

GUOJIANZHUBIAOZHUNSHENJI 10G409

国家建筑标准设计图集 10G409

(替代 03SG409)

预应力混凝土管桩



使用正版图集
注册积分
年终回报
免费网络课程
02188081



刮开此处 上网积分

中国建筑标准设计研究院

国家建筑标准设计图集 10G409
(替代 03SG409)

预应力混凝土管桩

批准部门: 中华人民共和国住房和城乡建设部
组织编制: 中国建筑标准设计研究院

中国计划出版社

图书在版编目 (CIP) 数据

国家建筑标准设计图集. 预应力混凝土管桩. 10G409
/中国建筑标准设计研究院组织编制. —北京: 中国计划出版社, 2010. 8

ISBN 978 - 7 - 80242 - 525 - 5

I. ①国... II. ①中... III. ①建筑设计—中国—图集
②预应力混凝土管—混凝土桩—设计—中国—图集 IV.
①TU206②TU473.1

中国版本图书馆 CIP 数据核字 (2010) 第 143071 号

郑重声明: 本图集已授权“全国律师知识产权保护协作网”对著作权 (包括专有出版权) 在全国范围予以保护, 盗版必究。

举报盗版电话: 010 - 63906404
010 - 68318822

国家建筑标准设计图集

预应力混凝土管桩

10G409

中国建筑标准设计研究院 组织编制

(邮政编码: 100044 电话: 010 - 68799100)

☆

中国计划出版社出版

(地址: 北京市西城区木樨地北里甲 11 号国宏大厦 C 座 4 层)

北京国防印刷厂印刷

787 × 1092 毫米 1/16 3.5 印张 12.5 千字

2010 年 8 月第 1 版 2010 年 8 月第 1 次印刷

☆

ISBN 978 - 7 - 80242 - 525 - 5

定价: 28.00 元

关于批准《环境景观—滨水工程》 等十项国家建筑标准设计的通知

建质[2010]110号

各省、自治区住房和城乡建设厅，直辖市建委及有关部门，新疆生产建设兵团建设局，总后营房部工程局，国务院有关部门：

经审查，批准由中国建筑标准设计研究院等八个单位编制的《环境景观—滨水工程》等十项标准设计为国家建筑标准设计，自2010年9月1日起实施。原《轻质条板内隔墙》(03J113)、《外墙外保温建筑构造(一)》(02J121-1)、《外墙外保温建筑构造(二)》(含2003年局部修改版)》[99J121-2、99(03)J121-2]、《外墙外保温建筑构造(三)》(06J121-3)、《预应力混凝土管桩》(03SG409)、《建筑排水塑料管道安装》(96S406)、《柔性接口给水管道支墩》(03SS505)标准设计同时废止。

附件：《环境景观—滨水工程》等十项国家建筑标准设计名称及编号表

中华人民共和国住房和城乡建设部

二〇一〇年七月十六日

“建质[2010]110号”文批准的十项国家建筑标准设计图集号

序号	图集号	序号	图集号	序号	图集号	序号	图集号	序号	图集号
1	10J102-4	3	10J121	5	10G409	7	10S505	9	10K121
2	10J113-1	4	10SG334	6	10S406	8	10S507	10	10K509 10R504

预应力混凝土管桩

审批部门	中华人民共和国住房和城乡建设部	批准文号	建质[2010]110号
主编单位	苏州中材建筑建材设计研究院	统一编号	GJBT-1134
实行日期	二〇一〇年九月一日	图 集 号	10G409

主编单位负责人

主编单位技术负责人

技术审定人

设计负责人

李瑞祥
美江
汤英作 金舜
王仁志 王

目 录

目录	1
总说明	2
管桩结构配筋图	12
管桩力学性能检验值	13
PHC桩桩身承载力与裂缝控制指标	16
PC桩桩身承载力与裂缝控制指标	19
管桩偏心受压 $N-M$ 曲线	22
焊接接头构造图	30
端板详图	31
PHC桩端板参数表	32
PC桩端板参数表	34
桩套箍剖面图	36

十字型钢桩尖结构图	37
开口型钢桩尖结构图	38
锥型钢桩尖结构图	39
接头焊接连接详图	40
不截桩桩顶与承台连接详图	41
截桩桩顶与承台连接详图	42
接桩桩顶与承台连接详图	43
选择筒式柴油打桩桩锤参数表	44
选择静力压桩机参数表	45
管桩设计选用示例	46
相关技术资料	

目 录								图集号	10G409	
审核	金舜	金舜	校对	王清	刘南	设计	匡红杰	匡红杰	页	1

总 说 明

1 编制依据

1.1 本图集根据建设部建质函[2009]81号“关于印发《2009年国家建筑标准设计编制计划》的通知”进行编制。

1.2 设计依据

《建筑地基基础设计规范》	GB50007-2002
《建筑结构荷载规范》	GB50009-2001 (2006年版)
《混凝土结构设计规范》	GB50010-2002
《建筑抗震设计规范》	GB50011-2010
《岩土工程勘察规范》	GB50021-2001 (2009年版)
《工业建筑防腐蚀设计规范》	GB50046-2007
《建筑桩基技术规范》	JGJ94-2008
《建筑工程冬季施工规程》	JGJ104-97
《建筑地基基础工程施工质量验收规范》	GB50202-2002
《混凝土结构工程施工质量验收规范》	GB50204-2002
《通用硅酸盐水泥》	GB175-2007
《碳素结构钢》	GB/T700-2006
《预应力混凝土用钢棒》	GB/T5223.3-2005
《先张法预应力混凝土管桩》	GB13476-2009

2 适用范围

2.1 本图集为先张法工艺制作的预应力高强混凝土管桩(代号PHC)和预应力混凝土管桩(代号PC),适用于非抗震设计及抗震设防烈度小于等于8度地区的工业与民用建筑、构筑物等工程的低承台桩基础,抗震设防烈度为8度且建筑场地类别

为Ⅲ、Ⅳ类时慎用。铁路、公路与桥梁、港口、水利、市政等采用低承台桩基时可参照使用。

2.2 PHC桩和PC桩主要适用于承压桩,当用于承受水平荷载或用作抗拔桩时,应根据工程实际情况适当加强桩与桩、桩与承台的连接构造。

2.3 本图集管桩(外径300mm除外)按Ⅱb环境类别进行耐久性设计。当基础的环境地质条件对管桩有中度及其以上侵蚀性时,应根据使用条件按有关规范采取有效的防腐蚀措施。

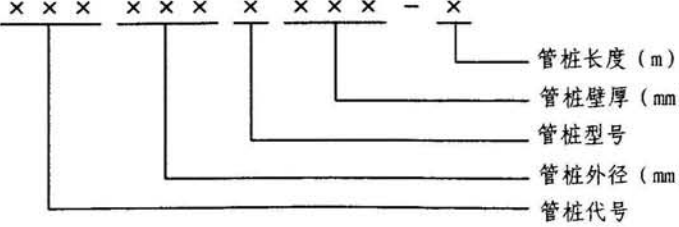
3 管桩的分类、标记

3.1 管桩按桩身混凝土有效预压应力值分为A型、AB型、B型和C型。

3.2 管桩按混凝土强度等级分为预应力混凝土管桩(代号PC)和预应力高强混凝土管桩(代号PHC)。

3.3 管桩按外径分为300mm、400mm、500mm、600mm、700mm、800mm、1000mm、1200mm等规格。

3.4 标记



总 说 明					图集号	10G409
审核	金舜	校对	王清	设计	匡红杰	页 2

例：外径500mm、壁厚100mm、长度12m的A型预应力高强混凝土管桩的标记为：

PHC 500 A 100 - 12

4 原材料

4.1 本图集管桩制作应用的混凝土质量应符合《混凝土质量控制标准》GB50164-92、《先张法预应力混凝土管桩》GB13476-2009的规定，并按上述标准的要求进行检验。

4.1.1 水泥宜采用强度等级不低于42.5级的硅酸盐水泥或普通硅酸盐水泥、矿渣硅酸盐水泥，质量应符合《通用硅酸盐水泥》GB175-2007的规定。

4.1.2 细骨料宜采用洁净的天然硬质中粗砂或人工砂，细度模数宜为2.5~3.2，采用人工砂时，细度模数可为2.5~3.5，质量应符合《建筑用砂》GB/T14684的有关规定，且含泥量不大于1%，氯离子含量不大于0.01%，硫化物及硫酸盐含量不大于0.5%。

4.1.3 粗骨料宜采用碎石或破碎的卵石，最大粒径不应大于25mm，且不得超过钢筋净距的3/4，质量应符合《建筑用卵石、碎石》GB/T14685的有关规定，且含泥量不大于0.5%，硫化物及硫酸盐含量不大于0.5%。

4.1.4 对于有抗冻、抗渗或其他特殊要求的管桩，其所使用的骨料应符合相关标准的规定。

4.1.5 混凝土拌和用水的质量应符合《混凝土用水标准》JGJ63的规定。

4.1.6 外加剂应使用高效减水剂，质量应符合《混凝土外加剂》GB8076的规定。

4.1.7 掺合料宜采用矿渣微粉或硅砂粉、粉煤灰、硅灰等，质量要求应符合《先张法预应力混凝土管桩》GB13476-2009的有关规定。当采用其他品种的掺合料时，应通过试验鉴定，确认符合管桩混凝土质量要求时，方可使用。

4.2 钢材

4.2.1 预应力钢筋应采用抗拉强度不小于1420MPa、35级延性的低松弛预应力混凝土用螺旋槽钢棒（代号PCB-1420-35-L-HG），其质量应符合《预应力混凝土用钢棒》GB/T5223.3-2005的有关规定，几何特性及理论质量、力学性能应分别符合表4.1和表4.2的要求。

表4.1 PCB-1420-35-L-HG的几何特性及理论质量

公称直径 (mm)	基本直径 (mm)	公称截面面积 (mm ²)	理论质量 (kg/m)
7.1	7.25	40.0	0.314
9.0	9.15	64.0	0.502
10.7	11.10	90.0	0.707
12.6	13.10	125.0	0.981

注：1. 本图集均用公称直径表示；

2. 本图集均按公称截面面积计算。

总 说 明

图集号

10G409

审核 金舜

校对 王清

设计 匡红杰

页

3

表4.2 PCB-1420-35-L-HG的力学性能

代 号	规定 非比例 延伸 强度 (MPa)	抗拉 强度 标准值 f_{pk} (MPa)	抗拉 强度 设计值 f_{py} (MPa)	抗压 强度 设计值 f_{py} (MPa)	断后 伸长率 $L_0 = 8d_n$ A (%)	E_s (N/mm ²)	1000h 松弛值 (%)
PCB-1420 -35-L-HG	>1280	>1420	>1000	>400	>7.0	2.0×10^5	<2.0

4.2.2 螺旋筋宜采用低碳钢热轧圆盘条、混凝土制品用冷拔低碳钢丝，质量应分别符合《低碳钢热轧圆盘条》GB/T701、《混凝土制品用冷拔低碳钢丝》JC/T540的规定。

4.2.3 端板应采用Q235B钢，套箍应采用Q235钢，其质量应符合《碳素结构钢》GB/T700的规定，端板的性能尚应符合《先张法预应力混凝土管桩用端板》JC/T947的规定。

4.2.4 管桩拼接用焊条宜采用E43××型，质量应符合《碳素焊条》GB/T5117的有关规定。

5 构造

5.1 管桩的预应力钢筋应沿其圆周均匀布置。各种规格管桩的配筋见第16页表和第19页表。

5.2 管桩两端2000mm范围内螺旋箍筋的螺距为45mm，其余部分螺旋箍筋的螺距为80mm，螺距允许偏差为±5mm。承受较大水平荷载、抗震设防区位于液化土层范围（含软硬土交界处一定范围内）以及具体工程设计中认为有必要增加箍筋加

密区长度的管桩，应根据具体工程设计的要求确定箍筋的螺距和加密范围。

5.3 管桩用作承压桩时，一般可不设桩端锚固筋，当用作抗拔桩时，应根据具体要求设置桩端锚固筋，并加强端板连接。锚固筋宜采用低碳钢热轧圆盘条或钢筋混凝土用热轧带肋钢筋，质量应分别符合《低碳钢热轧圆盘条》GB/T701、《钢筋混凝土用钢 第二部分 热轧带肋钢筋》GB1499.2的规定。

6 设计与计算

6.1 设计参数与规定

6.1.1 张拉应力控制。本图集预应力钢筋的张拉控制应力取为0.7倍的钢筋抗拉强度标准值，即 $\sigma_{con} = 0.7f_{pk}$ 。钢筋的张拉应力及每根钢筋的张拉力见表6.1。

表6.1 预应力钢筋的张拉控制应力及每根钢筋的张拉力

公称直径 (mm)	7.1	9.0	10.7	12.6
张拉控制应力 σ_{con} (MPa)	994			
每根钢筋张拉力 (N)	39760	63620	89460	124300

6.1.2 预应力损失。本图集预应力钢筋损失值按《先张法预应力混凝土管桩》GB13476-2009的有关规定计算。

6.1.3 混凝土力学性能。本图集管桩采用的混凝土强度等级：PHC桩为C80，PC桩为C60，力学性能见表6.2。

总 说 明

图集号

10G409

审核 金舜

校对 王清

设计 匡红杰

页

4

表6.2 混凝土轴心抗压和抗拉强度的标准值 f_{ck} 和 f_{tk} 、设计值 f_c 和 f_t 和弹性模量 E_c 。

混凝土强度等级	f_{ck}	f_c	f_{tk}	f_t	E_c (N/mm ²)
C60	38.5	27.5	2.85	2.04	3.6×10^4
C80	50.2	35.9	3.11	2.22	3.8×10^4

6.1.4 预应力钢筋的最小配筋。本图集采用《先张法预应力混凝土管桩》GB13476-2009中表1和表B.1规定的各种规格管桩预应力钢筋的最小配筋面积和配筋，并按此规格计算管桩的力学性能。

6.2 管桩力学性能检验值

本图集采用《先张法预应力混凝土管桩》GB13476-2009规定的各种规格管桩的极限弯矩、开裂弯矩、开裂剪力的检验值，详见本图集第13页表。

根据本图集管桩实配预应力钢筋面积、钢筋和混凝土的强度标准值等参数，计算得到的管桩极限弯矩、开裂弯矩和开裂剪力标准值不应小于本图集第13页表中相应的检验值。

6.2.1 极限弯矩标准值计算。极限弯矩标准值 M_{uk} 可按公式 (6.3.1-1~3) 计算，但公式中的“ $\leq$ ”应改为“=”，“ f_c ”应改用混凝土轴心抗压强度标准值“ f_{ck} ”，“ f_{py} ”应改用预应力钢筋强度标准值“ f_{pk} ”。

6.2.2 开裂弯矩标准值计算。开裂弯矩标准值 $M_{cr,k}$ 可按公式 (6.4.1) 计算，但公式中的“ $\leq$ ”应改为“=”。

6.2.3 开裂剪力标准值计算。开裂剪力标准值 $V_{cr,k}$ 可按公式 (6.3.2) 计算，但公式中的“ $\leq$ ”应改为“=”，“ f_t ”应改用混凝土抗拉强度标准值“ f_{tk} ”。

6.3 管桩桩身承载力设计值的计算

6.3.1 管桩桩身正截面受弯承载力设计值应符合下列规定：

$$M \leq \alpha_1 f_c A (r_1 + r_2) \frac{\sin \pi \alpha}{2\pi} + f_{py} A_p r_p \frac{\sin \pi \alpha}{\pi} + (f_{py} - \sigma_{po}) A_p r_p \frac{\sin \pi \alpha_1}{\pi} \quad (6.3.1-1)$$

$$\alpha = \frac{0.55 \sigma_{po} A_p + 0.45 f_{py} A_p}{\alpha_1 f_c A + f_{py}' A_p + 0.45 (f_{py} - \sigma_{po}) A_p} \quad (6.3.1-2)$$

$$\alpha_1 = 0.45(1 - \alpha) \quad (6.3.1-3)$$

式中 M — 弯矩设计值；

A — 管桩截面积；

A_p — 全部纵向预应力钢筋的截面积；

r_1 、 r_2 — 管桩环形截面的内、外半径；

r_p — 纵向预应力钢筋分布圆的半径；

α_1 — 混凝土矩形应力图的应力值与轴心抗压强度设计值之比，对C60取 $\alpha_1=0.98$ ，C80取 $\alpha_1=0.94$ ；其间按线性内插法确定；

α — 矩形应力图中，混凝土受压区面积与全截面面积的比值；

总 说 明

图集号 10G409

审核 汤关祥 汤关祥 校对 匡红杰 设计 王清 页 5

α_1 — 矩形应力图中, 纵向受拉预应力钢筋达到屈服强度的钢筋面积与全部纵向预应力钢筋截面面积的比值;

f_c — 混凝土轴心抗压强度设计值;

f_{py} — 预应力钢筋抗拉强度设计值;

f'_{py} — 预应力钢筋抗压强度设计值;

σ_{po} — 预应力钢筋合力点处混凝土法向应力等于零时的预应力钢筋应力。

6.3.2 管桩桩身横向受剪承载力设计值应符合下列规定:

$$V < \frac{11}{S_o} \sqrt{(\sigma_{ce} + 2\phi_1 f_t)^2 - \sigma_{ce}^2} \quad (6.3.2)$$

式中 V — 剪力设计值;

t — 管桩壁厚;

I — 管桩截面对中心轴的惯性矩;

$$I = \frac{\pi}{4} (r_2^4 - r_1^4)$$

S_o — 管桩半个圆环的面积对中心轴的面积矩;

$$S_o = \frac{2}{3} (r_2^3 - r_1^3)$$

σ_{ce} — 混凝土有效预压应力;

f_t — 混凝土抗拉强度设计值;

ϕ_1 — 混凝土抗拉强度变异性调整系数, $\phi_1 = 0.7$ 。

6.3.3 管桩轴心受拉, 桩身受拉承载力应符合下列规定:

$$N < C f_{py} A_p \quad (6.3.3)$$

式中 N — 拉力设计值;

C — 考虑预应力钢筋锚头与端板连接处受力不均匀等因素的影响而取的折减系数, $C=0.85$ 。

6.3.4 轴心受压的管桩, 桩身受压承载力应符合下列规定:

不考虑管桩压屈影响时, 桩身轴心受压承载力应符合下列规定:

$$R < \psi_c f_c A \quad (6.3.4-1)$$

式中 R — 轴压力设计值;

f_c — 混凝土抗压强度设计值;

ψ_c — 考虑沉桩工艺影响及混凝土残留预压应力影响而取的综合折减系数, 对于A型、AB型、B型和C型桩统一取 $\psi_c = 0.7$;

