

钢筋混凝土低桩承台

(适用于圆桩)

钢筋混凝土低桩承台

(适用于圆桩)

编制单位 河南省建筑设计研究院有限公司

图集号 11YG104-1

编制单位负责人 贺高凯

编制单位技术负责人 蔡黎明

技 术 审 定 人 蔡黎明

设计负责人 周集建

柴光磊

目	录
---	---

目录、编制说明	1~4
承台纵向钢筋锚固类型及构造	5
单桩承台大样及选用表	6
矩形二桩承台选用表	7~12
等边三桩承台选用表	13~18
方形四桩承台选用表	19~24
方形五桩承台选用表	25~29
矩形五桩承台选用表	30~34
矩形六桩承台选用表	35~39
正六边形七桩承台选用表	40~44
矩形八桩承台选用表	45~49
方形九桩承台选用表	50~54
十桩承台选用表	55~56
十一桩承台选用表	57~58
十二桩承台选用表	59~60

编制说明

1 适用范围

本图集适用于非抗震设防区及抗震设防烈度为6、7、8度地区的一般工业与民用建筑的现浇钢筋混凝土低桩承台，设计使用年限为50年，环境类别为二b类。当用于其他环境类别及有振动环境的建筑时，除遵守本图集有关规定外，尚应遵守国家现行有关标准、规范和规程的规定。

2 设计内容

2.1 桩径共分五种，相应于荷载效应基本组合时的单桩对承台的竖向反力设计值共分十八级，其组合关系见表1。

注:本图集中各处所述“设计值”均相应于荷载效应基本组合。

2.2 二桩承台~八桩承台桩距为 $2.5d$ 、 $3.0d$ 、 $3.5d$ 、 $4.0d$ 四种，方形九桩承台桩距为 $3.0d$ 、 $3.5d$ 、 $4.0d$ 、 $4.5d$ 四种，十桩承台~十二桩承台桩距为 $3.5d$ 、 $4.0d$ 、 $4.5d$ 三种；每种桩距、每级荷载，按两种柱截面设计。其中 $2.5d$ 桩距在非挤土灌注桩作为端承桩时使用。

图名	目录、编制说明(一)	图集号	11YG104-1
		页	1

桩径、单桩对承台的竖向反力设计值组合关系表 表1

桩径d(mm)	单桩对承台的竖向反力设计值(kN)
300	800, 900, 1000
400	1100, 1200, 1300, 1400, 1600
500	1600, 1800, 2000, 2200
600	2200, 2400, 2600, 2800
800	3200, 3400, 3600, 3800

3 设计依据

《建筑结构可靠度设计统一标准》	GB50068-2001
《建筑结构荷载规范》	GB50009-2001 (2006年版)
《建筑地基基础设计规范》	GB50007-2011
《混凝土结构设计规范》	GB50010-2010
《建筑抗震设计规范》	GB50011-2010
《建筑桩基技术规范》	JGJ94-2008
《混凝土结构工程施工质量验收规范》	GB50204-2002 (2011年版)
《建筑地基基础工程施工质量验收规范》	GB50202-2002

4 采用材料

混凝土强度等级：承台采用C30，垫层采用C15。

钢筋： ϕ -HPB300热轧钢筋， Φ -HRB400热轧钢筋。

5 设计计算

5.1 建筑桩基重要性系数 $\gamma_0=1.0$ 。

5.2 基桩取扣除承台和其上填土自重后相应于荷载效应基本组

合时的单桩竖向力设计值。

5.3 对于圆柱及圆桩，计算时将其截面换算成方柱及方桩，即取换算柱截面边长为0.886倍圆柱直径，换算桩截面边长 b_{ps} 为 $0.886d$ （ d 为圆桩直径）。

5.4 对矩形二桩承台按深受弯构件进行了受弯、受剪承载力计算和局部受压计算，对三桩承台~十二桩承台进行了受弯、受冲切、受剪承载力计算和局部受压计算。

5.5 对矩形二桩承台、等边三桩承台，本图集已考虑由于桩位施工偏差所引起的对承台冲切、剪切、受弯计算的影响；对矩形二桩承台本图集已考虑由于桩位施工偏差所引起的对承台扭转的不利影响，并已按抗剪扭计算配置抗剪扭纵筋和箍筋。计算采用桩位施工偏差值：二桩承台为50mm，三桩承台为100mm。

对桩位施工偏差大于上述取值或未考虑桩位施工偏差的四桩及以上承台，由单项设计按实际桩位偏差在选用时自行核算。单桩承台有桩位偏差时，应从结构体系布置上进行处理。

6 选用方法

6.1 承台型号 CTX-X

└── 顺序号

└── 承台类型代号（见表2）

6.2 选用原则

6.2.1 单桩承台CT1：单项设计选用本图集大样时，需确定基底标高 H ；承台高度 h ，及环形箍筋配筋值根据单项设计复核后选

承台类型代号表 表2

承台形状	承台类型代号
单桩承台	CT1
矩形二桩承台	CT2
等边三桩承台	CT3
方形四桩承台	CT4
方形五桩承台	CT5
矩形五桩承台	CT5a
矩形六桩承台	CT6
正六边形七桩承台	CT7
矩形八桩承台	CT8
方形九桩承台	CT9
十桩承台	CT10
十一桩承台	CT11
十二桩承台	CT12

用或修改后选用。

6.2.2 根据单项设计的 F （作用于桩基承台顶面的相应于荷载效应基本组合时的竖向力设计值）、 M_x 及 M_y （相应于荷载效应基本组合时，作用于承台底面通过桩群形心的 x 、 y 轴的弯矩设计值）、承台下桩数（ n ）、桩距，先求出：

$$N_i = \frac{F}{n} \pm \frac{M_x y_i}{\sum y_i^2} \pm \frac{M_y x_i}{\sum x_i^2}$$

式中 x_i 、 y_i ——第 i 基桩或复合基桩至 y 、 x 轴的距离。

6.2.3 根据桩径、桩距、 N_i （单桩对承台的竖向反力设计值）、柱断面，从表中查得承台厚度 h_1 （ h_2 ）、承台配筋和材料用量。

6.2.4 当柱断面为矩形时，矩形二桩承台可按平行于承台长度方向的柱边长查表选用；三桩承台~十二桩承台由单项设计核算后选用。

6.3 选用示例

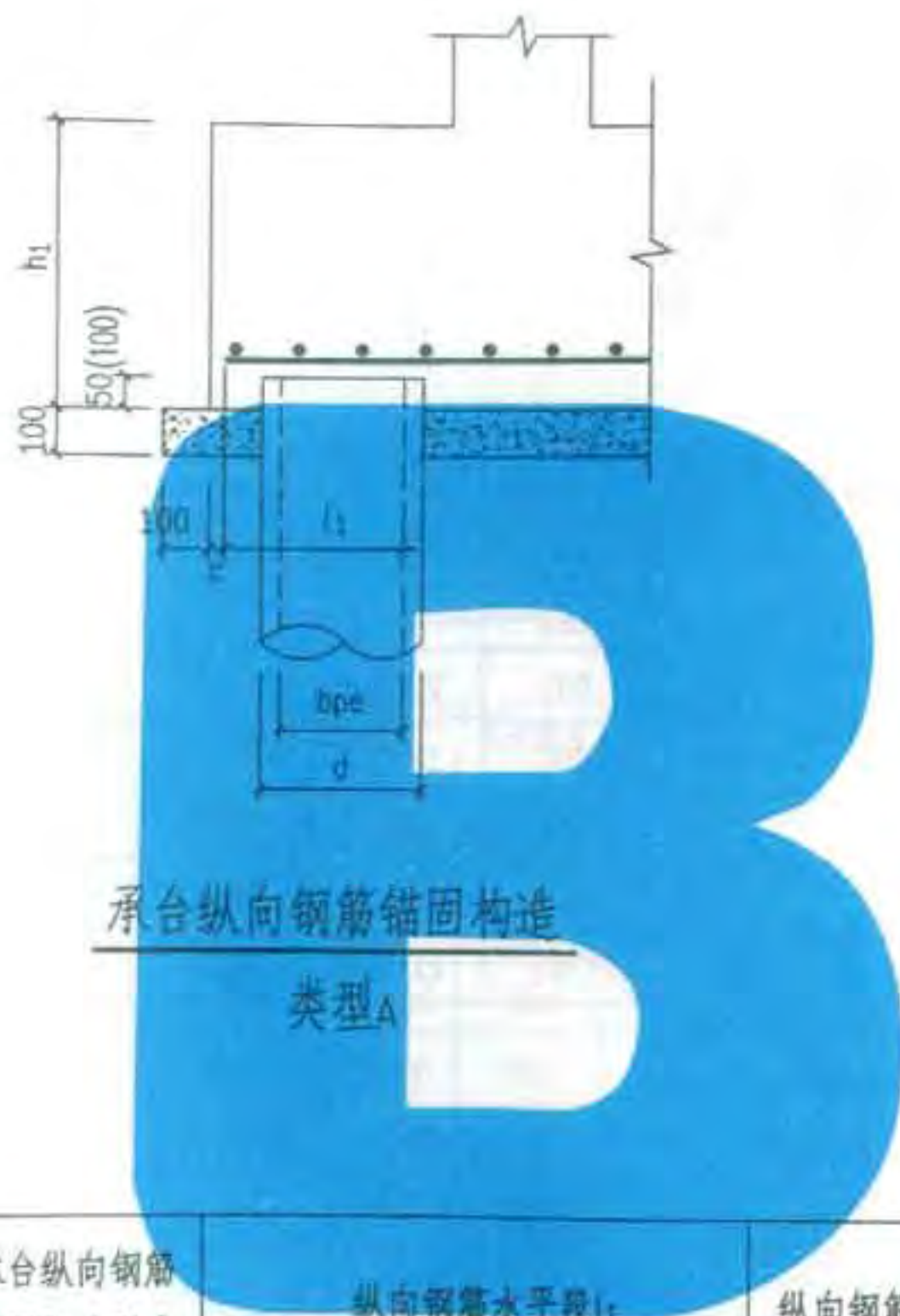
例1：某工程柱下端竖向力设计值 $F=3000\text{kN}$ ， $M=98\text{kN}\cdot\text{m}$ ，柱断面 $450\text{mm}\times 450\text{mm}$ ；拟用方形四桩承台，桩径 $d=300\text{mm}$ ，桩距 $3.5d=1050\text{mm}$ ，先求出：

$$N_i = \frac{3000}{4} + \frac{98 \times 1.050/2}{4 \times (1.050/2)^2} = 750 + 46.67 = 796.67\text{kN} < 800\text{kN}$$

从19页选用CT4--8， $h_1=650\text{mm}$ ，双向 $17\Phi 14$ ，材料用量：C30混凝土 1.77m^3 ，C15混凝土 0.34m^3 ，HRB400钢筋 74.94kg 。

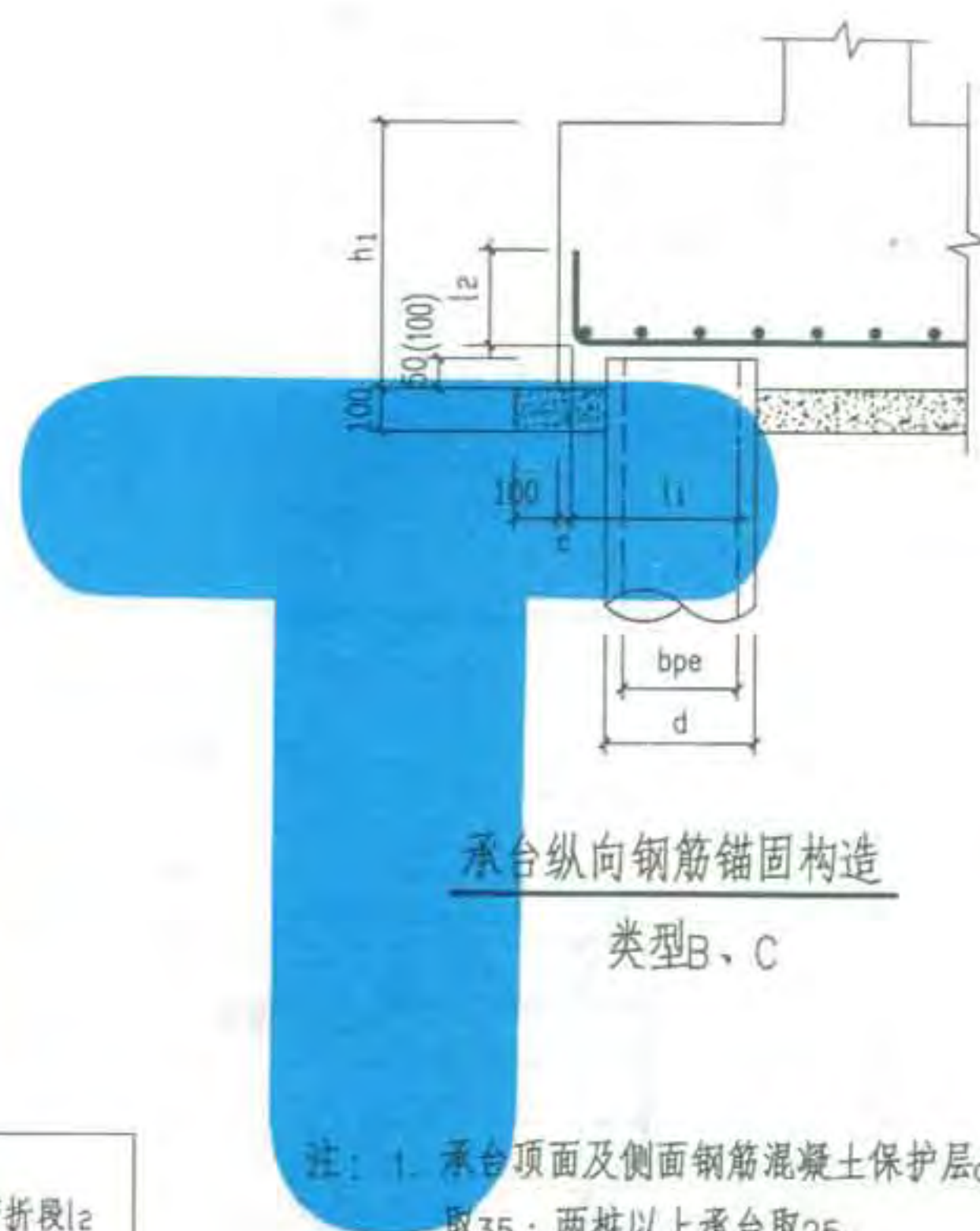
例2：某工程柱下端竖向力设计值 $F=18900\text{kN}$ ， $M_x=360\text{kN}\cdot\text{m}$ ， $M_y=480\text{kN}\cdot\text{m}$ ，柱断面 $1000\text{mm}\times 1000\text{mm}$ ；拟用方形九桩承台，桩径 $d=600\text{mm}$ ，桩距 $3.0d=1800\text{mm}$ ，先求出：

$$N_i = \frac{18900}{9} + \frac{360 \times 1.80}{6 \times 1.80^2} + \frac{480 \times 1.80}{6 \times 1.80^2} = 2177.78\text{kN} < 2200\text{kN}$$



承台纵向钢筋锚固构造

类型A



承台纵向钢筋锚固构造

类型B、C

承台纵向钢筋锚固构造形式	纵向钢筋水平段 l_1	纵向钢筋弯折段 l_2
类型A	$l_1 \geq 35d$	——
类型B	$25d \leq l_1 < 35d$	$10d$
类型C	$21d \leq l_1 < 25d$	$15d$

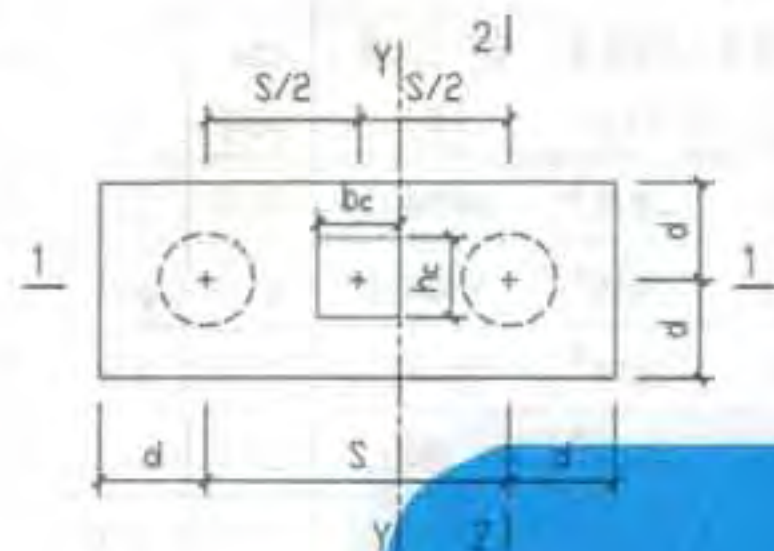
- 注：1. 承台顶面及侧面钢筋混凝土保护层 c ：单桩及两桩承台取35；两桩以上承台取25。
2. b_{pe} 为圆桩换算截面边长。
3. d_q 为承台纵向钢筋直径。

单桩承台平面

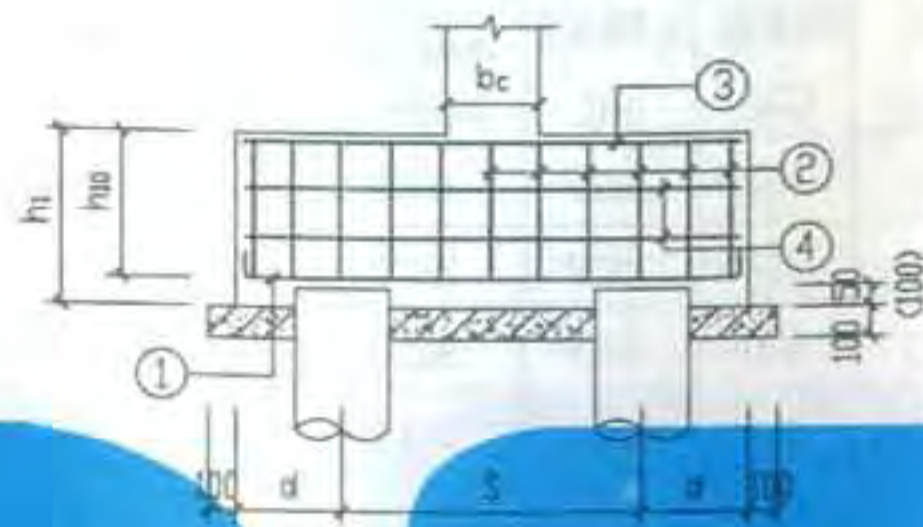
1-1 剖面

图名	单桩承台大样及选用表	图集号	11YG104-1
		页	6

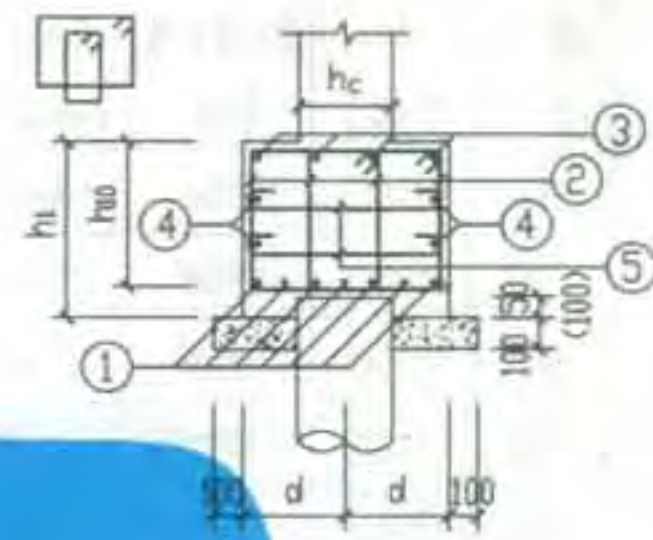
周集建 杜聪雅 校图 制图 李钢 梁光磊 审核 设计



承台平面



1-1 剖面



2-2 剖面

承台 编号	项目 圆 柱 桩 径 d(mm)	桩 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c ×b _c (mm×mm)	承台厚度 h _t (mm)	h _{t0} 计算值 (mm)	承台顶面基 剪力设计值 (kN)	承台一侧桩 反力对柱边 产生最大弯矩 ΣM _y (kN·m)	承 台 配 筋					材 料 用 量			
									下部钢筋 ①	上 部 筋 ②	上部钢筋 ③	单侧腰筋 ④	拉 筋 ⑤	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400钢筋 (kg)	HPB300钢筋 (kg)
CT2-1	300	900	800	400x400	650	585	1600	240.0	7Φ18 ^C	Φ8@200(4)	4Φ12	2Φ18 ^C	Φ8@400	0.59	0.14	62.00	2.79
CT2-2	300	900	800	450x450	650	585	1600	220.0	6Φ18 ^C	Φ8@200(4)	4Φ12	2Φ18 ^C	Φ8@400	0.59	0.14	58.21	2.79
CT2-3	300	900	900	400x400	750	675	1800	270.0	8Φ18 ^C	Φ8@200(4)	4Φ12	3Φ16 ^C	Φ8@400	0.68	0.14	69.53	4.18
CT2-4	300	900	900	450x450	750	675	1800	247.5	7Φ18 ^C	Φ8@200(4)	4Φ12	3Φ16 ^C	Φ8@400	0.68	0.14	65.74	4.18
CT2-5	300	900	1000	400x400	800	720	2000	300.0	8Φ18 ^C	Φ8@200(4)	4Φ12	3Φ18 ^C	Φ8@400	0.72	0.14	75.51	4.18
CT2-6	300	900	1000	450x450	800	720	2000	275.0	8Φ18 ^C	Φ8@200(4)	4Φ12	3Φ18 ^C	Φ8@400	0.72	0.14	75.51	4.18
CT2-7	300	1050	800	400x400	700	630	1600	300.0	8Φ18 ^C	Φ8@200(4)	4Φ12	3Φ14 ^C	Φ8@400	0.69	0.15	67.35	4.18
CT2-8	300	1050	800	450x450	700	630	1600	280.0	7Φ18 ^C	Φ8@200(4)	4Φ12	3Φ14 ^C	Φ8@400	0.69	0.15	63.26	4.18
CT2-9	300	1050	900	400x400	750	675	1800	337.5	8Φ18 ^C	Φ8@200(4)	4Φ12	3Φ16 ^C	Φ8@400	0.74	0.15	73.88	4.18
CT2-10	300	1050	900	450x450	750	675	1800	315.0	7Φ18 ^C	Φ8@200(4)	4Φ12	3Φ16 ^C	Φ8@400	0.74	0.15	69.79	4.18

