sum x_1^2 = \sum_{i=1}^{n_1} m_1 [S_1/2 - (i-1)S_1/(n_1-1)]^2$$

$$\sum x_1^2 = 2 \times [292^2 + (292-1 \times 584/4)^2 + (292-2 \times 584/4)^2 + (292-3 \times 584/4)^2 + (292-4 \times 584/4)^2] = 852640\text{mm}^2$$

计算弯矩对单个螺栓的附加轴力：

$$N_{\text{附加}} = (MS_1/2)/\sum x_1^2 = (108.336 \times 584/2)/(852640/1000) = 37.101\text{kN}$$

计算考虑附加轴力后单个螺栓的最大拉力：

$$N_t = F/(m_1 n_1) + N_{\text{附加}} = 443.244/(2 \times 5) + 37.101 = 81.425\text{kN}$$

计算单个螺栓的最大剪力：

$$N_v = |V|/(m_1 n_1) = 418.324/(2 \times 5) = 41.832\text{kN}$$

$$N_v/N_v^b + N_t/N_t^b = 41.832/143.775 + 81.425/284 = 0.578 \leq 1$$

螺栓承载力满足要求。

附着杆 3、附着杆 4 连接的双吊耳板：

分别在工作状态下  $T_k$  为图中方向 ( $T_k=T_k$ )、 $T_k$  为图中相反方向 ( $T_k=-T_k$ )、非工作状态 ( $T_k=0$ ) 三种情况下，每种情况中  $\theta$  由  $0 \sim 360^\circ$  循环计算，经过分析判断最不利情况如下：

$$T_k=0\text{kN}\cdot\text{m}, \theta=136^\circ, N_3=435.365\text{kN}, N_4=410.417\text{kN}$$

轴向拉力合力为：

$$F=N_3\sin\alpha_3+N_4\sin\alpha_4=435.365\times\sin27.579^\circ+410.417\times\sin60.844^\circ=559.973\text{kN}$$

水平向剪力合力为：

$$V=N_3\cos\alpha_3+N_4\cos\alpha_4=435.365\times\cos 27.579^\circ+410.417\times\cos 60.844^\circ=585.849\text{kN}$$

计算对螺栓群形心的弯矩:

$$M=|-N_3\sin\alpha_3D/2+N_3\cos\alpha_3L_1+N_4\sin\alpha_4D/2+N_4\cos\alpha_4L_2|=|435.365\times\sin 27.579^\circ\times 0.54/2+435.365\times\cos 27.579^\circ\times 0.3+410.417\times\sin 60.844^\circ\times 0.54/2+410.417\times\cos 60.844^\circ\times 0.15|=188.113\text{kN}\cdot\text{m}$$

经分析判断, 应按照大偏心进行计算

计算对弯矩指向最外侧螺栓中心的弯矩:

$$M_1=|N_3\sin\alpha_3(S_1-D)/2+N_3\cos\alpha_3L_1+N_4\sin\alpha_4(S_1+D)/2+N_4\cos\alpha_4L_2|=|435.365\times\sin 27.579^\circ\times(0.584-0.54)/2+435.365\times\cos 27.579^\circ\times 0.3+410.417\times\sin 60.844^\circ\times(0.584+0.54)/2+410.417\times\cos 60.844^\circ\times 0.15|=351.626\text{kN}\cdot\text{m}$$

$$\sum y_1^2 = \sum_{i=1}^{n_1} m_1 [(i-1)S_1 / (n_1 - 1)]^2$$

$$\sum y_1^2 = 2 \times [(1 \times 584/4)^2 + (2 \times 584/4)^2 + (3 \times 584/4)^2 + (4 \times 584/4)^2] = 1278960\text{mm}^2$$

计算弯矩对单个螺栓的附加轴力:

$$N_{\text{附加}} = M_1 S_1 / \sum y_1^2 = 351.626 \times 584 / 1278.96 = 100.56\text{kN}$$

计算考虑附加轴力后单个螺栓的最大拉力:

$$N_t = F / (m_1 n_1) + N_{\text{附加}} = 559.973 / (2 \times 5) + 100.56 = 156.557\text{kN}$$