桩身穿越可液化土或不排水抗剪强度小于10kPa的软弱土层的基桩, 应考虑压屈影响, 桩身轴心受压承载力应符合下列规定:

$$R < \phi \psi_c f_c A \quad (6.3.4-2)$$

式中 ϕ — 为受压稳定系数, 按《建筑桩基技术规范》

JGJ94-2008的有关规定执行。

6.3.5 偏心受压的管桩, 桩身正截面受压承载力宜符合下列规定:

$$N < \alpha \alpha_1 A f_c - \sigma_{po} A_p + \alpha f'_{py} A_p - \alpha_1 (f_{py} - \sigma_{po}) A_p \quad (6.3.5-1)$$

总 说 明

图集号

10G409

审核

汤关祚

汤关祚

校对

匡红杰

设计

王清

王清

页

6

$$N\eta e_i \leq \alpha_1 f_c A (r_1 + r_2) \frac{\sin \pi \alpha}{2\pi} + f_{py}' A_p r_p \frac{\sin \pi \alpha}{\pi} + (f_{py} - \sigma_{po}) A_p r_p \frac{\sin \pi \alpha_t}{\pi} \quad (6.3.5-2)$$

$$\alpha_t = 0.45(1 - \alpha) \quad (6.3.5-3)$$

式中 N — 压力设计值;

e_i — 初始偏心距, $e_i = e_o + e_a$;

e_o — 轴向压力对截面重心的偏心距, $e_o = M/N$;

e_a — 附加偏心距, $e_a = \frac{1}{30} D_n$, 且 $e_a \geq 20\text{mm}$;

η — 考虑二阶弯矩影响的轴向压力偏心距增大系数。

计算管桩桩身偏心受压正截面受压承载力时,可不考虑偏心距的增大影响,取 $\eta=1$,但对于桩身穿越可液化土或不排水抗剪强度小于10kPa的软弱土层的基桩,应考虑桩身在弯矩作用平面内的挠曲对轴向力偏心距的影响,偏心距增大系数 η 的具体计算方法可按现行国家标准《混凝土结构设计规范》GB 50010执行。

6.3.6 按6.3.1~6.3.4条中公式计算各规格管桩桩身承载力设计值见本图集第16页表、第19页表;按公式(6.3.5-1)~(6.3.5-3)计算,并取 $\eta=1$,绘制的各规格管桩偏心受压 $N-M$ 曲线见本图集第22~29页。

6.4 管桩桩身的裂缝控制计算

6.4.1 管桩受弯时,裂缝控制等级取二级,并应符合下列规定:

$$M_k \leq (\sigma_{cc} + f_{tk}) W_o \quad (6.4.1)$$

式中 M_k — 按荷载效应的标准组合计算的弯矩值;

γ — 考虑离心工艺影响及截面抵抗矩塑性影响的综合系数,对C60取 $\gamma=2.0$,对C80取 $\gamma=1.9$;

f_{tk} — 混凝土抗拉强度标准值;

W_o — 截面换算弹性抵抗矩;

$$W_o = 2I_o / D$$

$$I_o = \pi (r_2^4 - r_1^4) / 4 + [(E_s / E_c) - 1] A_p r_p^2 / 2 ;$$

E_s 、 E_c — 钢筋、混凝土弹性模量。

6.4.2 管桩桩身轴心受拉时,裂缝控制等级取一级,并应符合下列规定:

$$N_k \leq \sigma_{cc} A_o \quad (6.4.2)$$

式中 N_k — 按荷载效应的标准组合计算的拉力值;

σ_{cc} — 混凝土有效预压应力;

A_o — 截面换算面积,

$$A_o = A + [(E_s / E_c) - 1] A_p$$

6.4.3 按公式(6.4.1)、(6.4.2)计算的各规格管桩桩身承载力与裂缝控制指标见本图集第16页表、第19页表。

6.5 桩身混凝土强度应满足其承载力设计要求。用于抗震设防地区时,桩基的验算应符合《建筑抗震设计规范》的有关

总 说 明

图集号 10G409

审核 汤关祚 设计 王清

页 7

规定。

7 管桩的选用

7.1 管桩的选用应根据工程地质情况、建设区域抗震设防烈度、上部结构特点、荷载大小及性质、施工条件、沉桩设备等因素，与生产厂家及施工单位经综合分析后选用相应类型的管桩。

对于承受较大水平荷载的管桩、抗震设防区位于液化土层范围内的管桩，设计人员应根据相关规范的规定，对本图集集中管桩采用的箍筋直径、螺距及箍筋加密区长度作调整，并向生产厂家定制满足抗震构造措施和实际工程需要的管桩。

7.2 PHC桩、PC桩的配筋及力学性能详见本图集第13~15页。

7.2.1 用于抗震设防烈度7度、8度地区的管桩基础工程，宜选用AB型或B型、C型管桩，且所选桩型的各项力学指标应满足设计要求及有关规范的规定。

7.2.2 工程地质条件较复杂、桩基设计等级为甲级的管桩基础工程，宜选用AB型或B型、C型管桩。

7.2.3 当地下水或地基土对混凝土、钢筋和钢零部件有腐蚀作用时，宜选用AB型或B型、C型管桩，同时应按相关标准、规范的规定采取有效的防腐措施（包括桩接头应位于无氧层内等），不得选用外径300mm管桩。

7.2.4 受拉（抗拔）桩或主要承受水平荷载的管桩基础工程，宜选用AB型或B型、C型管桩，且所选桩型的各项力学指标应满足设计要求及有关规范的规定，不得选用外径300mm管桩。

7.2.5 外径300mm管桩适用于建筑环境类别二a场地。

7.2.6 管桩用作摩擦型桩时，其长径比不宜大于100；管桩用作端承型桩时，其长径比不宜大于80。当管桩穿越厚度较大的淤泥等软土层或可液化土层时，应考虑桩身的稳定性及其对承载力的影响。

7.2.7 对于由多节管桩拼接的单根桩，设计人员可根据桩所承受的竖向力及水平力的大小，采用最上面一节桩的型号或壁厚高于下节桩的配桩设计。

7.3 用作受拉（抗拔）桩的管桩，应根据工程情况或设计要求，除设置端部锚固筋外，应选用加厚的端板，并增大端板的焊接坡口尺寸。

7.4 桩尖应根据地质条件和设计要求选用。本图集提供了十字型桩尖（用a表示）、开口型桩尖（用b表示）和锥型钢桩尖（用c表示）三种常用桩尖，详见本图集第37页~第39页。除本图集提供的常用桩尖外，也可根据工程地质情况选用其他型式的桩尖。

8 管桩的制作要求

8.1 管桩的制作质量应符合《先张法预应力混凝土管桩》GB 13476-2009及相关生产工艺技术规程的规定。

8.2 管桩钢模质量应符合《先张法预应力混凝土管桩用钢模》JC/T605-2005的规定。布料前或脱模后应及时清模并涂刷脱模剂。

8.3 混凝土搅拌应采用微机控制的强制式搅拌机；每节管桩

总 说 明							图集号	10G409
审核	金舜	金舜	校对	王清	9/10	设计	匡红杰	页 8

用混凝土的搅拌次数不宜超过2次（大直径管桩或长管桩除外）。混凝土塌落度宜控制在20mm~50mm。

8.4 混凝土搅拌、布料及预应力张拉所需时间不宜超过30min（大直径管桩或长管桩采取有效措施可适当延长）。

8.5 离心成型分为四个阶段：慢速、低速、中速、高速，离心制度应根据管桩的规格、品种、原材料等在试验基础上确定。

8.6 常压蒸汽养护采用带模养护，介质为饱和蒸汽。养护制度应符合相关生产工艺技术规程的规定。

8.7 预应力钢筋放张时，管桩混凝土的立方体抗压强度标准值不得低于45MPa。预应力钢筋放张顺序应采用对称、相互交错放张。

8.8 管桩脱模后应按《先张法预应力混凝土管桩》GB13476-2009规定在桩身外表面距端头1000mm~1500mm处标明标志。标志内容包括制造厂厂名或产品注册商标、管桩标记、制造日期或管桩编号、合格标识。

8.9 压蒸养护，介质为饱和蒸汽。养护制度应符合相关生产工艺技术规程的规定。

8.10 压蒸养护结束，当釜内压力降至与釜外大气压一致并排除釜内余汽和冷凝水后才能打开釜门降温。桩体表面温度与环境温度温差小于80℃后，管桩方可出釜。管桩出釜后，桩身不得经受骤冷或淋雨（雪），如遇雨天、大风或寒冷季节应采取有效措施使管桩缓慢降温，防止因温差过大而引起

管桩混凝土开裂。

8.11 PC桩存放在成品堆场需继续进行自然养护。

8.12 管桩桩身混凝土强度等级达到设计强度的100%后，才能出厂。

9 管桩的施工要求

9.1 管桩桩身的混凝土必须达到设计强度及龄期（常压养护为28d，压蒸养护为1d）后方可沉桩。

9.2 管桩的验收

9.2.1 管桩的外观质量及尺寸允许偏差应符合《先张法预应力混凝土管桩》GB13476-2009的有关规定。

9.2.2 工地验收资料：管桩出厂检验报告、管桩产品合格证。

9.3 冬季施工的管桩工程应按《建筑工程冬季施工规程》JGJ 104的有关规定，根据地基的主要冻土性能指标，采取相应的措施。宜选用混凝土有效预压应力值较大且采用压蒸养护工艺生产的PHC桩。

9.4 沉桩

9.4.1 应根据设计文件、工程勘察报告、施工场地周边环境等选择合适的沉桩机械。

9.4.2 管桩沉桩机械分锤击机械和静压机械两种。锤击法沉桩机械通常采用柴油锤、液压锤，不宜采用手动自由落锤打桩机；静压法沉桩宜采用液压式机械，按施工方法分为顶压式和抱压式两种。

9.4.3 锤击法沉桩

总 说 明

图集号

10G409

审核

金舜

金舜

校对

王清

王清

设计

匡红杰

匡红杰

页

9

(1) 按锤击应力控制时,锤击压应力不得大于混凝土抗压强度设计值,锤击拉应力不得大于混凝土抗拉强度标准值与混凝土有效预压应力之和的1.3倍。

(2) 按总锤击数控制时,在合理选锤的情况下,任一单桩的总锤击数:PHC桩不宜超过2500、PC桩不宜超过2000。最后1m的锤击数:PHC桩不宜超过300、PC桩不宜超过250。

(3) 桩帽和送桩器与管桩周围的间隙应为5mm~10mm;桩锤与桩帽、桩帽或送桩器与桩顶之间应加设弹性衬垫,衬垫厚度应均匀,且经锤击压实后的厚度不宜小于120mm;在打桩期间应经常检查,及时更换和补充。

(4) 桩帽和送桩器应与管桩匹配做成圆筒形,并应有足够的强度、刚度和耐打性。

(5) 应采取管桩内腔排气、排水措施及涌土处理。

9.4.4 静压法沉桩:采用顶压式桩机时,桩帽或送桩器与桩之间应加设弹性衬垫;采用抱压式桩机时,夹具应避免桩身两侧合缝位置,桩身允许抱压压桩力宜根据当地工程设计经验确定。

9.4.5 沉桩应确保桩锤、桩帽或送桩器与桩身在同一轴线上。第一节管桩插入地面时的垂直度偏差不得超过0.3%。

9.4.6 沉桩过程中,应经常观测桩身的垂直度,桩身垂直度偏差不得超过0.5%。当桩尖进入较硬土层后,严禁用移动桩架等强行回扳的方法纠偏。

9.4.7 每根桩应一次性连续打(压)到底,接桩、送桩应连续

进行,尽量减少中间停歇时间。

9.4.8 沉桩过程中,出现贯入度反常、桩身倾斜、位移、桩身或桩顶破损等异常情况时,应停止沉桩,待查明原因并进行必要的处理后,方可继续进行施工。

9.4.9 采用其他沉桩方法时应按有关规定执行。

9.5 管桩拼接

9.5.1 工程中尽量减少接桩,接桩宜在桩尖穿过硬土层后进行,应避免桩尖接近硬持力层或桩尖处于硬持力层中接桩。任一单桩的接头数量不宜超过3个。有特殊要求时,管桩接头应根据工程地质情况采取有效地防腐措施。

9.5.2 上、下节桩拼接成整桩时,宜采用端板焊接连接或机械接头连接,端板详图见本图集第31页,接头连接强度应不小于管桩桩身强度。

9.5.3 接桩时,其入土部分管桩的桩头宜高出地面0.5m~1.0m。

9.5.4 下节桩的桩头处宜设导向箍,以便于上节桩就位。接桩时上下节桩段应保持顺直,错位偏差不宜大于2mm。

9.5.5 采用焊接连接时,焊接前应先确认管桩接头质量合格,上下端板表面应清理干净,坡口处用铁刷子刷至露出金属光泽,并清除油污和铁锈。

9.5.6 焊接时宜先在坡口圆周上对称点焊4点~6点,待上下桩节固定后拆除导向箍再分层对称施焊。

9.5.7 焊接可采用手工焊或二氧化碳气体保护焊,焊接层数

总 说 明							图集号	10G409
审核	汤关祥	汤关祥	校对	王清	设计	匡红杰	页	10

宜为3层,内层焊渣必须清理干净后方可施焊外一层,焊缝应饱满、连续,且根部必须焊透,焊接质量应符合《钢结构工程施工质量验收规范》GB50205-2001的有关规定。对于外径大于800mm的管桩,宜采用内外两面焊的焊接形式,详见本图集第40页。

9.5.8 焊接接头应在自然冷却后才可继续沉桩,冷却时间不宜少于8min,严禁用水冷却或焊好后立即沉桩。

9.6 管桩截桩时,应采取有效措施以确保截桩后管桩的质量。截桩宜采用锯桩器,严禁采用大锤横向敲击截桩或强行扳拉截桩。

9.7 管桩工程的基坑开挖

9.7.1 严禁边打桩边开挖基坑;

9.7.2 饱和粘性土、粉土地区的基坑开挖宜在打桩全部完成15d后进行;

9.7.3 挖土宜分层均匀进行,且桩周围土体高差不宜大于1m。开挖的土方不得堆积在基础周围,应及时外运。软土地基中管桩施工后的开挖,应采取有效措施,防止出现管桩桩基础移位、倾斜、管桩桩身开裂等现象。

9.7.4 机械开挖时应小心操作,不得碰及桩身,挖到离桩顶标高0.4m以上,宜改用人工挖除桩顶余土,以保证管桩的质量。

9.8 管桩的储存、吊装及运输应符合《先张法预应力混凝土管桩》GB13476-2009的有关规定。

9.9 管桩装卸应轻起轻放,严禁抛掷、碰撞、滚落、着地拖拉等。

10 其他

10.1 本图集尺寸均以毫米为单位,未注尺寸的按单体工程设计。

10.2 其余有关事项均应按照现行国家有关标准执行。

11 参编单位

中交上海三航科学研究所有限公司

广东三和建材集团有限公司

广东建华管桩有限公司

海通能源集团有限公司

天津建城地基基础工程有限公司

天津宝丰混凝土桩杆有限公司

唐山市龙禹水泥制品有限公司唐海分公司

宁波浙东建材集团有限公司

佛山市顺德区鸿业水泥制品有限公司

江苏海恒建材机械有限公司

浙江新业管桩有限公司

总 说 明

图集号

10G409

审核

汤关祚

汤群

校对

王清

设计

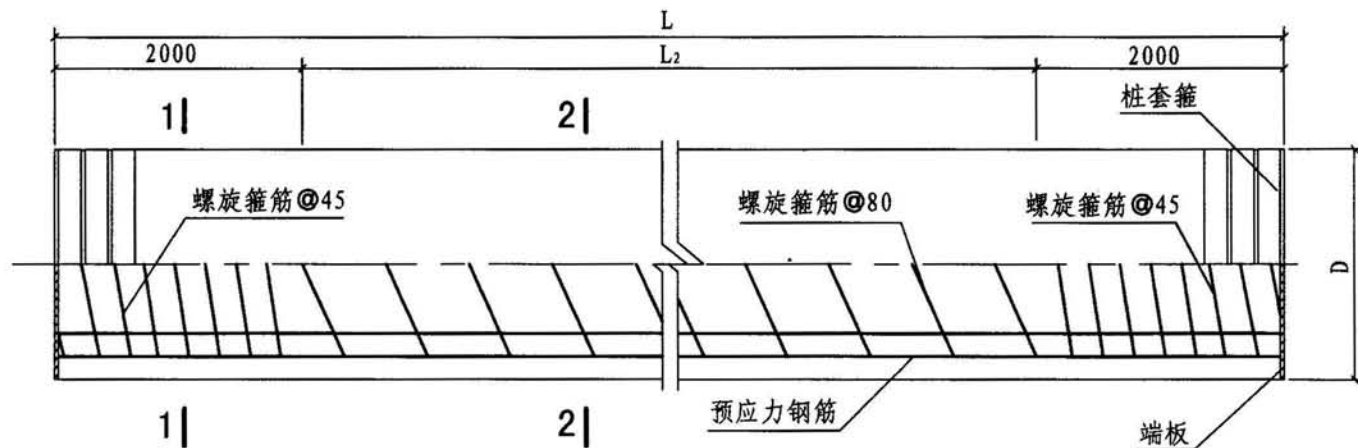
匡红杰

设计

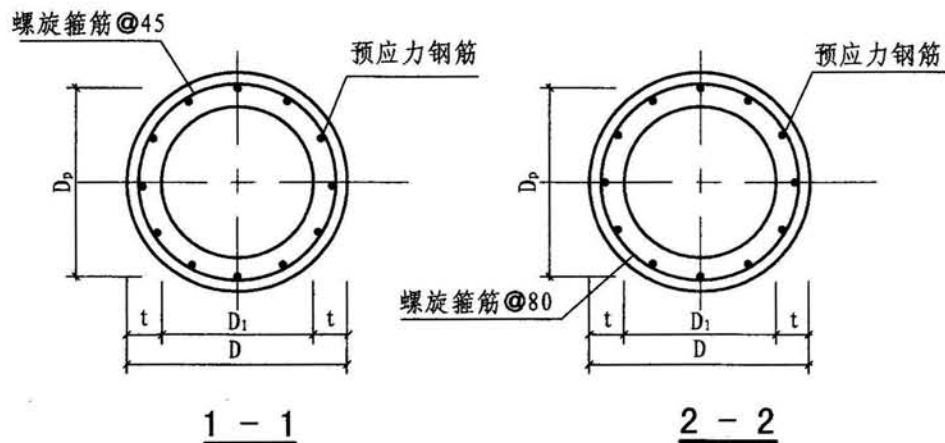
匡红杰

页

11



管桩结构配筋图



注:

1. 预应力筋及螺旋箍筋的规格、数量详见本图集第16页~第21页。
2. 桩套箍, 详见本图集第36页。
3. 端板, 详见本图集第31页。
4. 剖面尺寸D、t详见本图集第13页~第21页, $D_1 = D - 2t$, D_p 详见本图集第32页~第35页。