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	圆 桩 桩 径 d(mm)	桩 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c x b _c (mmxmm)	承台厚度 h _t (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩 反力对柱边 产生最大弯矩 ΣM _y (kN·m)	承 台 配 筋					材 料 用 量			
									下部钢筋 ①	垂 筋 ②	上部钢筋 ③	单侧腰筋 ④	拉 筋 ⑤	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400钢筋 (kg)	HPB300钢筋 (kg)
CT2-11	300	1050	1000	400x400	800	720	2000	375.0	8#18 ^C	#8@200(4)	4#12	3#18 ^C	Φ8@400	0.79	0.15	80.23	4.18
CT2-12	300	1050	1000	450x450	800	720	2000	350.0	8#18 ^C	#8@200(4)	4#12	3#18 ^C	Φ8@400	0.79	0.15	80.23	4.18
CT2-13	300	1200	800	400x400	700	630	1600	360.0	9#18 ^C	#8@200(4)	4#12	3#14 ^B	Φ8@400	0.76	0.16	77.45	5.01
CT2-14	300	1200	800	450x450	700	630	1600	340.0	8#18 ^C	#8@200(4)	4#12	3#14 ^B	Φ8@400	0.76	0.16	73.06	5.01
CT2-15	300	1200	900	400x400	800	720	1800	405.0	9#18 ^C	#8@200(4)	4#12	3#14 ^B	Φ8@400	0.86	0.16	79.03	5.01
CT2-16	300	1200	900	450x450	800	720	1800	382.5	8#18 ^C	#8@200(4)	4#12	3#14 ^B	Φ8@400	0.86	0.16	74.64	5.01
CT2-17	300	1200	1000	400x400	900	810	2000	450.0	9#18 ^C	#8@200(4)	4#12	4#14 ^B	Φ8@400	0.97	0.16	85.33	6.69
CT2-18	300	1200	1000	450x450	850	765	2000	425.0	9#18 ^C	#8@200(4)	4#12	3#16 ^C	Φ8@400	0.92	0.16	85.97	5.01
CT2-19	400	1200	1100	400x400	750	675	2200	495.0	6#25 ^C	#10@200(4)	4#12	3#16 ^B	Φ8@400	1.20	0.22	122.04	6.43
CT2-20	400	1200	1100	450x450	700	630	2200	467.5	6#25 ^C	#10@200(4)	4#12	3#16 ^B	Φ8@400	1.12	0.22	120.69	6.43
CT2-21	400	1200	1200	400x400	800	720	2400	540.0	6#25 ^C	#10@200(4)	4#12	3#16 ^B	Φ8@400	1.28	0.22	123.40	6.43
CT2-22	400	1200	1200	450x450	750	675	2400	510.0	6#25 ^C	#10@200(4)	4#12	3#16 ^B	Φ8@400	1.20	0.22	122.04	6.43
CT2-23	400	1200	1300	400x400	800	720	2600	585.0	7#25 ^C	#10@200(4)	4#12	3#18 ^B	Φ8@400	1.28	0.22	139.22	6.43
CT2-24	400	1200	1300	450x450	800	720	2600	552.5	6#25 ^C	#10@200(4)	4#12	3#18 ^B	Φ8@400	1.28	0.22	129.28	6.43
CT2-25	400	1200	1400	400x400	900	810	2800	630.0	7#25 ^C	#10@200(4)	4#12	4#16 ^B	Φ8@400	1.44	0.22	142.95	8.58
CT2-26	400	1200	1400	450x450	900	810	2800	595.0	6#25 ^C	#10@200(4)	4#12	4#16 ^B	Φ8@400	1.44	0.22	133.01	8.58
CT2-27	400	1200	1600	400x400	1050	945	3200	720.0	8#25 ^C	#10@200(4)	4#12	4#16 ^B	Φ8@400	1.68	0.22	156.96	8.58
CT2-28	400	1200	1600	450x450	1050	945	3200	680.0	7#25 ^C	#10@200(4)	4#12	4#16 ^B	Φ8@400	1.68	0.22	147.02	8.58
CT2-29	400	1400	1100	400x400	800	720	2200	605.0	7#25 ^C	#10@200(4)	4#12	3#16 ^B	Φ8@400	1.41	0.24	144.63	7.51
CT2-30	400	1400	1100	450x450	750	675	2200	577.5	7#25 ^C	#10@200(4)	4#12	3#16 ^B	Φ8@400	1.32	0.24	143.15	7.51

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

周集建
 对图
 校制
 李钢
 期光
 李柴
 核计
 审设

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	单柱竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 hex bc (mmxmm)	承台厚度 h ₁ (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧柱 反力对柱边 产生最大弯矩 ΣM _y (kN·m)	承 台 配 筋					材 料 用 量			
									下部钢筋 ①	垂 筋 ②	上部钢筋 ③	单侧腰筋 ④	拉 筋 ⑤	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400钢筋 (kg)	HPB300钢筋 (kg)
CT2-31	400	1400	1200	400x400	850	765	2400	660.0	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ16 ^B	Φ8@400	1.50	0.24	146.11	7.51
CT2-32	400	1400	1200	450x450	800	720	2400	630.0	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ16 ^B	Φ8@400	1.41	0.24	144.63	7.51
CT2-33	400	1400	1300	400x400	900	810	2600	715.0	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^B	Φ8@400	1.58	0.24	155.12	10.01
CT2-34	400	1400	1300	450x450	900	810	2600	682.5	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^B	Φ8@400	1.58	0.24	155.12	10.01
CT2-35	400	1400	1400	400x400	950	855	2800	770.0	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^B	Φ8@400	1.67	0.24	156.60	10.01
CT2-36	400	1400	1400	450x450	950	855	2800	735.0	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^B	Φ8@400	1.67	0.24	156.60	10.01
CT2-37	400	1400	1600	400x400	1100	990	3200	880.0	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^B	Φ8@400	1.94	0.24	168.57	12.51
CT2-38	400	1400	1600	450x450	1050	945	3200	840.0	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^B	Φ8@400	1.85	0.24	159.56	10.01
CT2-39	400	1600	1100	400x400	850	765	2200	715.0	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ16 ^B	Φ8@400	1.63	0.26	157.52	7.51
CT2-40	400	1600	1100	450x450	850	765	2200	687.5	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ16 ^B	Φ8@400	1.63	0.26	157.52	7.51
CT2-41	400	1600	1200	400x400	900	810	2400	780.0	8Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^B	Φ8@400	1.73	0.26	178.77	10.01
CT2-42	400	1600	1200	450x450	900	810	2400	750.0	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^B	Φ8@400	1.73	0.26	167.29	10.01
CT2-43	400	1600	1300	400x400	950	855	2600	845.0	8Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^B	Φ8@400	1.82	0.26	180.37	10.01
CT2-44	400	1600	1300	450x450	950	855	2600	812.5	8Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^B	Φ8@400	1.82	0.26	180.37	10.01
CT2-45	400	1600	1400	400x400	1050	945	2800	910.0	8Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^B	Φ8@400	2.02	0.26	183.58	10.01
CT2-46	400	1600	1400	450x450	1000	900	2800	875.0	8Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^B	Φ8@400	1.92	0.26	181.98	10.01
CT2-47	400	1600	1600	400x400	1150	1035	3200	1040.0	8Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^B	Φ8@400	2.21	0.26	194.95	12.51
CT2-48	400	1600	1600	450x450	1150	1035	3200	1000.0	8Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^B	Φ8@400	2.21	0.26	194.95	12.51
CT2-49	500	1500	1600	400x400	900	810	3200	960.0	9Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	4Φ16 ^A	Φ8@400	2.25	0.32	186.99	13.97
CT2-50	500	1500	1600	450x450	900	810	3200	920.0	9Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	4Φ16 ^A	Φ8@400	2.25	0.32	186.99	13.97

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

同集建
 周集建
 对图
 校制
 李翔
 李翔
 审核
 设计
 杜雅
 杜雅
 梁光磊
 梁光磊

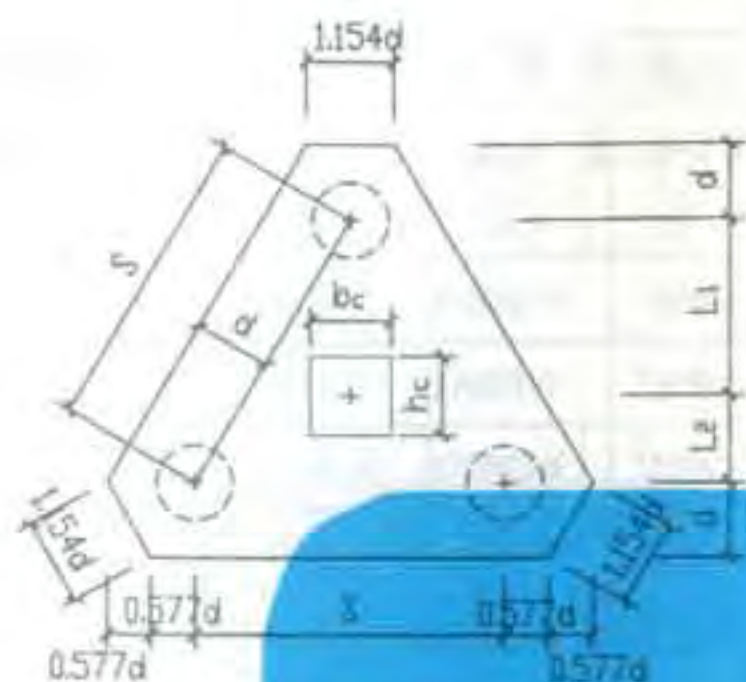
项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm × mm)	承台厚度 h _t (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩 反力对柱边 产生最大弯矩 ΣM _y (kN·m)	承 台 配 筋					材 料 用 量			
									下部钢筋 ①	竖 筋 ②	上部钢筋 ③	单侧腰筋 ④	拉 筋 ⑤	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400钢筋 (kg)	HPB300钢筋 (kg)
CT2-51	500	1500	1800	400x400	1000	900	3600	1080.0	10Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	4Φ18 ^A	Φ8@400	2.50	0.32	209.36	13.97
CT2-52	500	1500	1800	450x450	1000	900	3600	1035.0	9Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	4Φ18 ^A	Φ8@400	2.50	0.32	198.46	13.97
CT2-53	500	1500	2000	450x450	1100	990	4000	1150.0	9Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	5Φ16 ^A	Φ8@400	2.75	0.32	201.29	17.46
CT2-54	500	1500	2000	500x500	1100	990	4000	1100.0	9Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	5Φ16 ^A	Φ8@400	2.75	0.32	201.29	17.46
CT2-55	500	1500	2200	450x450	1150	1035	4400	1265.0	10Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	5Φ18 ^A	Φ8@400	2.88	0.32	224.04	17.46
CT2-56	500	1500	2200	500x500	1150	1035	4400	1210.0	10Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	5Φ18 ^A	Φ8@400	2.88	0.32	224.04	17.46
CT2-57	500	1750	1600	400x400	1000	900	3200	1160.0	10Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	4Φ18 ^A	Φ8@400	2.75	0.35	227.79	13.97
CT2-58	500	1750	1600	450x450	950	855	3200	1120.0	10Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	4Φ18 ^A	Φ8@400	2.61	0.35	226.01	13.97
CT2-59	500	1750	1800	400x400	1100	990	3600	1305.0	10Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	5Φ16 ^A	Φ8@400	3.03	0.35	230.81	17.46
CT2-60	500	1750	1800	450x450	1100	990	3600	1260.0	10Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	5Φ16 ^A	Φ8@400	3.03	0.35	230.81	17.46
CT2-61	500	1750	2000	450x450	1150	1035	4000	1400.0	11Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	5Φ18 ^A	Φ8@400	3.16	0.35	255.69	17.46
CT2-62	500	1750	2000	500x500	1150	1035	4000	1350.0	10Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	5Φ18 ^A	Φ8@400	3.16	0.35	243.82	17.46
CT2-63	500	1750	2200	450x450	1300	1170	4400	1540.0	11Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	6Φ16 ^A	Φ8@400	3.58	0.35	258.24	20.95
CT2-64	500	1750	2200	500x500	1300	1170	4400	1485.0	10Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	6Φ16 ^A	Φ8@400	3.58	0.35	246.37	20.95
CT2-65	500	2000	1600	400x400	1050	945	3200	1360.0	11Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	4Φ18 ^A	Φ8@400	3.15	0.38	260.94	15.71
CT2-66	500	2000	1600	450x450	1050	945	3200	1320.0	11Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	4Φ18 ^A	Φ8@400	3.15	0.38	260.94	15.71
CT2-67	500	2000	1800	400x400	1150	1035	3600	1530.0	12Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	5Φ18 ^A	Φ8@400	3.45	0.38	289.27	19.64
CT2-68	500	2000	1800	450x450	1150	1035	3600	1485.0	11Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	5Φ18 ^A	Φ8@400	3.45	0.38	276.44	19.64
CT2-69	500	2000	2000	450x450	1250	1125	4000	1650.0	12Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	5Φ18 ^A	Φ8@400	3.75	0.38	293.06	19.64
CT2-70	500	2000	2000	500x500	1250	1125	4000	1600.0	11Φ25 ^B	Φ8@200(6)	6Φ12	5Φ18 ^A	Φ8@400	3.75	0.38	280.22	19.64

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

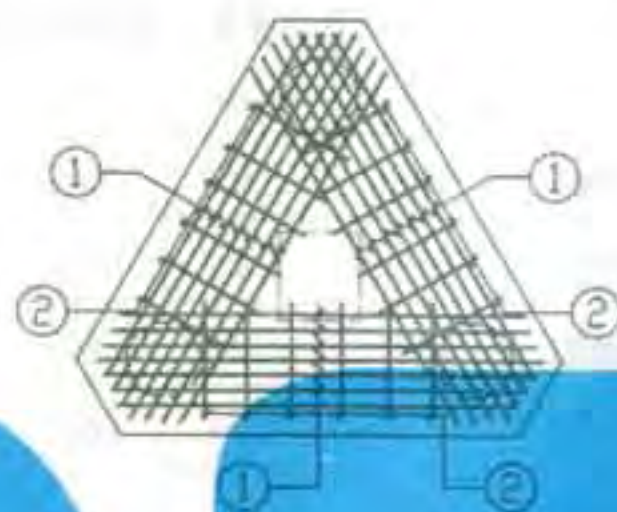
项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm × mm)	承台厚度 h _t (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩 反力对柱边 产生最大弯矩 ΣM (kN·m)	承 台 配 筋					材 料 用 量			
									下部钢筋 ①	箍 筋 ②	上部钢筋 ③	单侧腰筋 ④	拉 筋 ⑤	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400钢筋 (kg)	HPB300钢筋 (kg)
CT2-91	800	2000	3400	550×550	1200	1080	6800	2635.0	19Φ25 ^A	Φ10@200(8)	8Φ12	5Φ22 ^A	Φ8@400	6.91	0.68	553.34	33.66
CT2-92	800	2000	3400	600×600	1200	1080	6800	2550.0	18Φ25 ^A	Φ10@200(8)	8Φ12	5Φ22 ^A	Φ8@400	6.91	0.68	539.74	33.66
CT2-93	800	2000	3600	600×600	1250	1125	7200	2700.0	19Φ25 ^A	Φ10@200(8)	8Φ12	5Φ22 ^A	Φ8@400	7.20	0.68	558.02	33.66
CT2-94	800	2000	3600	650×650	1250	1125	7200	2610.0	18Φ25 ^A	Φ10@200(8)	8Φ12	5Φ22 ^A	Φ8@400	7.20	0.68	544.42	33.66
CT2-95	800	2000	3800	600×600	1300	1170	7600	2850.0	19Φ25 ^A	Φ10@200(8)	8Φ12	6Φ22 ^A	Φ8@400	7.49	0.68	583.78	40.39
CT2-96	800	2000	3800	650×650	1300	1170	7600	2755.0	19Φ25 ^A	Φ10@200(8)	8Φ12	6Φ22 ^A	Φ8@400	7.49	0.68	583.78	40.39
CT2-97	800	2400	3200	550×550	1300	1170	6400	3120.0	20Φ25 ^A	Φ10@200(8)	8Φ12	6Φ22 ^A	Φ8@400	8.32	0.76	663.67	45.57
CT2-98	800	2400	3200	600×600	1250	1125	6400	3040.0	21Φ25 ^A	Φ10@200(8)	8Φ12	5Φ22 ^A	Φ8@400	8.00	0.76	650.18	37.98
CT2-99	800	2400	3400	550×550	1350	1215	6800	3315.0	21Φ25 ^A	Φ10@200(8)	8Φ12	6Φ22 ^A	Φ8@400	8.64	0.76	683.99	45.57
CT2-100	800	2400	3400	600×600	1350	1215	6800	3230.0	20Φ25 ^A	Φ10@200(8)	8Φ12	6Φ22 ^A	Φ8@400	8.64	0.76	668.85	45.57
CT2-101	800	2400	3600	600×600	1400	1260	7200	3420.0	21Φ25 ^A	Φ10@200(8)	8Φ12	6Φ22 ^A	Φ8@400	8.96	0.76	689.17	45.57
CT2-102	800	2400	3600	650×650	1400	1260	7200	3330.0	20Φ25 ^A	Φ10@200(8)	8Φ12	6Φ22 ^A	Φ8@400	8.96	0.76	674.03	45.57
CT2-103	800	2400	3800	600×600	1500	1350	7600	3610.0	21Φ25 ^A	Φ10@200(8)	8Φ12	7Φ22 ^A	Φ8@400	9.60	0.76	722.98	53.17
CT2-104	800	2400	3800	650×650	1450	1305	7600	3515.0	21Φ25 ^A	Φ10@200(8)	8Φ12	6Φ22 ^A	Φ8@400	9.28	0.76	694.35	45.57

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

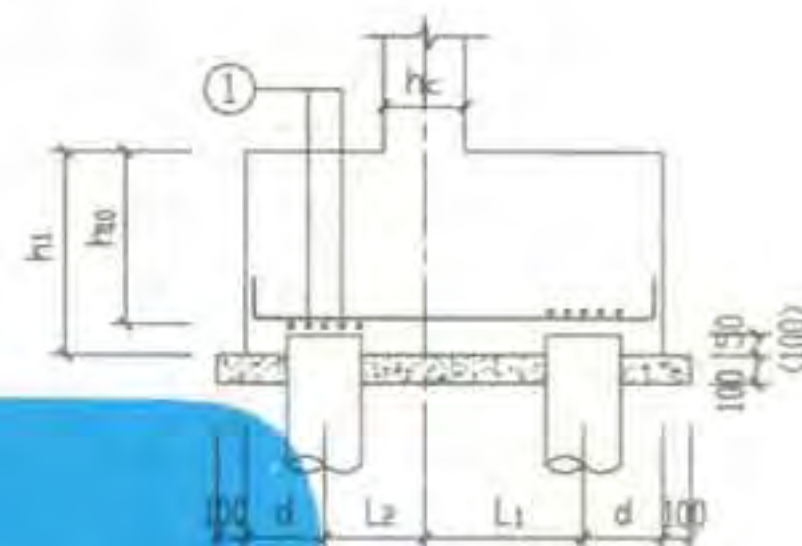
图名	矩形二桩承台选用表(六)	图集号	11YG104-1
		页	12



承台平面



配筋平面



承台剖面

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L_1 $=\sqrt{3}S/3$ (mm)	L_2 $=\sqrt{3}S/6$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $h_c \times b_c$ (mm×mm)	承台厚度 h (mm)	h_{10} 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	由承台形心至承 台边缘范围内板 带的弯矩设计值 $M(kN \cdot m)$	承 台 配 筋		材 料 用 量			
											①	②	C30 (m³)	C15 (m³)	HRB400 钢筋 (kg)	HPB300 钢筋 (kg)
CT3-1	300	900	520	260	800	400×400	800	735	2400	247.1	5Φ18 ^C	Φ10@200	1.18	0.20	56.91	2.59
CT3-2	300	900	520	260	800	450×450	800	735	2400	241.4	4Φ18 ^C	Φ10@200	1.18	0.20	45.25	2.59
CT3-3	300	900	520	260	900	400×400	850	785	2700	278.0	5Φ18 ^C	Φ10@200	1.25	0.20	56.91	2.59
CT3-4	300	900	520	260	900	450×450	850	785	2700	271.5	5Φ18 ^C	Φ10@200	1.25	0.20	56.91	2.59
CT3-5	300	900	520	260	1000	400×400	900	835	3000	308.9	5Φ18 ^C	Φ10@200	1.33	0.20	56.91	2.59
CT3-6	300	900	520	260	1000	450×450	900	835	3000	301.7	5Φ18 ^C	Φ10@200	1.33	0.20	56.91	2.59
CT3-7	300	1050	606	303	800	400×400	850	785	2400	287.1	5Φ18 ^C	Φ10@200	1.47	0.23	61.40	3.24
CT3-8	300	1050	606	303	800	450×450	850	785	2400	281.4	5Φ18 ^C	Φ10@200	1.47	0.23	61.40	3.24
CT3-9	300	1050	606	303	900	400×400	900	835	2700	323.0	5Φ18 ^C	Φ10@200	1.56	0.23	61.40	3.24
CT3-10	300	1050	606	303	900	450×450	900	835	2700	316.5	5Φ18 ^C	Φ10@200	1.56	0.23	61.40	3.24

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	圆 桩 桩 径 d(mm)	桩 距 S(mm)	L ₁ =√3S/3 (mm)	L ₂ =√3S/6 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm × mm)	承台厚度 h _t (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面整 向力设计值 (kN)	由承台形心至承 台边缘范围内板 带的弯矩设计值 M(kN·m)	承 台 配 筋		材 料 用 量			
											①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)	HPB300 钢筋 (kg)
CT3-11	300	1050	606	303	1000	400x400	950	885	3000	358.9	5Φ18 ^C	Φ10@200	1.65	0.23	61.40	3.24
CT3-12	300	1050	606	303	1000	450x450	950	885	3000	351.7	5Φ18 ^C	Φ10@200	1.65	0.23	61.40	3.24
CT3-13	300	1200	693	346	800	400x400	900	835	2400	327.1	5Φ18 ^C	Φ10@200	1.81	0.26	65.90	3.88
CT3-14	300	1200	693	346	800	450x450	900	835	2400	321.4	5Φ18 ^C	Φ10@200	1.81	0.26	65.90	3.88
CT3-15	300	1200	693	346	900	400x400	950	885	2700	368.0	5Φ18 ^C	Φ10@200	1.91	0.26	65.90	3.88
CT3-16	300	1200	693	346	900	450x450	950	885	2700	361.5	5Φ18 ^C	Φ10@200	1.91	0.26	65.90	3.88
CT3-17	300	1200	693	346	1000	400x400	1050	985	3000	408.9	5Φ18 ^C	Φ10@200	2.12	0.26	65.90	3.88
CT3-18	300	1200	693	346	1000	450x450	1050	985	3000	401.7	5Φ18 ^C	Φ10@200	2.12	0.26	65.90	3.88
CT3-19	400	1200	693	346	1100	400x400	900	835	3300	449.8	5Φ22 ^B	Φ10@200	2.36	0.33	102.03	4.16
CT3-20	400	1200	693	346	1100	450x450	900	835	3300	441.9	5Φ22 ^B	Φ10@200	2.36	0.33	102.03	4.16
CT3-21	400	1200	693	346	1200	450x450	950	885	3600	482.1	5Φ22 ^B	Φ10@200	2.49	0.33	102.03	4.16
CT3-22	400	1200	693	346	1200	500x500	950	885	3600	473.4	5Φ22 ^B	Φ10@200	2.49	0.33	102.03	4.16
CT3-23	400	1200	693	346	1300	450x450	1000	935	3900	522.2	5Φ22 ^B	Φ10@200	2.62	0.33	102.03	4.16
CT3-24	400	1200	693	346	1300	500x500	950	885	3900	512.8	5Φ22 ^B	Φ10@200	2.49	0.33	102.03	4.16
CT3-25	400	1200	693	346	1400	450x450	1000	935	4200	562.4	5Φ22 ^B	Φ10@200	2.62	0.33	102.03	4.16
CT3-26	400	1200	693	346	1400	500x500	1000	935	4200	552.3	5Φ22 ^B	Φ10@200	2.62	0.33	102.03	4.16
CT3-27	400	1200	693	346	1600	500x500	1100	1035	4800	631.2	5Φ22 ^B	Φ10@200	2.88	0.33	102.03	4.16
CT3-28	400	1200	693	346	1600	550x550	1050	985	4800	619.6	4Φ25 ^C	Φ10@200	2.75	0.33	118.47	4.16
CT3-29	400	1400	808	404	1100	400x400	950	885	3300	523.2	5Φ22 ^B	Φ10@200	2.93	0.38	110.98	4.99
CT3-30	400	1400	808	404	1100	450x450	950	885	3300	515.2	5Φ22 ^B	Φ10@200	2.93	0.38	110.98	4.99