计算单个螺栓的最大剪力:

$$N_v = |V| / (m_1 n_1) = 585.849 / (2 \times 5) = 58.585\text{kN}$$

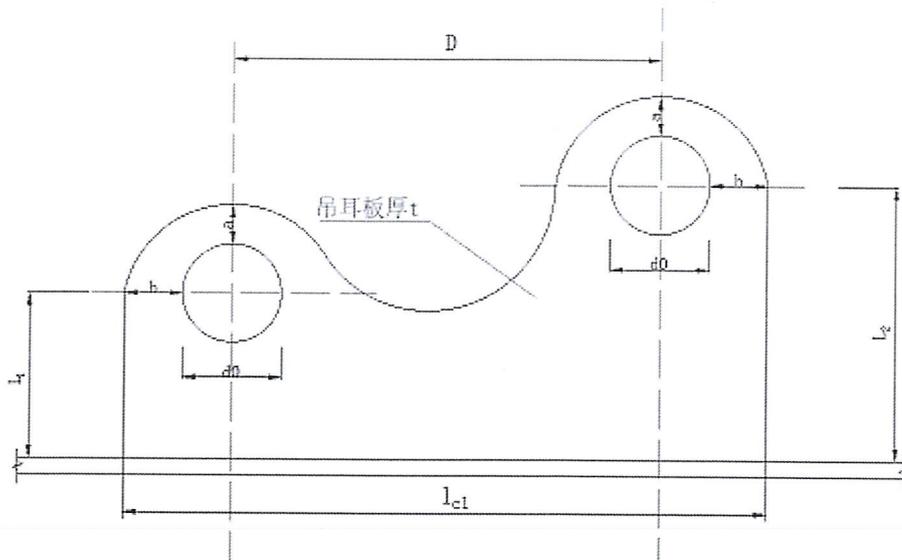
$$N_v / N_v^b + N_t / N_t^b = 58.585 / 143.775 + 156.557 / 284 = 0.95 < 1$$

螺栓承载力满足要求。

### 3、吊耳板计算

吊耳板厚 t(mm)	20	吊耳板两侧边缘与吊孔边缘净距 b(mm):	80
顺受力方向, 吊孔边距板边缘最小距离 a(mm):	80	吊孔直径 d <sub>0</sub> (mm)	60

吊耳板抗拉强度设计值 $f(N/mm^2)$	205	吊耳板抗剪强度设计值 $f_v(N/mm^2)$	120
连接板耳板排数	2	附墙杆端部耳板排数	2



双吊耳板

双吊耳板

参考 GB50017-2017，对连接耳板进行如下验算：

吊耳板验算与吊孔中心至连接钢板高度无关，单双吊耳板的  $a$ 、 $b$ 、 $d_0$  参数均相同，因此单吊耳板与双吊耳板的验算方法相同，取拉力最大值进行计算即可。

$$N_s = \max\{N_1, N_2, N_3, N_4\} / 2 = 217.683 \text{ kN}$$

(1) 耳板构造要求

$$B_e = 2t + 16 = 2 \times 20 + 16 = 56 \text{ mm} \leq b = 80 \text{ mm}$$

满足要求！

$$4B_e/3 = 4 \times 56/3 = 74.667 \text{ mm} \leq a = 80 \text{ mm}$$

满足要求！

(2) 耳板孔净截面处的抗拉强度验算

$$\text{计算宽度: } b_1 = \min(2t + 16, b - d_0/3) = \min(2 \times 20 + 16, 80 - 60/3) = 56 \text{ mm}$$

$$\sigma = N_s / (2tb_1) = 217.683 \times 10^3 / (2 \times 20 \times 56) = 97.18 \text{ N/mm}^2 \leq f = 205 \text{ N/mm}^2$$

耳板孔净截面处抗拉强度满足要求！

(3) 耳板端部截面抗拉（劈开）强度验算

$$\sigma = N_s / [2t(a - 2d_0/3)] = 217.683 \times 10^3 / [2 \times 20 \times (80 - 2 \times 60/3)] = 136.052 \text{ N/mm}^2 \leq f = 205 \text{ N/mm}^2$$

耳板端部截面抗拉强度满足要求！

(4) 耳板抗剪强度验算

耳板端部抗剪截面宽度：

$$Z = [(a + d_0/2)^2 - (d_0/2)^2]^{0.5} = [(80 + 60/2)^2 - (60/2)^2]^{0.5} = 105.83 \text{ mm}$$

$$\tau = N_s / (2tZ) = 217.683 \times 10^3 / (2 \times 20 \times 105.83) = 51.423 \text{ N/mm}^2 \leq f_v = 120 \text{ N/mm}^2$$

耳板抗剪强度满足要求！

(5) 与轴销连接的耳板承压强度验算

销轴直径 $d_1$ (mm)	60	吊耳板承压强度设计值(N/mm <sup>2</sup> )	320
-----------------	----	--------------------------------	-----

$$F = \max\{N_1, N_2, N_3, N_4\} / 2 = 217.683 \text{ kN}$$

$$\sigma_c = F / (d_1 t) = 217.683 \times 10^3 / (60 \times 20) = 181.402 \text{ N/mm}^2 \leq 320 \text{ N/mm}^2$$

与轴销连接的耳板承压强度满足要求！

#### 4、销轴计算

销轴直径 $d_1$ (mm)	60	销轴材料抗剪强度 $f_{v1}^b$ (N/mm <sup>2</sup> )	346
-----------------	----	------------------------------------------	-----

