桩承台计算\_序号100

# 一、设计资料

1、承台信息

承台底标高：-4.50m

承台高：1750mm

承台x方向移心：0mm

承台y方向移心：0mm

2、桩截面信息

桩截面宽：500mm

桩截面高：0mm

单桩承载力：2500.00kN

3、承台混凝土信息

承台混凝土等级：C30

4.桩位坐标:

桩位表

| 桩序号 | 桩X坐标 | 桩Y坐标 |
| --- | --- | --- |
| 1 | -0 | 1155 |
| 2 | -1000 | -577 |
| 3 | 1000 | -577 |

5.柱信息:

柱信息表

| 序号 | 截面宽 | 截面高 | 沿轴偏心 | 偏轴偏心 | 相对转角 |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| 柱1 | 700 | 700 | 0 | 0 | 0 |
| 外接柱 | 700 | 700 | 0 | 0 | 0 |

6.设计时执行的规范：

《建筑桩基技术规范》 （JGJ 94－2008） 以下简称 桩基规范

《混凝土结构设计规范》 （GB 50010－2010） 以下简称 混凝土规范

# 二、计算结果

1、桩承载力验算

承台及覆土重:

采用公式：

=±±

= Area×H×γ

= 5.6× 24.0

= 134.4 kN

∑ = 2000000.1 ∑ = 2000000.0

当前荷载组合

| 【4】SATWE标准组合:1.00\*恒+1.00\*风y |
| --- |

承台底面荷载 :（考虑柱底剪力的影响）

N=5253.0kN =-45.4kN.m =35.4kN.m =111.4kN =68.4kN

桩反力表

| 桩号 | X | Y | 桩净反力Qn(kN) | 桩反力Q(kN) | 是否满足 |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| 1 | 0.0 | 1154.7 | 1777.23 | 1822.02 | 满足 |
| 2 | -1000.0 | -577.4 | 1720.17 | 1764.95 | 满足 |
| 3 | 1000.0 | -577.3 | 1755.59 | 1800.38 | 满足 |

桩总反力= 5387.4 kN; 桩均反力= 1795.8 kN

当前荷载组合

| 【19】SATWE标准组合:1.00\*恒+1.00\*活-0.60\*风y |
| --- |

承台底面荷载 :（考虑柱底剪力的影响）

N=6846.3kN =-4.5kN.m =38.7kN.m =122.6kN =45.1kN

桩反力表

| 桩号 | X | Y | 桩净反力Qn(kN) | 桩反力Q(kN) | 是否满足 |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| 1 | 0.0 | 1154.7 | 2284.69 | 2329.47 | 满足 |
| 2 | -1000.0 | -577.4 | 2261.46 | 2306.24 | 满足 |
| 3 | 1000.0 | -577.3 | 2300.14 | 2344.92 | 满足 |

桩总反力= 6980.6 kN; 桩均反力= 2326.9 kN

当前荷载组合

| 【44】SATWE标准组合:1.00\*恒+0.50\*活+0.20\*风y+1.00\*地y |
| --- |

承台底面荷载 :（考虑柱底剪力的影响）

N=5314.2kN =-113.2kN.m =31.9kN.m =113.3kN =119.2kN

桩反力表

| 桩号 | X | Y | 桩净反力Qn(kN) | 桩反力Q(kN) | 是否满足 |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| 1 | 0.0 | 1154.7 | 1836.73 | 1881.52 | 满足 |
| 2 | -1000.0 | -577.4 | 1722.77 | 1767.55 | 满足 |
| 3 | 1000.0 | -577.3 | 1754.70 | 1799.48 | 满足 |

桩总反力= 5448.6 kN; 桩均反力= 1816.2 kN

当前荷载组合

| 【45】SATWE标准组合:1.00\*恒+0.50\*活-0.20\*风y-1.00\*地y |
| --- |

承台底面荷载 :（考虑柱底剪力的影响）

N=6884.7kN =74.2kN.m =42.2kN.m =120.7kN =-13.2kN

桩反力表

| 桩号 | X | Y | 桩净反力Qn(kN) | 桩反力Q(kN) | 是否满足 |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| 1 | 0.0 | 1154.7 | 2252.07 | 2296.85 | 满足 |
| 2 | -1000.0 | -577.4 | 2295.24 | 2340.02 | 满足 |
| 3 | 1000.0 | -577.3 | 2337.39 | 2382.18 | 满足 |

桩总反力= 7019.1 kN; 桩均反力= 2339.7 kN

2、承台内力配筋计算

当前荷载组合

| 【54】SATWE基本组合:1.20\*恒+1.40\*活 |
| --- |

承台底面荷载 :（考虑柱底剪力的影响）

N=8275.2kN =-25.7kN.m =47.1kN.m =149.3kN =69.0kN

承台及覆土重:

= 134.4×1.20= 161.2

桩反力表

| 桩号 | X | Y | 桩净反力Qn(kN) | 桩反力Q(kN) |
| --- | --- | --- | --- | --- |
| 1 | 0.0 | 1154.7 | 2773.24 | 2826.98 |
| 2 | -1000.0 | -577.4 | 2727.44 | 2781.18 |
| 3 | 1000.0 | -577.3 | 2774.54 | 2828.28 |

桩总反力= 8436.4 kN; 桩均反力= 2812.1 kN

a、角桩冲切

= 1700. = 450. =0.26 = 1066. =1.21

= 1700. = 524. =0.31 = 1039. =1.10

下部：

= (2+)tan(/2)

= 1.21×(2× 1066.+ 450.)×tan(1.05/2)×0.9208\* 1.433× 1700.×1e-3

= 4029.30 kN

> = 2774.54×1.00 kN

上部：

= (2+)×tan(/2)

= 1.10×(2× 1066.+ 524.)×tan(1.05/2)×0.9208\* 1.433× 1700.×1e-3

= 3714.23 kN

> = 2774.54×1.00 kN

b、抗剪切计算

承台高度 HCD= 1750.