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

周集建
 对图
 校制
 李翔
 李光磊
 审核
 设计

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L ₁ =√3S/3 (mm)	L ₂ =√3S/6 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm × mm)	承台厚度 h _t (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	由承台形心至承 台边缘范围内板 带的弯矩设计值 M(kN·m)	承 台 配 筋		材 料 用 量			
											①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)	HPB300 钢筋 (kg)
CT3-51	500	1500	866	433	1800	500x500	1100	1035	5400	890.1	6Φ25 ^B	Φ10@200	4.50	0.49	195.86	6.10
CT3-52	500	1500	866	433	1800	550x550	1100	1035	5400	877.1	6Φ25 ^B	Φ10@200	4.50	0.49	195.86	6.10
CT3-53	500	1500	866	433	2000	550x550	1200	1135	6000	974.6	6Φ25 ^B	Φ10@200	4.91	0.49	195.86	6.10
CT3-54	500	1500	866	433	2000	600x600	1150	1085	6000	960.1	6Φ25 ^B	Φ10@200	4.70	0.49	195.86	6.10
CT3-55	500	1500	866	433	2200	550x550	1250	1185	6600	1072.0	6Φ25 ^B	Φ10@200	5.11	0.49	195.86	6.10
CT3-56	500	1500	866	433	2200	600x600	1250	1185	6600	1056.1	6Φ25 ^B	Φ10@200	5.11	0.49	195.86	6.10
CT3-57	500	1750	1010	505	1600	500x500	1150	1085	4800	924.5	6Φ25 ^B	Φ10@200	5.54	0.57	213.20	8.14
CT3-58	500	1750	1010	505	1600	550x550	1100	1035	4800	913.0	6Φ25 ^B	Φ10@200	5.30	0.57	213.20	8.14
CT3-59	500	1750	1010	505	1800	500x500	1200	1135	5400	1040.1	6Φ25 ^B	Φ10@200	5.78	0.57	213.20	8.14
CT3-60	500	1750	1010	505	1800	550x550	1200	1135	5400	1027.1	6Φ25 ^B	Φ10@200	5.78	0.57	213.20	8.14
CT3-61	500	1750	1010	505	2000	550x550	1250	1185	6000	1141.2	6Φ25 ^B	Φ10@200	6.02	0.57	213.20	8.14
CT3-62	500	1750	1010	505	2000	600x600	1250	1185	6000	1126.8	6Φ25 ^B	Φ10@200	6.02	0.57	213.20	8.14
CT3-63	500	1750	1010	505	2200	550x550	1350	1285	6600	1255.4	6Φ25 ^B	Φ10@200	6.50	0.57	213.20	8.14
CT3-64	500	1750	1010	505	2200	600x600	1350	1285	6600	1239.5	6Φ25 ^B	Φ10@200	6.50	0.57	213.20	8.14
CT3-65	500	2000	1155	577	1600	500x500	1200	1135	4800	1057.9	6Φ25 ^B	Φ10@200	6.72	0.66	230.54	9.16
CT3-66	500	2000	1155	577	1600	550x550	1200	1135	4800	1046.3	6Φ25 ^B	Φ10@200	6.72	0.66	230.54	9.16
CT3-67	500	2000	1155	577	1800	500x500	1300	1235	5400	1190.1	6Φ25 ^B	Φ10@200	7.28	0.66	230.54	9.16
CT3-68	500	2000	1155	577	1800	550x550	1250	1185	5400	1177.1	7Φ25 ^B	Φ10@200	7.00	0.66	269.63	9.16
CT3-69	500	2000	1155	577	2000	550x550	1350	1285	6000	1307.9	7Φ25 ^B	Φ10@200	7.56	0.66	269.63	9.16
CT3-70	500	2000	1155	577	2000	600x600	1350	1285	6000	1293.5	7Φ25 ^B	Φ10@200	7.56	0.66	269.63	9.16

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

周集建
 杜雅
 对图
 校制
 李钢
 梁光磊
 期
 李
 核
 计
 审
 设

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L ₁ =√3S/3 (mm)	L ₂ =√3S/6 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 hex bc (mmxmm)	承台厚度 h ₁ (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	由承台形心至承 台边缘范围内板 带的弯矩设计值 M(kN·m)	承 台 配 筋		材 料 用 量			
											①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)	HPB300 钢筋 (kg)
CT3-71	500	2000	1155	577	2200	550x550	1400	1335	6600	1438.7	7Φ25 ^B	Φ10@200	7.84	0.66	269.63	9.16
CT3-72	500	2000	1155	577	2200	600x600	1400	1335	6600	1422.8	7Φ25 ^B	Φ10@200	7.84	0.66	269.63	9.16
CT3-73	600	1500	866	433	2200	550x550	1100	1035	6600	1072.0	7Φ25 ^B	Φ10@200	5.41	0.58	245.19	7.21
CT3-74	600	1500	866	433	2200	600x600	1100	1035	6600	1056.1	7Φ25 ^B	Φ10@200	5.41	0.58	245.19	7.21
CT3-75	600	1500	866	433	2400	550x550	1150	1085	7200	1169.5	7Φ25 ^B	Φ10@200	5.66	0.58	245.19	7.21
CT3-76	600	1500	866	433	2400	600x600	1150	1085	7200	1152.2	7Φ25 ^B	Φ10@200	5.66	0.58	245.19	7.21
CT3-77	600	1500	866	433	2600	600x600	1200	1135	7800	1248.2	7Φ25 ^B	Φ10@200	5.91	0.58	245.19	7.21
CT3-78	600	1500	866	433	2600	650x650	1150	1085	7800	1229.4	8Φ25 ^B	Φ10@200	5.66	0.58	280.21	7.21
CT3-79	600	1500	866	433	2800	600x600	1250	1185	8400	1344.2	7Φ25 ^B	Φ10@200	6.15	0.58	245.19	7.21
CT3-80	600	1500	866	433	2800	650x650	1200	1135	8400	1324.0	8Φ25 ^B	Φ10@200	5.91	0.58	280.21	7.21
CT3-81	600	1800	1039	520	2200	550x550	1200	1135	6600	1292.0	8Φ25 ^B	Φ10@200	7.07	0.69	307.96	8.42
CT3-82	600	1800	1039	520	2200	600x600	1200	1135	6600	1276.1	7Φ25 ^B	Φ10@200	7.07	0.69	269.46	8.42
CT3-83	600	1800	1039	520	2400	550x550	1300	1235	7200	1409.5	8Φ25 ^B	Φ10@200	7.66	0.69	307.96	8.42
CT3-84	600	1800	1039	520	2400	600x600	1250	1185	7200	1392.2	8Φ25 ^B	Φ10@200	7.36	0.69	307.96	8.42
CT3-85	600	1800	1039	520	2600	600x600	1300	1235	7800	1506.2	8Φ25 ^B	Φ10@200	7.66	0.69	307.96	8.42
CT3-86	600	1800	1039	520	2600	650x650	1300	1235	7800	1489.4	8Φ25 ^B	Φ10@200	7.66	0.69	307.96	8.42
CT3-87	600	1800	1039	520	2800	600x600	1400	1335	8400	1624.2	8Φ25 ^B	Φ10@200	8.25	0.69	307.96	8.42
CT3-88	600	1800	1039	520	2800	650x650	1350	1285	8400	1604.0	8Φ25 ^B	Φ10@200	7.95	0.69	307.96	8.42
CT3-89	800	2000	1155	577	3200	700x700	1300	1185	9600	2023.4	11Φ25 ^A	Φ10@200	11.37	0.99	449.88	11.01
CT3-90	800	2000	1155	577	3200	750x750	1300	1185	9600	2000.3	11Φ25 ^A	Φ10@200	11.37	0.99	449.88	11.01

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

图名

等边三桩承台选用表(五)

图集号

11YG104-1

页

17

设计
 周集雅
 对图
 校制
 李钢
 期光
 李柴
 校计
 审设

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	桩 距 S(mm)	L ₁ =√S/3 (mm)	L ₂ =√S/6 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c ×b _c (mm×mm)	承台厚度 h _t (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	由承台形心至承 台边缘范围内板 带的弯矩设计值 M(kN·m)	承 台 配 筋		材 料 用 量			
											①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)	HPB300 钢筋 (kg)
CT3-91	800	2000	1155	577	3400	700x700	1350	1235	10200	2149.8	11Φ25 ^A	Φ10@200	11.81	0.99	449.88	11.01
CT3-92	800	2000	1155	577	3400	750x750	1350	1235	10200	2125.3	11Φ25 ^A	Φ10@200	11.81	0.99	449.88	11.01
CT3-93	800	2000	1155	577	3600	750x750	1400	1285	10800	2250.3	11Φ25 ^A	Φ10@200	12.25	0.99	449.88	11.01
CT3-94	800	2000	1155	577	3600	800x800	1400	1285	10800	2224.3	11Φ25 ^A	Φ10@200	12.25	0.99	449.88	11.01
CT3-95	800	2000	1155	577	3800	750x750	1450	1335	11400	2375.3	11Φ25 ^A	Φ10@200	12.69	0.99	449.88	11.01
CT3-96	800	2000	1155	577	3800	800x800	1400	1285	11400	2347.9	12Φ25 ^A	Φ10@200	12.25	0.99	490.77	11.01
CT3-97	800	2400	1386	693	3200	700x700	1450	1335	9600	2450.0	12Φ25 ^A	Φ10@200	15.18	1.18	546.26	14.15
CT3-98	800	2400	1386	693	3200	750x750	1450	1335	9600	2426.9	12Φ25 ^A	Φ10@200	15.18	1.18	546.26	14.15
CT3-99	800	2400	1386	693	3400	700x700	1500	1385	10200	2603.1	12Φ25 ^A	Φ10@200	15.71	1.18	546.26	14.15
CT3-100	800	2400	1386	693	3400	750x750	1500	1385	10200	2578.6	12Φ25 ^A	Φ10@200	15.71	1.18	546.26	14.15
CT3-101	800	2400	1386	693	3600	750x750	1550	1435	10800	2730.3	12Φ25 ^A	Φ10@200	16.23	1.18	546.26	14.15
CT3-102	800	2400	1386	693	3600	800x800	1550	1435	10800	2704.3	12Φ25 ^A	Φ10@200	16.23	1.18	546.26	14.15
CT3-103	800	2400	1386	693	3800	750x750	1600	1485	11400	2882.0	12Φ25 ^A	Φ10@200	16.75	1.18	546.26	14.15
CT3-104	800	2400	1386	693	3800	800x800	1600	1485	11400	2854.5	12Φ25 ^A	Φ10@200	16.75	1.18	546.26	14.15

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

图名	方形四桩承台选用表(一)	图集号	11YG104-1
		页	19

图名	方形四桩承台选用表(二)	图集号	11YG104-1
		页	20

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 hex bc (mm×mm)	承台厚度 h _i (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面整 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
								ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT4-31	400	1400	1200	500x500	850	785	4800	1080	1080	21Φ16 ^B	21Φ16 ^B	4.11	0.58	159.49
CT4-32	400	1400	1200	550x550	800	735	4800	1020	1020	21Φ16 ^B	21Φ16 ^B	3.87	0.58	159.49
CT4-33	400	1400	1300	550x550	800	735	5200	1105	1105	18Φ18 ^B	18Φ18 ^B	3.87	0.58	175.32
CT4-34	400	1400	1300	600x600	800	735	5200	1040	1040	21Φ16 ^B	21Φ16 ^B	3.87	0.58	159.49
CT4-35	400	1400	1400	550x550	850	785	5600	1190	1190	18Φ18 ^B	18Φ18 ^B	4.11	0.58	175.32
CT4-36	400	1400	1400	600x600	800	735	5600	1120	1120	18Φ18 ^B	18Φ18 ^B	3.87	0.58	175.32
CT4-37	400	1400	1600	550x550	950	885	6400	1360	1360	18Φ18 ^B	18Φ18 ^B	4.60	0.58	175.32
CT4-38	400	1400	1600	600x600	900	835	6400	1280	1280	18Φ18 ^B	18Φ18 ^B	4.36	0.58	175.32
CT4-39	400	1600	1100	500x500	850	785	4400	1210	1210	23Φ16 ^B	23Φ16 ^B	4.90	0.68	189.20
CT4-40	400	1600	1100	550x550	800	735	4400	1155	1155	24Φ16 ^B	24Φ16 ^B	4.61	0.68	197.43
CT4-41	400	1600	1200	500x500	850	785	4800	1320	1320	20Φ18 ^B	20Φ18 ^B	4.90	0.68	210.78
CT4-42	400	1600	1200	550x550	850	785	4800	1260	1260	24Φ16 ^B	24Φ16 ^B	4.90	0.68	197.43
CT4-43	400	1600	1300	550x550	850	785	5200	1365	1365	21Φ18 ^B	21Φ18 ^B	4.90	0.68	221.32
CT4-44	400	1600	1300	600x600	850	785	5200	1300	1300	20Φ18 ^B	20Φ18 ^B	4.90	0.68	210.78
CT4-45	400	1600	1400	550x550	900	835	5600	1470	1470	21Φ18 ^B	21Φ18 ^B	5.18	0.68	221.32
CT4-46	400	1600	1400	600x600	900	835	5600	1400	1400	20Φ18 ^B	20Φ18 ^B	5.18	0.68	210.78
CT4-47	400	1600	1600	550x550	1000	935	6400	1680	1680	21Φ18 ^B	21Φ18 ^B	5.76	0.68	221.32
CT4-48	400	1600	1600	600x600	950	885	6400	1600	1600	21Φ18 ^B	21Φ18 ^B	5.47	0.68	221.32
CT4-49	500	1500	1600	550x550	950	885	6400	1520	1520	20Φ18 ^A	20Φ18 ^A	5.94	0.73	195.76
CT4-50	500	1500	1600	600x600	900	835	6400	1440	1440	21Φ18 ^A	21Φ18 ^A	5.63	0.73	205.55

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 hex be (mmxmm)	承台厚度 h t (mm)	h10 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
								$\Sigma M_x(kN \cdot m)$	$\Sigma M_y(kN \cdot m)$	①	②	C30 (m³)	C15 (m³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT4-51	500	1500	1800	600x600	950	885	7200	1620	1620	22 Φ 18 ^A	22 Φ 18 ^A	5.94	0.73	215.34
CT4-52	500	1500	1800	650x650	900	835	7200	1530	1530	22 Φ 18 ^A	22 Φ 18 ^A	5.63	0.73	215.34
CT4-53	500	1500	2000	600x600	1000	935	8000	1800	1800	23 Φ 18 ^A	23 Φ 18 ^A	6.25	0.73	225.13
CT4-54	500	1500	2000	650x650	1000	935	8000	1700	1700	22 Φ 18 ^A	22 Φ 18 ^A	6.25	0.73	215.34
CT4-55	500	1500	2200	650x650	1100	1035	8800	1870	1870	21 Φ 18 ^A	21 Φ 18 ^A	6.88	0.73	205.55
CT4-56	500	1500	2200	700x700	1050	985	8800	1760	1760	21 Φ 18 ^A	21 Φ 18 ^A	6.56	0.73	205.55
CT4-57	500	1750	1600	550x550	1000	935	6400	1920	1920	24 Φ 18 ^A	24 Φ 18 ^A	7.56	0.87	258.89
CT4-58	500	1750	1600	600x600	950	885	6400	1840	1840	25 Φ 18 ^A	25 Φ 18 ^A	7.18	0.87	269.67
CT4-59	500	1750	1800	600x600	1000	935	7200	2070	2070	26 Φ 18 ^A	26 Φ 18 ^A	7.56	0.87	280.46
CT4-60	500	1750	1800	650x650	1000	935	7200	1980	1980	25 Φ 18 ^A	25 Φ 18 ^A	7.56	0.87	269.67
CT4-61	500	1750	2000	600x600	1100	1035	8000	2300	2300	26 Φ 18 ^A	26 Φ 18 ^A	8.32	0.87	280.46
CT4-62	500	1750	2000	650x650	1050	985	8000	2200	2200	26 Φ 18 ^A	26 Φ 18 ^A	7.94	0.87	280.46
CT4-63	500	1750	2200	650x650	1100	1035	8800	2420	2420	27 Φ 18 ^A	27 Φ 18 ^A	8.32	0.87	291.25
CT4-64	500	1750	2200	700x700	1050	985	8800	2310	2310	28 Φ 18 ^A	28 Φ 18 ^A	7.94	0.87	302.03
CT4-65	500	2000	1600	550x550	1050	985	6400	2320	2320	28 Φ 18 ^A	28 Φ 18 ^A	9.45	1.02	330.00
CT4-66	500	2000	1600	600x600	1000	935	6400	2240	2240	28 Φ 18 ^A	28 Φ 18 ^A	9.00	1.02	330.00
CT4-67	500	2000	1800	600x600	1050	985	7200	2520	2520	30 Φ 18 ^A	30 Φ 18 ^A	9.45	1.02	353.57
CT4-68	500	2000	1800	650x650	1050	985	7200	2430	2430	29 Φ 18 ^A	29 Φ 18 ^A	9.45	1.02	341.79
CT4-69	500	2000	2000	600x600	1150	1085	8000	2800	2800	30 Φ 18 ^A	30 Φ 18 ^A	10.35	1.02	353.57
CT4-70	500	2000	2000	650x650	1100	1035	8000	2700	2700	25 Φ 20 ^B	25 Φ 20 ^B	9.90	1.02	403.22

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

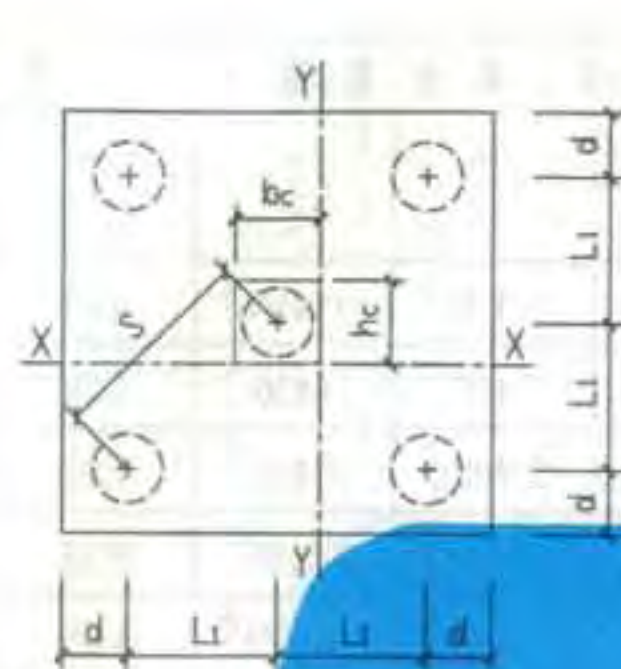
项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm × mm)	承台厚度 h _t (mm)	h _{t10} 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
								ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT4-71	500	2000	2200	650x650	1150	1085	8800	2970	2970	26Φ20 ^B	26Φ20 ^B	10.35	1.02	419.34
CT4-72	500	2000	2200	700x700	1100	1035	8800	2860	2860	26Φ20 ^B	26Φ20 ^B	9.90	1.02	419.34
CT4-73	600	1500	2200	650x650	1150	1085	8800	1870	1870	25Φ16 ^A	25Φ16 ^A	8.38	0.84	209.13
CT4-74	600	1500	2200	700x700	1100	1035	8800	1760	1760	25Φ16 ^A	25Φ16 ^A	8.02	0.84	209.13
CT4-75	600	1500	2400	650x650	1250	1185	9600	2040	2040	26Φ16 ^A	26Φ16 ^A	9.11	0.84	217.49
CT4-76	600	1500	2400	700x700	1200	1135	9600	1920	1920	25Φ16 ^A	25Φ16 ^A	8.75	0.84	209.13
CT4-77	600	1500	2600	700x700	1300	1235	10400	2080	2080	27Φ16 ^A	27Φ16 ^A	9.48	0.84	225.86
CT4-78	600	1500	2600	750x750	1250	1185	10400	1950	1950	26Φ16 ^A	26Φ16 ^A	9.11	0.84	217.49
CT4-79	600	1500	2800	700x700	1400	1335	11200	2240	2240	23Φ18 ^A	23Φ18 ^A	10.21	0.84	243.51
CT4-80	600	1500	2800	750x750	1350	1285	11200	2100	2100	22Φ18 ^A	22Φ18 ^A	9.84	0.84	232.92
CT4-81	600	1800	2200	650x650	1100	1035	8800	2530	2530	29Φ18 ^A	29Φ18 ^A	9.90	1.02	341.79
CT4-82	600	1800	2200	700x700	1050	985	8800	2420	2420	29Φ18 ^A	29Φ18 ^A	9.45	1.02	341.79
CT4-83	600	1800	2400	650x650	1150	1085	9600	2760	2760	30Φ18 ^A	30Φ18 ^A	10.35	1.02	353.57
CT4-84	600	1800	2400	700x700	1100	1035	9600	2640	2640	30Φ18 ^A	30Φ18 ^A	9.90	1.02	353.57
CT4-85	600	1800	2600	700x700	1150	1085	10400	2860	2860	25Φ20 ^A	25Φ20 ^A	10.35	1.02	363.76
CT4-86	600	1800	2600	750x750	1100	1035	10400	2730	2730	25Φ20 ^A	25Φ20 ^A	9.90	1.02	363.76
CT4-87	600	1800	2800	700x700	1200	1135	11200	3080	3080	26Φ20 ^A	26Φ20 ^A	10.80	1.02	378.31
CT4-88	600	1800	2800	750x750	1150	1085	11200	2940	2940	26Φ20 ^A	26Φ20 ^A	10.35	1.02	378.31
CT4-89	800	2000	3200	800x800	1350	1235	12800	3840	3840	36Φ18 ^A	36Φ18 ^A	17.50	1.44	510.58
CT4-90	800	2000	3200	850x850	1300	1185	12800	3680	3680	36Φ18 ^A	36Φ18 ^A	16.85	1.44	510.58

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

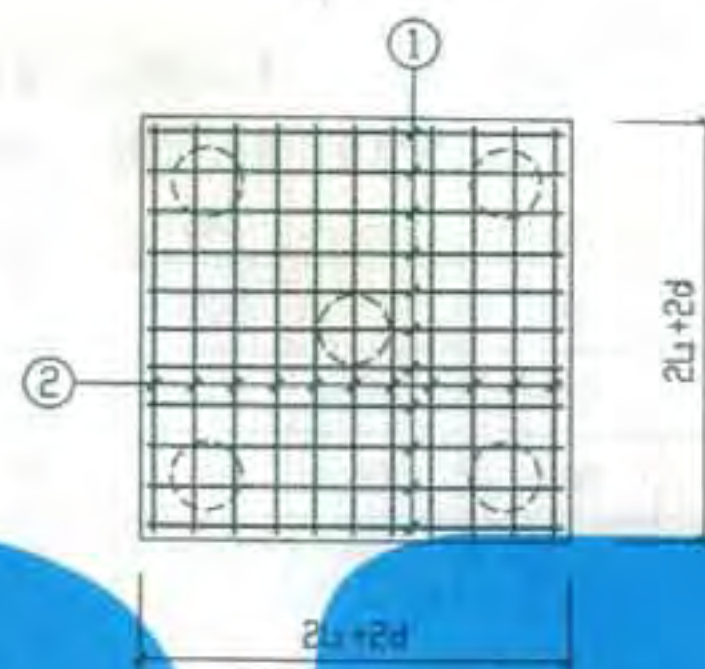
设计
 刘雪敏
 校核
 李翔
 审核
 张盼利

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	单柱竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 hex be (mmxmm)	承台厚度 h ₁ (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面整 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
								ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT4-91	800	2000	3400	800x800	1400	1285	13600	4080	4080	30Φ20 [△]	30Φ20 [△]	18.14	1.44	525.29
CT4-92	800	2000	3400	850x850	1400	1285	13600	3910	3910	35Φ18 [△]	35Φ18 [△]	18.14	1.44	496.40
CT4-93	800	2000	3600	850x850	1450	1335	14400	4140	4140	36Φ18 [△]	36Φ18 [△]	18.79	1.44	510.58
CT4-94	800	2000	3600	900x900	1450	1335	14400	3960	3960	34Φ18 [△]	34Φ18 [△]	18.79	1.44	482.22
CT4-95	800	2000	3800	850x850	1550	1435	15200	4370	4370	35Φ18 [△]	35Φ18 [△]	20.09	1.44	496.40
CT4-96	800	2000	3800	900x900	1500	1385	15200	4180	4180	35Φ18 [△]	35Φ18 [△]	19.44	1.44	496.40
CT4-97	800	2400	3200	800x800	1400	1285	12800	5120	5120	38Φ20 [△]	38Φ20 [△]	22.40	1.76	740.34
CT4-98	800	2400	3200	850x850	1350	1235	12800	4960	4960	38Φ20 [△]	38Φ20 [△]	21.60	1.76	740.34
CT4-99	800	2400	3400	800x800	1450	1335	13600	5440	5440	38Φ20 [△]	38Φ20 [△]	23.20	1.76	740.34
CT4-100	800	2400	3400	850x850	1400	1285	13600	5270	5270	39Φ20 [△]	39Φ20 [△]	22.40	1.76	759.82
CT4-101	800	2400	3600	850x850	1450	1335	14400	5580	5580	39Φ20 [△]	39Φ20 [△]	23.20	1.76	759.82
CT4-102	800	2400	3600	900x900	1400	1285	14400	5400	5400	40Φ20 [△]	40Φ20 [△]	22.40	1.76	779.30
CT4-103	800	2400	3800	850x850	1500	1385	15200	5890	5890	40Φ20 [△]	40Φ20 [△]	24.00	1.76	779.30
CT4-104	800	2400	3800	900x900	1450	1335	15200	5700	5700	40Φ20 [△]	40Φ20 [△]	23.20	1.76	779.30