参考 GB50017-2017，对销轴进行如下验算：

由附墙杆内力计算章节可知，作用于销轴截面的最大剪力

$$F = \max\{N_1, N_2, N_3, N_4\} = 435.365 \text{ kN}$$

(1) 销轴抗剪强度

根据吊耳板排数可得，销轴抗剪面数  $n_v = 3$

$$\tau_b = F / (n_v \pi d_1^2 / 4) = 435.365 \times 10^3 / (3 \times 3.142 \times 60^2 / 4) = 51.326 \text{ N/mm}^2 \leq f_{v1}^b = 346 \text{ N/mm}^2$$

销轴抗剪强度满足要求！

#### 5、连接钢板焊缝计算

连接钢板角焊缝焊脚尺寸 $h_f$ (mm)	12
连接钢板角焊缝强度设计值 $f_t^w$ (N/mm <sup>2</sup> )	160

连接板耳板排数	2
双吊耳板底部宽度 $l_{c1}$ (mm)	760

(1) 双吊耳板位置焊缝验算:

附着杆 1、附着杆 2 连接的双吊耳板:

连接钢板吊耳板排数为 2, 则:

计算连接钢板与吊耳板连接位置焊缝应力为:

$$\sigma_N = (|F|/2)/[2 \times 0.7h_f(l_{c1} - 2h_f)] = (|443.244| \times 10^3/2)/[2 \times 0.7 \times 12 \times (760 - 2 \times 12)] = 17.924 \text{N/mm}^2$$

$$\tau_V = (|V|/2)/[2 \times 0.7h_f(l_{c1} - 2h_f)] = (|418.324| \times 10^3/2)/[2 \times 0.7 \times 12 \times (760 - 2 \times 12)] = 16.916 \text{N/mm}^2$$

$$\sigma_M = M/W = (M/2)/[2 \times 0.7h_f(l_{c1} - 2h_f)^2/6] = (108.336 \times 10^6/2)/[2 \times 0.7 \times 12 \times (760 - 2 \times 12)^2/6] = 35.713 \text{N/mm}^2$$

$$[\frac{(\sigma_N + \sigma_M)}{\beta_f}]^2 + \tau_V^2]^{0.5} = [(\frac{17.924 + 35.713}{1.22})^2 + 16.916^2]^{0.5} = 47.107 \text{N/mm}^2 \leq f_f^w = 160 \text{N/mm}^2$$

附着杆 1、附着杆 2 连接的双吊耳板: 连接钢板焊缝强度满足要求!

附着杆 3、附着杆 4 连接的双吊耳板:

连接钢板吊耳板排数为 2, 则:

计算连接钢板与吊耳板连接位置焊缝应力为:

$$\sigma_N = (|F|/2)/[2 \times 0.7h_f(l_{c1} - 2h_f)] = (|559.973| \times 10^3/2)/[2 \times 0.7 \times 12 \times (760 - 2 \times 12)] = 22.644 \text{N/mm}^2$$

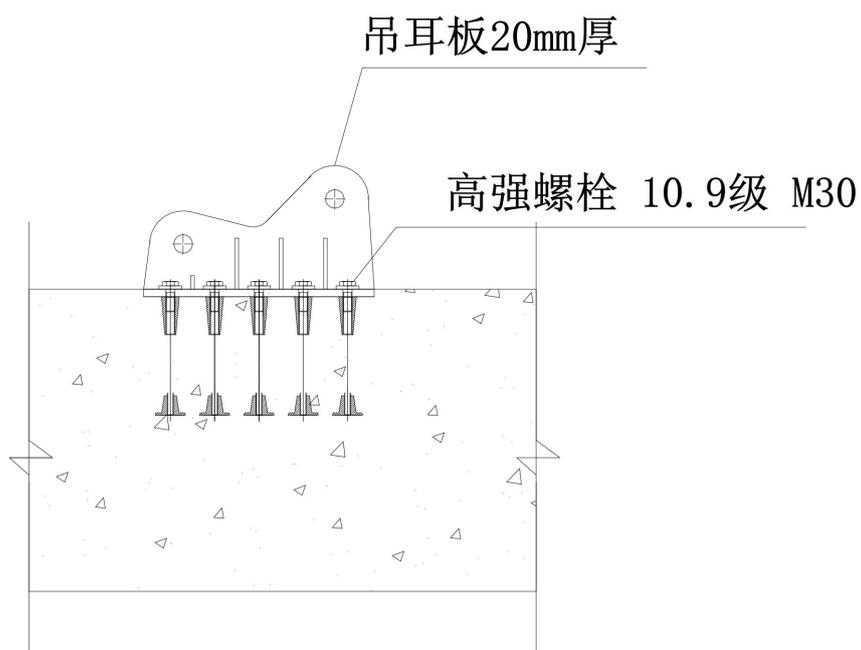
$$\tau_V = (|V|/2)/[2 \times 0.7h_f(l_{c1} - 2h_f)] = (|585.849| \times 10^3/2)/[2 \times 0.7 \times 12 \times (760 - 2 \times 12)] = 23.69 \text{N/mm}^2$$