管桩结构配筋图

图集号

10G409

审核 金舜

金舜

校对 匡红杰

设计 徐祥源

徐祥源

徐祥源

页

12

管桩力学性能检验值

外径 D (mm)	壁厚 t (mm)	单节桩长 (m)	型号	混凝土有效 预压应力 σ_{∞} (N/mm ²)	极限弯矩 检验值 M_u (kN·m)	开裂弯矩 检验值 M_{cr} (kN·m)	PHC桩开裂剪力 检验值 V_{cr} (kN)	PC桩开裂剪力 检验值 V_{cr} (kN)
300	70	7~11	A	4.0	37	25	96	91
			AB	6.0	50	30	111	106
			B	8.0	62	34	124	118
			C	10.0	79	39	136	130
400	95	7~12	A	4.0	81	54	173	165
			AB	6.0	106	64	200	191
		7~13	B	8.0	132	74	224	213
			C	10.0	176	88	245	234
500	100	7~14	A	4.0	155	103	239	223
		7~15	AB	6.0	210	125	271	258
			B	8.0	265	147	302	289
			C	10.0	334	167	331	316
		7~14	A	4.0	167	111	284	270
		7~15	AB	6.0	226	136	327	311
			B	8.0	285	160	364	348
			C	10.0	360	180	399	381

管桩力学性能检验值

图集号

10G409

审核 金舜

校对 徐祥源

设计 匡红杰

页

13

续表

外径 D (mm)	壁厚 t (mm)	单节桩长 (m)	型号	混凝土有效 预压应力 σ_{∞} (N/mm ²)	极限弯矩 检验值 M_u (kN·m)	开裂弯矩 检验值 M_{cr} (kN·m)	PHC桩开裂剪力 检验值 V_{cr} (kN)	PC桩开裂剪力 检验值 V_{cr} (kN)
600	110	7~15	A	4.0	250	167	316	299
			AB	6.0	346	206	362	345
			B	8.0	441	245	404	386
			C	10.0	569	285	443	423
	130		A	4.0	270	180	362	344
			AB	6.0	374	223	417	398
			B	8.0	477	265	465	445
			C	10.0	615	307	510	487
700	110	7~15	A	4.0	397	265	390	356
			AB	6.0	534	319	437	412
			B	8.0	671	373	481	460
			C	10.0	883	441	545	504
	130		A	4.0	413	275	435	411
			AB	6.0	556	332	498	475
			B	8.0	698	388	556	531
			C	10.0	918	459	610	582

管桩力学性能检验值

图集号

10G409

审核 金舜

金舜

校对 徐祥源

徐祥源

设计 匡红杰

匡红杰

页

14

续表

外径 D (mm)	壁厚 t (mm)	单节桩长 (m)	型号	混凝土有效 预压应力 σ_{cc} (N/mm ²)	极限弯矩 检验值 M_u (kN·m)	开裂弯矩 检验值 M_{cr} (kN·m)	PHC桩开裂 剪力检验值 V_{cr} (kN)	PC桩开裂 剪力检验值 V_{cr} (kN)
800	110	7~30	A	4.0	589	392	468	413
			AB	6.0	771	471	520	477
			B	8.0	971	540	573	533
			C	10.0	1275	638	652	584
	130	7~30	A	4.0	612	408	526	478
			AB	6.0	811	484	584	552
			B	8.0	1010	560	648	619
			C	10.0	1326	663	725	676
1000	130	7~30	A	4.0	1104	736	695	614
			AB	6.0	1457	883	774	709
			B	8.0	1854	1030	858	793
			C	10.0	2354	1177	930	869
1200	150	7~30	A	4.0	1766	1177	946	854
			AB	6.0	2330	1412	1056	987
			B	8.0	3002	1668	1175	1103
			C	10.0	3924	1962	1334	1209

管桩力学性能检验值

图集号

10G409

审核 金舜

校对 徐祥源

设计 匡红杰

页

15

PHC桩桩身承载力与裂缝控制指标

外径 D (mm)	壁厚 t (mm)	型号	预应力钢筋 配筋	螺旋筋 规格	配 筋 率 (%)	预应力 钢筋 分布圆 直径 D_p (mm)	混凝土 有效预压 应力 计算值 σ_{∞} (MPa)	桩身受弯 承载力 设计值 [M] (kN·m)	桩身受剪 承载力 设计值 [V] (kN)	桩身轴心 受拉 承载力 设计值 [N] (kN)	桩身轴心受压 承载力设计值 (未考虑屈 影响) [R] (kN)	按标准组合 计算的 抗裂弯矩 $M_k \leq$ (kN·m)	按标准组合 计算的 抗裂拉力 $N_k \leq$ (kN)	理论质量 (kg/m)
300	70	A	6 ϕ 7.1	$\phi^b 4$	0.47	230	4.15	26	80	204	1271	25	214	132
		AB	6 ϕ 9.0		0.76		6.37	40	94	326		31	333	
		B	8 ϕ 9.0		1.01		8.19	51	104	435		36	432	
		C	8 ϕ 10.7		1.42		10.87	65	118	612		43	583	
400	95	A	7 ϕ 9.0	$\phi^b 4$	0.49	308	4.30	64	146	381	2288	60	399	237
		AB	7 ϕ 10.7		0.69		5.87	88	164	536		70	550	
		B	10 ϕ 10.7		0.99		8.03	119	187	765		84	762	
		C	13 ϕ 10.7		1.29		10.01	145	205	995		97	961	
500	100	A	11 ϕ 9.0	$\phi^b 5$	0.56	406	4.84	132	206	598	3158	118	623	327
		AB	11 ϕ 10.7		0.79		6.59	178	233	842		138	855	
		B	11 ϕ 12.6		1.09		8.75	233	262	1169		164	1151	
		C	13 ϕ 12.6		1.29		10.06	264	278	1381		180	1333	
	125	A	12 ϕ 9.0	$\phi^b 5$	0.52	406	4.53	136	243	653	3701	123	683	383
		AB	12 ϕ 10.7		0.73		6.18	186	273	918		144	939	
		B	12 ϕ 12.6		1.02		8.24	245	308	1275		170	1266	
		C	15 ϕ 12.6		1.27		9.93	290	333	1594		193	1542	

PHC桩桩身承载力与裂缝控制指标

图集号

10G409

审核 汤关祥

设计 王清

校核 顾明

设计 王清

设计 王清

设计 王清

设计 王清

设计 王清

设计 王清

页

16

续表

外径 D (mm)	壁厚 t (mm)	型号	预应力钢筋 配筋	螺旋筋 规格	配 筋 率 (%)	预应力 钢筋 分布圆 直径 D_p (mm)	混凝土 有效预压 应力 计算值 σ_{ce} (MPa)	桩身受弯 承载力 设计值 [M] (kN·m)	桩身受剪 承载力 设计值 [V] (kN)	桩身轴心 受拉 承载力 设计值 [N] (kN)	桩身轴心受压 承载力设计值 (未考虑压屈 影响) [R] (kN)	按标准组合 计算的 抗裂弯矩 $M_k \leq$ (kN·m)	按标准组合 计算的 抗裂拉力 $N_k \leq$ (kN)	理论质量 (kg/m)
600	110	A	14 ϕ 9.0	$\phi^b 5$	0.53	506	4.60	206	270	762	4255	191	796	440
		AB	14 ϕ 10.7		0.74		6.26	281	305	1071		224	1094	
		B	14 ϕ 12.6		1.03		8.34	369	343	1488		265	1474	
		C	17 ϕ 12.6		1.25		9.81	428	368	1806		295	1750	
	130	A	16 ϕ 9.0	$\phi^b 5$	0.53	506	4.63	227	312	870	4824	205	909	499
		AB	16 ϕ 10.7		0.75		6.31	309	352	1224		240	1249	
		B	16 ϕ 12.6		1.04		8.40	407	396	1700		285	1603	
		C	20 ϕ 12.6		1.30		10.12	482	429	2125		323	2050	
700	110	A	12 ϕ 10.7	$\phi^b 6$	0.53	590	4.60	299	322	918	5124	282	959	530
		AB	24 ϕ 9.0		0.75		6.33	410	365	1306		331	1332	
		B	24 ϕ 10.7		1.06		8.52	543	413	1836		395	1815	
		C	24 ϕ 12.6		1.47		11.16	689	464	2550		475	2418	
	130	A	13 ϕ 10.7	$\phi^b 6$	0.50	590	4.38	315	366	995	5850	299	1042	605
		AB	26 ϕ 9.0		0.71		6.04	434	413	1414		350	1449	
		B	26 ϕ 10.7		1.01		8.14	578	467	1989		417	1977	
		C	26 ϕ 12.6		1.40		10.70	738	525	2763		501	2640	

PHC桩桩身承载力与裂缝控制指标

图集号

10G409

审核

汤关祚

汤美祚

校对

顾明

顾明

设计

王清

9/15

页

17

续表

外径 D (mm)	壁厚 t (mm)	型号	预应力钢筋 配筋	螺旋筋 规格	配 筋 率 (%)	预应力 钢筋 分布圆 直径 D_p (mm)	混凝土 有效预压 应力 计算值 σ_{ce} (MPa)	桩身受弯 承载力 设计值 [M] (kN·m)	桩身受剪 承载力 设计值 [V] (kN)	桩身轴心 受拉 承载力 设计值 [N] (kN)	桩身轴心受压 承载力设计值 (未考虑压屈 影响) [R] (kN)	按标准组合 计算的 抗裂弯矩 $M_k <$ (kN·m)	按标准组合 计算的 抗裂拉力 $N_k <$ (kN)	理论质量 (kg/m)
800	110	A	15 ϕ 10.7	$\phi^b 6$	0.57	690	4.89	434	384	1148	5992	402	1194	620
		AB	15 ϕ 12.6		0.79		6.58	582	431	1594		469	1620	
		B	30 ϕ 10.7		1.13		9.01	782	491	2295		568	2252	
		C	30 ϕ 12.6		1.57		11.76	983	551	3188		685	2993	
	130	A	16 ϕ 10.7	$\phi^b 6$	0.53	690	4.57	454	433	1224	6876	427	1279	711
		AB	16 ϕ 12.6		0.73		6.16	610	485	1700		496	1739	
		B	32 ϕ 10.7		1.05		8.47	827	553	2448		599	2422	
		C	32 ϕ 12.6		1.46		11.10	1051	622	3400		721	3228	
1000	130	A	32 ϕ 9.0	$\phi^b 6$	0.58	880	4.97	831	574	1741	8929	766	1809	924
		AB	32 ϕ 10.7		0.81		6.75	1123	648	2448		901	2483	
		B	32 ϕ 12.6		1.13		8.97	1465	729	3400		1071	3338	
		C	32 ϕ 14.0	$\phi^b 8$	1.39		10.65	1705	785	4189		1205	4006	
1200	150	A	30 ϕ 10.7	$\phi^b 6$	0.55	1060	4.73	1327	783	2295	12434	1262	2393	1286
		AB	30 ϕ 12.6		0.76		6.36	1781	880	3188		1469	3251	
		B	45 ϕ 12.6		1.14		9.04	2481	1017	4781		1817	4689	
		C	45 ϕ 14.0	$\phi^b 8$	1.40		10.73	2883	1096	5891		2045	5626	

PHC桩桩身承载力与裂缝控制指标

图集号

10G409

审核 汤关祚 汤美海 校对 顾明 初明 设计 王清 刘芳

页

18

PC桩桩身承载力与裂缝控制指标

外径 D (mm)	壁厚 t (mm)	型号	预应力钢筋 配筋	螺旋筋 规格	配 筋 率 (%)	预应力 钢筋 分布圆 直径 D_p (mm)	混凝土 有效预压 应力 计算值 σ_{∞} (MPa)	桩身受弯 承载力 设计值 [M] (kN·m)	桩身受剪 承载力 设计值 [V] (kN)	桩身轴心 受拉 承载力 设计值 [N] (kN)	桩身轴心受压 承载力设计值 (未考虑压屈 影响) [R] (kN)	按标准组合 计算的 抗裂弯矩 $M_k \leq$ (kN·m)	按标准组合 计算的 抗裂拉力 $N_k \leq$ (kN)	理论质量 (kg/m)
300	70	A	6 ϕ 7.1	$\phi^b 4$	0.47	230	4.14	26	76	204	974	24	214	132
		AB	6 ϕ 9.0		0.76		6.35	39	89	326		30	332	
		B	8 ϕ 9.0		1.01		8.15	48	99	435		35	431	
		C	8 ϕ 10.7		1.42		10.79	60	112	612		43	581	
400	95	A	7 ϕ 9.0	$\phi^b 4$	0.49	308	4.29	63	138	381	1752	59	399	237
		AB	7 ϕ 10.7		0.69		5.85	85	156	536		69	549	
		B	11 ϕ 10.7		1.09		8.66	121	184	842		87	827	
		C	13 ϕ 10.7		1.29		9.94	135	195	995		96	958	
500	100	A	11 ϕ 9.0	$\phi^b 5$	0.56	406	4.83	129	195	598	2419	115	622	327
		AB	11 ϕ 10.7		0.79		6.56	172	221	842		136	854	
		B	11 ϕ 12.6		1.09		8.70	220	249	1169		161	1148	
		C	14 ϕ 12.6		1.39		10.61	256	271	1488		185	1417	
	125	A	12 ϕ 9.0	$\phi^b 5$	0.52	406	4.52	134	230	653	2835	121	682	383
		AB	12 ϕ 10.7		0.73		6.16	180	260	918		141	937	
		B	12 ϕ 12.6		1.02		8.19	233	292	1275		168	1263	
		C	15 ϕ 12.6		1.27		9.87	270	317	1594		190	1537	

PC桩桩身承载力与裂缝控制指标

图集号

10G409

审核 汤关祚

校对 陈磊

设计 王清

页

19

续表

外径 D (mm)	壁厚 t (mm)	型号	预应力钢筋 配筋	螺旋筋 规格	配 筋 率 (%)	预应力 钢筋 分布圆 直径 D_p (mm)	混凝土 有效预压 应力 计算值 σ_{ce} (MPa)	桩身受弯 承载力 设计值 [M] (kN·m)	桩身受剪 承载力 设计值 [V] (kN)	桩身轴心 受拉 承载力 设计值 [N] (kN)	桩身轴心受压 承载力设计值 (未考虑压屈 影响) [R] (kN)	按标准组合 计算的 抗裂弯矩 $M_k \leq$ (kN·m)	按标准组合 计算的 抗裂拉力 $N_k \leq$ (kN)	理论质量 (kg/m)
600	110	A	14 ϕ 9.0	$\phi^b 5$	0.53	506	4.58	203	256	762	3260	187	795	440
		AB	14 ϕ 10.7		0.74		6.24	272	289	1071		220	1092	
		B	14 ϕ 12.6		1.03		8.29	350	326	1488		261	1471	
		C	19 ϕ 12.6		1.40		10.67	426	363	2019		310	1922	
	130	A	16 ϕ 9.0	$\phi^b 5$	0.53	506	4.62	223	296	870	3695	201	908	499
		AB	16 ϕ 10.7		0.75		6.28	299	334	1224		236	1247	
		B	16 ϕ 12.6		1.04		8.35	386	377	1700		281	1679	
		C	21 ϕ 12.6		1.37		10.45	461	415	2231		328	2132	
700	110	A	13 ϕ 10.7	$\phi^b 6$	0.57	590	4.94	315	314	995	3925	286	1033	530
		AB	26 ϕ 9.0		0.82		6.77	423	357	1414		339	1431	
		B	26 ϕ 10.7		1.15		9.06	542	404	1989		407	1943	
		C	26 ϕ 12.6		1.59		11.80	656	453	2763		491	2580	
	130	A	14 ϕ 10.7	$\phi^b 6$	0.54	590	4.68	331	355	1071	4481	302	1116	605
		AB	28 ϕ 9.0		0.77		6.43	447	403	1523		357	1548	
		B	28 ϕ 10.7		1.08		8.63	579	456	2142		428	2107	
		C	28 ϕ 12.6		1.50		11.27	708	513	2975		516	2803	

PC桩桩身承载力与裂缝控制指标

图集号

10G409

审核

汤关祚

汤关祚

校对

陈磊

陈磊

设计

王清

王清

页

20

续表

外径 D (mm)	壁厚 t (mm)	型号	预应力钢筋 配筋	螺旋筋 规格	配 筋 率 (%)	预应力 钢筋 分布圆 直径 D_p (mm)	混凝土 有效预压 应力 计算值 σ_{cc} (MPa)	桩身受弯 承载力 设计值 [M] (kN·m)	桩身受剪 承载力 设计值 [V] (kN)	桩身轴心 受拉 承载力 设计值 [N] (kN)	桩身轴心受压 承载力设计值 (未考虑压屈 影响) [R] (kN)	按标准组合 计算的 抗裂弯矩 $M_k \leq$ (kN·m)	按标准组合 计算的 抗裂拉力 $N_k \leq$ (kN)	理论质量 (kg/m)
800	110	A	16 ϕ 10.7	$\phi^b 6$	0.60	690	5.17	450	372	1224	4590	406	1267	620
		AB	16 ϕ 12.6		0.84		6.93	591	419	1700		477	1716	
		B	32 ϕ 10.7		1.21		9.45	767	478	2448		581	2377	
		C	32 ϕ 12.6		1.68		12.27	919	536	3400		702	3149	
	130	A	17 ϕ 10.7	$\phi^b 6$	0.56	690	4.82	470	419	1301	5267	430	1352	711
		AB	17 ϕ 12.6		0.78		6.48	622	471	1806		503	1835	
		B	34 ϕ 10.7		1.12		8.86	817	538	2601		610	2549	
		C	34 ϕ 12.6		1.55		11.56	994	604	3613		737	3387	
1000	130	A	24 ϕ 10.7	$\phi^b 6$	0.61	880	5.20	852	555	1836	6840	770	1899	924
		AB	24 ϕ 12.6		0.84		6.97	1117	624	2550		904	2572	
		B	32 ϕ 12.6		1.13		8.91	1379	693	3400		1056	3330	
		C	40 ϕ 14.0	$\phi^b 8$	1.73		12.58	1758	806	5236		1356	4822	
1200	150	A	32 ϕ 10.7	$\phi^b 6$	0.58	1060	5.00	1378	760	2448	9525	1274	2539	1286
		AB	32 ϕ 12.6		0.81		6.71	1814	855	3400		1492	3442	
		B	48 ϕ 12.6		1.21		9.48	2432	990	5100		1858	4950	
		C	50 ϕ 14.0	$\phi^b 8$	1.56		11.58	2806	1081	6545		2146	6135	