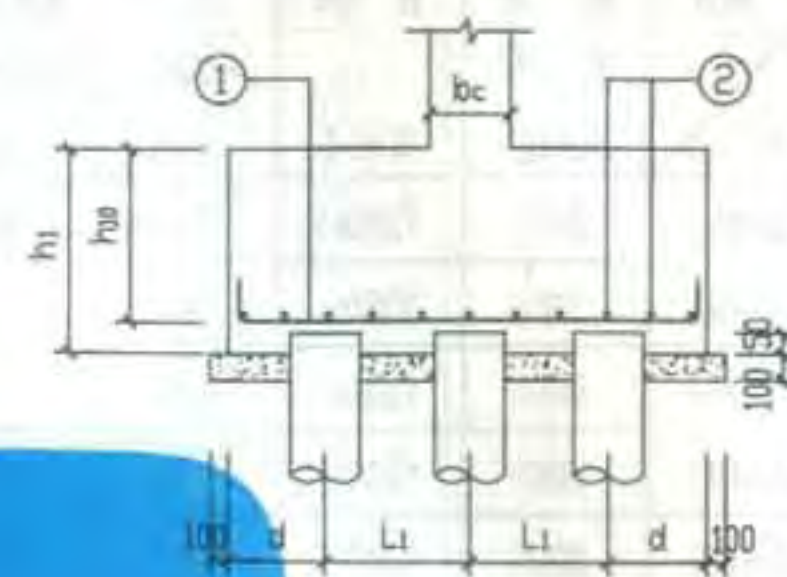
注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。



承台平面



配筋平面



承台剖面

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L_1 $=\sqrt{2}S/2$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $h_c \times b_c$ (mm \times mm)	承台厚度 h_1 (mm)	h_{10} 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大扭矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
									ΣM_x (kN·m)	ΣM_y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT5-1	300	900	636	800	450 \times 450	700	635	4000	658.2	658.2	16 Φ 16 ^B	16 Φ 16 ^B	2.46	0.43	104.99
CT5-2	300	900	636	800	500 \times 500	700	635	4000	618.2	618.2	19 Φ 14 ^B	19 Φ 14 ^B	2.46	0.43	93.99
CT5-3	300	900	636	900	500 \times 500	750	685	4500	695.5	695.5	16 Φ 16 ^B	16 Φ 16 ^B	2.63	0.43	104.99
CT5-4	300	900	636	900	550 \times 550	750	685	4500	650.5	650.5	19 Φ 14 ^B	19 Φ 14 ^B	2.63	0.43	93.99
CT5-5	300	900	636	1000	500 \times 500	800	735	5000	772.8	772.8	16 Φ 16 ^B	16 Φ 16 ^B	2.81	0.43	104.99
CT5-6	300	900	636	1000	550 \times 550	800	735	5000	722.8	722.8	19 Φ 14 ^B	19 Φ 14 ^B	2.81	0.43	93.99
CT5-7	300	1050	742	800	450 \times 450	750	685	4000	827.9	827.9	18 Φ 16 ^B	18 Φ 16 ^B	3.26	0.52	130.17
CT5-8	300	1050	742	800	500 \times 500	750	685	4000	787.9	787.9	18 Φ 16 ^B	18 Φ 16 ^B	3.26	0.52	130.17
CT5-9	300	1050	742	900	500 \times 500	800	735	4500	886.4	886.4	18 Φ 16 ^B	18 Φ 16 ^B	3.48	0.52	130.17
CT5-10	300	1050	742	900	550 \times 550	800	735	4500	841.4	841.4	17 Φ 16 ^B	17 Φ 16 ^B	3.48	0.52	122.94

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L ₁ =√2S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度 h _i (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面整 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
									ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT5-11	300	1050	742	1000	500x500	850	785	5000	984.9	984.9	19Φ16 ^B	19Φ16 ^B	3.69	0.52	137.40
CT5-12	300	1050	742	1000	550x550	850	785	5000	934.9	934.9	18Φ16 ^B	18Φ16 ^B	3.69	0.52	130.17
CT5-13	300	1200	849	800	450x450	800	735	4000	997.6	997.6	21Φ16 ^B	21Φ16 ^B	4.22	0.62	165.93
CT5-14	300	1200	849	800	500x500	800	735	4000	957.6	957.6	20Φ16 ^B	20Φ16 ^B	4.22	0.62	158.03
CT5-15	300	1200	849	900	500x500	850	785	4500	1077.4	1077.4	21Φ16 ^B	21Φ16 ^B	4.48	0.62	165.93
CT5-16	300	1200	849	900	550x550	850	785	4500	1032.4	1032.4	20Φ16 ^B	20Φ16 ^B	4.48	0.62	158.03
CT5-17	300	1200	849	1000	500x500	900	835	5000	1197.1	1197.1	22Φ16 ^B	22Φ16 ^B	4.75	0.62	173.83
CT5-18	300	1200	849	1000	550x550	900	835	5000	1147.1	1147.1	21Φ16 ^B	21Φ16 ^B	4.75	0.62	165.93
CT5-19	400	1200	849	1100	550x550	800	735	5500	1261.8	1261.8	21Φ18 ^B	21Φ18 ^B	4.99	0.73	229.47
CT5-20	400	1200	849	1100	600x600	800	735	5500	1206.8	1206.8	25Φ16 ^B	25Φ16 ^B	4.99	0.73	213.32
CT5-21	400	1200	849	1200	550x550	850	785	6000	1376.5	1376.5	21Φ18 ^B	21Φ18 ^B	5.30	0.73	229.47
CT5-22	400	1200	849	1200	600x600	850	785	6000	1316.5	1316.5	25Φ16 ^B	25Φ16 ^B	5.30	0.73	213.32
CT5-23	400	1200	849	1300	600x600	900	835	6500	1426.2	1426.2	20Φ18 ^B	20Φ18 ^B	5.61	0.73	218.54
CT5-24	400	1200	849	1300	650x650	850	785	6500	1361.2	1361.2	21Φ18 ^B	21Φ18 ^B	5.30	0.73	229.47
CT5-25	400	1200	849	1400	600x600	900	835	7000	1535.9	1535.9	22Φ18 ^B	22Φ18 ^B	5.61	0.73	240.39
CT5-26	400	1200	849	1400	650x650	900	835	7000	1465.9	1465.9	21Φ18 ^B	21Φ18 ^B	5.61	0.73	229.47
CT5-27	400	1200	849	1600	600x600	1000	935	8000	1755.3	1755.3	22Φ18 ^B	22Φ18 ^B	6.24	0.73	240.39
CT5-28	400	1200	849	1600	650x650	1000	935	8000	1675.3	1675.3	21Φ18 ^B	21Φ18 ^B	6.24	0.73	229.47
CT5-29	400	1400	990	1100	550x550	900	835	5500	1572.9	1572.9	28Φ16 ^B	28Φ16 ^B	6.96	0.89	263.91
CT5-30	400	1400	990	1100	600x600	850	785	5500	1517.9	1517.9	23Φ18 ^B	23Φ18 ^B	6.57	0.89	277.31

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L ₁ =√2S/2 (mm)	单柱竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度 h ₁ (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
									ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT5-31	400	1400	990	1200	550x550	900	835	6000	1715.9	1715.9	24Φ18 ^B	24Φ18 ^B	6.96	0.89	289.37
CT5-32	400	1400	990	1200	600x600	900	835	6000	1655.9	1655.9	24Φ18 ^B	24Φ18 ^B	6.96	0.89	289.37
CT5-33	400	1400	990	1300	600x600	950	885	6500	1793.9	1793.9	24Φ18 ^B	24Φ18 ^B	7.34	0.89	289.37
CT5-34	400	1400	990	1300	550x650	950	885	6500	1728.9	1728.9	23Φ18 ^B	23Φ18 ^B	7.34	0.89	277.31
CT5-35	400	1400	990	1400	600x600	1000	935	7000	1931.9	1931.9	24Φ18 ^B	24Φ18 ^B	7.73	0.89	289.37
CT5-36	400	1400	990	1400	650x650	1000	935	7000	1861.9	1861.9	24Φ18 ^B	24Φ18 ^B	7.73	0.89	289.37
CT5-37	400	1400	990	1600	600x600	1050	985	8000	2207.8	2207.8	26Φ18 ^B	26Φ18 ^B	8.11	0.89	313.48
CT5-38	400	1400	990	1600	650x650	1050	985	8000	2127.8	2127.8	25Φ18 ^B	25Φ18 ^B	8.11	0.89	301.42
CT5-39	400	1600	1131	1100	550x550	950	885	5500	1884.0	1884.0	25Φ18 ^B	25Φ18 ^B	8.91	1.06	329.68
CT5-40	400	1600	1131	1100	600x600	900	835	5500	1829.0	1829.0	26Φ18 ^B	26Φ18 ^B	8.44	1.06	342.86
CT5-41	400	1600	1131	1200	550x550	950	885	6000	2055.3	2055.3	27Φ18 ^B	27Φ18 ^B	8.91	1.06	356.05
CT5-42	400	1600	1131	1200	600x600	950	885	6000	1995.3	1995.3	27Φ18 ^B	27Φ18 ^B	8.91	1.06	356.05
CT5-43	400	1600	1131	1300	600x600	1000	935	6500	2161.6	2161.6	27Φ18 ^B	27Φ18 ^B	9.38	1.06	356.05
CT5-44	400	1600	1131	1300	650x650	1000	935	6500	2096.6	2096.6	26Φ18 ^B	26Φ18 ^B	9.38	1.06	342.86
CT5-45	400	1600	1131	1400	600x600	1050	985	7000	2327.8	2327.8	28Φ18 ^B	28Φ18 ^B	9.85	1.06	369.24
CT5-46	400	1600	1131	1400	650x650	1050	985	7000	2257.8	2257.8	27Φ18 ^B	27Φ18 ^B	9.85	1.06	356.05
CT5-47	400	1600	1131	1600	600x600	1150	1085	8000	2660.4	2660.4	29Φ18 ^B	29Φ18 ^B	10.79	1.06	382.42
CT5-48	400	1600	1131	1600	650x650	1100	1035	8000	2580.4	2580.4	29Φ18 ^B	29Φ18 ^B	10.32	1.06	382.42
CT5-49	500	1500	1061	1600	600x600	1000	935	8000	2434.1	2434.1	31Φ18 ^A	31Φ18 ^A	9.74	1.10	380.38
CT5-50	500	1500	1061	1600	650x650	1000	935	8000	2354.1	2354.1	30Φ18 ^A	30Φ18 ^A	9.74	1.10	368.11

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

图名	方形五桩承台选用表(三)	图集号	11YG104-1
		页	27

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L_1 $=\sqrt{2}S/2$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $b_c \times b_c$ (mm×mm)	承台厚度 h_1 (mm)	h_{10} 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
											①	②	C30 (m³)	C15 (m³)	HRB400 钢筋 (kg)
									$\Sigma M_x(kN \cdot m)$	$\Sigma M_y(kN \cdot m)$					
CT5-51	500	1500	1061	1800	650x650	1050	985	9000	2648.4	2648.4	26 Φ 20 ^B	26 Φ 20 ^B	10.23	1.10	434.90
CT5-52	500	1500	1061	1800	700x700	1050	985	9000	2558.4	2558.4	31 Φ 18 ^A	31 Φ 18 ^A	10.23	1.10	380.38
CT5-53	500	1500	1061	2000	700x700	1100	1035	10000	2842.6	2842.6	26 Φ 20 ^B	26 Φ 20 ^B	10.72	1.10	434.90
CT5-54	500	1500	1061	2000	750x750	1100	1035	10000	2742.6	2742.6	31 Φ 18 ^A	31 Φ 18 ^A	10.72	1.10	380.38
CT5-55	500	1500	1061	2200	700x700	1200	1135	11000	3126.9	3126.9	26 Φ 20 ^B	26 Φ 20 ^B	11.69	1.10	434.90
CT5-56	500	1500	1061	2200	750x750	1150	1085	11000	3016.9	3016.9	26 Φ 20 ^B	26 Φ 20 ^B	11.20	1.10	434.90
CT5-57	500	1750	1237	1600	600x600	1050	985	8000	2999.8	2999.8	29 Φ 20 ^B	29 Φ 20 ^B	12.68	1.35	535.65
CT5-58	500	1750	1237	1600	650x650	1050	985	8000	2919.8	2919.8	35 Φ 18 ^A	35 Φ 18 ^A	12.68	1.35	478.90
CT5-59	500	1750	1237	1800	650x650	1100	1035	9000	3284.8	3284.8	30 Φ 20 ^B	30 Φ 20 ^B	13.28	1.35	554.13
CT5-60	500	1750	1237	1800	700x700	1100	1035	9000	3194.8	3194.8	29 Φ 20 ^B	29 Φ 20 ^B	13.28	1.35	535.65
CT5-61	500	1750	1237	2000	700x700	1200	1135	10000	3549.7	3549.7	30 Φ 20 ^B	30 Φ 20 ^B	14.49	1.35	554.13
CT5-62	500	1750	1237	2000	750x750	1150	1085	10000	3449.7	3449.7	30 Φ 20 ^B	30 Φ 20 ^B	13.89	1.35	554.13
CT5-63	500	1750	1237	2200	700x700	1250	1185	11000	3904.7	3904.7	31 Φ 20 ^B	31 Φ 20 ^B	15.09	1.35	572.60
CT5-64	500	1750	1237	2200	750x750	1250	1185	11000	3794.7	3794.7	30 Φ 20 ^B	30 Φ 20 ^B	15.09	1.35	554.13
CT5-65	500	2000	1414	1600	600x600	1100	1035	8000	3565.5	3565.5	33 Φ 20 ^B	33 Φ 20 ^B	16.12	1.62	667.08
CT5-66	500	2000	1414	1600	650x650	1100	1035	8000	3485.5	3485.5	32 Φ 20 ^B	32 Φ 20 ^B	16.12	1.62	646.87
CT5-67	500	2000	1414	1800	650x650	1200	1135	9000	3921.2	3921.2	33 Φ 20 ^B	33 Φ 20 ^B	17.59	1.62	667.08
CT5-68	500	2000	1414	1800	700x700	1200	1135	9000	3831.2	3831.2	32 Φ 20 ^B	32 Φ 20 ^B	17.59	1.62	646.87
CT5-69	500	2000	1414	2000	700x700	1250	1185	10000	4256.9	4256.9	34 Φ 20 ^B	34 Φ 20 ^B	18.32	1.62	687.30
CT5-70	500	2000	1414	2000	750x750	1250	1185	10000	4156.9	4156.9	33 Φ 20 ^B	33 Φ 20 ^B	18.32	1.62	667.08

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

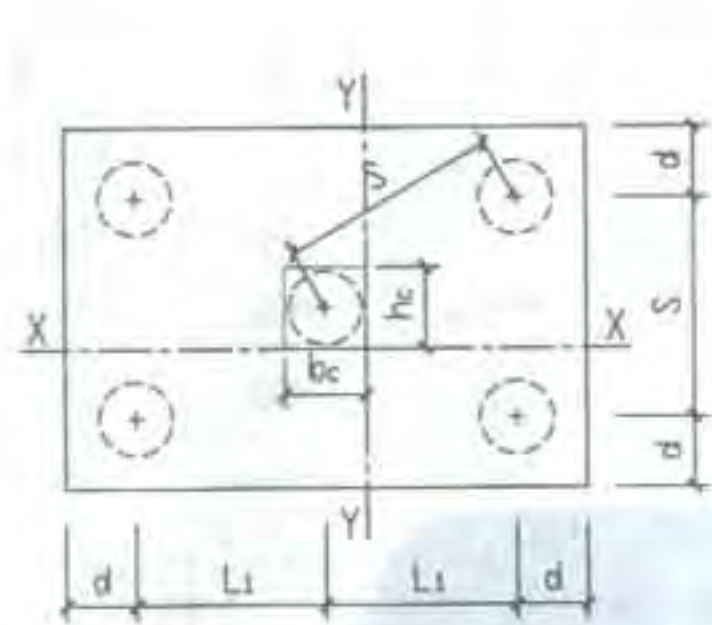
图名	方形五桩承台选用表(四)	图集号	11YG104-1
		页	28

设计人：刘雪敏
 审核人：刘雪敏
 校对：刘雪敏
 制图：刘雪敏
 日期：2011.10.14

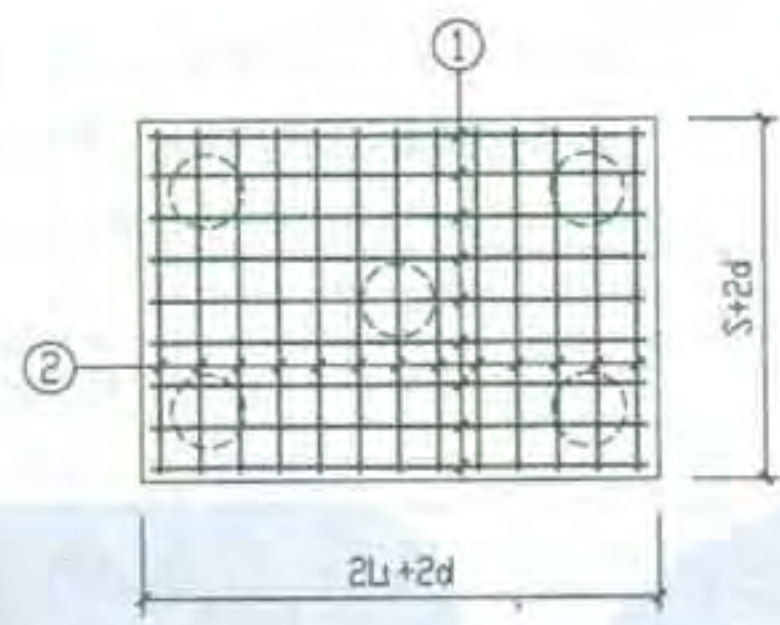
项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L ₁ =√2S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm × mm)	承台厚度 h _t (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
									ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT5-71	500	2000	1414	2200	700x700	1300	1235	11000	4682.5	4682.5	36Φ20 ^B	36Φ20 ^B	19.05	1.62	727.73
CT5-72	500	2000	1414	2200	750x750	1300	1235	11000	4572.5	4572.5	35Φ20 ^B	35Φ20 ^B	19.05	1.62	707.51
CT5-73	600	1500	1061	2200	700x700	1100	1035	11000	3126.9	3126.9	29Φ20 ^A	29Φ20 ^A	12.13	1.24	467.92
CT5-74	600	1500	1061	2200	750x750	1100	1035	11000	3016.9	3016.9	28Φ20 ^A	28Φ20 ^A	12.13	1.24	451.78
CT5-75	600	1500	1061	2400	750x750	1150	1085	12000	3291.2	3291.2	29Φ20 ^A	29Φ20 ^A	12.69	1.24	467.92
CT5-76	600	1500	1061	2400	800x800	1150	1085	12000	3171.2	3171.2	28Φ20 ^A	28Φ20 ^A	12.69	1.24	451.78
CT5-77	600	1500	1061	2600	750x750	1250	1185	13000	3565.4	3565.4	28Φ20 ^A	28Φ20 ^A	13.79	1.24	451.78
CT5-78	600	1500	1061	2600	800x800	1200	1135	13000	3435.4	3435.4	29Φ20 ^A	29Φ20 ^A	13.24	1.24	467.92
CT5-79	600	1500	1061	2800	800x800	1300	1235	14000	3699.7	3699.7	28Φ20 ^A	28Φ20 ^A	14.34	1.24	451.78
CT5-80	600	1500	1061	2800	850x850	1300	1235	14000	3559.7	3559.7	33Φ18 ^A	33Φ18 ^A	14.34	1.24	431.29
CT5-81	600	1800	1273	2200	700x700	1200	1135	11000	4060.3	4060.3	34Φ20 ^A	34Φ20 ^A	16.84	1.56	619.74
CT5-82	600	1800	1273	2200	750x750	1150	1085	11000	3950.3	3950.3	35Φ20 ^A	35Φ20 ^A	16.13	1.56	637.97
CT5-83	600	1800	1273	2400	750x750	1200	1135	12000	4309.4	4309.4	36Φ20 ^A	36Φ20 ^A	16.84	1.56	656.20
CT5-84	600	1800	1273	2400	800x800	1200	1135	12000	4189.4	4189.4	35Φ20 ^A	35Φ20 ^A	16.84	1.56	637.97
CT5-85	600	1800	1273	2600	750x750	1300	1235	13000	4668.5	4668.5	36Φ20 ^A	36Φ20 ^A	18.24	1.56	656.20
CT5-86	600	1800	1273	2600	800x800	1250	1185	13000	4538.5	4538.5	36Φ20 ^A	36Φ20 ^A	17.54	1.56	656.20
CT5-87	600	1800	1273	2800	800x800	1350	1285	14000	4887.6	4887.6	36Φ20 ^A	36Φ20 ^A	18.94	1.56	656.20
CT5-88	600	1800	1273	2800	850x850	1300	1235	14000	4747.6	4747.6	36Φ20 ^A	36Φ20 ^A	18.24	1.56	656.20

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

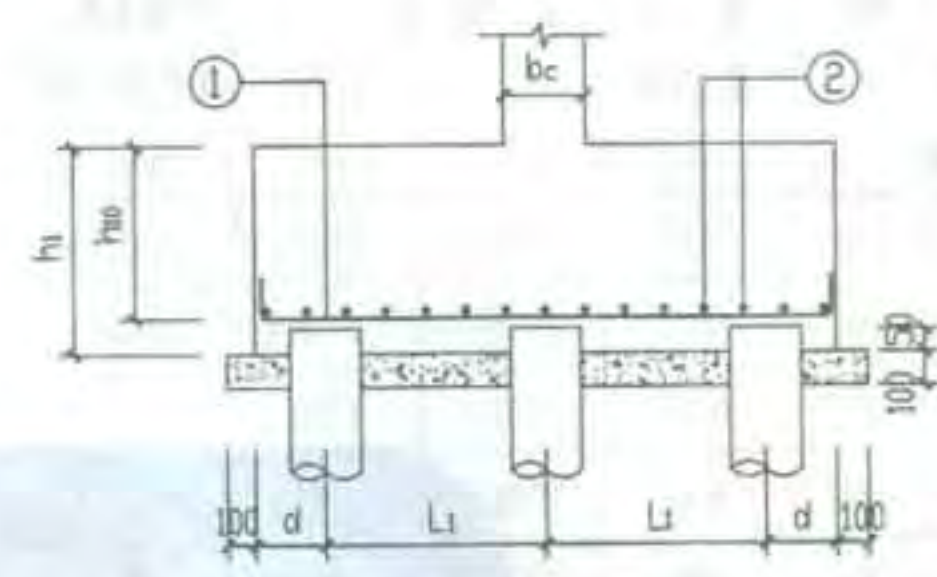
刘雪敏 杜聪雅 张盼利 李翔 张盼利 李翔 张盼利 李翔 张盼利



承台平面



配筋平面



承台剖面

项目 承台 编号	圆 桩 桩 径 d(mm)	桩 距 S(mm)	L_1 $=\sqrt{3}S/2$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $h_c \times b_c$ (mm×mm)	承台厚度 h_1 (mm)	h_{10} 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
									$\Sigma M_x(kN \cdot m)$	$\Sigma M_y(kN \cdot m)$	①	②	C30 (m^3)	C15 (m^3)	HRB400 钢筋 (kg)
CT5a-1	300	900	779	800	450×450	800	735	4000	360.0	887.1	14 Φ 18 ^C	17 Φ 14 ^B	2.59	0.40	106.45
CT5a-2	300	900	779	800	500×500	800	735	4000	320.0	847.1	14 Φ 18 ^C	17 Φ 14 ^B	2.59	0.40	106.45
CT5a-3	300	900	779	900	500×500	850	785	4500	360.0	953.0	14 Φ 18 ^C	18 Φ 14 ^B	2.75	0.40	108.48
CT5a-4	300	900	779	900	550×550	800	735	4500	315.0	908.0	15 Φ 18 ^C	17 Φ 14 ^B	2.59	0.40	111.60
CT5a-5	300	900	779	1000	500×500	900	835	5000	400.0	1058.8	15 Φ 18 ^C	15 Φ 16 ^B	2.91	0.40	117.60
CT5a-6	300	900	779	1000	550×550	900	835	5000	350.0	1008.8	14 Φ 18 ^C	15 Φ 16 ^B	2.91	0.40	112.45
CT5a-7	300	1050	909	800	450×450	850	785	4000	480.0	1094.9	16 Φ 18 ^C	16 Φ 16 ^B	3.39	0.48	137.53
CT5a-8	300	1050	909	800	500×500	850	785	4000	440.0	1054.9	16 Φ 18 ^C	16 Φ 16 ^B	3.39	0.48	137.53
CT5a-9	300	1050	909	900	500×500	900	835	4500	495.0	1186.8	17 Φ 18 ^C	17 Φ 16 ^B	3.59	0.48	146.13
CT5a-10	300	1050	909	900	550×550	850	785	4500	450.0	1141.8	17 Φ 18 ^C	16 Φ 16 ^B	3.39	0.48	143.20