左侧：

= 1700. = 450. =0.26

= \*1.75/(λ+1.0)\*\*\*\*1.E-3

= 0.83\*1.75/(0.26+1.0)\* 2236.\* 1700.\*1.4329\*1.e-3

= 6242.41

> = 2774.54 (\* 1.00) kN

承台高度 HCD= 1750.00

上侧：

= 1700. = 605. =0.36

= \*1.75/(λ+1.0)\*\*\*\*1.E-3

= 0.83\*1.75/(0.36+1.0)\* 1735.\* 1700.\*1.4329\*1.e-3

= 4517.73

> = 2774.54 (\* 1.00) kN

承台高度 HCD= 1750.00

下侧：

= 1700. = 27. =0.25

= \*1.75/(+1.0)\*\*\*\*1.E-3

= 0.92\*1.75/(0.25+1.0)\* 2908.\* 1700.\*1.4329\*1.e-3

= 8213.76

> = 2774.54 (\* 1.00) kN

承台阶梯高度：

1阶高： 1750mm

c、承台板配筋计算

=2774.54 = 2000. c = 700.

M = (-0.433\*c)/3 = 1569.37 kN.m

= 2849.26

= 727.

当前荷载组合

| 【55】SATWE基本组合:1.35\*恒+0.98\*活 |
| --- |

承台底面荷载 :（考虑柱底剪力的影响）

N=8598.7kN =-27.2kN.m =51.0kN.m =161.3kN =73.6kN

承台及覆土重:

= 134.4×1.35= 181.4

桩反力表

| 桩号 | X | Y | 桩净反力Qn(kN) | 桩反力Q(kN) |
| --- | --- | --- | --- | --- |
| 1 | 0.0 | 1154.7 | 2881.92 | 2942.38 |
| 2 | -1000.0 | -577.4 | 2832.87 | 2893.33 |
| 3 | 1000.0 | -577.3 | 2883.89 | 2944.35 |

桩总反力= 8780.1 kN; 桩均反力= 2926.7 kN

a、角桩冲切

= 1700. = 450. =0.26 = 1066. =1.21

= 1700. = 524. =0.31 = 1039. =1.10

下部：

= (2+)tan(/2)

= 1.21×(2× 1066.+ 450.)×tan(1.05/2)×0.9208\* 1.433× 1700.×1e-3

= 4029.30 kN

> = 2883.89×1.00 kN

上部：

= (2+)×tan(/2)

= 1.10×(2× 1066.+ 524.)×tan(1.05/2)×0.9208\* 1.433× 1700.×1e-3

= 3714.23 kN

> = 2883.89×1.00 kN

b、抗剪切计算

承台高度 HCD= 1750.

左侧：

= 1700. = 450. =0.26

= \*1.75/(λ+1.0)\*\*\*\*1.E-3

= 0.83\*1.75/(0.26+1.0)\* 2236.\* 1700.\*1.4329\*1.e-3

= 6242.41

> = 2883.89 (\* 1.00) kN

承台高度 HCD= 1750.00

上侧：

= 1700. = 605. =0.36

= \*1.75/(λ+1.0)\*\*\*\*1.E-3

= 0.83\*1.75/(0.36+1.0)\* 1735.\* 1700.\*1.4329\*1.e-3

= 4517.73

> = 2883.89 (\* 1.00) kN

承台高度 HCD= 1750.00

下侧：

= 1700. = 27. =0.25

= \*1.75/(+1.0)\*\*\*\*1.E-3

= 0.92\*1.75/(0.25+1.0)\* 2908.\* 1700.\*1.4329\*1.e-3

= 8213.76

> = 2883.89 (\* 1.00) kN

承台阶梯高度：

1阶高： 1750mm

c、承台板配筋计算

=2883.89 = 2000. c = 700.

M = (-0.433\*c)/3 = 1631.22 kN.m

= 2961.55

= 727.

# 三、结果汇总

标准组合下桩反力:

最大最小桩反力及对应的标准组合

| 桩号 | 最大反力（非震）(Load) | 最小反力（非震）(Load) | 最大反力（震）(Load) | 最小反力（震）(Load) |
| --- | --- | --- | --- | --- |
| 1 | 2329.47 (19) | 1822.02 (4) | 2296.85 (45) | 1881.52 (44) |
| 2 | 2306.24 (19) | 1764.95 (4) | 2340.02 (45) | 1767.55 (44) |
| 3 | 2344.92 (19) | 1800.38 (4) | 2382.18 (45) | 1799.48 (44) |

桩平均反力最大值2326.88 (非震)(Load 19)

桩平均反力最小值1795.78 (非震)(Load 4)

桩平均反力最大值2339.68 (震)(Load 45)

桩平均反力最小值1816.18 (震)(Load 44)

基本组合下承台冲切、剪切、配筋计算:

角桩冲切计算：

桩 1: 抗力4029.30 kN 冲切力2883.89 kN ：1700 mm (Load:55)

桩 2: 抗力3714.23 kN 冲切力2883.89 kN ：1700 mm (Load:55)

抗剪计算：

1左边： 抗力6242.41kN 剪力2883.89kN ：1700mm (Load:55)

2上边： 抗力4517.73kN 剪力2883.89kN ：1700mm (Load:55)

承台高度：

承台高1750

底板配筋计算：

弯矩1631.22 kN.m 计算钢筋面积2962 Load： 55

配筋宽度727 mm

每边受弯筋 AS= 2962. 钢筋级别: HRB400