PC桩桩身承载力与裂缝控制指标

图集号

10G409

审核

汤关祚

汤关祚

校对

陈磊

陈磊

设计

王清

王清

设计

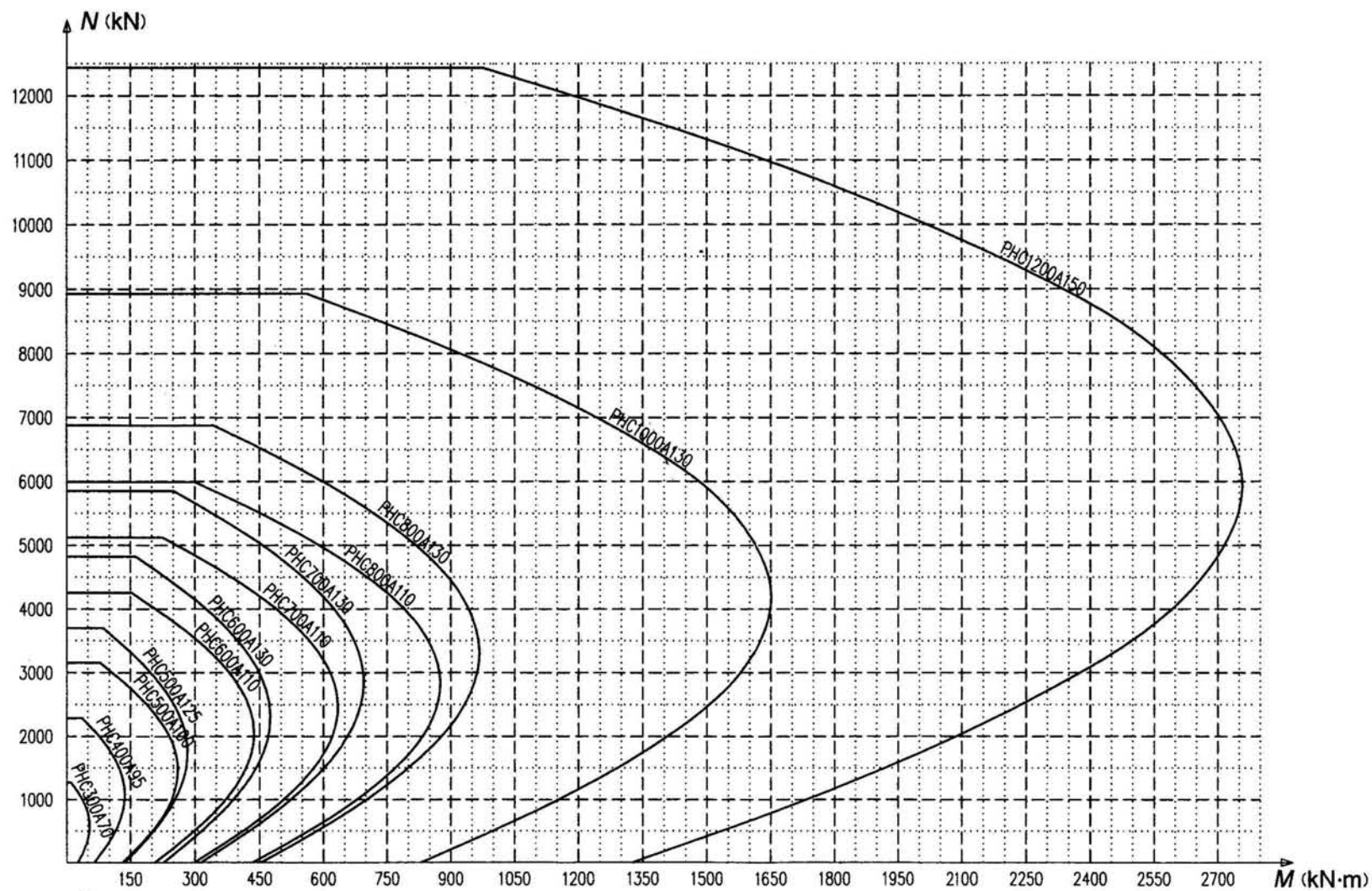
王清

王清

页

21

21



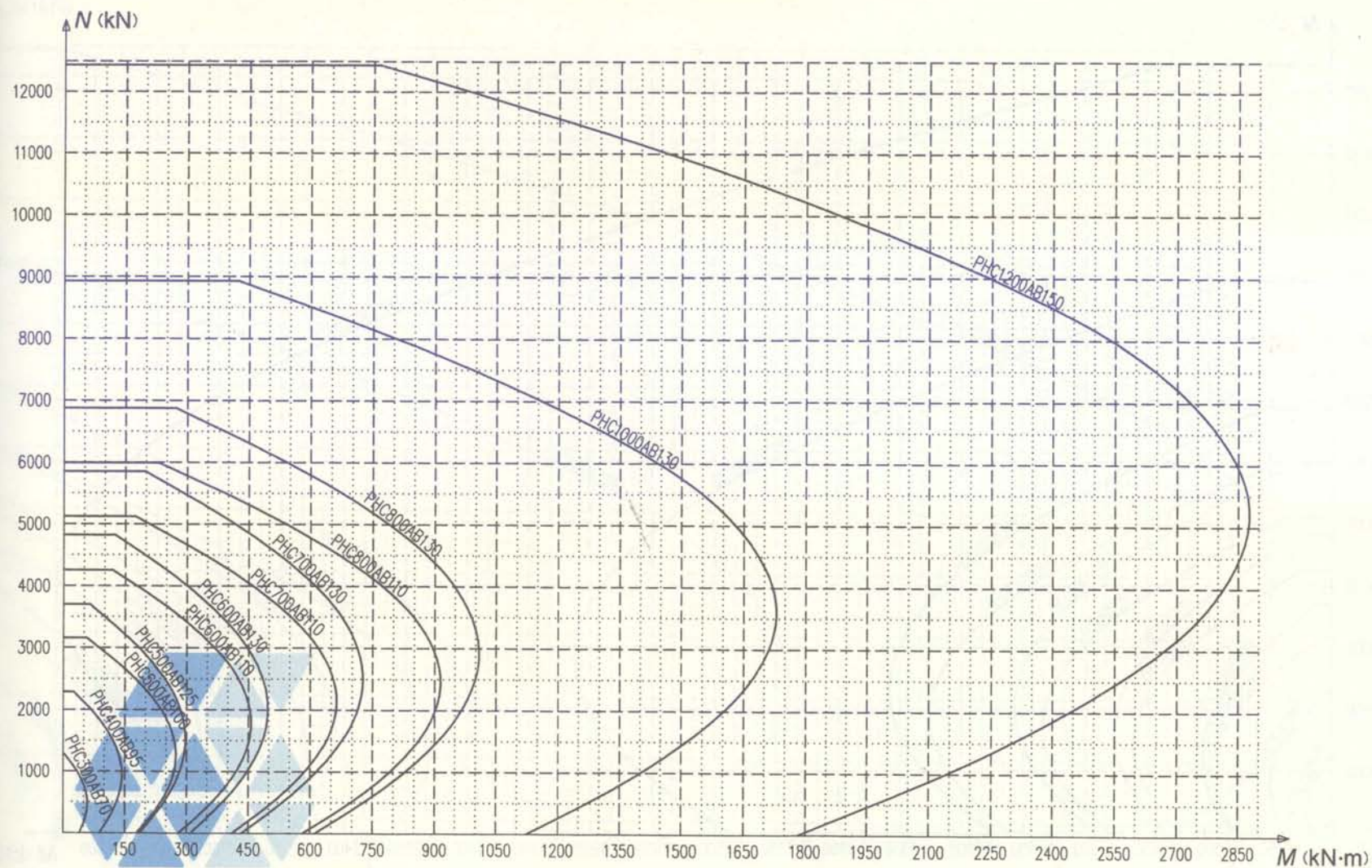
注：1. 本页为PHC-A型桩偏心受压 $N-M$ 曲线。
2. 图中未考虑偏心距增大的影响，按 $\eta=1.0$ 绘制。

管桩偏心受压 $N-M$ 曲线

图集号 10G409

审核 汤关祚 汤新 校对 顾明 设计 王清

页 22



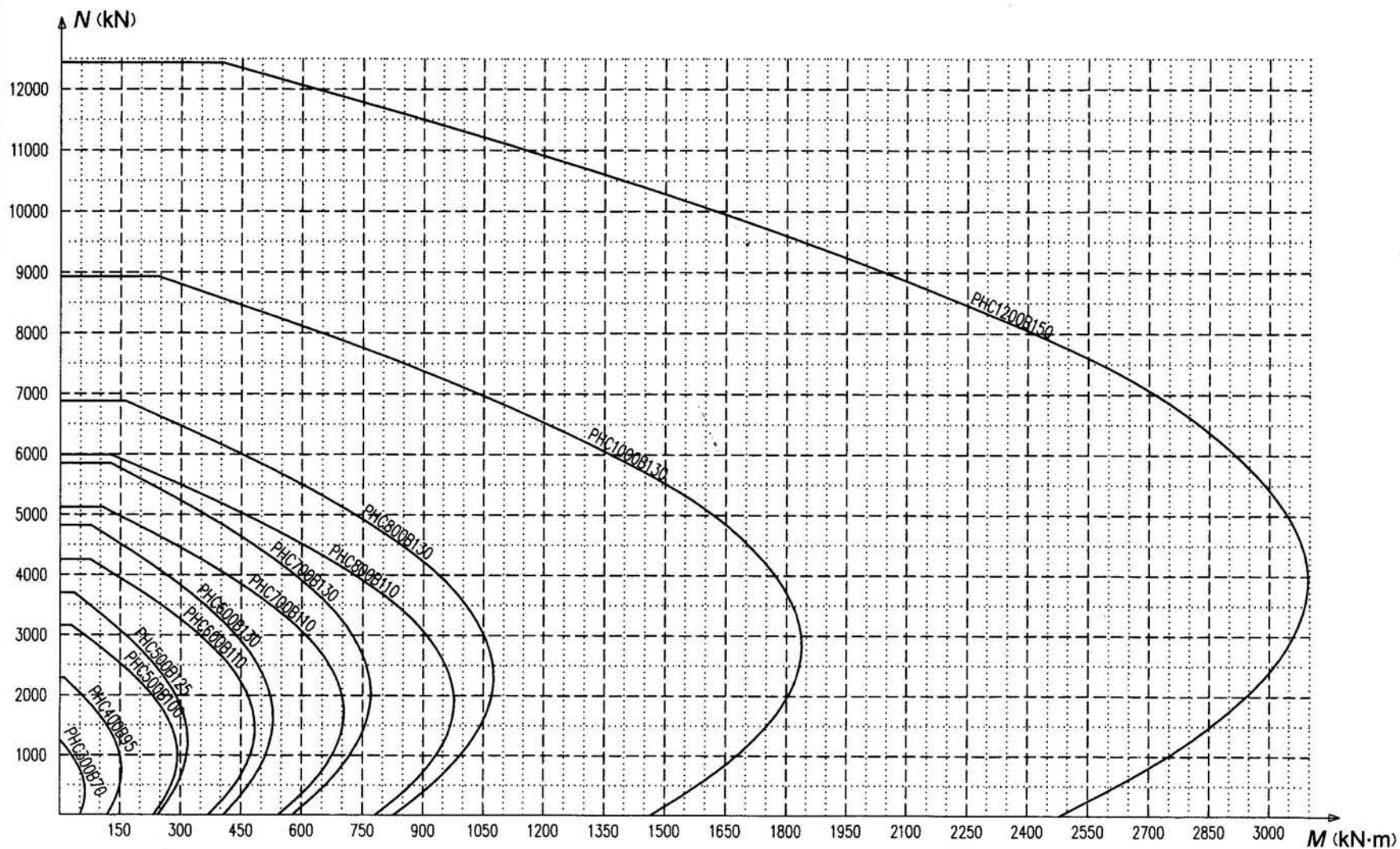
注：1. 本页为PHC-AB型桩偏心受压 $N-M$ 曲线。
2. 图中未考虑偏心距增大的影响，按 $\eta=1.0$ 绘制。