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	圆 柱 桩 径 d(mm)	桩 距 S(mm)	L ₁ =√S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 hex be (mmxmm)	承台厚度 h ₁ (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
									ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT5a-11	300	1050	909	1000	500x500	950	885	5000	550.0	1318.7	17Φ18 ^C	18Φ16 ^B	3.79	0.48	149.06
CT5a-12	300	1050	909	1000	550x550	950	885	5000	500.0	1268.7	17Φ18 ^C	18Φ16 ^B	3.79	0.48	149.06
CT5a-13	300	1200	1039	800	450x450	900	835	4000	600.0	1302.8	18Φ18 ^C	18Φ16 ^B	4.34	0.58	168.33
CT5a-14	300	1200	1039	800	500x500	900	835	4000	560.0	1262.8	18Φ18 ^C	18Φ16 ^B	4.34	0.58	168.33
CT5a-15	300	1200	1039	900	500x500	1000	935	4500	630.0	1420.6	18Φ18 ^C	20Φ16 ^B	4.82	0.58	174.66
CT5a-16	300	1200	1039	900	550x550	850	885	4500	585.0	1375.6	18Φ18 ^C	19Φ16 ^B	4.58	0.58	171.49
CT5a-17	300	1200	1039	1000	500x500	1100	1035	5000	700.0	1578.5	18Φ18 ^C	22Φ16 ^B	5.30	0.58	180.99
CT5a-18	300	1200	1039	1000	550x550	1050	985	5000	650.0	1528.5	18Φ18 ^C	21Φ16 ^B	5.06	0.58	177.83
CT5a-19	400	1200	1039	1100	550x550	900	835	5500	715.0	1681.3	19Φ20 ^B	20Φ16 ^B	5.18	0.68	217.16
CT5a-20	400	1200	1039	1100	600x600	900	835	5500	660.0	1626.3	18Φ20 ^B	20Φ16 ^B	5.18	0.68	209.40
CT5a-21	400	1200	1039	1200	550x550	950	885	6000	750.0	1834.2	20Φ20 ^B	21Φ16 ^B	5.47	0.68	228.41
CT5a-22	400	1200	1039	1200	600x600	850	885	6000	720.0	1774.2	19Φ20 ^B	21Φ16 ^B	5.47	0.68	220.64
CT5a-23	400	1200	1039	1300	600x600	1000	935	6500	780.0	1922.0	19Φ20 ^B	22Φ16 ^B	5.76	0.68	224.13
CT5a-24	400	1200	1039	1300	650x650	950	885	6500	715.0	1857.0	20Φ20 ^B	21Φ16 ^B	5.47	0.68	228.41
CT5a-25	400	1200	1039	1400	600x600	1050	985	7000	840.0	2069.8	20Φ20 ^B	23Φ16 ^B	6.04	0.68	235.37
CT5a-26	400	1200	1039	1400	650x650	1000	935	7000	770.0	1999.8	20Φ20 ^B	22Φ16 ^B	5.76	0.68	231.89
CT5a-27	400	1200	1039	1600	600x600	1150	1085	8000	960.0	2365.5	17Φ22 ^B	20Φ18 ^B	6.62	0.68	250.75
CT5a-28	400	1200	1039	1600	650x650	1150	1085	8000	880.0	2285.5	20Φ20 ^B	20Φ18 ^B	6.62	0.68	244.70
CT5a-29	400	1400	1212	1100	550x550	1000	935	5500	935.0	2062.4	21Φ20 ^B	25Φ16 ^B	7.09	0.82	275.93
CT5a-30	400	1400	1212	1100	600x600	950	885	5500	880.0	2007.4	21Φ20 ^B	23Φ16 ^B	6.74	0.82	268.34

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

承台 编号	项目 圆 柱 桩 径 d(mm)	桩 距 S(mm)	L ₁ =√S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c ×b _c (mm×mm)	承台厚度 h _t (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
									EM _x (kN·m)	EM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT5a-31	400	1400	1212	1200	550x550	1050	985	6000	1020.0	2249.8	22Φ20 ^B	26Φ16 ^B	7.45	0.82	288.35
CT5a-32	400	1400	1212	1200	600x600	1000	935	6000	960.0	2189.8	22Φ20 ^B	25Φ16 ^B	7.09	0.82	284.55
CT5a-33	400	1400	1212	1300	600x600	1050	985	6500	1040.0	2372.3	19Φ22 ^B	26Φ16 ^B	7.45	0.82	298.70
CT5a-34	400	1400	1212	1300	650x650	1050	985	6500	975.0	2307.3	22Φ20 ^B	26Φ16 ^B	7.45	0.82	288.35
CT5a-35	400	1400	1212	1400	600x600	1100	1035	7000	1120.0	2554.8	19Φ22 ^B	27Φ16 ^B	7.80	0.82	302.49
CT5a-36	400	1400	1212	1400	650x650	1100	1035	7000	1050.0	2484.8	19Φ22 ^B	27Φ16 ^B	7.80	0.82	302.49
CT5a-37	400	1400	1212	1600	600x600	1200	1135	8000	1280.0	2919.8	20Φ22 ^B	23Φ18 ^B	8.51	0.82	322.50
CT5a-38	400	1400	1212	1600	650x650	1150	1085	8000	1200.0	2839.8	20Φ22 ^B	22Φ18 ^B	8.16	0.82	317.63
CT5a-39	400	1600	1386	1100	550x550	1000	935	5500	1155.0	2443.4	20Φ22 ^B	27Φ16 ^B	8.57	0.98	342.22
CT5a-40	400	1600	1386	1100	600x600	1000	935	5500	1100.0	2388.4	24Φ20 ^B	27Φ16 ^B	8.57	0.98	338.41
CT5a-41	400	1600	1386	1200	550x550	1050	985	6000	1260.0	2665.5	21Φ22 ^B	28Φ16 ^B	9.00	0.98	357.89
CT5a-42	400	1600	1386	1200	600x600	1050	985	6000	1200.0	2605.5	21Φ22 ^B	28Φ16 ^B	9.00	0.98	357.89
CT5a-43	400	1600	1386	1300	600x600	1100	1035	6500	1300.0	2822.7	21Φ22 ^B	30Φ16 ^B	9.43	0.98	366.11
CT5a-44	400	1600	1386	1300	650x650	1100	1035	6500	1235.0	2757.7	21Φ22 ^B	30Φ16 ^B	9.43	0.98	366.11
CT5a-45	400	1600	1386	1400	600x600	1150	1085	7000	1400.0	3039.8	22Φ22 ^B	25Φ18 ^B	9.86	0.98	386.02
CT5a-46	400	1600	1386	1400	650x650	1150	1085	7000	1330.0	2969.8	21Φ22 ^B	25Φ18 ^B	9.86	0.98	374.46
CT5a-47	400	1600	1386	1600	600x600	1250	1185	8000	1600.0	3474.1	23Φ22 ^B	27Φ18 ^B	10.71	0.98	408.11
CT5a-48	400	1600	1386	1600	650x650	1200	1135	8000	1520.0	3394.1	23Φ22 ^B	26Φ18 ^B	10.29	0.98	402.84
CT5a-49	500	1500	1299	1600	600x600	1150	1085	8000	1440.0	3196.9	23Φ22 ^B	25Φ18 ^A	10.34	1.03	390.03
CT5a-50	500	1500	1299	1600	650x650	1100	1035	8000	1360.0	3116.9	23Φ22 ^B	30Φ16 ^A	9.89	1.03	383.68

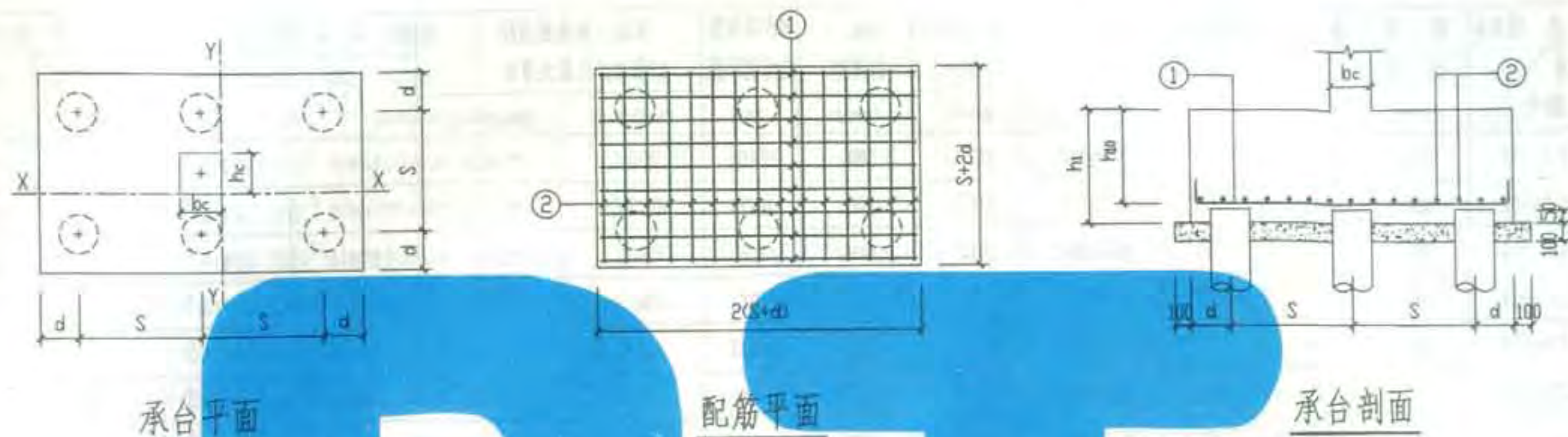
注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L1 =√S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度 h _t (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
									ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT5a-51	500	1500	1299	1800	650x650	1200	1135	9000	1530.0	3506.5	24Φ22 ^B	26Φ18 ^A	10.79	1.03	406.56
CT5a-52	500	1500	1299	1800	700x700	1150	1085	9000	1440.0	3416.5	25Φ22 ^B	25Φ18 ^A	10.34	1.03	413.30
CT5a-53	500	1500	1299	2000	700x700	1250	1185	10000	1600.0	3796.2	25Φ22 ^B	27Φ18 ^A	11.24	1.03	423.09
CT5a-54	500	1500	1299	2000	750x750	1200	1135	10000	1500.0	3696.2	25Φ22 ^B	26Φ18 ^A	10.79	1.03	418.20
CT5a-55	500	1500	1299	2200	700x700	1350	1285	11000	1760.0	4175.8	25Φ22 ^B	29Φ18 ^A	12.14	1.03	432.88
CT5a-56	500	1500	1299	2200	750x750	1300	1235	11000	1650.0	4065.8	20Φ25 ^B	28Φ18 ^A	11.69	1.03	441.30
CT5a-57	500	1750	1516	1600	600x600	1200	1135	8000	1840.0	3889.7	27Φ22 ^B	29Φ18 ^A	13.30	1.25	505.52
CT5a-58	500	1750	1516	1600	650x650	1200	1135	8000	1760.0	3809.7	26Φ22 ^B	29Φ18 ^A	13.30	1.25	492.59
CT5a-59	500	1750	1516	1800	650x650	1250	1185	9000	1960.0	4286.0	28Φ22 ^B	30Φ18 ^A	13.86	1.25	523.85
CT5a-60	500	1750	1516	1800	700x700	1250	1185	9000	1890.0	4196.0	27Φ22 ^B	30Φ18 ^A	13.86	1.25	510.92
CT5a-61	500	1750	1516	2000	700x700	1300	1235	10000	2100.0	4862.2	23Φ25 ^B	31Φ18 ^A	14.41	1.25	555.48
CT5a-62	500	1750	1516	2000	750x750	1300	1235	10000	2000.0	4562.2	22Φ25 ^B	31Φ18 ^A	14.41	1.25	538.60
CT5a-63	500	1750	1516	2200	700x700	1400	1335	11000	2310.0	5128.4	23Φ25 ^B	34Φ18 ^A	15.52	1.25	571.66
CT5a-64	500	1750	1516	2200	750x750	1350	1285	11000	2200.0	5018.4	24Φ25 ^B	33Φ18 ^A	14.97	1.25	583.15
CT5a-65	500	2000	1732	1600	600x600	1200	1135	8000	2240.0	4582.6	24Φ25 ^B	32Φ18 ^A	16.07	1.49	633.78
CT5a-66	500	2000	1732	1600	650x650	1200	1135	8000	2160.0	4502.6	24Φ25 ^B	32Φ18 ^A	16.07	1.49	633.78
CT5a-67	500	2000	1732	1800	650x650	1300	1235	9000	2430.0	5065.4	25Φ25 ^B	35Φ18 ^A	17.41	1.49	670.01
CT5a-68	500	2000	1732	1800	700x700	1300	1235	9000	2340.0	4975.4	24Φ25 ^B	35Φ18 ^A	17.41	1.49	651.46
CT5a-69	500	2000	1732	2000	700x700	1350	1285	10000	2600.0	5528.2	26Φ25 ^B	36Φ18 ^A	18.08	1.49	694.46
CT5a-70	500	2000	1732	2000	750x750	1350	1285	10000	2500.0	5428.2	25Φ25 ^B	36Φ18 ^A	18.08	1.49	675.90

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L ₁ =√S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度 h ₁ (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面整 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
									ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT5a-71	500	2000	1732	2200	700x700	1450	1385	11000	2860.0	6081.0	26Φ25 ^B	31Φ20 ^B	19.42	1.49	732.31
CT5a-72	500	2000	1732	2200	750x750	1450	1385	11000	2750.0	5971.0	26Φ25 ^B	31Φ20 ^B	19.42	1.49	732.31
CT5a-73	600	1500	1299	2200	700x700	1250	1185	11000	1760.0	4175.8	27Φ22 ^A	28Φ18 ^A	12.82	1.16	450.20
CT5a-74	600	1500	1299	2200	750x750	1200	1135	11000	1650.0	4065.8	22Φ25 ^B	27Φ18 ^A	12.31	1.16	494.58
CT5a-75	600	1500	1299	2400	750x750	1300	1235	12000	1800.0	4435.4	22Φ25 ^B	30Φ18 ^A	13.33	1.16	510.46
CT5a-76	600	1500	1299	2400	800x800	1300	1235	12000	1680.0	4315.4	27Φ22 ^A	30Φ18 ^A	13.33	1.16	460.79
CT5a-77	600	1500	1299	2600	750x750	1400	1335	13000	1950.0	4805.0	22Φ25 ^B	32Φ18 ^A	14.36	1.16	521.04
CT5a-78	600	1500	1299	2600	800x800	1400	1335	13000	1820.0	4675.0	27Φ22 ^A	32Φ18 ^A	14.36	1.16	471.37
CT5a-79	600	1500	1299	2800	800x800	1500	1435	14000	1960.0	5034.6	27Φ22 ^A	28Φ20 ^A	15.38	1.16	484.97
CT5a-80	600	1500	1299	2800	850x850	1450	1385	14000	1820.0	4894.6	27Φ22 ^A	27Φ20 ^A	14.87	1.16	478.43
CT5a-81	600	1800	1559	2200	700x700	1300	1235	11000	2420.0	5318.9	26Φ25 ^B	34Φ18 ^A	16.84	1.45	668.00
CT5a-82	600	1800	1559	2200	750x750	1300	1235	11000	2310.0	5208.9	25Φ25 ^B	34Φ18 ^A	16.84	1.45	650.01
CT5a-83	600	1800	1559	2400	750x750	1350	1285	12000	2520.0	5682.5	27Φ25 ^B	35Φ18 ^A	17.49	1.45	691.88
CT5a-84	600	1800	1559	2400	800x800	1350	1285	12000	2400.0	5562.5	26Φ25 ^B	35Φ18 ^A	17.49	1.45	673.89
CT5a-85	600	1800	1559	2600	750x750	1450	1385	13000	2730.0	6156.0	27Φ25 ^B	30Φ20 ^A	18.78	1.45	703.88
CT5a-86	600	1800	1559	2600	800x800	1400	1335	13000	2600.0	6026.0	27Φ25 ^B	36Φ18 ^A	18.13	1.45	697.77
CT5a-87	600	1800	1559	2800	800x800	1500	1435	14000	2800.0	6489.5	27Φ25 ^B	31Φ20 ^A	19.43	1.45	711.16
CT5a-88	600	1800	1559	2800	850x850	1500	1435	14000	2660.0	6349.5	27Φ25 ^B	31Φ20 ^A	19.43	1.45	711.16

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。



承台 编号	项目 圆柱 直径 d(mm)	柱 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $b_c \times b_r$ (mm×mm)	承台厚度 h (mm)	h_0 计算值 (mm)	承台顶面整 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承台配筋		材料用量		
								$\Sigma M_x(kN \cdot m)$	$\Sigma M_y(kN \cdot m)$	①	②	C30 (m^3)	C15 (m^3)	HRB400 钢筋 (kg)
CT6-1	300	900	800	500×500	850	785	4800	480.0	1040.0	16 Φ 18 ^C	20 Φ 14 ^B	3.06	0.44	130.52
CT6-2	300	900	800	550×550	850	785	4800	420.0	1000.0	15 Φ 18 ^C	20 Φ 14 ^B	3.06	0.44	124.90
CT6-3	300	900	900	550×550	900	835	5400	472.5	1125.0	16 Φ 18 ^C	22 Φ 14 ^B	3.24	0.44	134.57
CT6-4	300	900	900	600×600	900	835	5400	405.0	1080.0	15 Φ 18 ^C	22 Φ 14 ^B	3.24	0.44	128.94
CT6-5	300	900	1000	550×550	950	885	6000	525.0	1250.0	17 Φ 18 ^C	23 Φ 14 ^B	3.42	0.44	142.22
CT6-6	300	900	1000	600×600	950	885	6000	450.0	1200.0	16 Φ 18 ^C	23 Φ 14 ^B	3.42	0.44	136.59
CT6-7	300	1050	800	500×500	900	835	4800	660.0	1280.0	18 Φ 18 ^C	24 Φ 14 ^B	4.01	0.54	165.01
CT6-8	300	1050	800	550×550	900	835	4800	600.0	1240.0	17 Φ 18 ^C	24 Φ 14 ^B	4.01	0.54	158.78
CT6-9	300	1050	900	550×550	950	885	5400	675.0	1395.0	18 Φ 18 ^C	25 Φ 14 ^B	4.23	0.54	167.22
CT6-10	300	1050	900	600×600	950	885	5400	607.5	1350.0	18 Φ 18 ^C	25 Φ 14 ^B	4.23	0.54	167.22

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度 h _t (mm)	h _{t0} 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
								ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT6-11	300	1050	1000	550x550	1050	985	6000	750.0	1550.0	18Φ18 ^C	22Φ16 ^B	4.68	0.54	176.56
CT6-12	300	1050	1000	600x600	1050	985	6000	675.0	1500.0	18Φ18 ^C	22Φ16 ^B	4.68	0.54	176.56
CT6-13	300	1200	800	500x500	950	885	4800	840.0	1520.0	20Φ18 ^C	28Φ14 ^B	5.13	0.64	203.35
CT6-14	300	1200	800	550x550	950	885	4800	780.0	1480.0	19Φ18 ^C	28Φ14 ^B	5.13	0.64	196.52
CT6-15	300	1200	900	550x550	1050	985	5400	877.5	1665.0	20Φ18 ^C	24Φ16 ^B	5.67	0.64	212.54
CT6-16	300	1200	900	600x600	1000	935	5400	810.0	1620.0	20Φ18 ^C	30Φ14 ^B	5.40	0.64	208.12
CT6-17	300	1200	1000	550x550	1150	1085	6000	975.0	1850.0	20Φ18 ^C	26Φ16 ^B	6.21	0.64	218.87
CT6-18	300	1200	1000	600x600	1100	1035	6000	900.0	1800.0	20Φ18 ^C	25Φ16 ^B	5.94	0.64	215.71
CT6-19	400	1200	1100	600x600	1000	935	6600	990.0	1980.0	20Φ20 ^B	32Φ14 ^A	6.40	0.75	246.56
CT6-20	400	1200	1100	650x650	1000	935	6600	907.5	1925.0	19Φ20 ^B	32Φ14 ^A	6.40	0.75	238.00
CT6-21	400	1200	1200	600x600	1050	985	7200	1080.0	2160.0	17Φ22 ^B	26Φ16 ^B	6.72	0.75	268.18
CT6-22	400	1200	1200	700x700	1000	935	7200	900.0	2040.0	17Φ22 ^B	32Φ14 ^A	6.40	0.75	253.06
CT6-23	400	1200	1300	650x650	1100	1035	7800	1072.5	2275.0	17Φ22 ^B	27Φ16 ^B	7.04	0.75	271.66
CT6-24	400	1200	1300	700x700	1050	985	7800	975.0	2210.0	18Φ22 ^B	26Φ16 ^B	6.72	0.75	278.63
CT6-25	400	1200	1400	650x650	1150	1085	8400	1155.0	2450.0	18Φ22 ^B	28Φ16 ^B	7.36	0.75	285.59
CT6-26	400	1200	1400	750x750	1100	1035	8400	945.0	2310.0	17Φ22 ^B	27Φ16 ^B	7.04	0.75	271.66
CT6-27	400	1200	1600	700x700	1200	1135	9600	1200.0	2720.0	19Φ22 ^B	29Φ16 ^B	7.68	0.75	299.52
CT6-28	400	1200	1600	750x750	1200	1135	9600	1080.0	2640.0	18Φ22 ^B	29Φ16 ^B	7.68	0.75	289.07
CT6-29	400	1400	1100	600x600	1050	985	6600	1320.0	2420.0	19Φ22 ^B	29Φ16 ^B	8.32	0.91	331.36
CT6-30	400	1400	1100	650x650	1050	985	6600	1237.5	2365.0	19Φ22 ^B	29Φ16 ^B	8.32	0.91	331.36