$$\sigma_M = M/W = (M/2)/[2 \times 0.7h_f(l_{c1} - 2h_f)^2/6] = (188.113 \times 10^6/2)/[2 \times 0.7 \times 12 \times (760 - 2 \times 12)^2/6] = 62.012 \text{N/mm}^2$$

$$[\frac{(\sigma_N + \sigma_M)}{\beta_i}]^2 + \tau_v^2]^{0.5} = [(\frac{22.644 + 62.012}{1.22})^2 + 23.69^2]^{0.5} = 73.323 \text{ N/mm}^2 \leq f_t^w = 160 \text{ N/mm}^2$$

附着杆 3、附着杆 4 连接的双吊耳板：连接钢板焊缝强度满足要求！

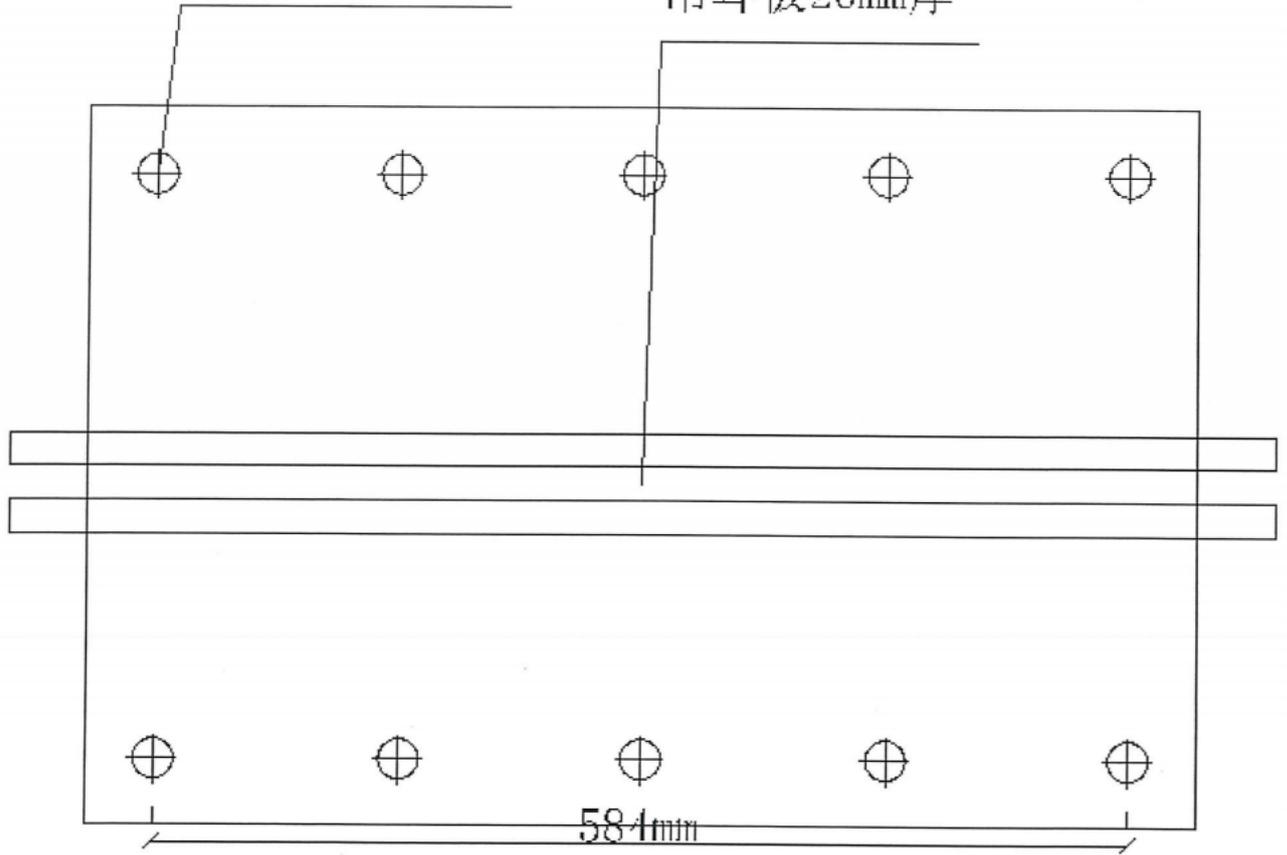
附图如下：



塔机附着节点详图-双吊耳板

高强螺栓 10.9级 M30

吊耳板20mm厚



塔机附着节点剖面图-双吊耳板