管桩偏心受压 $N-M$ 曲线

图集号 10G409

审核 汤关祚 汤关祚 校对 顾明 顾明 设计 王清 王清 制图 刘芳 刘芳

页 23



注：1. 本页为PHC-B型桩偏心受压 $N-M$ 曲线。

2. 图中未考虑偏心距增大的影响，按 $\eta=1.0$ 绘制。

管桩偏心受压 $N-M$ 曲线

图集号

10G409

审核

汤关祚

设计

王清

校对

顾明

设计

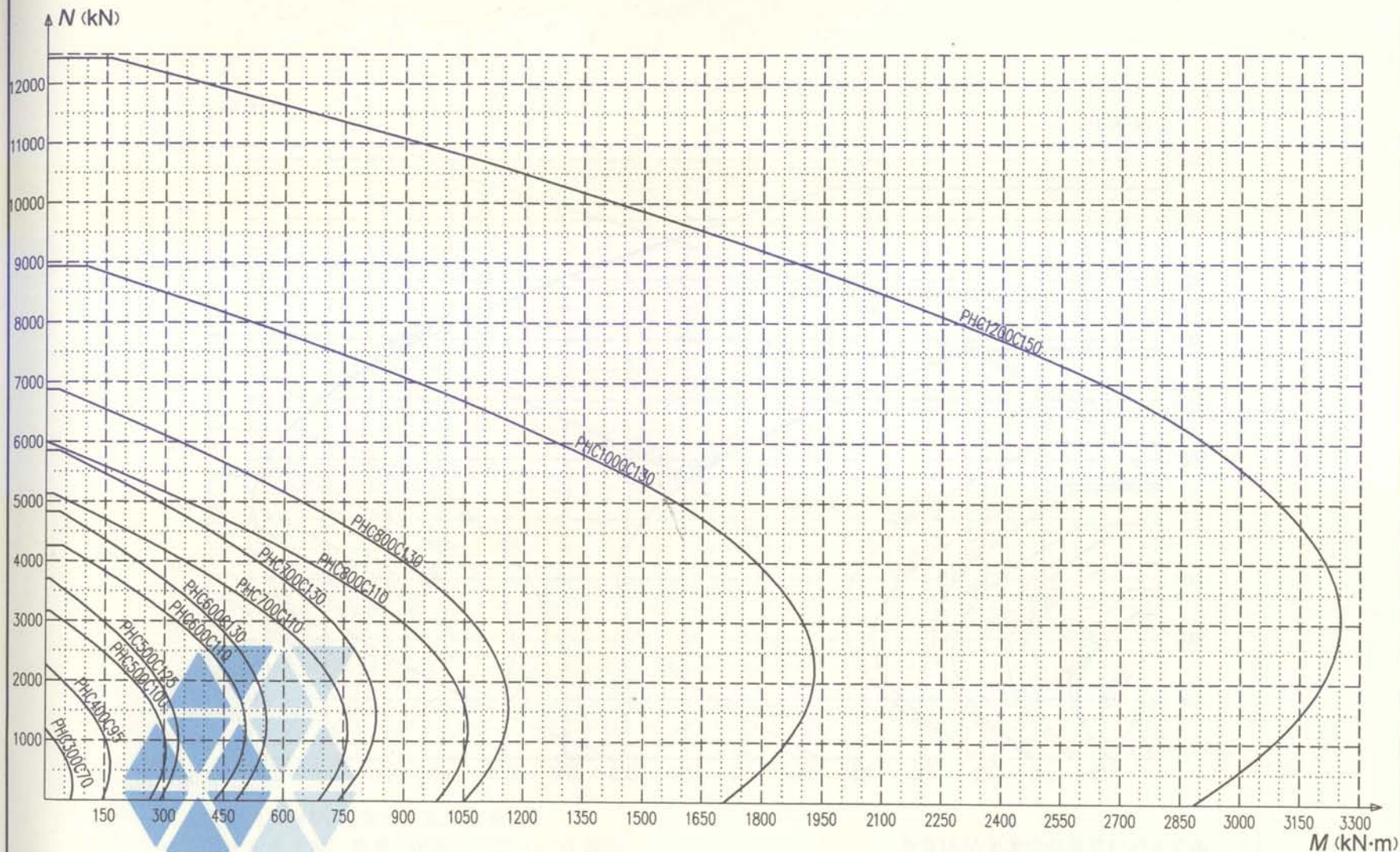
王清

页

24

页

24



注：1. 本页为PHC-C型桩偏心受压 N - M 曲线。

2. 图中未考虑偏心距增大的影响，按 $\eta = 1.0$ 绘制。

管桩偏心受压 N - M 曲线

图集号

10G409

审核 汤关祚

汤关祚

校对

顾明

顾明

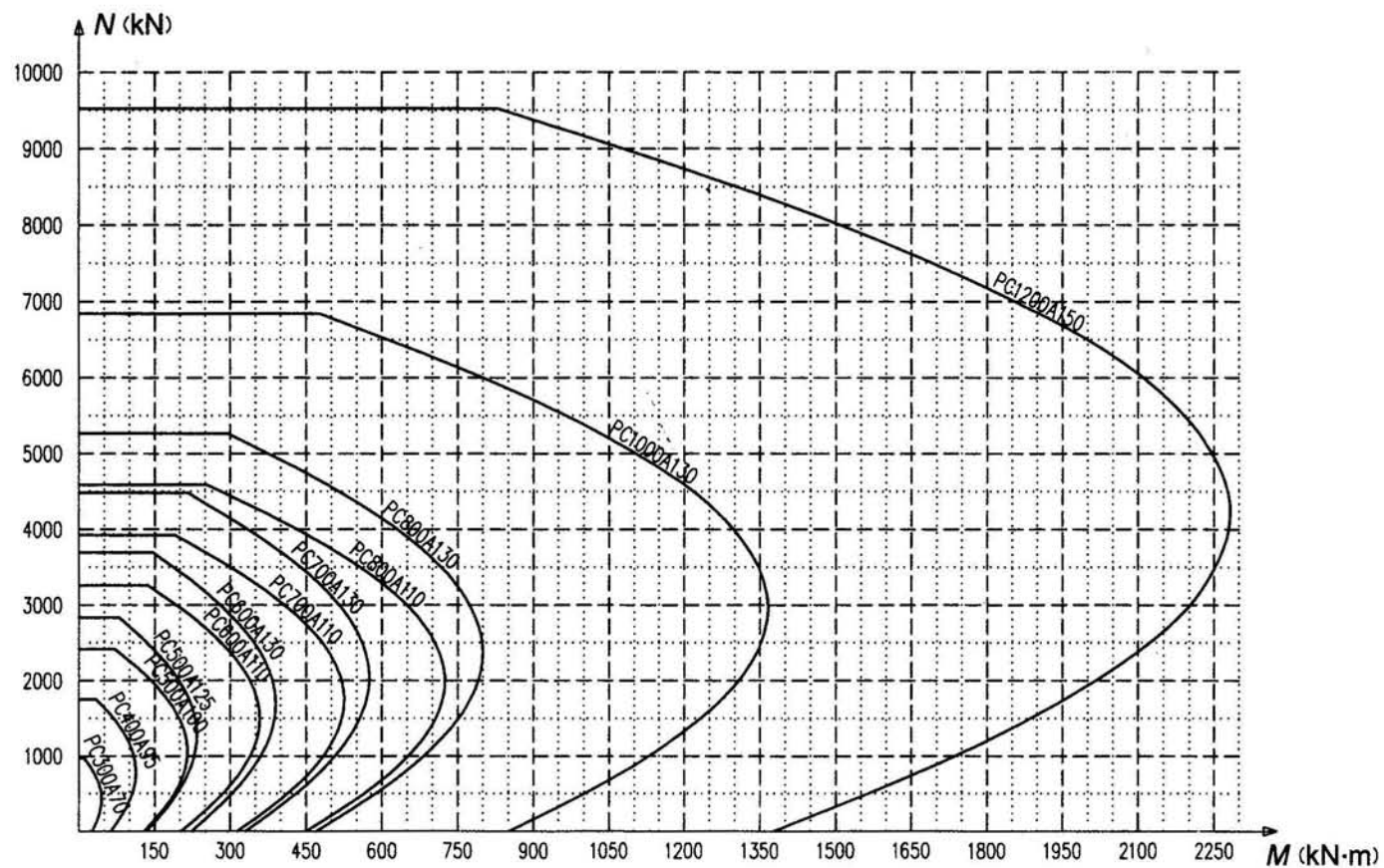
设计

王清

9/5

页

25



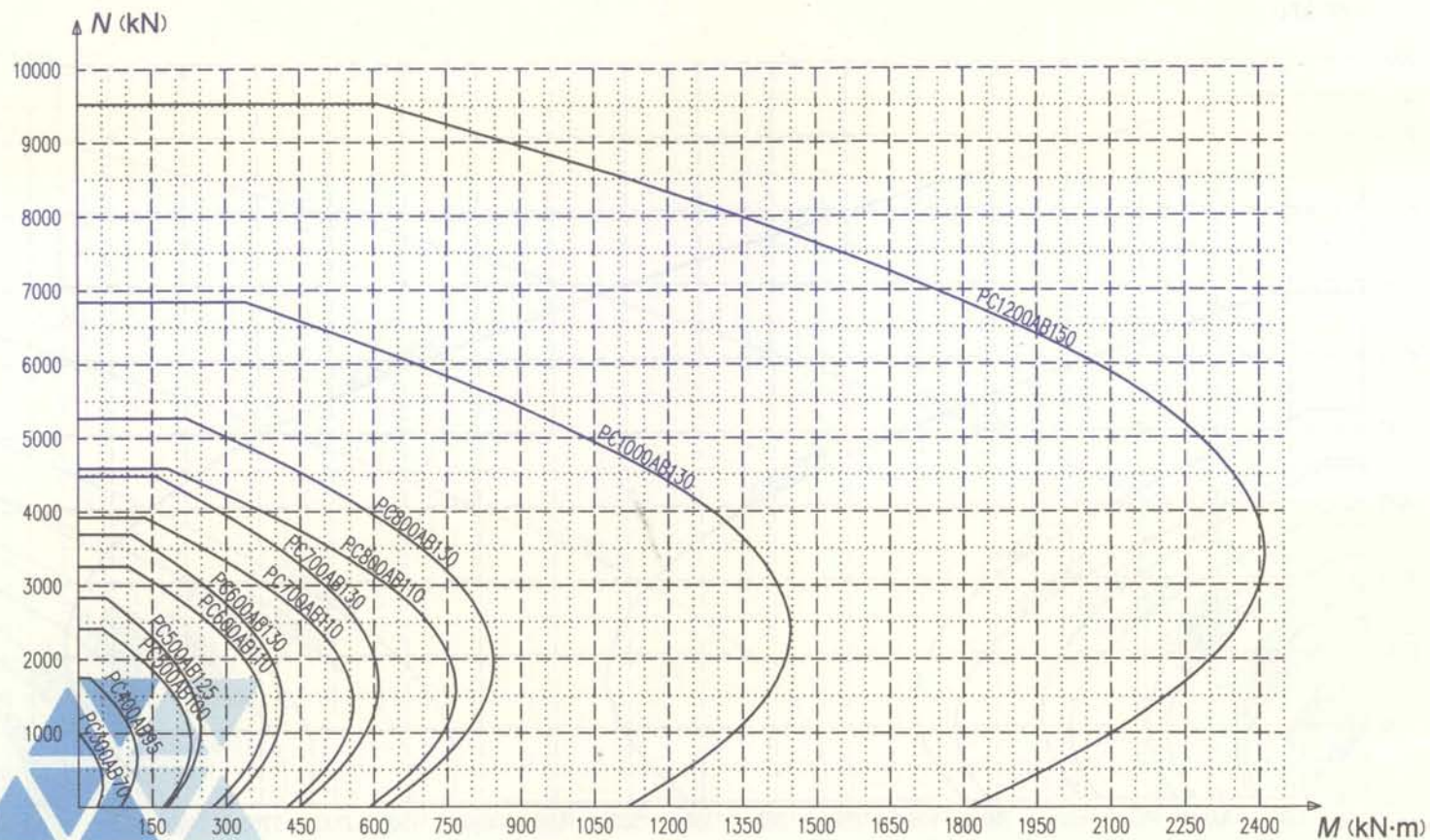
- 注：1. 本页为PC-A型桩偏心受压 $N-M$ 曲线。
2. 图中未考虑偏心距增大的影响，按 $\eta=1.0$ 绘制。

管桩偏心受压 $N-M$ 曲线

图集号 10G409

审核 汤关伟 汤关伟 校对 陈磊 设计 王清

页 26



- 注：1. 本页为PC-AB型桩偏心受压 N - M 曲线。
2. 图中未考虑偏心距增大的影响，按 $\eta=1.0$ 绘制。

管桩偏心受压 N - M 曲线

图集号

10G409

审核 汤关祚

汤祚祚

校对

陈磊

陈磊

设计

王清

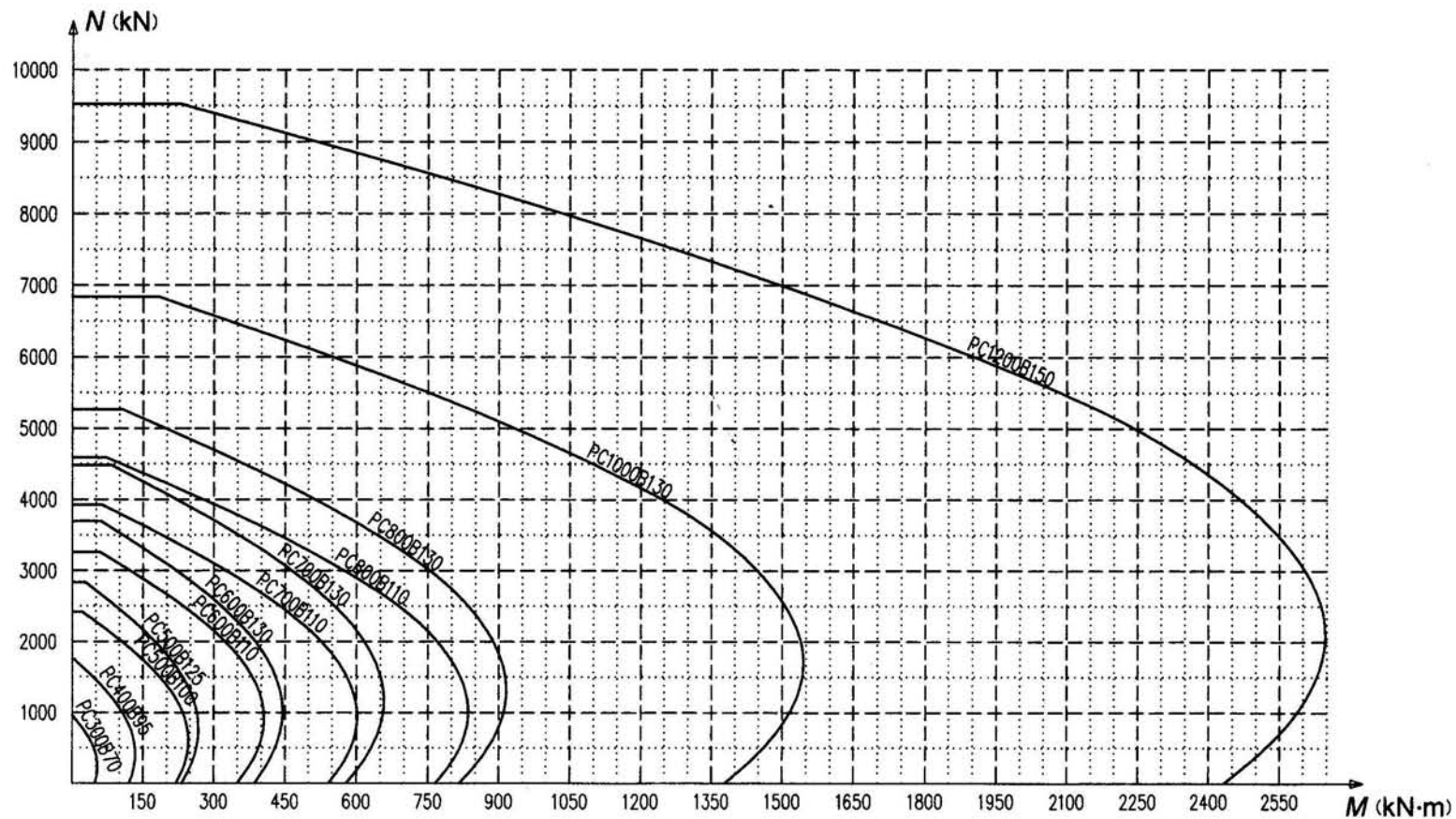
王清

王清

王清

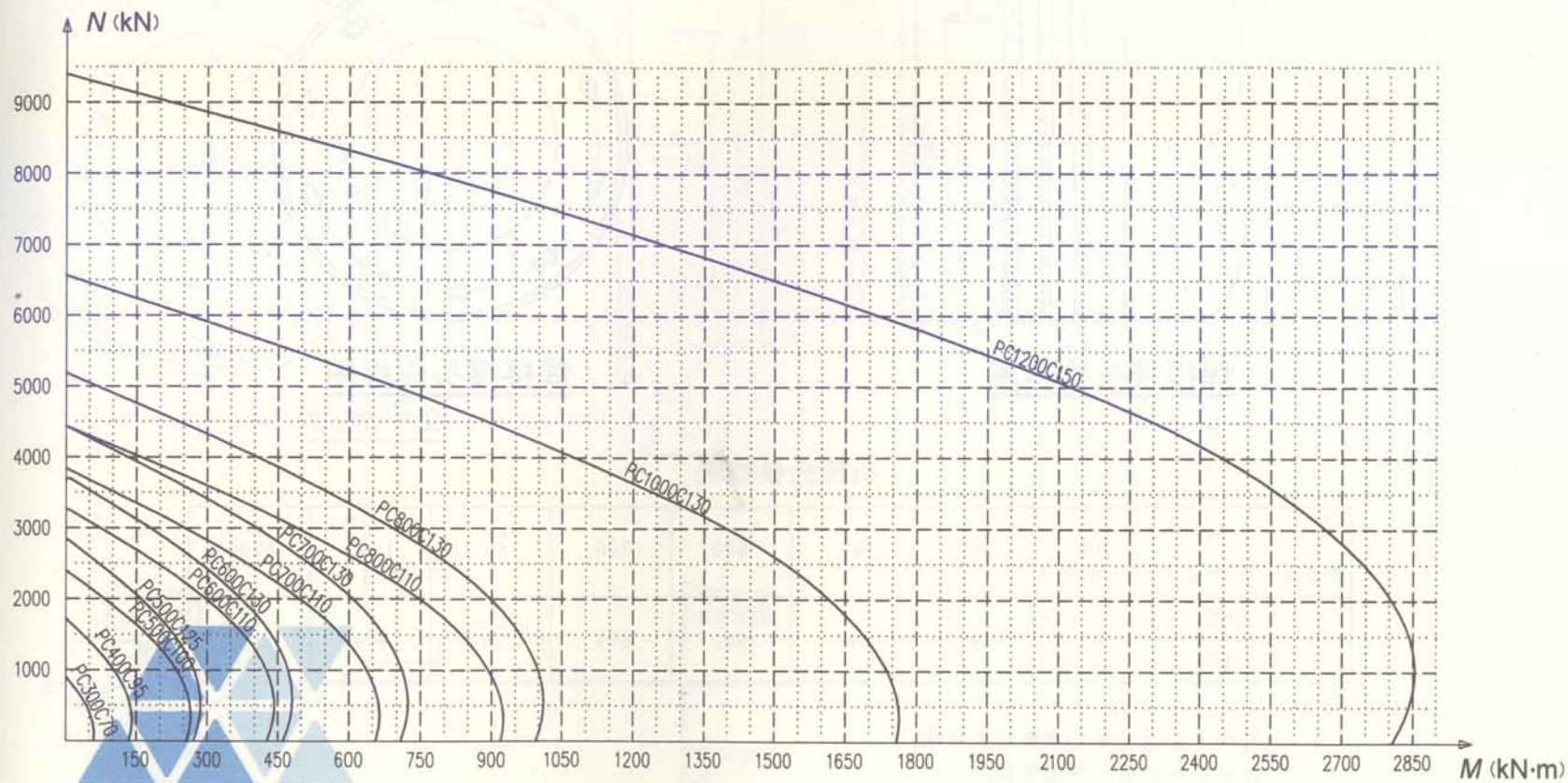
页

27



注：1. 本页为PC-B型桩偏心受压 N - M 曲线。
2. 图中未考虑偏心距增大的影响，按 $\eta=1.0$ 绘制。

管桩偏心受压 N - M 曲线				图集号	10G409
审核	汤关祚	校对	陈磊	设计	王清
				页	28



- 注: 1. 本页为PC-C型桩偏心受压 $N-M$ 曲线。
2. 图中未考虑偏心距增大的影响, 按 $\eta=1.0$ 绘制。

管桩偏心受压 $N-M$ 曲线

图集号

10G409

审核 汤关祚

汤关祚

校对

陈磊

陈磊

设计

王清

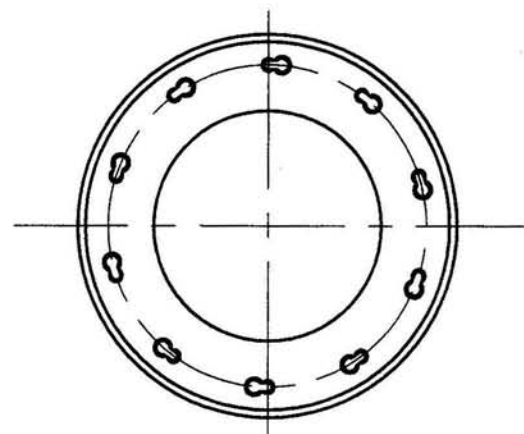
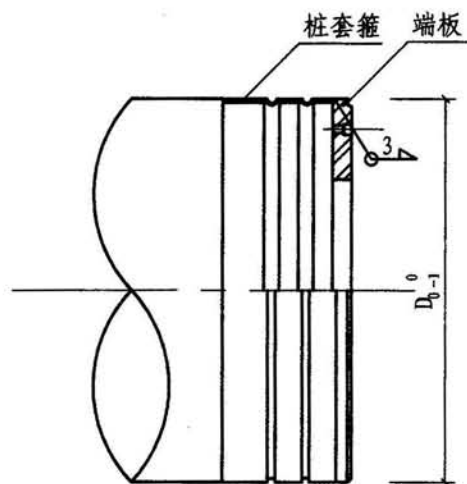
王清

王清

王清

页

29



焊接接头构造图

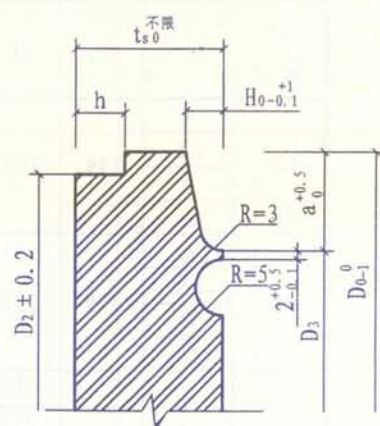
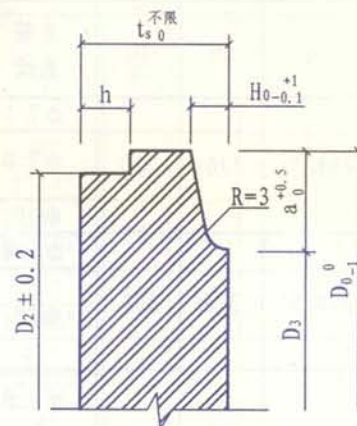
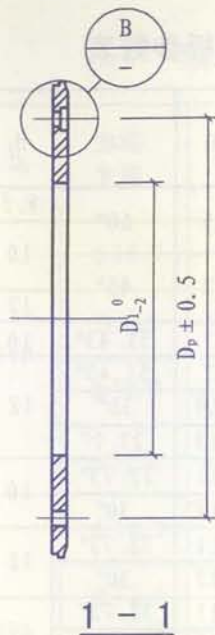
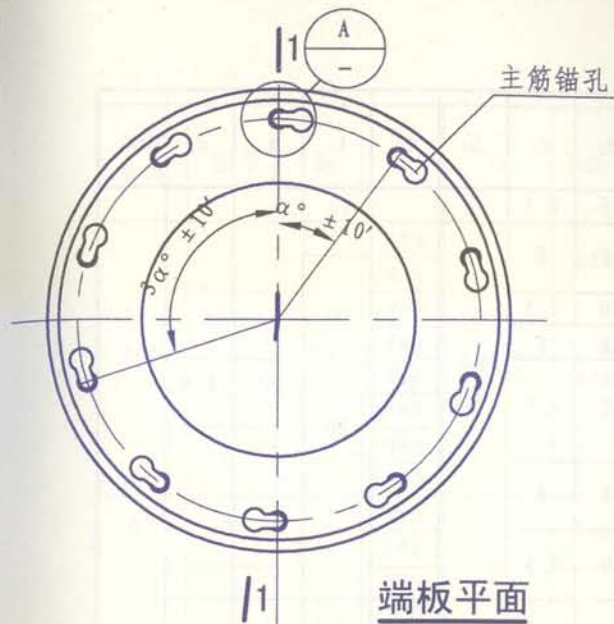
焊接接头端板图

桩接头参数表

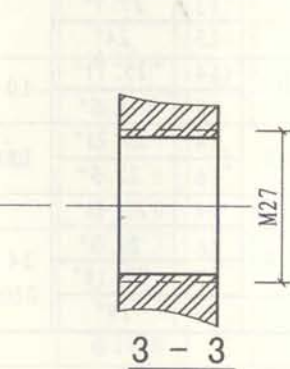
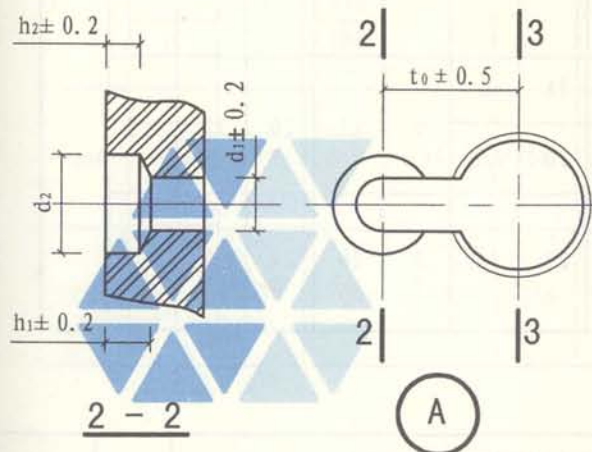
项目 \ 代号 \ 外径		300	400	500	600	700	800	1000	1200
D ₀	PHC	299	399	499	599	699	799	999	1199
	PC								