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

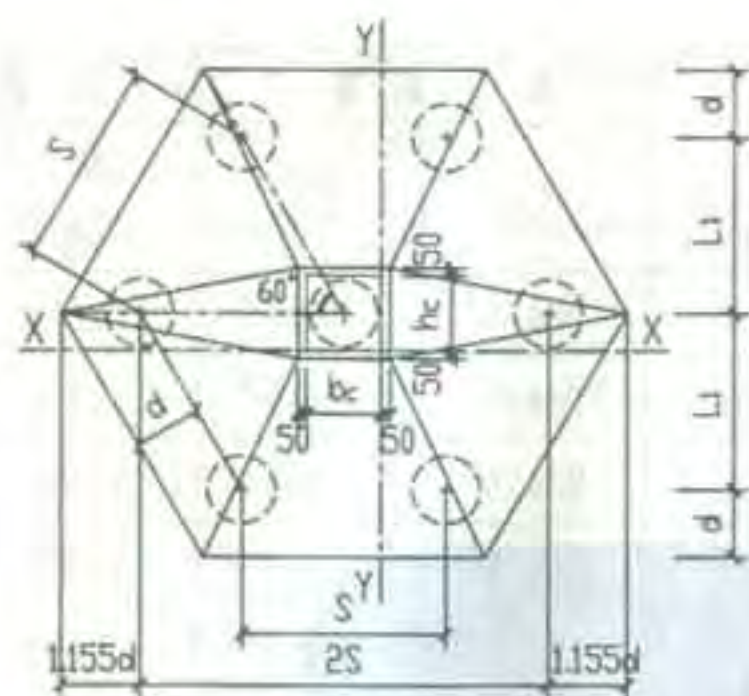
11-37

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度 h _t (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面整 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
								ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT6-51	500	1500	1800	700x700	1300	1235	10800	2160.0	4140.0	20Φ25 ^B	39Φ16 ^A	13.00	1.13	486.05
CT6-52	500	1500	1800	750x750	1300	1235	10800	2025.0	4050.0	25Φ22 ^B	39Φ16 ^A	13.00	1.13	471.74
CT6-53	500	1500	2000	750x750	1350	1285	12000	2250.0	4500.0	21Φ25 ^B	32Φ18 ^A	13.50	1.13	508.61
CT6-54	500	1500	2000	800x800	1350	1285	12000	2100.0	4400.0	21Φ25 ^B	32Φ18 ^A	13.50	1.13	508.61
CT6-55	500	1500	2200	750x750	1450	1385	13200	2475.0	4950.0	22Φ25 ^B	35Φ18 ^A	14.50	1.13	540.06
CT6-56	500	1500	2200	800x800	1400	1335	13200	2310.0	4840.0	22Φ25 ^B	34Φ18 ^A	14.00	1.13	535.17
CT6-57	500	1750	1600	700x700	1300	1235	9600	2520.0	4480.0	28Φ22 ^B	44Φ16 ^A	16.09	1.39	588.73
CT6-58	500	1750	1600	750x750	1250	1185	9600	2400.0	4400.0	22Φ25 ^B	42Φ16 ^A	15.47	1.39	590.14
CT6-59	500	1750	1800	700x700	1350	1285	10800	2835.0	5040.0	24Φ25 ^B	36Φ18 ^A	16.71	1.39	642.70
CT6-60	500	1750	1800	750x750	1350	1285	10800	2700.0	4950.0	23Φ25 ^B	36Φ18 ^A	16.71	1.39	624.01
CT6-61	500	1750	2000	750x750	1450	1385	12000	3000.0	5500.0	24Φ25 ^B	39Φ18 ^A	17.94	1.39	658.88
CT6-62	500	1750	2000	800x800	1400	1335	12000	2850.0	5400.0	24Φ25 ^B	38Φ18 ^A	17.33	1.39	653.48
CT6-63	500	1750	2200	750x750	1500	1435	13200	3300.0	6050.0	25Φ25 ^B	40Φ18 ^A	18.56	1.39	682.96
CT6-64	500	1750	2200	800x800	1500	1435	13200	3135.0	5940.0	25Φ25 ^B	40Φ18 ^A	18.56	1.39	682.96
CT6-65	500	2000	1600	700x700	1200	1135	9600	3120.0	5280.0	28Φ25 ^B	45Φ16 ^A	18.00	1.66	786.76
CT6-66	500	2000	1600	750x750	1200	1135	9600	3000.0	5200.0	28Φ25 ^B	45Φ16 ^A	18.00	1.66	786.76
CT6-67	500	2000	1800	700x700	1350	1285	10800	3510.0	5940.0	28Φ25 ^B	40Φ18 ^A	20.25	1.66	812.95
CT6-68	500	2000	1800	750x750	1350	1285	10800	3375.0	5850.0	27Φ25 ^B	40Φ18 ^A	20.25	1.66	792.33
CT6-69	500	2000	2000	750x750	1500	1435	12000	3750.0	6500.0	27Φ25 ^B	45Φ18 ^A	22.50	1.66	821.80
CT6-70	500	2000	2000	800x800	1500	1435	12000	3600.0	6400.0	27Φ25 ^B	45Φ18 ^A	22.50	1.66	821.80

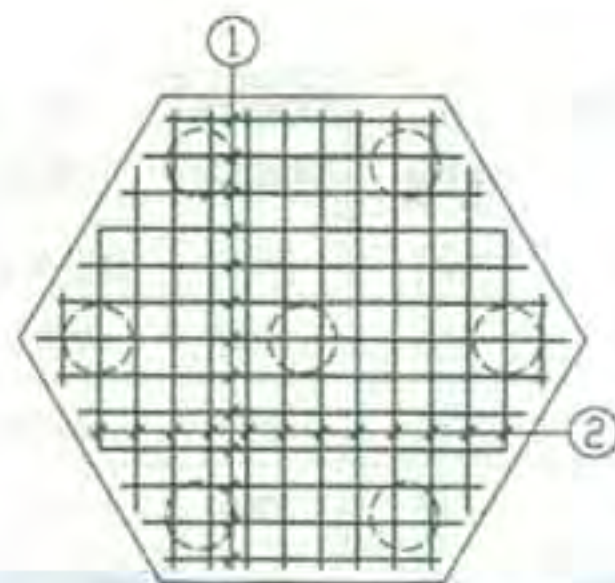
注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度 h ₁ (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
								ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT6-71	500	2000	2200	750x750	1600	1535	13200	4125.0	7150.0	28Φ25 ^B	48Φ18 ^A	24.00	1.66	860.09
CT6-72	500	2000	2200	800x800	1550	1485	13200	3960.0	7040.0	28Φ25 ^B	46Φ18 ^A	23.25	1.66	848.31
CT6-73	600	1500	2200	750x750	1350	1285	13200	2475.0	4950.0	23Φ25 ^B	34Φ18 ^A	15.31	1.28	583.24
CT6-74	600	1500	2200	800x800	1350	1285	13200	2310.0	4840.0	23Φ25 ^B	34Φ18 ^A	15.31	1.28	583.24
CT6-75	600	1500	2400	800x800	1450	1385	14400	2520.0	5280.0	23Φ25 ^B	36Φ18 ^A	16.44	1.28	593.82
CT6-76	600	1500	2400	850x850	1400	1335	14400	2340.0	5150.0	23Φ25 ^B	35Φ18 ^A	15.88	1.28	588.53
CT6-77	600	1500	2500	850x850	1500	1435	15600	2535.0	5590.0	23Φ25 ^B	38Φ18 ^A	17.01	1.28	604.41
CT6-78	600	1500	2600	900x900	1450	1385	15600	2340.0	5460.0	24Φ25 ^B	36Φ18 ^A	16.44	1.28	611.36
CT6-79	600	1500	2800	850x850	1600	1535	16800	2730.0	6020.0	23Φ25 ^B	40Φ18 ^A	18.14	1.28	615.00
CT6-80	600	1500	2800	950x950	1550	1485	16800	2310.0	5740.0	23Φ25 ^B	39Φ18 ^A	17.58	1.28	609.70
CT6-81	600	1800	2200	750x750	1450	1385	13200	3465.0	6270.0	27Φ25 ^B	42Φ18 ^A	20.88	1.60	783.31
CT6-82	600	1800	2200	800x800	1450	1385	13200	3300.0	6160.0	27Φ25 ^B	42Φ18 ^A	20.88	1.60	783.31
CT6-83	600	1800	2400	800x800	1500	1435	14400	3600.0	6720.0	28Φ25 ^B	43Φ18 ^A	21.60	1.60	809.05
CT6-84	600	1800	2400	850x850	1500	1435	14400	3420.0	6600.0	28Φ25 ^B	43Φ18 ^A	21.60	1.60	809.05
CT6-85	600	1800	2600	850x850	1550	1485	15600	3705.0	7150.0	29Φ25 ^B	44Φ18 ^A	22.32	1.60	834.79
CT6-86	600	1800	2600	900x900	1550	1485	15600	3510.0	7020.0	28Φ25 ^B	44Φ18 ^A	22.32	1.60	814.94
CT6-87	600	1800	2800	850x850	1650	1585	16800	3990.0	7700.0	29Φ25 ^B	47Φ18 ^A	23.76	1.60	852.46
CT6-88	600	1800	2800	950x950	1600	1535	16800	3570.0	7420.0	29Φ25 ^B	46Φ18 ^A	23.04	1.60	846.57

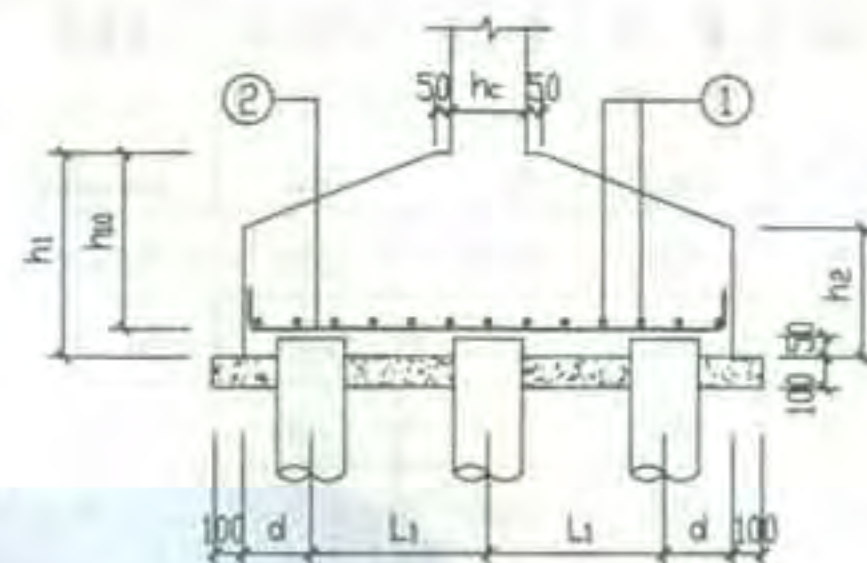
注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。



承台平面



配筋平面



承台剖面

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L ₁ =√S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度		h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
						h ₁ (mm)	h ₂ (mm)			ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT7-1	300	900	779	800	550×550	850	850	785	5600	807.1	780.0	19Φ14 ^B	23Φ16 ^B	3.43	0.48	118.27
CT7-2	300	900	779	800	600×600	800	800	735	5600	767.1	720.0	19Φ14 ^B	23Φ16 ^B	3.23	0.48	118.27
CT7-3	300	900	779	900	600×600	900	900	835	6300	863.0	810.0	19Φ14 ^B	23Φ16 ^B	3.63	0.48	118.27
CT7-4	300	900	779	900	650×650	850	850	785	6300	818.0	742.5	19Φ14 ^B	23Φ16 ^B	3.43	0.48	118.27
CT7-5	300	900	779	1000	600×600	1000	1000	935	7000	958.8	900.0	22Φ14 ^B	23Φ16 ^B	4.04	0.48	125.65
CT7-6	300	900	779	1000	650×650	950	950	885	7000	908.8	825.0	20Φ14 ^B	23Φ16 ^B	3.83	0.48	120.73
CT7-7	300	1050	909	800	550×550	900	900	835	5600	1014.9	1020.0	24Φ14 ^B	26Φ16 ^B	4.56	0.59	154.24
CT7-8	300	1050	909	800	600×600	850	850	785	5600	974.9	960.0	24Φ14 ^B	26Φ16 ^B	4.31	0.59	154.24
CT7-9	300	1050	909	900	600×600	950	950	885	6300	1096.8	1080.0	24Φ14 ^B	26Φ16 ^B	4.81	0.59	154.24
CT7-10	300	1050	909	900	650×650	900	900	835	6300	1051.8	1012.5	24Φ14 ^B	26Φ16 ^B	4.56	0.59	154.24

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L1 =√S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度		h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
						h ₁ (mm)	h ₂ (mm)			ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT7-11	300	1050	909	1000	600x600	1000	1000	935	7000	1218.7	1200.0	19Φ16 ^B	29Φ16 ^B	5.07	0.59	163.24
CT7-12	300	1050	909	1000	650x650	950	950	885	7000	1168.7	1125.0	19Φ16 ^B	29Φ16 ^B	4.81	0.59	163.24
CT7-13	300	1200	1039	800	550x550	900	900	835	5600	1222.8	1260.0	23Φ16 ^B	29Φ16 ^B	5.59	0.72	199.47
CT7-14	300	1200	1039	800	600x600	900	900	835	5600	1182.6	1200.0	21Φ16 ^B	29Φ16 ^B	5.59	0.72	191.53
CT7-15	300	1200	1039	900	600x600	950	950	885	6300	1330.6	1350.0	23Φ16 ^B	32Φ16 ^B	5.90	0.72	205.15
CT7-16	300	1200	1039	900	650x650	950	950	885	6300	1285.6	1282.5	22Φ16 ^B	29Φ16 ^B	5.90	0.72	195.50
CT7-17	300	1200	1039	1000	600x600	1000	1000	935	7000	1478.5	1500.0	24Φ16 ^B	28Φ18 ³	6.21	0.72	233.17
CT7-18	300	1200	1039	1000	650x650	1000	1000	935	7000	1428.5	1425.0	23Φ16 ^B	32Φ16 ^B	6.21	0.72	205.15
CT7-19	400	1200	1039	1100	650x650	1000	750	935	7700	1571.3	1567.5	26Φ16 ^A	30Φ18 ^B	6.22	0.82	245.56
CT7-20	400	1200	1039	1100	700x700	1000	750	935	7700	1516.3	1485.0	25Φ16 ^A	27Φ18 ^B	6.24	0.82	232.80
CT7-21	400	1200	1039	1200	650x650	1050	800	985	8400	1714.2	1710.0	27Φ16 ^A	31Φ18 ^B	6.58	0.82	256.40
CT7-22	400	1200	1039	1200	750x750	1000	1000	935	8400	1594.2	1530.0	24Φ16 ^A	30Φ18 ^B	7.18	0.82	237.88
CT7-23	400	1200	1039	1300	700x700	1100	1100	1035	9100	1792.0	1755.0	25Φ16 ^A	30Φ18 ^B	7.89	0.82	241.72
CT7-24	400	1200	1039	1300	750x750	1050	1050	985	9100	1727.0	1657.5	25Φ16 ^A	30Φ18 ^B	7.53	0.82	241.72
CT7-25	400	1200	1039	1400	750x750	1100	1100	1035	9800	1858.8	1785.0	25Φ16 ^A	31Φ18 ^B	7.89	0.82	248.71
CT7-26	400	1200	1039	1400	800x800	1050	1050	985	9800	1789.8	1680.0	25Φ16 ^A	33Φ18 ^B	7.53	0.82	262.48
CT7-27	400	1200	1039	1600	750x750	1200	1200	1135	11200	2125.5	2040.0	26Φ16 ^A	30Φ20 ^B	8.61	0.82	280.99
CT7-28	400	1200	1039	1600	800x800	1150	1150	1085	11200	2045.5	1920.0	26Φ16 ^A	30Φ20 ^B	8.25	0.82	280.99
CT7-29	400	1400	1212	1100	650x650	1050	800	985	7700	1952.4	2007.5	32Φ16 ^A	34Φ18 ^B	8.22	1.02	321.19
CT7-30	400	1400	1212	1100	700x700	1050	800	985	7700	1897.4	1925.0	30Φ16 ^A	31Φ18 ^B	8.24	1.02	303.14

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

图名

正六边形七桩承台选用表(二)

图集号

11YG104-1

页

41

项目 承台 编号	圆 柱 桩 径 d(mm)	桩 距 S(mm)	L1 =√3S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度		h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
						h ₁ (mm)	h ₂ (mm)			ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT7-31	400	1400	1212	1200	650x650	1100	800	1035	8400	2129.8	2190.0	26Φ18 ^B	35Φ18 ^B	8.42	1.02	347.45
CT7-32	400	1400	1212	1200	750x750	1050	800	985	8400	2009.8	2010.0	32Φ16 ^A	35Φ18 ^B	8.26	1.02	328.58
CT7-33	400	1400	1212	1300	700x700	1150	850	1085	9100	2242.3	2275.0	32Φ16 ^A	35Φ18 ^B	8.90	1.02	328.58
CT7-34	400	1400	1212	1300	750x750	1100	850	1035	9100	2177.3	2177.5	32Φ16 ^A	35Φ18 ^B	8.71	1.02	328.58
CT7-35	400	1400	1212	1400	750x750	1150	900	1085	9800	2344.8	2345.0	26Φ18 ^B	31Φ20 ^B	9.16	1.02	372.72
CT7-36	400	1400	1212	1400	800x800	1150	900	1085	9800	2274.8	2240.0	32Φ16 ^A	37Φ18 ^B	9.18	1.02	343.27
CT7-37	400	1400	1212	1600	750x750	1250	1000	1185	11200	2679.8	2680.0	27Φ18 ^B	34Φ20 ^B	10.06	1.02	390.45
CT7-38	400	1400	1212	1600	800x800	1200	1200	1135	11200	2599.8	2560.0	26Φ18 ^B	31Φ20 ^B	10.81	1.02	372.72
CT7-39	400	1600	1386	1100	650x650	1100	800	1035	7700	2333.4	2447.5	29Φ18 ^B	35Φ18 ^B	10.29	1.23	407.17
CT7-40	400	1600	1386	1100	700x700	1050	800	985	7700	2278.4	2365.0	30Φ18 ^B	38Φ18 ^B	10.07	1.23	423.72
CT7-41	400	1600	1386	1200	650x650	1150	850	1085	8400	2545.5	2670.0	30Φ18 ^B	38Φ18 ^B	10.84	1.23	423.72
CT7-42	400	1600	1386	1200	750x750	1100	850	1035	8400	2425.5	2490.0	29Φ18 ^B	38Φ18 ^B	10.64	1.23	417.08
CT7-43	400	1600	1386	1300	700x700	1150	900	1085	9100	2692.7	2795.0	32Φ18 ^B	34Φ20 ^B	11.17	1.23	469.46
CT7-44	400	1600	1386	1300	750x750	1150	900	1085	9100	2627.7	2697.5	30Φ18 ^B	39Φ18 ^B	11.19	1.23	431.56
CT7-45	400	1600	1386	1400	750x750	1200	900	1135	9800	2829.8	2905.0	31Φ18 ^B	34Φ20 ^B	11.44	1.23	462.82
CT7-46	400	1600	1386	1400	800x800	1150	900	1085	9800	2759.8	2800.0	32Φ18 ^B	35Φ20 ^B	11.22	1.23	478.94
CT7-47	400	1600	1386	1600	750x750	1300	1000	1235	11200	3234.1	3320.0	33Φ18 ^B	35Φ20 ^B	12.55	1.23	485.57
CT7-48	400	1600	1386	1600	800x800	1250	1000	1185	11200	3154.1	3200.0	33Φ18 ^B	38Φ20 ^B	12.32	1.23	497.89
CT7-49	500	1500	1299	1600	750x750	1250	900	1185	11200	2956.9	3000.0	31Φ18 ^A	36Φ20 ^B	11.87	1.25	459.60
CT7-50	500	1500	1299	1600	800x800	1250	900	1185	11200	2876.9	2880.0	30Φ18 ^A	36Φ20 ^B	11.90	1.25	453.49

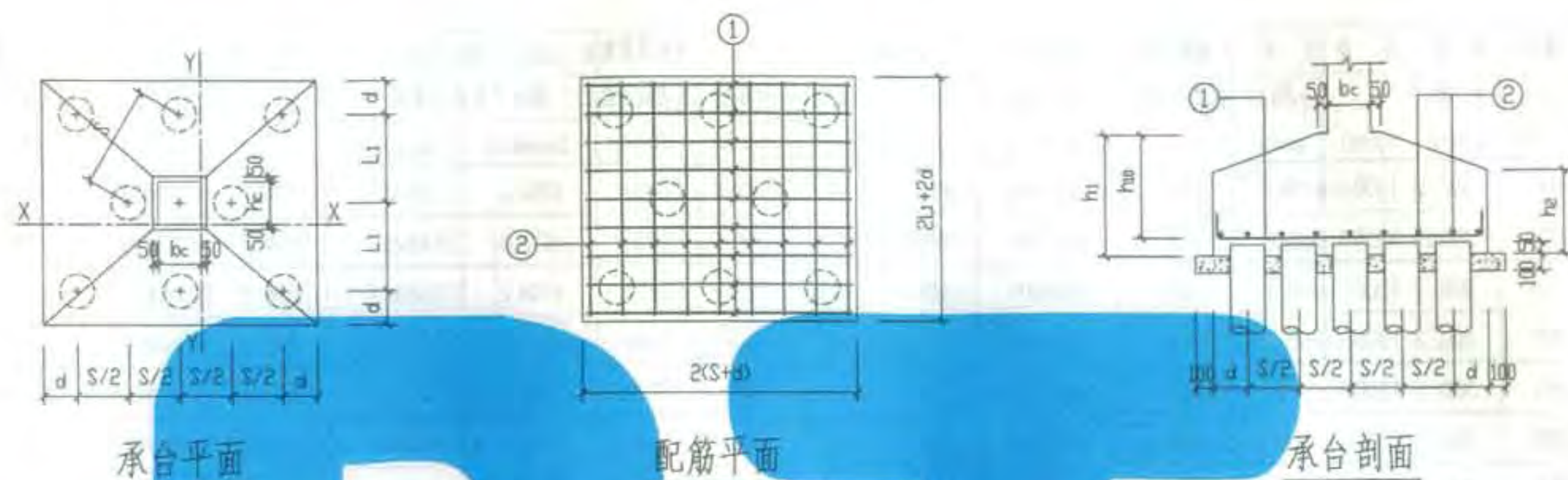
注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	圆柱 桩径 d(mm)	桩距 S(mm)	L1 =√S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度		h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面整 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承台配筋		材 料 用 量		
						h ₁ (mm)	h ₂ (mm)			ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT7-51	500	1500	1299	1800	800x800	1300	1000	1235	12600	3236.5	3240.0	32Φ18 ^A	37Φ20 ^B	12.76	1.25	475.50
CT7-52	500	1500	1299	1800	850x850	1300	1000	1235	12600	3146.5	3105.0	30Φ18 ^A	37Φ20 ^B	12.79	1.25	463.28
CT7-53	500	1500	1299	2000	850x850	1350	1350	1285	14000	3496.2	3450.0	31Φ18 ^A	37Φ20 ^B	15.14	1.25	469.39
CT7-54	500	1500	1299	2000	900x900	1350	1350	1285	14000	3396.2	3300.0	30Φ18 ^A	37Φ20 ^B	15.14	1.25	463.28
CT7-55	500	1500	1289	2200	850x850	1450	1450	1385	15400	3845.8	3795.0	32Φ18 ^A	38Φ20 ^B	16.26	1.25	486.00
CT7-56	500	1500	1299	2200	900x900	1400	1400	1335	15400	3735.8	3630.0	31Φ18 ^A	38Φ20 ^B	15.70	1.25	479.89
CT7-57	500	1750	1516	1600	750x750	1300	1000	1235	11200	3649.7	3800.0	37Φ18 ^A	41Φ20 ^B	15.92	1.55	594.63
CT7-58	500	1750	1516	1600	800x800	1300	1000	1235	11200	3569.7	3680.0	36Φ18 ^A	40Φ20 ^B	15.95	1.55	576.48
CT7-59	500	1750	1516	1800	800x800	1350	1000	1285	12600	4016.0	4140.0	39Φ18 ^A	42Φ20 ^B	16.26	1.55	619.58
CT7-60	500	1750	1516	1800	850x850	1350	1000	1285	12600	3926.0	4005.0	38Φ18 ^A	42Φ20 ^B	16.30	1.55	612.72
CT7-61	500	1750	1516	2000	850x850	1400	1050	1335	14000	4382.2	4450.0	40Φ18 ^A	36Φ22 ^B	17.00	1.55	645.15
CT7-62	500	1750	1516	2000	900x900	1400	1050	1335	14000	4262.2	4300.0	39Φ18 ^A	43Φ20 ^B	17.04	1.55	630.78
CT7-63	500	1750	1516	2200	850x850	1500	1150	1435	15400	4798.4	4895.0	33Φ20 ^A	37Φ22 ^B	18.41	1.55	663.92
CT7-64	500	1750	1516	2200	900x900	1450	1150	1385	15400	4688.4	4730.0	33Φ20 ^A	37Φ22 ^B	18.13	1.55	663.92
CT7-65	500	2000	1732	1600	750x750	1350	1000	1285	11200	4342.6	4600.0	44Φ18 ^A	45Φ20 ^B	19.83	1.88	743.04
CT7-66	500	2000	1732	1600	800x800	1300	1000	1235	11200	4262.6	4480.0	44Φ18 ^A	46Φ20 ^B	19.50	1.88	755.03
CT7-67	500	2000	1732	1800	800x800	1400	1050	1335	12600	4795.4	5040.0	37Φ20 ^A	47Φ20 ^B	20.73	1.88	779.77
CT7-68	500	2000	1732	1800	850x850	1400	1050	1335	12600	4705.4	4905.0	45Φ18 ^A	46Φ20 ^B	20.77	1.88	762.64
CT7-69	500	2000	1732	2000	850x850	1450	1100	1385	14000	5228.2	5450.0	39Φ20 ^A	40Φ22 ^B	21.64	1.88	816.51
CT7-70	500	2000	1732	2000	900x900	1450	1100	1385	14000	5128.2	5300.0	38Φ20 ^A	48Φ20 ^B	21.68	1.88	801.11

注: 承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

图名	正六边形七桩承台选用表(四)	图集号	11YG104-1
		页	43

注: 承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。



项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 $d(\text{mm})$	柱 距 $S(\text{mm})$	L_1 $=\sqrt{S}/2$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $b_c \times b_c$ (mm×mm)	承台厚度		h_{10} 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱地产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
						h_1 (mm)	h_2 (mm)			$\Sigma M_x(\text{kN}\cdot\text{m})$	$\Sigma M_y(\text{kN}\cdot\text{m})$	①	②	C30 (m^3)	C15 (m^3)	HRB400 钢筋 (kg)
CT8-1	300	900	779	800	600×600	900	900	835	6400	1150.6	1080.0	19 Φ 16 ^B	21 Φ 16 ^B	4.66	0.61	156.53
CT8-2	300	900	779	800	650×650	800	800	735	6400	1090.6	1020.0	19 Φ 18 ^C	22 Φ 16 ^B	4.14	0.61	189.07
CT8-3	300	900	779	900	600×600	950	950	885	7200	1294.4	1215.0	19 Φ 18 ^C	22 Φ 16 ^B	4.92	0.61	189.07
CT8-4	300	900	779	900	700×700	850	850	785	7200	1159.4	1080.0	19 Φ 18 ^C	22 Φ 16 ^B	4.40	0.61	189.07
CT8-5	300	900	779	1000	650×650	900	900	835	8000	1363.3	1275.0	21 Φ 18 ^C	19 Φ 18 ^C	4.66	0.61	216.01
CT8-6	300	900	779	1000	700×700	900	900	835	8000	1288.3	1200.0	20 Φ 18 ^C	23 Φ 16 ^B	4.66	0.61	198.43
CT8-7	300	1050	909	800	600×600	900	900	835	6400	1462.4	1380.0	23 Φ 18 ^C	26 Φ 16 ^B	5.88	0.76	250.96
CT8-8	300	1050	909	800	650×650	850	850	785	6400	1402.4	1320.0	23 Φ 18 ^C	27 Φ 16 ^B	5.55	0.76	255.10
CT8-9	300	1050	909	900	600×600	950	950	885	7200	1645.2	1552.5	24 Φ 18 ^C	22 Φ 18 ^C	6.20	0.76	274.14
CT8-10	300	1050	909	900	700×700	900	900	835	7200	1510.2	1417.5	23 Φ 18 ^C	27 Φ 16 ^B	5.88	0.76	255.10

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	圆 桩 桩 径 d(mm)	桩 距 S(mm)	L ₁ =√S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度		h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
						h ₁ (mm)	h ₂ (mm)			ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT8-11	300	1050	909	1000	650×650	1000	1000	935	8000	1753.0	1650.0	24Φ18 ^C	22Φ18 ^C	6.53	0.76	274.14
CT8-12	300	1050	909	1000	700×700	950	950	885	8000	1678.0	1575.0	25Φ18 ^C	22Φ18 ^C	6.20	0.76	280.37
CT8-13	300	1200	1039	800	600×600	900	900	835	6400	1774.2	1680.0	28Φ18 ^C	25Φ18 ^C	7.23	0.92	345.81
CT8-14	300	1200	1039	800	650×650	900	900	835	6400	1714.2	1620.0	27Φ18 ^C	24Φ18 ^C	7.23	0.92	332.80
CT8-15	300	1200	1039	900	600×600	950	950	885	7200	1995.9	1890.0	29Φ18 ^C	27Φ18 ^C	7.63	0.92	365.01
CT8-16	300	1200	1039	900	700×700	900	900	835	7200	1860.9	1755.0	29Φ18 ^C	26Φ18 ^C	7.23	0.92	358.83
CT8-17	300	1200	1039	1000	650×650	1000	1000	935	8000	2142.7	2025.0	30Φ18 ^C	27Φ18 ^C	8.04	0.92	371.84
CT8-18	300	1200	1039	1000	700×700	1000	1000	935	8000	2067.7	1950.0	29Φ18 ^C	26Φ18 ^C	8.04	0.92	358.83
CT8-19	400	1200	1039	1100	600×600	1100	1100	1035	8800	2439.5	2310.0	25Φ20 ^B	28Φ18 ^B	10.13	1.05	388.25
CT8-20	400	1200	1039	1100	650×650	1050	1050	985	8800	2357.0	2227.5	25Φ20 ^B	28Φ18 ^B	9.67	1.05	388.25
CT8-21	400	1200	1039	1200	600×600	1200	1200	1135	9600	2661.2	2520.0	25Φ20 ^B	27Φ18 ^B	11.05	1.05	382.02
CT8-22	400	1200	1039	1200	700×700	1100	1100	1035	9600	2481.2	2340.0	25Φ20 ^B	28Φ18 ^B	10.13	1.05	388.25
CT8-23	400	1200	1039	1300	650×650	1200	1200	1135	10400	2785.5	2632.5	26Φ20 ^B	29Φ18 ^B	11.05	1.05	403.03
CT8-24	400	1200	1039	1300	700×700	1150	1150	1085	10400	2688.0	2535.0	26Φ20 ^B	29Φ18 ^B	10.59	1.05	403.03
CT8-25	400	1200	1039	1400	650×650	1300	1300	1235	11200	2999.8	2835.0	25Φ20 ^B	28Φ18 ^B	11.97	1.05	388.25
CT8-26	400	1200	1039	1400	750×750	1200	1200	1135	11200	2789.8	2625.0	26Φ20 ^B	29Φ18 ^B	11.05	1.05	403.03
CT8-27	400	1200	1039	1600	700×700	1350	1350	1285	12800	3308.3	3120.0	27Φ20 ^B	30Φ18 ^B	12.43	1.05	417.82
CT8-28	400	1200	1039	1600	750×750	1300	1300	1235	12800	3188.3	3000.0	27Φ20 ^B	30Φ18 ^B	11.97	1.05	417.82
CT8-29	400	1400	1212	1100	600×600	1100	1100	1035	8800	3011.0	2860.0	31Φ20 ^B	34Φ18 ^B	12.77	1.30	531.05
CT8-30	400	1400	1212	1100	650×650	1050	1050	985	8800	2928.5	2777.5	31Φ20 ^B	35Φ18 ^B	12.19	1.30	537.97

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	圆 柱 桩 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L ₁ =√3S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _e × b _e (mm × mm)	承台厚度		h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
						h ₁ (mm)	h ₂ (mm)			ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT8-31	400	1400	1212	1200	600x600	1150	1150	1085	9600	3284.8	3120.0	32Φ20 ^B	35Φ18 ^B	13.35	1.30	547.52
CT8-32	400	1400	1212	1200	700x700	1100	1100	1035	9600	3104.8	2940.0	32Φ20 ^B	35Φ18 ^B	12.77	1.30	547.52
CT8-33	400	1400	1212	1300	650x650	1200	1200	1135	10400	3461.0	3282.5	32Φ20 ^B	36Φ18 ^B	13.93	1.30	554.43
CT8-34	400	1400	1212	1300	700x700	1150	1150	1085	10400	3363.5	3185.0	27Φ22 ^B	36Φ18 ^B	13.35	1.30	563.41
CT8-35	400	1400	1212	1400	650x650	1250	1250	1185	11200	3727.2	3535.0	27Φ22 ^B	30Φ20 ^B	14.51	1.30	572.95
CT8-36	400	1400	1212	1400	750x750	1200	1200	1135	11200	3517.2	3325.0	27Φ22 ^B	36Φ18 ^B	13.93	1.30	563.41
CT8-37	400	1400	1212	1600	700x700	1350	1350	1285	12800	4159.7	3920.0	28Φ22 ^B	30Φ20 ^B	15.67	1.30	584.59
CT8-38	400	1400	1212	1600	750x750	1300	1300	1235	12800	4019.7	3800.0	28Φ22 ^B	31Φ20 ^B	15.09	1.30	593.21
CT8-39	400	1600	1386	1100	600x600	1100	1100	1035	8800	3582.6	3410.0	30Φ22 ^B	40Φ18 ^B	15.71	1.58	689.49
CT8-40	400	1600	1386	1100	650x650	1100	1100	1035	8800	3500.1	3327.5	36Φ20 ^B	40Φ18 ^B	15.71	1.58	683.47
CT8-41	400	1600	1386	1200	600x600	1150	1150	1085	9600	3908.3	3720.0	32Φ22 ^B	34Φ20 ^B	16.43	1.58	732.88
CT8-42	400	1600	1386	1200	700x700	1100	1100	1035	9600	3728.3	3540.0	32Φ22 ^B	34Φ20 ^B	15.71	1.58	732.88
CT8-43	400	1600	1386	1300	650x650	1200	1200	1135	10400	4158.5	3932.5	32Φ22 ^B	34Φ20 ^B	17.14	1.58	732.88
CT8-44	400	1600	1386	1300	700x700	1150	1150	1085	10400	4039.0	3835.0	33Φ22 ^B	35Φ20 ^B	16.43	1.58	755.19
CT8-45	400	1600	1386	1400	650x650	1250	1250	1185	11200	4454.7	4235.0	33Φ22 ^B	35Φ20 ^B	17.86	1.58	755.19
CT8-46	400	1600	1386	1400	750x750	1200	1200	1135	11200	4244.7	4025.0	33Φ22 ^B	35Φ20 ^B	17.14	1.58	755.19
CT8-47	400	1600	1386	1600	700x700	1300	1300	1235	12800	4971.1	4720.0	35Φ22 ^B	38Φ20 ^B	18.57	1.58	809.29
CT8-48	400	1600	1386	1600	750x750	1300	1300	1235	12800	4851.1	4600.0	34Φ22 ^B	37Φ20 ^B	18.57	1.58	786.98
CT8-49	500	1500	1299	1600	700x700	1350	1350	1285	12800	4555.4	4320.0	31Φ22 ^B	33Φ20 ^B	19.43	1.60	712.75
CT8-50	500	1500	1299	1600	750x750	1300	1300	1235	12800	4435.4	4200.0	31Φ22 ^B	34Φ20 ^B	18.71	1.60	722.29

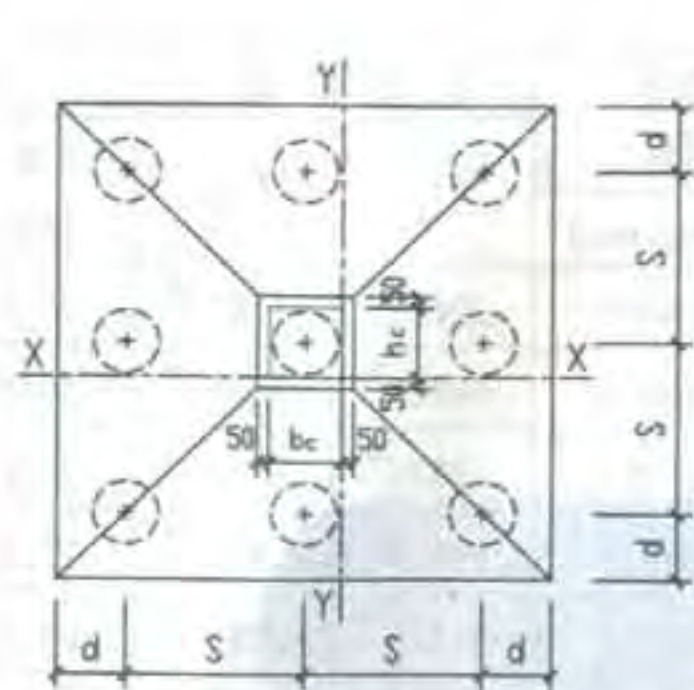
注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L ₁ =√3S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度		h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
						h ₁ (mm)	h ₂ (mm)			ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT8-51	500	1500	1299	1800	700x700	1450	1450	1385	14400	5124.8	4860.0	32Φ22 ^B	35Φ20 ^B	20.87	1.60	744.67
CT8-52	500	1500	1299	1800	750x750	1450	1450	1385	14400	4989.8	4725.0	31Φ22 ^B	34Φ20 ^B	20.87	1.60	722.29
CT8-53	500	1500	1299	2000	750x750	1550	1550	1485	16000	5544.2	5250.0	32Φ22 ^B	35Φ20 ^B	22.31	1.60	744.67
CT8-54	500	1500	1299	2000	800x800	1500	1500	1435	16000	5394.2	5100.0	32Φ22 ^B	35Φ20 ^B	21.59	1.60	744.67
CT8-55	500	1500	1299	2200	750x750	1650	1650	1585	17600	6098.7	5775.0	33Φ22 ^B	36Φ20 ^B	23.75	1.60	767.05
CT8-56	500	1500	1299	2200	800x800	1600	1600	1535	17600	5933.7	5610.0	33Φ22 ^B	36Φ20 ^B	23.03	1.60	767.05
CT8-57	500	1750	1516	1600	700x700	1350	1350	1285	12800	5594.6	5320.0	38Φ22 ^B	41Φ20 ^B	24.49	1.99	979.41
CT8-58	500	1750	1516	1600	750x750	1300	1300	1235	12800	5474.6	5200.0	39Φ22 ^B	42Φ20 ^B	23.58	1.99	1004.34
CT8-59	500	1750	1516	1800	700x700	1400	1400	1335	14400	6293.9	5985.0	32Φ25 ^B	44Φ20 ^B	25.40	1.99	1064.76
CT8-60	500	1750	1516	1800	750x750	1400	1400	1335	14400	6158.9	5850.0	40Φ22 ^B	43Φ20 ^B	25.40	1.99	1029.28
CT8-61	500	1750	1516	2000	750x750	1500	1500	1435	16000	6843.3	6500.0	32Φ25 ^B	45Φ20 ^B	27.21	1.99	1075.36
CT8-62	500	1750	1516	2000	800x800	1450	1450	1385	16000	6693.3	6350.0	33Φ25 ^B	45Φ20 ^B	26.30	1.99	1094.05
CT8-63	500	1750	1516	2200	750x750	1600	1600	1535	17600	7527.6	7150.0	33Φ25 ^B	38Φ22 ^B	29.02	1.99	1108.07
CT8-64	500	1750	1516	2200	800x800	1600	1600	1535	17600	7362.6	6985.0	32Φ25 ^B	45Φ20 ^B	29.02	1.99	1075.36
CT8-65	500	2000	1732	1600	700x700	1600	1200	1535	12800	6633.8	6320.0	37Φ25 ^B	42Φ20 ^B	30.35	2.43	1253.12
CT8-66	500	2000	1732	1600	750x750	1350	1350	1285	12800	6513.8	6200.0	44Φ22 ^B	48Φ20 ^B	30.13	2.43	1256.54
CT8-67	500	2000	1732	1800	700x700	1450	1450	1385	14400	7463.1	7110.0	36Φ25 ^B	50Φ20 ^B	32.36	2.43	1325.91
CT8-68	500	2000	1732	1800	750x750	1400	1400	1335	14400	7328.1	6975.0	37Φ25 ^B	43Φ22 ^B	31.25	2.43	1374.33
CT8-69	500	2000	1732	2000	750x750	1500	1500	1435	16000	8142.3	7750.0	38Φ25 ^B	44Φ22 ^B	33.48	2.43	1409.17
CT8-70	500	2000	1732	2000	800x800	1500	1500	1435	16000	7992.3	7600.0	38Φ25 ^B	43Φ22 ^B	33.48	2.43	1394.94

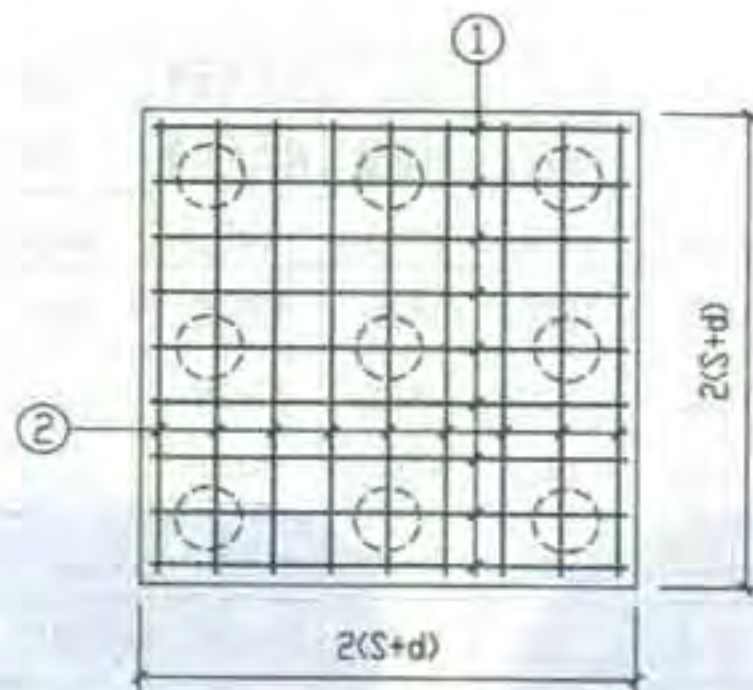
注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

承台 编号	项目 圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L1 =√S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度		h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
						h ₁ (mm)	h ₂ (mm)			ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT8-71	500	2000	1732	2200	750x750	1600	1600	1535	17600	8956.5	8525.0	39Φ25 ^B	45Φ22 ^B	35.71	2.43	1444.00
CT8-72	500	2000	1732	2200	800x800	1550	1550	1485	17600	8791.5	8360.0	40Φ25 ^B	46Φ22 ^B	34.60	2.43	1478.84
CT8-73	600	1500	1299	2200	750x750	1650	1250	1585	17600	6098.7	5775.0	33Φ25 ^B	38Φ20 ^A	22.62	1.76	929.83
CT8-74	600	1500	1299	2200	800x800	1600	1250	1535	17600	5953.7	5610.0	33Φ25 ^B	38Φ20 ^A	22.32	1.76	929.83
CT8-75	600	1500	1299	2400	800x800	1750	1350	1685	19200	6473.1	6120.0	33Φ25 ^B	37Φ20 ^A	24.25	1.76	920.58
CT8-76	600	1500	1299	2400	850x850	1700	1350	1635	19200	6293.1	5940.0	33Φ25 ^B	37Φ20 ^A	23.94	1.76	920.58
CT8-77	600	1500	1299	2600	850x850	1800	1800	1735	20800	6817.5	6435.0	34Φ22 ^A	37Φ20 ^A	28.71	1.76	763.05
CT8-78	600	1500	1299	2600	900x900	1750	1750	1685	20800	6622.5	6240.0	34Φ22 ^A	37Φ20 ^A	27.92	1.76	763.05
CT8-79	600	1500	1299	2800	850x850	1900	1900	1835	22400	7341.9	6930.0	34Φ22 ^A	39Φ20 ^A	30.31	1.76	781.54
CT8-80	600	1500	1299	2800	950x950	1800	1800	1735	22400	6921.9	6510.0	34Φ22 ^A	37Φ20 ^A	28.71	1.76	763.05
CT8-81	600	1800	1559	2200	750x750	1600	1600	1535	17600	7813.4	7425.0	34Φ25 ^B	47Φ20 ^A	33.16	2.26	1169.39
CT8-82	600	1800	1559	2200	800x800	1600	1600	1535	17600	7648.4	7260.0	43Φ22 ^A	46Φ20 ^A	33.16	2.26	1093.63
CT8-83	600	1800	1559	2400	800x800	1700	1700	1635	19200	8343.7	7920.0	34Φ25 ^B	47Φ20 ^A	35.23	2.26	1169.39
CT8-84	600	1800	1559	2400	850x850	1650	1650	1585	19200	8163.7	7740.0	35Φ25 ^B	48Φ20 ^A	34.20	2.26	1199.76
CT8-85	600	1800	1559	2600	850x850	1750	1750	1685	20800	8844.0	8385.0	35Φ25 ^B	40Φ22 ^A	36.27	2.26	1203.97
CT8-86	600	1800	1559	2600	900x900	1750	1750	1685	20800	8649.0	8190.0	34Φ25 ^B	48Φ20 ^A	36.27	2.26	1179.91
CT8-87	600	1800	1559	2800	850x850	1900	1900	1835	22400	9524.3	9030.0	35Φ25 ^B	48Φ20 ^A	39.38	2.26	1199.76
CT8-88	600	1800	1559	2800	950x950	1800	1800	1735	22400	9104.3	8610.0	35Φ25 ^B	40Φ22 ^A	37.30	2.26	1203.97

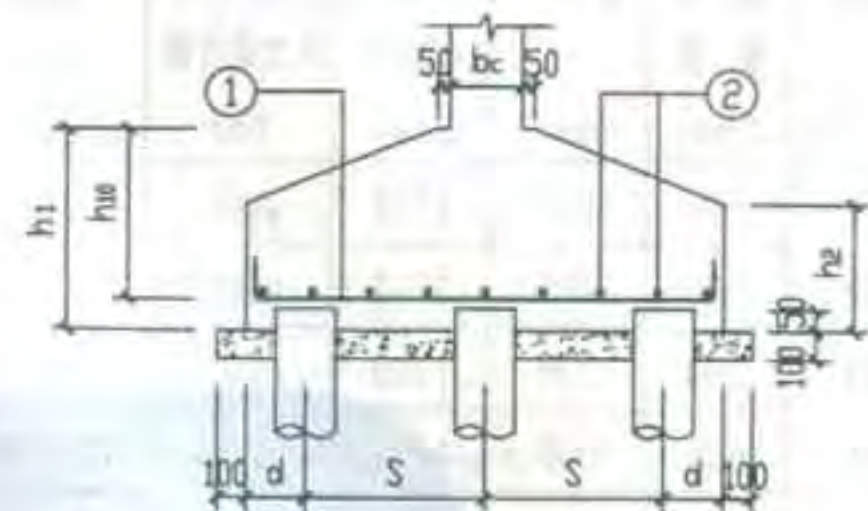
注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。



承台平面



配筋平面



承台剖面

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度		h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
					h ₁ (mm)	h ₂ (mm)			ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT9-1	300	1050	800	600x600	1050	1050	985	7200	1800.0	1800.0	19#16 ^B	19#16 ^B	7.65	0.84	247.68
CT9-2	300	1050	800	700x700	1000	1000	935	7200	1680.0	1680.0	27#16 ^B	27#16 ^B	7.29	0.84	247.68
CT9-3	300	1050	900	650x650	1100	1100	1035	8100	1957.5	1957.5	22#18 ^C	22#18 ^C	8.02	0.84	274.05
CT9-4	300	1050	900	750x750	1000	1000	935	8100	1822.5	1822.5	23#18 ^C	23#18 ^C	7.29	0.84	286.51
CT9-5	300	1050	1000	700x700	1100	1100	1035	9000	2100.0	2100.0	24#18 ^C	24#18 ^C	8.02	0.84	298.97
CT9-6	300	1050	1000	750x750	1100	1100	1035	9000	2025.0	2025.0	23#18 ^C	23#18 ^C	8.02	0.84	286.51
CT9-7	300	1200	800	600x600	1050	1050	985	7200	2160.0	2160.0	26#18 ^C	26#18 ^C	9.45	1.02	355.04
CT9-8	300	1200	800	700x700	1000	1000	935	7200	2040.0	2040.0	26#18 ^C	26#18 ^C	9.00	1.02	355.04
CT9-9	300	1200	900	650x650	1100	1100	1035	8100	2362.5	2362.5	27#18 ^C	27#18 ^C	9.90	1.02	368.70
CT9-10	300	1200	900	750x750	1050	1050	985	8100	2227.5	2227.5	27#18 ^C	27#18 ^C	9.45	1.02	368.70

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

图名

方形九桩承台选用表(一)