注: 1. 桩接头由桩套箍和端板组合而成。
2. 此桩接头适用于焊接连接。
3. 桩套箍的剖面图及构造参数见本图集第36页。
4. 端板详图见本图集第31页。

焊接接头构造图						图集号	10G409
审核	金舜	金舜	校对	朱群芳	朱群芳	设计	匡红杰
						页	30



B



注:

1. 主筋锚孔应均匀分布, α 公差为 $\pm 10'$, 且其累积公差不得大于 $\pm 10'$ 。
2. 端板材料为 Q235B 钢。
3. PHC 桩端板参数详见本图集第 32、33 页, PC 桩端板参数详见本图集第 34、35 页。
4. 外径 $\geq 800\text{mm}$ 的管桩用端板宜采用 B 图的右视图形式。

端板详图

图集号

10G409

审核 金舜

校对 匡红杰

设计 朱群芳

朱群芳

页

31

PHC桩端板参数表

公称 直径	型号	D ₀	D ₁	D ₂	D ₃	D _p	主筋 直径	n	α	d ₁	d ₂	h ₁	h ₂	t ₀	t _s	a	H ₀	h
300	A	299	160	294.5	276	230	φ 7.1	6	60°	8.5	15	7.5	5	25	18	12	4.5	6
	AB						φ 9.0			10	18	8						
	B						φ 10.7	8	45°	12	20	9.5						
	C									10	18	8						
400	A	399	210	394.5	376	308	φ 9.0	7	51.43°	10	18	8	6	20	17	6.5		
	AB						φ 10.7	7	51.43°	12	20	9.5						
	B							10	36°									
	C							13	27.7°									
500	A	499	300	494.5	476	406	φ 9.0	11	32.73°	10	18	8	6	28	24	17	6.5	
			250					12	30°									
	AB		300		466		φ 10.7	11	32.73°	12	20	9.5						
			250					12	30°									
	B		300				φ 12.6	11	32.73°	14	23	11	7	28	24	17	6.5	
			250					12	30°									
			300					13	27.7°									
	C		250					15	24°									
	600		A				599	380	594.5	576	506	φ 9.0	14	25.71°	10	18	8	
340		16		22.5°														
AB		380	566	φ 10.7	14	25.71°		12		20		9.5						
		340			16	22.5°												
B		380		φ 12.6	14	25.71°		14		23		11	7	28	24	17	6.5	
		340			16	22.5°												
		380			17	21.18°												
C		340			20	18°												

PHC桩端板参数表

图集号

10G409

审核 金舜

校对 匡红杰

设计 朱群芳

朱群芳

页

32

续表

公称直径	型号	D ₀	D ₁	D ₂	D ₃	D _p	主筋直径	n	α	d ₁	d ₂	h ₁	h ₂	t ₀	t _s	a	H ₀	h						
700	A	699	480	693.5	668	590	Φ10.7	12	30°	12	20	9.5	6	25	20	16								
			440					13	27.7°															
	AB		480		666		Φ9.0	24	15°	10	18	8			24	17								
			440					26	13.85°															
	B		480					24	15°	12	20	9.5												
			440					26	13.85°															
	C		480					Φ12.6	24	15°	14	23	11	7	28									
			440						26	13.85°														
	800		A		799		580	793.5	768	690	Φ10.7	15	24°	12	20	9.5			6	25	20	16	6.5	6
							540					16	22.5°											
AB		580	766	Φ12.6		15	24°		14		23	11	7	28	24									
		540				16	22.5°																	
B		580				Φ10.7	30		12°		12	20	9.5	6		25								
		540					32		11.25°															
C		580				Φ12.6	30		12°		14	23	11	7		28								
		540					32		11.25°															
1000		A	999	740		993.5	966		880		Φ9.0	32	11.25°	10	18	8	6	25	28	17				
		AB									Φ10.7			12	20	9.5								
	B	Φ12.6			14			23		11	7			28										
	C	Φ14.0			15.5			29		12.5	8.5			30										
	A	Φ10.7			12			20		9.5	6			25										
1200	AB	1199	900	1193.5	1166	1060	Φ12.6	30	12°	14	23	11	7	28	30									
	B						45			8°	15.5	29	12.5	8.5					30					
	C							Φ14.0	15.5		29	12.5	8.5	30										

PHC桩端板参数表

图集号

10G409

审核 金舜

校对 匡红杰

设计 朱群芳

朱群芳

页

33

PC桩端板参数表

公称 直径	型号	D ₀	D ₁	D ₂	D ₃	D _p	主筋 直径	n	α	d ₁	d ₂	h ₁	h ₂	t ₀	t _s	a	H ₀	h																																	
300	A	299	160	294.5	276	230	φ 7.1	6	60°	8.5	15	7.5	5		18																																				
	AB						φ 9.0			10	18	8	6		20																																				
	B						φ 10.7	8	45°	12	20	9.5																																							
	C																																																		
400	A	399	210	394.5	376	308	φ 9.0	7	51.43°	10	18	8	6	25	20	12	4.5	6																																	
	AB						φ 10.7	7	51.43°	12	20	9.5																																							
	B							11	32.73°																																										
	C							13	27.7°																																										
500	A	499	300	494.5	476	406	φ 9.0	11	32.73°	10	18	8																																							
			250					12	30°																																										
	AB		300				φ 10.7	11	32.73°	12	20	9.5																																							
			250					12	30°																																										
	B		300		φ 12.6		11	32.73°	14	23	11	7	28	24	17			6.5																																	
			250				12	30°																																											
			300				14	25.71°																																											
			250				15	24°																																											
	C	300																																																	
		250																																																	
		300																																																	
		250																																																	
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			
250																																																			
300																																																			

PC桩端板参数表

图集号

10G409

审核 金舜

校对 匡红杰

设计 朱群芳

页

34

续表

公称直径	型号	D ₀	D ₁	D ₂	D ₃	D _p	主筋直径	n	α	d ₁	d ₂	h ₁	h ₂	t ₀	t _s	a	H ₀	h						
700	A	699	480	693.5	668	590	Φ10.7	13	27.7°	12	20	9.5	6	25	20	16	6.5	6						
			440					14	25.71°															
	AB		480		666		Φ9.0	26	13.85°	10	18	8			24	17								
			440					28	12.86°															
	B		480					26	13.85°	12	20	9.5												
			440					28	12.86°															
	C		480					26	13.85°	14	23	11							7	28				
			440					28	12.86°															
800	A	799	580	793.5		768		690	Φ10.7	16	22.5°	12	20	9.5			6	25	20	16	6.5	6		
			540							17	21.18°													
	AB		580		766	Φ12.6	16		22.5°	14	23	11	7	28	24	17								
			540				17		21.18°															
	B		580				Φ10.7		32	11.25°	12	20	9.5	6			25							
			540						34	10.59°														
	C		580						Φ12.6	32	11.25°	14	23	11			7	28						
			540							34	10.59°													
1000	A	999	740	993.5				966		880	Φ10.7	24	15°	12			20	9.5	6	25	28	17		
	AB										Φ12.6	32	11.25°	14			23	11	7	28				
	B																							
	C				Φ14.0	40					9°	15.5	29	12.5	8.5	30								
1200	A	1199	900	1193.5	1166	1060	Φ10.7	32		11.25°	12	20	9.5	6	25	30								
	AB						Φ12.6	48		7.5°	14	23	11	7	28									
	B																							
	C						Φ14.0	50	7.2°	15.5	29	12.5	8.5	30										

PC桩端板参数表

图集号

10G409

审核

金舜

金舜

校对

匡红杰

匡红杰

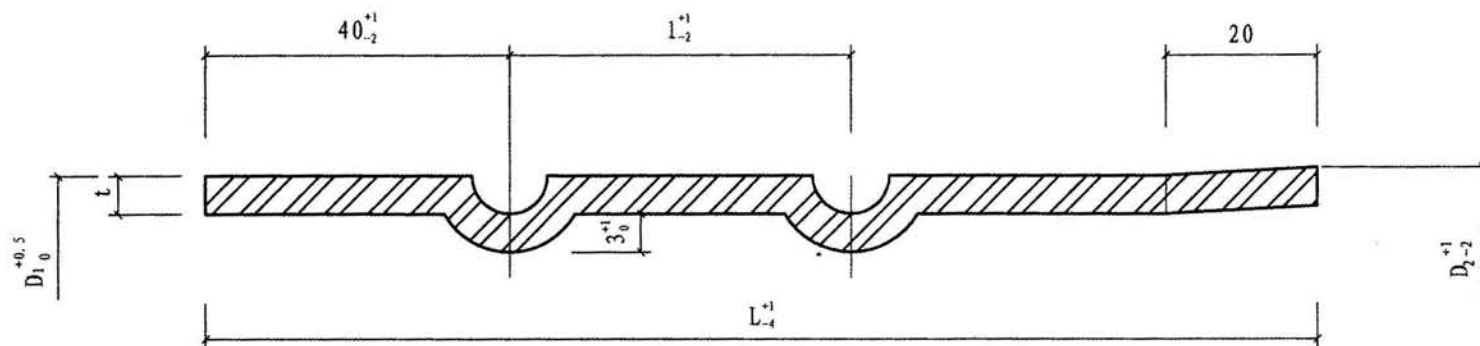
设计

朱群芳

朱群芳

页

35



桩套箍剖面图

桩套箍构造参数表

项目 \ 外径	300	400	500	600	700	800	1000	1200
D ₁	299	399	499	599	699	799	999	1199
D ₂	303	403	503	603	703	803	1003	1203
t	1.5~2.0	1.5~2.0	1.5~2.0	1.6~2.0	1.6~2.0	1.6~2.3	1.6~2.3	1.6~2.3
L	120	150	150	150	250	250	300	300
l	40	50	50	50	150	150	150	150

注:

1. 本图为桩套箍剖面图。
2. 桩套箍为钢板卷压成圆柱状，接缝处焊接，并整圆。
3. 两个凹痕也可制成两个凸痕，或其他形式，具体根据工程实际情况确定。
4. 桩套箍材料为Q235钢。

桩套箍剖面图

图集号

10G409

审核 金舜

金舜

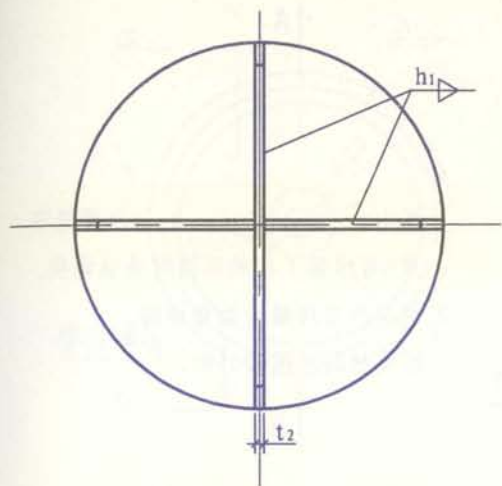
校对 匡红杰

设计 朱群芳

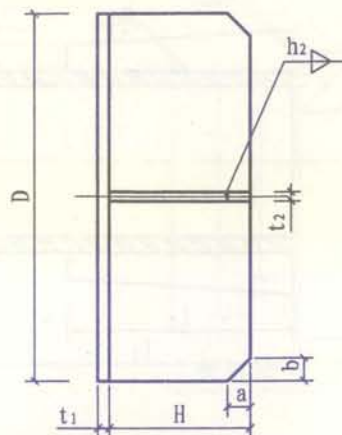
朱群芳

页

36



十字型钢桩尖正视图



十字型钢桩尖侧视图

注:

1. 图中 t_1 、 t_2 、 H 及焊缝高度可根据工程地质情况作适当调整。
2. 桩尖所有焊缝均为角焊缝。
3. 桩尖材料采用 Q235 钢。

十字型钢桩尖参数表

项目 \ 外径	300	400	500	600	700	800	1000	1200
D	270	370	470	570	660	760	960	1160
H	125 ~ 140	125 ~ 150	125 ~ 150	125 ~ 150	150 ~ 400	150 ~ 400	150 ~ 500	150 ~ 500
t_1	12		12		18		20	
t_2	18		18		22		25	
a	25	30	30		40		40	
b	25	30	30		40		40	
h_1	10		12		15		20	
h_2								

十字型钢桩尖结构图

图集号

10G409

审核 汤关祚

设计 徐祥源

校对 匡红杰

设计 徐祥源

设计 徐祥源

设计 徐祥源

设计 徐祥源

设计 徐祥源

设计 徐祥源

设计 徐祥源

设计 徐祥源

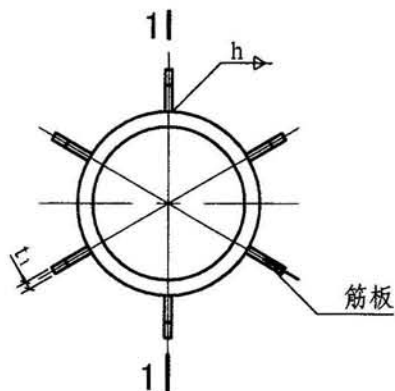
设计 徐祥源

设计 徐祥源

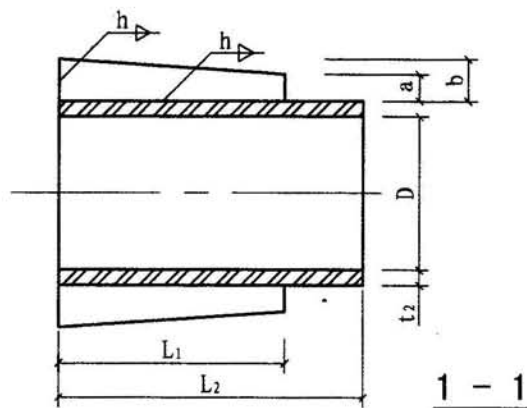
设计 徐祥源

页

37



开口型钢桩尖正视图



注:

1. 图中 t_1 、 t_2 、 L_1 、 L_2 、 a 、 b 及焊缝高度 h 可根据工程地质情况适当调整。
2. 桩尖所有焊缝均为角焊缝。
3. 桩尖材料采用Q235钢。

开口型钢桩尖参数表

项 目 \ 外 径	300	400	500	600	700	800	1000	1200
D	180	240	300	380~400	460~580	560~580	740	900
L_1	150~200	300~400	300~500	300~500	350~600	300~500	300~500	550~800
L_2	200~300	400~500	400~600	400~600	400~800	400~600	400~600	600~1000
t_1	12~15	12~18	12~20	12~20	12~20	12~20	12~20	12~20
t_2	8~10	8~10	10~12	10~12	10~20	14~25	14~25	14~25
a	25~40		30~40			50	60	70
b	45	60	75			85	95	105
h	6~10		8~12			10~14		10~20
筋板数量	4		6				8	

开口型钢桩尖结构图

图集号

10G409

审核 汤关祥

设计 汤关祥

校对 匡红杰

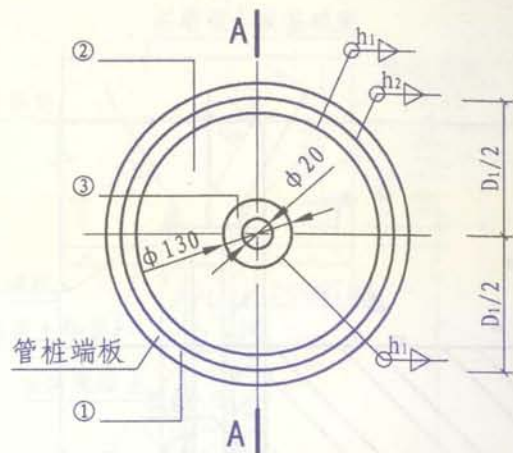
设计 徐祥源

设计 徐祥源

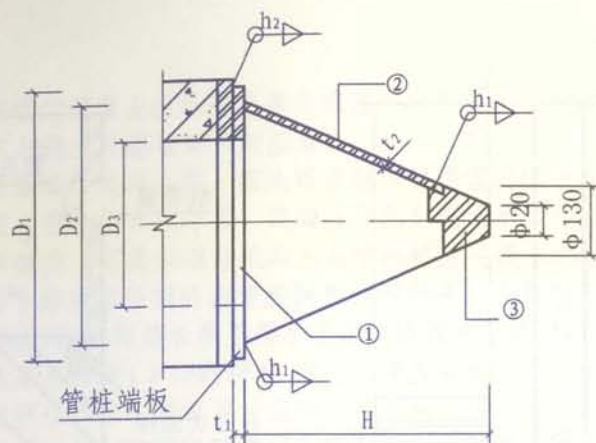
设计 徐祥源

页

38



锥型钢桩尖正视图



A - A

锥型钢桩尖参数表

项目 \ 外径	300	400	500	500	600	600
壁厚	75	95	100	125	110	130
D ₁	282	382	482	482	582	582
D ₂	247	347	447	447	547	547
D ₃	160	220	300	260	380	340
H	120 ~ 200	170 ~ 250	220 ~ 300	220 ~ 300	270 ~ 350	270 ~ 350
t ₁	10 ~ 16	10 ~ 18	12 ~ 20	12 ~ 20	12 ~ 25	12 ~ 25
t ₂	10 ~ 16	10 ~ 18	12 ~ 20	12 ~ 20	12 ~ 25	12 ~ 25
h ₁	≥ 8	≥ 8	≥ 10	≥ 10	≥ 12	≥ 12
h ₂	≥ 8	≥ 8	≥ 10	≥ 10	≥ 12	≥ 12

注:

1. 锥型桩尖图中H、t₁、t₂的尺寸及焊缝高度(h₁、h₂)可根据工程地质情况适当调整;
2. 桩尖所有焊缝均为贴角焊缝,焊缝质量应满足规范要求。①、②构件用钢板制作,③构件为桩尖头,其数量各为1块;
3. 桩尖材料采用Q235钢。

锥型钢桩尖结构图

图集号

10G409

审核 汤关祚

设计 徐祥源

校对 匡红杰

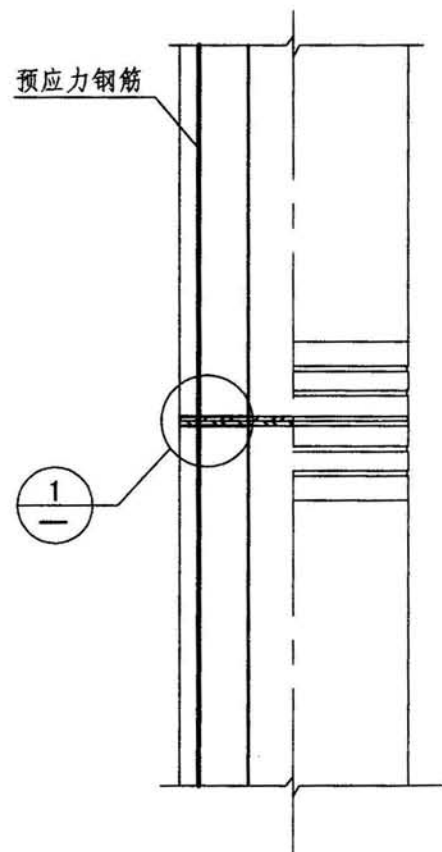
设计 徐祥源

设计 徐祥源

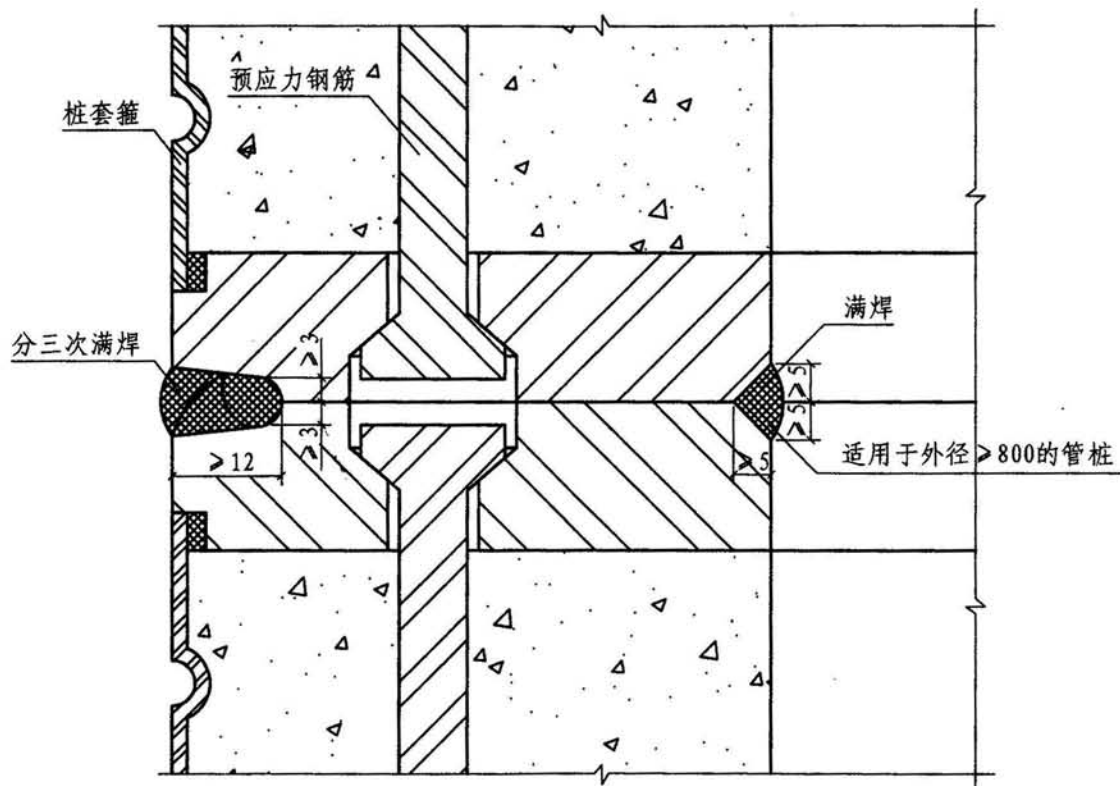
设计 徐祥源

页

39



接桩详图



1

接头焊接连接详图

图集号

10G409

审核 汤关祚

汤关祚

校对 金舜

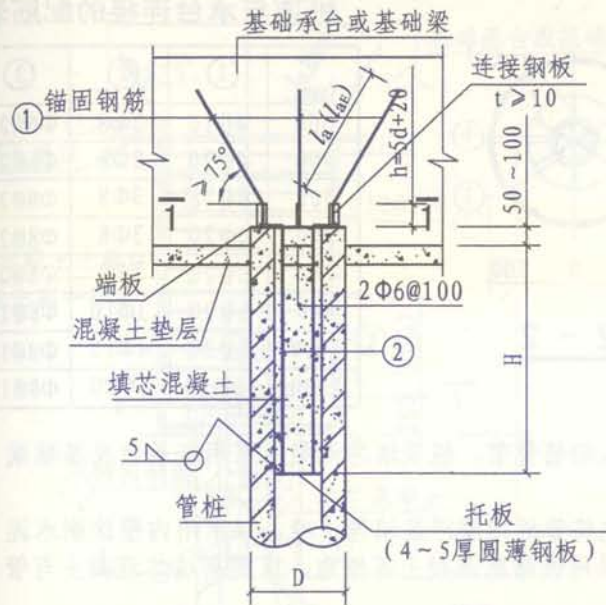
金舜

设计 匡红杰

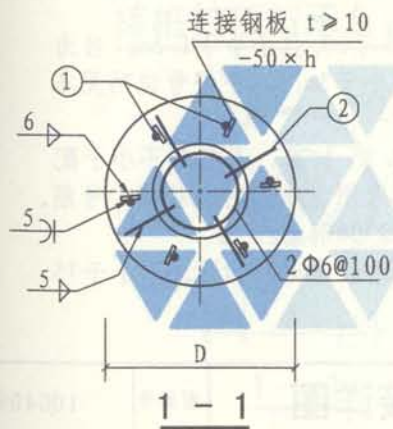
匡红杰

页

40



不截桩桩顶与承台连接详图



桩顶与承台连接的配筋表

D (mm)	①	②
300	4Φ16	4Φ10
400	4Φ20	4Φ10
500	6Φ18	4Φ10
600	6Φ20	4Φ10
700	6Φ20	4Φ10
800	6Φ20	4Φ10
1000	8Φ20	6Φ10
1200	10Φ22	8Φ10

注:

1. 桩填芯混凝土应采用与承台或基础梁同强度等级混凝土, 宜与承台或基础梁一起浇灌。
2. 浇灌填芯混凝土前, 应先将管桩内壁浮浆清理干净, 宜采用内壁涂刷水泥净浆、混凝土界面剂或采用微膨胀混凝土等措施, 以提高填芯混凝土与管桩桩身混凝土的整体性。
3. ①号筋和②号筋应沿管桩圆周均匀分布。①号筋应与连接钢板焊牢, 焊缝长度不得小于①号钢筋直径的5倍。连接钢板采用厚度 $t \geq 10$ 的钢板, 且应与端板满焊。②号筋与端板及托板焊牢, 托板尺寸宜略小于管桩内径。
4. 锚固钢筋①按配筋表选用, 锚入承台的长度 l_a 按现行规范取值; 有抗震要求时, 取 l_{aE} 。
5. 管桩顶填芯混凝土的高度 H 不小于 $3D$, 且不小于 $1.5m$ 。
6. 对于抗拔桩宜采用桩顶填芯区插筋与承台连接方式, 参见本图集第42页, 当拔力较小时, 可按本图施工。
7. 对于抗拔桩, 管桩顶填芯混凝土的高度 H 应按公式 $H \geq Q_{ak} / (U_m \times f_n)$ 计算, 且不小于 $3m$ 。
式中: Q_{ak} —单桩竖向抗拔承载力设计值;
 U_m —管桩内孔圆周长;
 f_n —填芯混凝土与管桩内壁的粘结强度设计值, 宜由现场试验确定。
8. 抗拔桩锚固钢筋①的总面积应按公式 $A_s \geq Q_{ak} / f_s$ 计算, 且配筋不小于本页配筋表内数值, 此外还需验算①号筋与连接板的连接及确定连接板的高度 h , 并验算其与端板的连接。
9. ①号筋可采用HRB400钢筋, ②号钢筋可采用HPB300或HRB400钢筋, 连接钢板采用Q235B, 焊条采用E43型。

不截桩桩顶与承台连接详图

图集号

10G409

审核 汤关祚

汤关祚

校对 季美玲

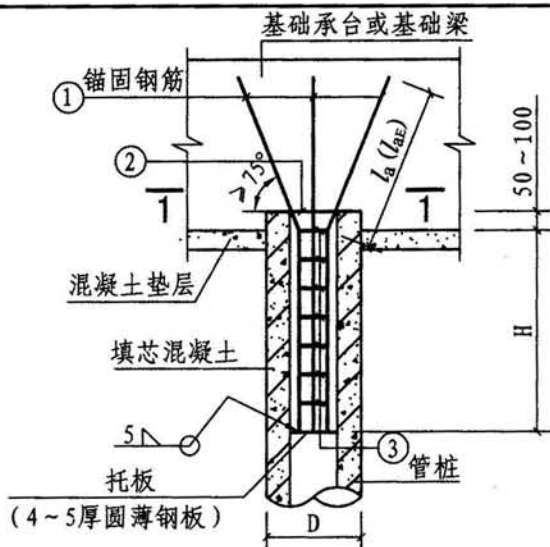
季美玲

设计 陈磊

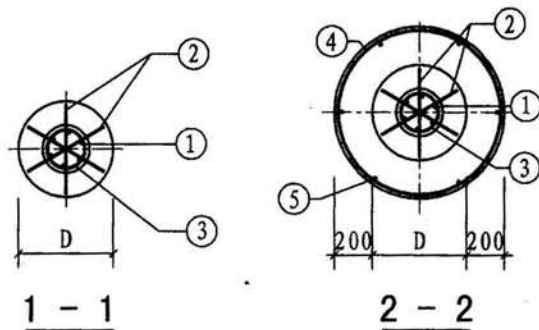
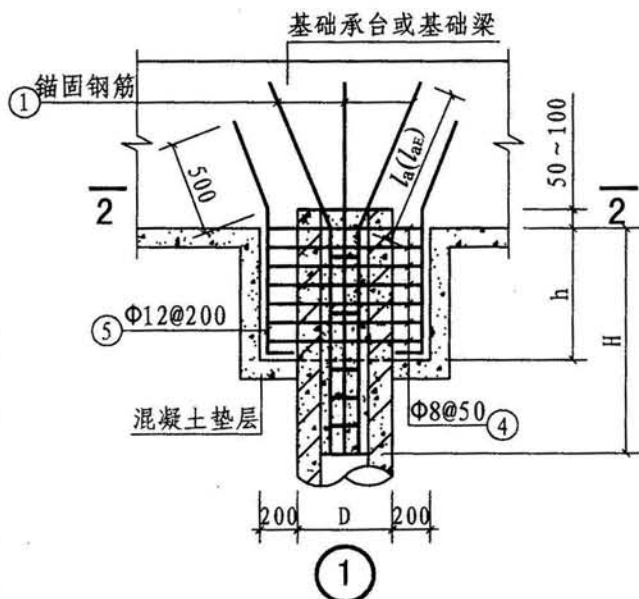
陈磊

页

41



截桩桩顶与承台连接详图



注:

1. 桩顶内应设置托板及放入钢筋骨架, 桩顶填芯混凝土采用与承台或基础梁相同混凝土等级。
2. 浇灌填芯混凝土前, 应先将管桩内壁浮浆清理干净, 以采用内壁涂刷水泥净浆、混凝土界面剂或采用微膨胀混凝土等措施, 以提高填芯混凝土与管桩桩身混凝土的整体性。
3. ①号筋与②号筋应沿管桩圆周均匀布置, ①号筋应与②号筋和托板焊牢, 托板尺寸宜略小于管桩内径。
4. ①号锚固钢筋按配筋表选用, 锚固长度 l_a 按现行规范取值; 有抗震要求时, 取 l_{aE} 。
5. 管桩顶填芯混凝土的高度 H , 当为承压桩时不小于 $3D$, 且不小于 $1.5m$; 当为抗拔桩时应按公式 $H \geq Q_a / (U_m \times f_n)$ 计算, 且不小于 $3m$ 。式中符号说明见本图集第41页第7条。
6. 对于抗拔桩, ①号筋的总面积应按公式 $A_s \geq Q_a / f_t$ 计算, 且配筋不小于配筋表内数值。抗拔桩还宜将全部预应力钢筋锚入承台, 同时需验算②号筋。
7. ①号筋可采用HRB400钢筋, ②③号筋可采用HPB300钢筋。
8. 当桩承受较大水平力时, 桩顶部位应按详图①的做法进行加强, h 不小于75倍预应力钢筋直径。

桩顶与承台连接的配筋表

D (mm)	①	②	③
300	4Φ16	2Φ8	Φ6@200
400	4Φ20	2Φ8	Φ6@200
500	6Φ18	3Φ8	Φ8@200
600	6Φ20	3Φ8	Φ8@200
700	6Φ20	3Φ8	Φ8@200
800	6Φ20	3Φ10	Φ8@150
1000	8Φ20	4Φ10	Φ8@150
1200	10Φ22	5Φ10	Φ8@150

截桩桩顶与承台连接详图

图集号

10G409

审核 汤关祥

陈磊

校对

陈磊

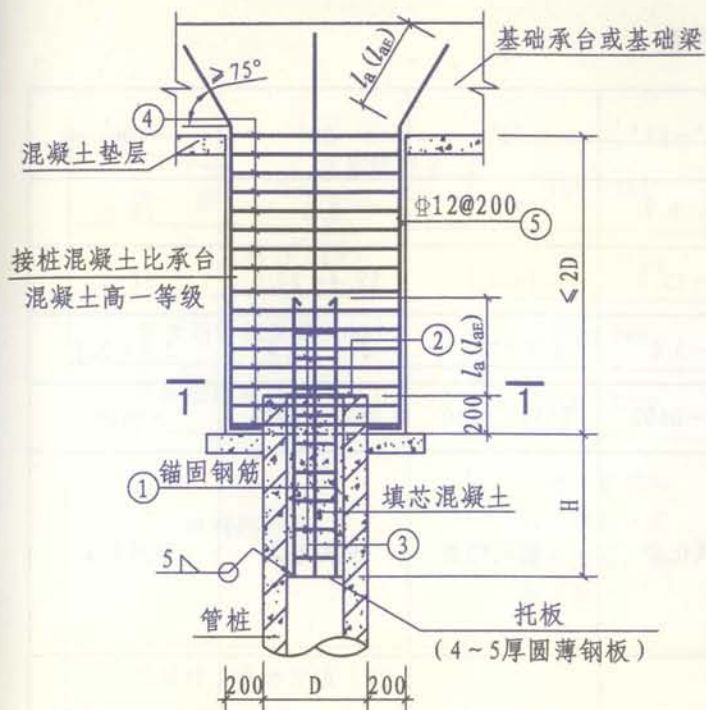
设计

顾明

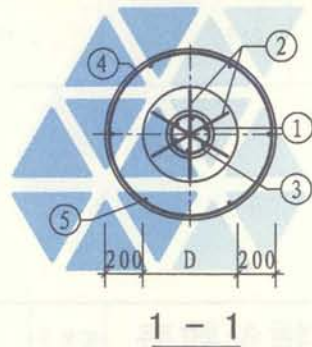
顾明

页

42



接桩桩顶与承台连接详图



桩顶与承台连接的配筋表

D (mm)	①	②	③	④
300	4Φ16	2Φ10	Φ6@200	Φ6@100
400	4Φ20	2Φ10	Φ6@200	Φ6@100
500	6Φ18	3Φ10	Φ8@200	Φ8@100
600	6Φ20	3Φ10	Φ8@200	Φ8@100
700	6Φ20	3Φ10	Φ8@200	Φ8@100
800	6Φ20	3Φ10	Φ8@150	Φ8@100
1000	8Φ20	4Φ10	Φ8@150	Φ10@100
1200	10Φ22	5Φ10	Φ8@150	Φ10@100

注:

1. 桩顶标高低于承台设计标高时, 应优先考虑降低承台的设计标高。当两者标高相差少于2倍桩径时, 可按本图施工。
2. 桩顶内应设置托板及放入钢筋骨架, 浇灌桩顶填芯混凝土及接桩混凝土, 其强度等级应比承台或基础梁混凝土高一个等级。
3. 浇灌填芯混凝土前, 应先将管桩内壁浮浆清理干净, 宜采用内壁涂刷水泥净浆、混凝土界面剂或采用微膨胀混凝土等措施, 以提高填芯混凝土与管桩桩身混凝土的整体性。
4. ①号筋与②号筋应沿管桩圆周均匀布置, ①号筋应与②号筋和托板焊牢, 托板尺寸宜略小于管桩内径。
5. 锚固钢筋①按配筋表选用, 锚固长度 l_a 按现行规范取值; 有抗震要求时, 取 l_{aE} 。
6. 管桩顶填芯混凝土的高度H, 当为承压桩时不小于3D, 且不小于1.5m, 当为抗拔桩时应按公式 $H \geq Q_a / (U_m \times f_n)$ 计算, 且不小于3m。式中符号说明见本图集第41页第7条。
7. 对抗拔桩, ①号筋的总面积应按公式 $A_s \geq Q_a / f_y$ 计算, 且配筋不小于配筋表内数值, 同时需验算②③号钢筋。
8. ①⑤号筋可采用HRB400钢筋, ②③④号筋可采用HPB300钢筋。

接桩桩顶与承台连接详图

图集号

10G409

审核 汤关祥

汤关祥

校对 陈磊

陈磊

设计 顾明

顾明

页

43

选择筒式柴油打桩桩锤参数表

项 目 \ 柴油锤型号	25 [#]	32 [#] ~ 36 [#]	40 [#] ~ 50 [#]	60 [#] ~ 62 [#]	72 [#]	80 [#]	100 [#]
冲击体质量 (t)	2.5	3.2、3.5、3.6	4.0、4.5、4.6、5.0	6.0、6.2	7.2	8.0	10.0
锤体总质量 (t)	5.2 ~ 6.2	7.2 ~ 8.2	9.2 ~ 11.0	12.5 ~ 15.0	18.4	17.4 ~ 20.5	20.0
常用冲程 (m)	1.5 ~ 2.2	1.6 ~ 3.2	1.8 ~ 3.2	1.9 ~ 3.6	1.8 ~ 2.5	2.0 ~ 3.4	2.0 ~ 3.4
适用管桩规格 (mm)	D300	D300 ~ D400	D400 ~ D500	D500 ~ D600	D550 ~ D600	D600 ~ D800	> D600
桩尖可进入的岩土层	密实砂层、 坚硬土层、 全风化岩	密实砂层、 坚硬土层、 强风化岩	强风化岩	强风化岩	强风化岩	强风化岩	强风化岩
锤的常用控制贯入度 (mm/10击)	20 ~ 40	20 ~ 50	20 ~ 50	20 ~ 50	30 ~ 70	30 ~ 80	70 ~ 120
桩身轴心受压承载力 设计值适用范围 (kN)	600 ~ 1200	800 ~ 1600	1300 ~ 2400	1800 ~ 3300	2200 ~ 3800	2600 ~ 4500	> 4800

注：1. 桩锤应根据工程地质条件、桩身轴心受压承载力设计值、桩的规格及入土深度等因素选用，选用时应遵循重锤低击的原则。

2. 本表仅供选锤参考，不能作为设计确定贯入度和承载力的依据。

3. 本表适用于桩长为16m~60m且桩尖进入硬土层一定深度的情况，不适用于桩尖处于软土层的情况。

4. 当岩石为变质片麻花岩时，桩尖进入强风化岩深度不宜小于0.5m。

选择筒式柴油打桩桩锤参数表

图集号

10G409

审核

汤关祚

汤祥

校对

金舜

金舜

设计

徐祥源

徐祥源

页

44

选择静力压桩机参数表

项 目 \ 压桩机型号	160 ~ 180	240 ~ 280	300 ~ 380	400 ~ 460	500 ~ 560
最大压桩力 (kN)	1600 ~ 1800	2400 ~ 2800	3000 ~ 3600	4000 ~ 4600	5000 ~ 5600
适用的管桩规格 (mm)	D300 ~ D400	D300 ~ D500	D400 ~ D500	D400 ~ D550	D500 ~ D600
单桩极限承载力 (kN)	1000 ~ 2000	1700 ~ 3000	2100 ~ 3800	2800 ~ 4600	3500 ~ 5500
桩端持力层	中密 ~ 密实砂层、硬塑 ~ 坚硬粘土层、残积土层	密实砂层、坚硬粘土层、全风化岩层	密实砂层、坚硬粘土层、全风化岩层	密实砂层、坚硬粘土层、全风化岩层、强风化岩层	密实砂层、坚硬粘土层、全风化岩层、强风化岩层
桩端持力层标贯值 (N)	20 ~ 25	20 ~ 35	30 ~ 40	30 ~ 50	30 ~ 55
穿透中密、密实砂层厚度 (m)	约2	2 ~ 3	3 ~ 4	5 ~ 6	5 ~ 8



选择静力压桩机参数表

图集号

10G409

审核 汤关祚

设计 徐祥源

校对 金舜

设计 徐祥源

设计 徐祥源

设计 徐祥源

页

45

管桩设计选用示例

1 偏心受压管桩设计选用示例

1.1 某工程土层参数见下表。

桩顶以下土层参数一览表

土层 编号	土层名称	桩极限侧阻力 标准值 q_{sik} (kPa)	桩极限侧阻力 标准值 Q_{pk} (kPa)	土层顶 标高 (m)
2	淤泥质土	22	—	-2.500
3	粘土	38	—	-3.700
4	粉质粘土	55	—	-7.200
5	粉质粘土	70	2500	-24.400
6	粉质粘土 夹碎石	72	2700	-35.700

1.2 桩顶标高-2.50m, 桩长36m, 桩端持力层为6层粉质粘土夹碎石。选用桩型PHC 500 AB 125-12, 桩端采用十字型钢桩尖。

单桩竖向极限承载力标准值:

$$Q_{uk} = u \sum q_{sik} l_i + q_{pk} A_p = 3823.9 \text{ kN}$$

单桩竖向承载力特征值:

$$R_a = \frac{Q_{uk}}{2} = 1912 \text{ kN}$$

1.3 桩顶荷载效应组合值

1.3.1 荷载效应标准组合和基本组合下

单桩平均竖向力标准值: $N_k = 1300 \text{ kN}$;

单桩最大竖向力标准值: $N_{kmax} = 1870 \text{ kN}$;

单桩桩顶处的水平力标准值: $H_k = 40 \text{ kN}$;

单桩最大竖向力设计值: $N = 2431 \text{ kN}$;

单桩桩顶处的水平力设计值: $H = 56 \text{ kN}$;

1.3.2 地震作用效应与其他荷载效应标准组合和基本组合下

单桩平均竖向力标准值: $N_{sk} = 1530 \text{ kN}$;

单桩最大竖向力标准值: $N_{skmax} = 2190 \text{ kN}$;

单桩最大竖向力设计值: $N_s = 2890 \text{ kN}$ 。

1.4 单桩竖向承载力验算

平均竖向压力标准值: $N_k = 1300 \text{ kN} < R_k = 1912 \text{ kN}$ 满足;

最大竖向压力标准值: $N_{kmax} = 1870 \text{ kN} < 1.2 R_k = 2294 \text{ kN}$ 满足;

地震作用效应参与组合下

平均竖向压力标准值: $N_{sk} = 1530 \text{ kN} < 1.25 R_k = 2390 \text{ kN}$ 满足;

最大竖向压力标准值: $N_{skmax} = 2190 \text{ kN} < 1.5 R_k = 2868 \text{ kN}$ 满足。

1.5 管桩桩身轴心受压承载力验算

1.5.1 桩身轴心受压承载力设计值, 查本图集第16页表,

$$[R] = 3701 \text{ kN}。$$

单桩轴向压力设计值: $N = 2431 \text{ kN} < [R] = 3701 \text{ kN}$ 满足。

1.5.2 地震荷载组合下单桩轴向压力设计值:

管桩设计选用示例

图集号

10G409

审核

汤关祚

汤关祚

校对

季美玲

季美玲

设计

顾明

顾明

页

46

$$N_k = 2890 \text{ kN} < 1.25 [R] = 4626 \text{ kN}$$

桩身轴心抗震受压承载力满足要求（根据《建筑抗震设计规范》的相关规定：单桩的竖向和水平向抗震承载力特征值，均可比非抗震设计时提高25%）。

1.6 单桩水平承载力验算

桩侧土水平抗力系数的比例系数按《建筑桩基技术规范》JGJ94-2008附录C公式C.0.2-1计算：

$$m = \frac{m_1 h_1^2 + m_2 (2h_1 + h_2) h_2}{h_m^2} = 5.76 \text{ MN/m}^4$$

其中 $h_m = 2(d+1) = 3\text{m}$, $h_1 = 1.2\text{m}$, $h_2 = 1.8\text{m}$

$$m_1 = 4.5 \text{ MN/m}^4, m_2 = 6 \text{ MN/m}^4$$

计算宽度： $b_0 = 0.9(1.5d + 0.5) = 1.125\text{m}$

管桩截面惯性矩：

$$I_0 = \frac{\pi}{4}(r_2^4 - r_1^4) + \left(\frac{E_s}{E_c} - 1\right) A_p \frac{r_p^2}{2} = 0.002977 \text{ m}^4$$

桩身抗弯刚度： $EI = E_c I_0$

水平变形系数：

$$\alpha = \sqrt[5]{\frac{mb_0}{EI}} = 0.57 / \text{m}$$

桩顶允许水平位移： $x_{oa} = 10\text{mm}$

查《建筑桩基技术规范》JGJ94-2008，表5.7.2得 $\nu_x = 0.94$ 。

单桩水平承载力特征值，按《建筑桩基技术规范》JGJ94-2008第5.7.2条计算：

$$R_{ha} = 0.75 \frac{\alpha^3 EI}{\nu_x} x_{oa} = 166.1 \text{ kN}$$

单桩桩顶水平力标准值： $H_k = 40 \text{ kN} < R_{ha}$ 满足要求。

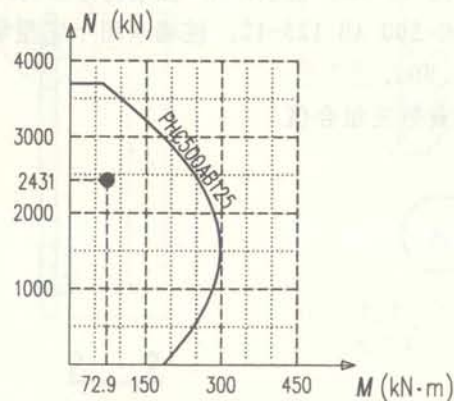
1.7 管桩桩身受剪、偏心受压承载力验算

桩身受剪承载力设计值，查本图集第16页， $[V] = 273 \text{ kN}$ 。

单桩桩顶水平力设计值： $H = 56 \text{ kN} < [V]$ 满足要求。

桩顶与承台按固接考虑，在水平力 $H = 56 \text{ kN}$ 的作用下，按《建筑桩基技术规范》JGJ94-2008附录C第C.0.3条计算桩顶弯矩： $M = 72.9 \text{ kN} \cdot \text{m}$ 。

桩身偏心受压承载力，查本图集第23页偏心受压 $N-M$ 曲线， $M = 72.9 \text{ kN} \cdot \text{m}$ ， $N = 2431 \text{ kN}$ ，该点在PHC500AB125曲线范围以内，如下图所示，满足要求。



管桩设计选用示例

图集号

10G409

审核 汤关祥

汤关祥

校对 季美玲

季美玲

设计 顾明

顾明

页

47

2 抗拔管桩设计选用实例

2.1 某工程土层参数见下表

抗拔桩桩顶以下土层参数一览表

土层编号	土层名称	桩极限侧阻力标准值 q_{sik} (kPa)	抗拔系数 λ_i	土层顶标高 (m)
2	淤泥质土	22	0.7	-2.500
3	粘土	38	0.7	-3.700
4	粉质粘土	55	0.7	-7.200
5	粉质粘土	70	0.7	-24.400

2.2 桩顶标高-2.50m, 桩长24m, 桩端持力层为5层粉质粘土。选用桩型PHC 500 AB 125-12, 桩端采用十字型钢桩尖。地下水位标高-2.00m。

2.3 桩顶荷载效应组合值

2.3.1 荷载效应标准组合下

单桩的竖向拔力标准值: $N_k = 320\text{kN}$;

单桩的竖向拔力设计值: $N = 415\text{kN}$ 。

2.4 单桩抗拔承载力验算

· 单桩抗拔极限承载力标准值: $T_{uk} = \sum \lambda_i q_{sik} u_{pi} = 1376.4\text{kN}$

单桩自重: $G_p = 44.8\text{kN}$

单桩竖向拔力标准值: $N_k = 320\text{kN} < T_{uk} / 2 + G_p = 733\text{kN}$ 满足。

2.5 管桩桩身轴心受拉承载力验算

管桩桩身轴心受拉承载力设计值, 查本图集第16页表, $[N] = 918\text{kN}$ 。

单桩竖向拔力设计值: $N = 415\text{kN} < [N]$ 满足要求。

2.6 管桩桩身抗裂拉力验算

桩身按标准组合计算的抗裂拉力, 查本图集第16页表, 要求 $N_k < 939\text{kN}$ 。

单桩竖向拔力标准值: $N_k = 320\text{kN} < 939\text{kN}$ 满足要求。

管桩设计选用示例

图集号

10G409

审核 汤关祚

汤关祚

校对 季美玲

季美玲

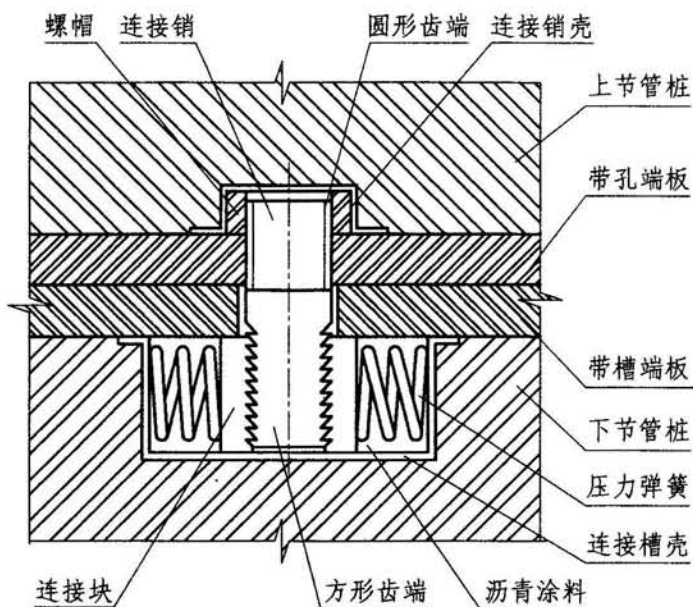
设计 顾明

顾明

页

48

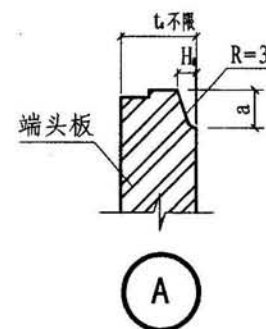
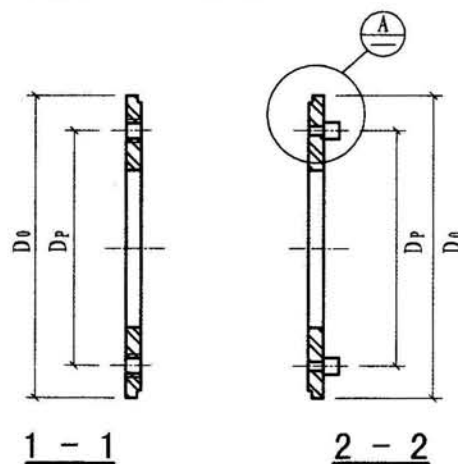
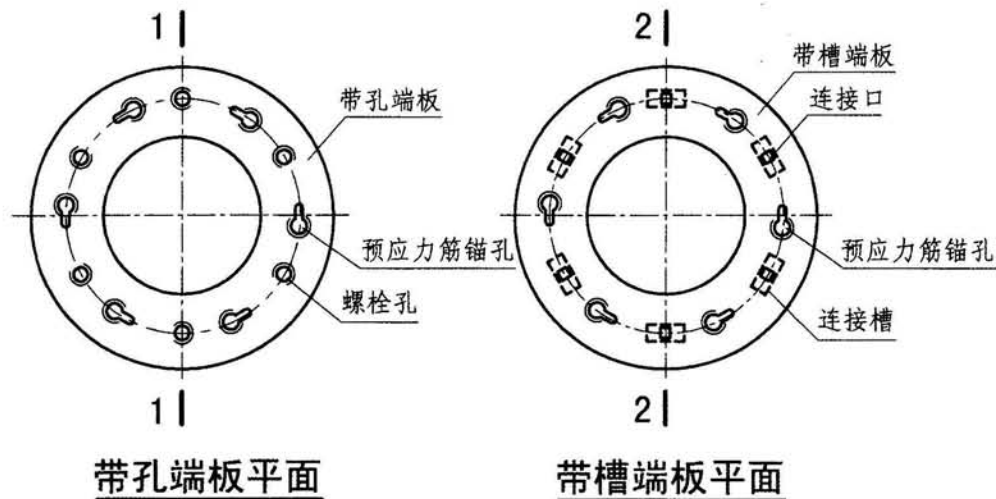
机械啮合接头相关技术资料



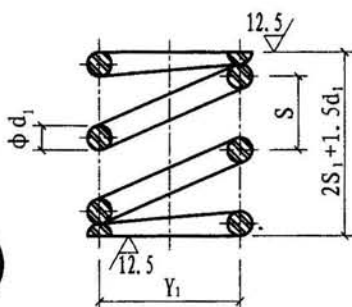
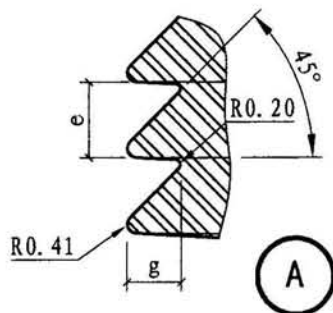
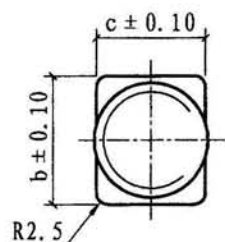
螺栓孔、连接销和连接槽示意图

公称 直径	型号	D ₀	D _p	连接口 (个)	t _s	R	H ₀	S
φ 300	A	299	230	6、8	16	12	4	3
	AB				18			
φ 400	A	399	308	7、8、10	18		4.5	
	AB				20			
φ 500	A	499	406	10、11、12、13	18			
	AB				20			
φ 600	A	599	506	10、13、14	18			
	AB				20			

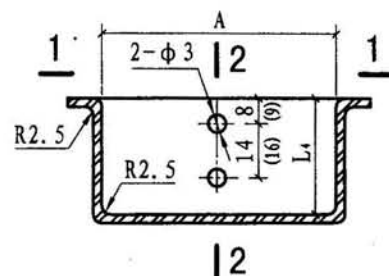
注：表中参数可根据国家规范和地方标准的具体要求进行调整。



注：详图A中的圆弧圆心水平尺寸为 H_0-3 。

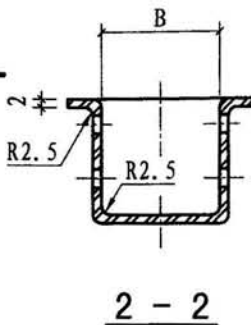


小弹簧

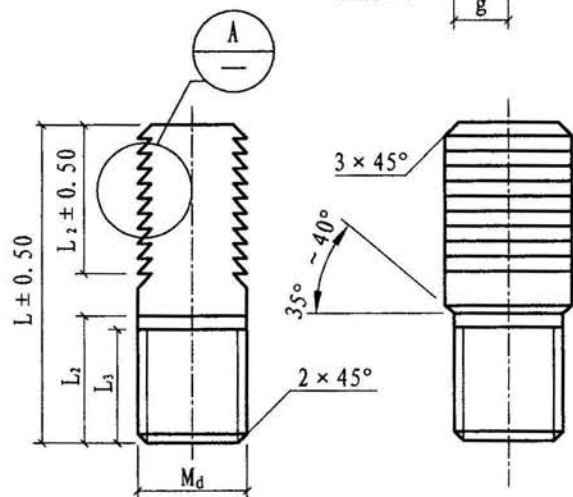


连接盒结构图

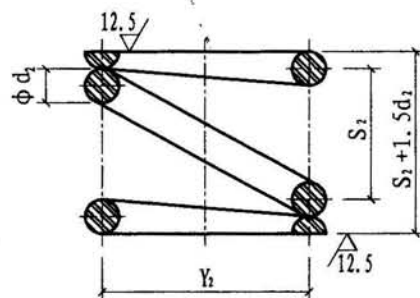
(括号中数值用于外径500管桩)



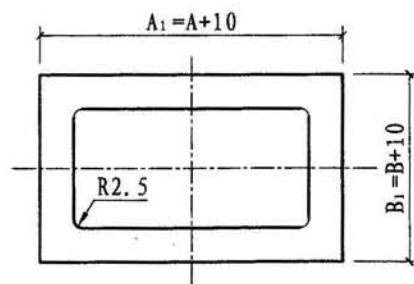
2 - 2



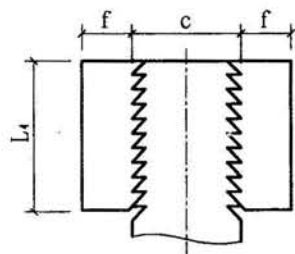
连接销结构图



大弹簧



1 - 1



连接板结构图

- 注：1. 连接销、连接板、弹簧和连接盒采用的材料、尺寸及制作要求应由提供接头技术厂家确定。
2. 机械啮合接头适用于抗拔和弱、中、强腐蚀性环境。
3. 本相关技术资料是按广州市红棉干挂石工程有限公司提供的技术资料编制。