图集号

11YG104-1

页

50

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	单柱竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 hex bc (mmxmm)	承台厚度		h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面整 向力设计值 (kN)	承台一侧柱反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
					h ₁ (mm)	h ₂ (mm)			ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT9-31	400	1600	1200	750x750	1300	1300	1235	10800	4410.0	4410.0	34Φ20 ^B	34Φ20 ^B	20.80	1.76	716.07
CT9-32	400	1600	1200	850x850	1250	1250	1185	10800	4230.0	4230.0	34Φ20 ^B	34Φ20 ^B	20.00	1.76	716.07
CT9-33	400	1600	1300	800x800	1350	1350	1285	11700	4680.0	4680.0	34Φ20 ^B	34Φ20 ^B	21.60	1.76	716.07
CT9-34	400	1600	1300	900x900	1300	1300	1235	11700	4485.0	4485.0	34Φ20 ^B	34Φ20 ^B	20.80	1.76	716.07
CT9-35	400	1600	1400	850x850	1400	1400	1335	12600	4935.0	4935.0	35Φ20 ^B	35Φ20 ^B	22.40	1.76	737.13
CT9-36	400	1600	1400	900x900	1350	1350	1285	12600	4830.0	4830.0	35Φ20 ^B	35Φ20 ^B	21.60	1.76	737.13
CT9-37	400	1600	1600	850x850	1500	1500	1435	14400	5640.0	5640.0	37Φ20 ^B	37Φ20 ^B	24.00	1.76	779.25
CT9-38	400	1600	1600	900x900	1450	1450	1385	14400	5520.0	5520.0	37Φ20 ^B	37Φ20 ^B	23.20	1.76	779.25
CT9-39	400	1800	1100	750x750	1250	1250	1185	9900	4702.5	4702.5	37Φ20 ^B	37Φ20 ^B	24.20	2.12	852.25
CT9-40	400	1800	1100	800x800	1250	1250	1185	9900	4620.0	4620.0	37Φ20 ^B	37Φ20 ^B	24.20	2.12	852.25
CT9-41	400	1800	1200	750x750	1350	1050	1285	10800	5130.0	5130.0	40Φ20 ^B	40Φ20 ^B	22.71	2.12	921.35
CT9-42	400	1800	1200	850x850	1300	1300	1235	10800	4950.0	4950.0	38Φ20 ^B	38Φ20 ^B	25.17	2.12	875.29
CT9-43	400	1800	1300	800x800	1400	1100	1335	11700	5460.0	5460.0	40Φ20 ^B	40Φ20 ^B	23.71	2.12	921.35
CT9-44	400	1800	1300	900x900	1350	1350	1285	11700	5265.0	5265.0	38Φ20 ^B	38Φ20 ^B	26.14	2.12	875.29
CT9-45	400	1800	1400	850x850	1400	1400	1335	12600	5775.0	5775.0	41Φ20 ^B	41Φ20 ^B	27.10	2.12	944.39
CT9-46	400	1800	1400	900x900	1400	1400	1335	12600	5670.0	5670.0	40Φ20 ^B	40Φ20 ^B	27.10	2.12	921.35
CT9-47	400	1800	1600	850x850	1500	1500	1435	14400	6600.0	6600.0	43Φ20 ^B	43Φ20 ^B	29.04	2.12	990.46
CT9-48	400	1800	1600	900x900	1500	1500	1435	14400	6480.0	6480.0	42Φ20 ^B	42Φ20 ^B	29.04	2.12	967.42
CT9-49	500	1750	1600	850x850	1500	1500	1435	14400	6360.0	6360.0	41Φ20 ^B	41Φ20 ^B	30.38	2.21	964.61
CT9-50	500	1750	1600	900x900	1500	1500	1435	14400	6240.0	6240.0	41Φ20 ^B	41Φ20 ^B	30.38	2.21	964.61

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

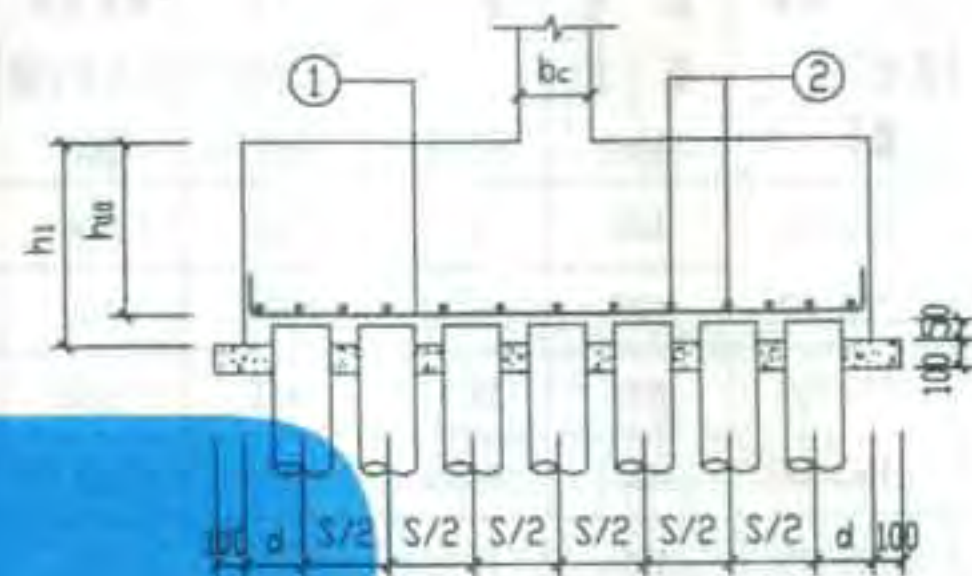
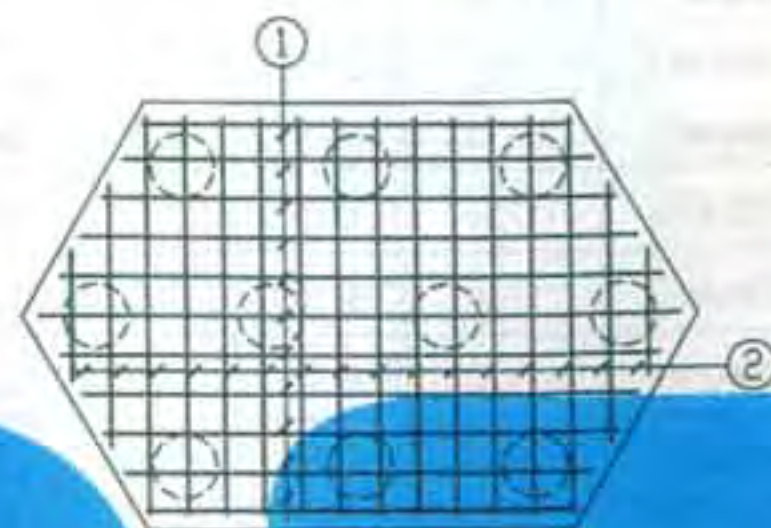
张盼中
利雅
张盼中
对图
校制
李翔
周集建
李翔
周集建
审核
设计

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度		h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面整 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
					h ₁ (mm)	h ₂ (mm)			ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m³)	C15 (m³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT9-51	500	1750	1800	900x900	1600	1250	1535	16200	7020.0	7020.0	45Φ20 ^B	45Φ20 ^B	28.32	2.21	1058.72
CT9-52	500	1750	1800	950x950	1550	1550	1485	16200	6885.0	6885.0	43Φ20 ^B	43Φ20 ^B	31.39	2.21	1011.66
CT9-53	500	1750	2000	950x950	1650	1650	1585	18000	7650.0	7650.0	45Φ20 ^B	45Φ20 ^B	33.41	2.21	1058.72
CT9-54	500	1750	2000	1000x1000	1600	1600	1535	18000	7500.0	7500.0	38Φ22 ^B	38Φ22 ^B	32.40	2.21	1089.03
CT9-55	500	1750	2200	950x950	1800	1400	1735	19800	8415.0	8415.0	39Φ22 ^B	39Φ22 ^B	31.83	2.21	1117.69
CT9-56	500	1750	2200	1000x1000	1700	1700	1635	19800	8250.0	8250.0	39Φ22 ^B	39Φ22 ^B	34.43	2.21	1117.69
CT9-57	500	2000	1600	850x850	1550	1200	1485	14400	7560.0	7560.0	50Φ20 ^B	50Φ20 ^B	33.58	2.70	1299.66
CT9-58	500	2000	1600	900x900	1500	1500	1435	14400	7440.0	7440.0	48Φ20 ^B	48Φ20 ^B	37.50	2.70	1247.67
CT9-59	500	2000	1800	900x900	1650	1300	1585	16200	8370.0	8370.0	43Φ22 ^B	43Φ22 ^B	36.12	2.70	1360.64
CT9-60	500	2000	1800	950x950	1600	1600	1535	16200	8235.0	8235.0	50Φ20 ^B	50Φ20 ^B	40.00	2.70	1299.66
CT9-61	500	2000	2000	950x950	1700	1700	1635	18000	9150.0	9150.0	43Φ22 ^B	43Φ22 ^B	42.50	2.70	1360.64
CT9-62	500	2000	2000	1000x1000	1650	1650	1585	18000	9000.0	9000.0	44Φ22 ^B	44Φ22 ^B	41.25	2.70	1392.28
CT9-63	500	2000	2200	950x950	1800	1800	1735	19800	10065.0	10065.0	45Φ22 ^B	45Φ22 ^B	45.00	2.70	1423.93
CT9-64	500	2000	2200	1000x1000	1750	1750	1685	19800	9900.0	9900.0	45Φ22 ^B	45Φ22 ^B	43.75	2.70	1423.93
CT9-65	500	2250	1600	850x850	1550	1200	1485	14400	8760.0	8760.0	48Φ22 ^B	48Φ22 ^B	40.54	3.25	1662.09
CT9-66	500	2250	1600	900x900	1550	1200	1485	14400	8640.0	8640.0	48Φ22 ^B	48Φ22 ^B	40.59	3.25	1662.09
CT9-67	500	2250	1800	900x900	1650	1300	1585	16200	9720.0	9720.0	50Φ22 ^B	50Φ22 ^B	43.61	3.25	1731.34
CT9-68	500	2250	1800	950x950	1650	1300	1585	16200	9585.0	9585.0	49Φ22 ^B	49Φ22 ^B	43.66	3.25	1696.71
CT9-69	500	2250	2000	950x950	1750	1750	1685	18000	10650.0	10650.0	49Φ22 ^B	49Φ22 ^B	52.94	3.25	1696.71
CT9-70	500	2250	2000	1000x1000	1700	1700	1635	18000	10500.0	10500.0	49Φ22 ^B	49Φ22 ^B	51.43	3.25	1696.71

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度		h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
					h ₁ (mm)	h ₂ (mm)			ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT9-71	500	2250	2200	950x950	1850	1850	1785	19800	11715.0	11715.0	50Φ22 ^B	50Φ22 ^B	55.96	3.25	1731.34
CT9-72	500	2250	2200	1000x1000	1800	1800	1735	19800	11550.0	11550.0	51Φ22 ^B	51Φ22 ^B	54.45	3.25	1765.97
CT9-73	600	1800	2200	950x950	1750	1350	1685	19800	8745.0	8745.0	42Φ22 ^A	42Φ22 ^A	35.00	2.50	1190.63
CT9-74	600	1800	2200	1000x1000	1700	1300	1635	19800	8580.0	8580.0	42Φ22 ^A	42Φ22 ^A	33.89	2.50	1190.63
CT9-75	600	1800	2400	1000x1000	1800	1400	1735	21600	9360.0	9360.0	43Φ22 ^A	43Φ22 ^A	36.19	2.50	1218.98
CT9-76	600	1800	2400	1050x1050	1750	1750	1685	21600	9180.0	9180.0	42Φ22 ^A	42Φ22 ^A	40.32	2.50	1190.63
CT9-77	600	1800	2600	1050x1050	1850	1450	1785	23400	9945.0	9945.0	45Φ22 ^A	45Φ22 ^A	37.39	2.50	1275.68
CT9-78	600	1800	2600	1100x1100	1850	1450	1785	23400	9750.0	9750.0	44Φ22 ^A	44Φ22 ^A	37.44	2.50	1247.33
CT9-79	600	1800	2800	1100x1100	1900	1500	1835	25200	10500.0	10500.0	46Φ22 ^A	46Φ22 ^A	38.59	2.50	1304.03
CT9-80	600	1800	2800	1150x1150	1900	1500	1835	25200	10290.0	10290.0	45Φ22 ^A	45Φ22 ^A	38.64	2.50	1275.68

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。



承台平面

配筋平面

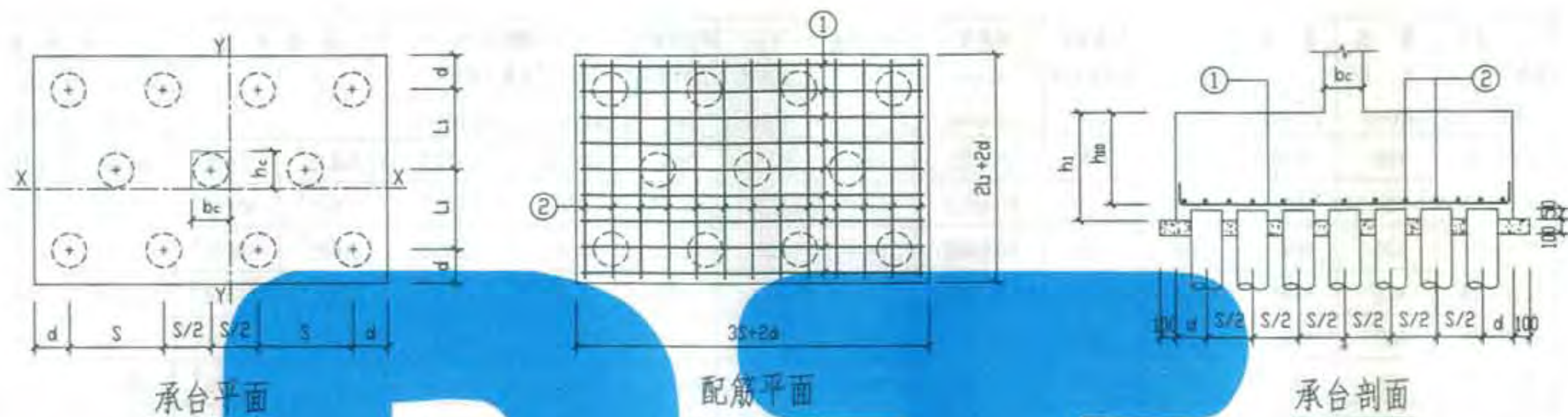
承台剖面

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L ₁ =√3S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 b _c × b _c (mm×mm)	承台厚度 h ₁ (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱地产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
									2M ₁ (kN·m)	2M ₂ (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT10-1	400	1400	1212	1100	750×750	1200	1135	11000	2763.5	4510.0	46Φ16 ^B	36Φ16 ^B	16.23	1.50	623.73
CT10-2	400	1400	1212	1100	800×800	1150	1085	11000	2681.0	4400.0	46Φ16 ^B	36Φ16 ^B	15.55	1.50	623.73
CT10-3	400	1400	1212	1200	750×750	1300	1235	12000	3014.8	4920.0	47Φ16 ^B	37Φ16 ^B	17.58	1.50	629.54
CT10-4	400	1400	1212	1200	800×800	1250	1185	12000	2924.8	4800.0	46Φ16 ^B	36Φ16 ^B	16.90	1.50	623.73
CT10-5	400	1400	1212	1300	800×800	1350	1285	13000	3168.5	5200.0	51Φ16 ^B	39Φ16 ^B	18.25	1.50	642.26
CT10-6	400	1400	1212	1300	850×850	1300	1235	13000	3071.0	5070.0	47Φ16 ^B	37Φ16 ^B	17.58	1.50	642.88
CT10-7	400	1400	1212	1400	850×850	1400	1335	14000	3307.2	5460.0	52Φ16 ^B	40Φ16 ^B	18.93	1.50	648.18
CT10-8	400	1400	1212	1400	900×900	1350	1285	14000	3202.2	5320.0	51Φ16 ^B	39Φ16 ^B	18.25	1.50	655.61
CT10-9	400	1400	1212	1600	850×850	1550	1485	16000	3779.7	6240.0	58Φ16 ^B	44Φ16 ^B	20.96	1.50	685.74
CT10-10	400	1400	1212	1600	900×900	1550	1485	16000	3659.7	6080.0	58Φ16 ^B	44Φ16 ^B	20.96	1.50	672.39

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L ₁ =√3S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm×mm)	承台厚度 h _t (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
									ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT10-11	400	1600	1386	1100	750x750	1250	1185	11000	3335.1	5390.0	52Φ16 ^B	42Φ16 ^B	20.95	1.84	781.04
CT10-12	400	1600	1386	1100	800x800	1200	1135	11000	3252.6	5280.0	52Φ16 ^B	42Φ16 ^B	20.11	1.84	795.88
CT10-13	400	1600	1386	1200	750x750	1300	1235	12000	3638.3	5880.0	55Φ16 ^C	43Φ16 ^B	21.79	1.84	857.07
CT10-14	400	1600	1386	1200	800x800	1250	1185	12000	3548.3	5760.0	56Φ16 ^C	44Φ16 ^B	20.95	1.84	863.43
CT10-15	400	1600	1386	1300	800x800	1300	1235	13000	3844.0	6240.0	57Φ16 ^C	45Φ16 ^B	21.79	1.84	890.06
CT10-16	400	1600	1386	1300	850x850	1300	1235	13000	3746.5	6110.0	56Φ16 ^C	44Φ16 ^B	21.79	1.84	883.72
CT10-17	400	1600	1386	1400	850x850	1350	1285	14000	4034.7	6580.0	58Φ16 ^C	46Φ16 ^B	22.63	1.84	916.94
CT10-18	400	1600	1386	1400	900x900	1300	1235	14000	3929.7	6440.0	58Φ16 ^C	46Φ16 ^B	21.79	1.84	916.94
CT10-19	400	1600	1386	1600	850x850	1500	1435	16000	4611.1	7520.0	64Φ16 ^C	50Φ16 ^B	25.14	1.84	942.69
CT10-20	400	1600	1386	1600	900x900	1450	1385	16000	4491.1	7360.0	60Φ16 ^C	48Φ16 ^B	24.30	1.84	949.85
CT10-21	400	1800	1559	1100	750x750	1250	1185	11000	3906.7	6270.0	58Φ16 ^C	48Φ16 ^B	25.43	2.21	1029.49
CT10-22	400	1800	1559	1100	800x800	1250	1185	11000	3824.2	6160.0	57Φ16 ^C	47Φ16 ^B	25.43	2.21	1000.65
CT10-23	400	1800	1559	1200	750x750	1300	1235	12000	4261.8	6840.0	62Φ16 ^C	50Φ16 ^B	26.45	2.21	1066.27
CT10-24	400	1800	1559	1200	800x800	1300	1235	12000	4171.8	6720.0	61Φ16 ^C	49Φ16 ^B	26.45	2.21	1059.51
CT10-25	400	1800	1559	1300	800x800	1350	1285	13000	4519.5	7280.0	63Φ16 ^C	51Φ16 ^B	27.46	2.21	1095.24
CT10-26	400	1800	1559	1300	850x850	1350	1285	13000	4422.0	7150.0	63Φ16 ^C	51Φ16 ^B	27.46	2.21	1073.02
CT10-27	400	1800	1559	1400	850x850	1400	1335	14000	4762.2	7700.0	65Φ16 ^C	53Φ16 ^B	28.48	2.21	1131.20
CT10-28	400	1800	1559	1400	900x900	1350	1285	14000	4657.2	7560.0	65Φ16 ^C	53Φ16 ^B	27.46	2.21	1131.20
CT10-29	400	1800	1559	1600	850x850	1500	1435	16000	5442.5	8800.0	68Φ16 ^C	56Φ16 ^B	30.52	2.21	1195.73
CT10-30	400	1800	1559	1600	900x900	1450	1385	16000	5322.5	8640.0	68Φ16 ^C	56Φ16 ^B	29.50	2.21	1195.73

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。



承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L1 =√3S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 b _c × b _c (mm×mm)	承台厚度 h ₁ (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面整 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大扭矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
									ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT11-1	400	1400	1212	1100	750×750	1350	1285	12100	3684.7	5637.5	26Φ25 ^C	40Φ18 ^B	21.77	1.78	837.74
CT11-2	400	1400	1212	1100	800×800	1300	1235	12100	3574.7	5500.0	27Φ25 ^C	49Φ16 ^B	20.96	1.78	847.97
CT11-3	400	1400	1212	1200	800×800	1400	1335	13200	3899.7	6000.0	27Φ25 ^C	42Φ18 ^B	22.57	1.78	873.16
CT11-4	400	1400	1212	1200	850×850	1350	1285	13200	3779.7	5850.0	27Φ25 ^C	40Φ18 ^B	21.77	1.78	859.32
CT11-5	400	1400	1212	1300	850×850	1400	1335	14300	4094.7	6337.5	28Φ25 ^C	42Φ18 ^B	22.57	1.78	894.74
CT11-6	400	1400	1212	1300	900×900	1400	1335	14300	3954.7	6175.0	28Φ25 ^C	42Φ18 ^B	22.57	1.78	894.74
CT11-7	400	1400	1212	1400	900×900	1450	1385	15400	4269.6	6650.0	29Φ25 ^C	43Φ18 ^B	23.38	1.78	923.23
CT11-8	400	1400	1212	1400	950×950	1400	1335	15400	4129.6	6475.0	29Φ25 ^C	42Φ18 ^B	22.57	1.78	916.32
CT11-9	400	1400	1212	1600	900×900	1550	1485	17600	4879.6	7600.0	31Φ25 ^C	46Φ18 ^B	24.99	1.78	987.14
CT11-10	400	1400	1212	1600	950×950	1500	1435	17600	4719.6	7400.0	31Φ25 ^C	45Φ18 ^B	24.19	1.78	980.22

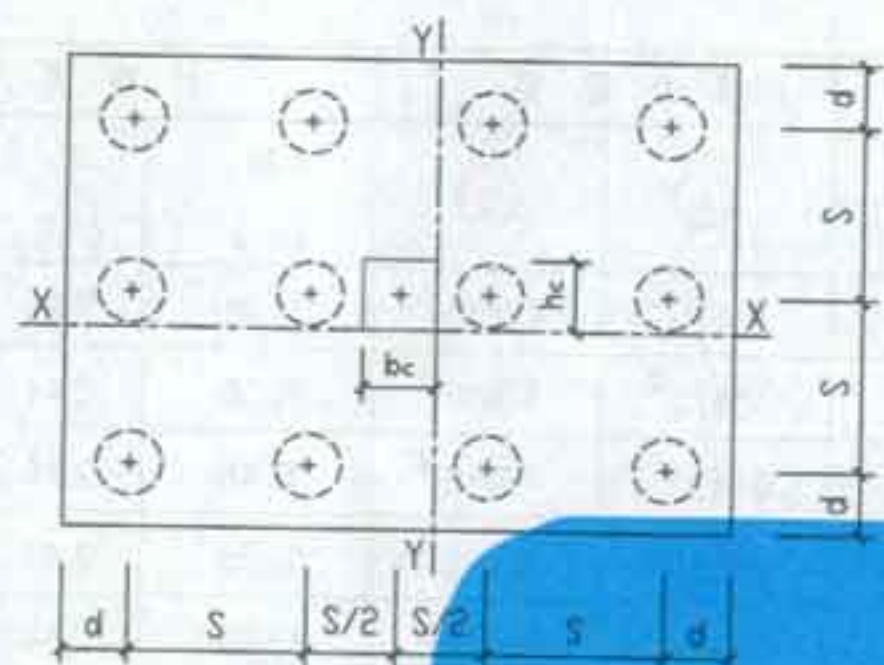
注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

图名	十一桩承台选用表（一）	图集号	11YG104-1
		页	57

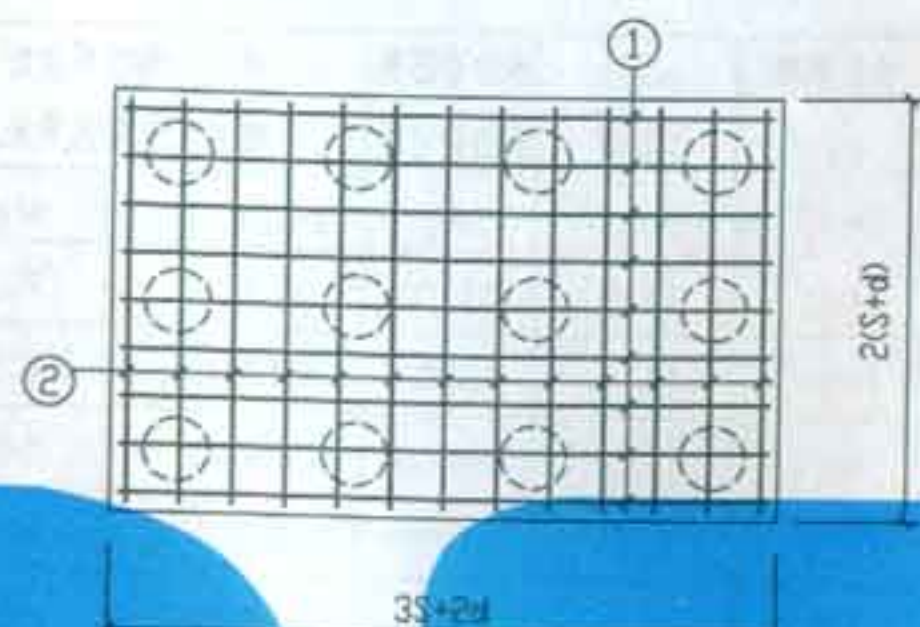
梁光雅
 对图
 校制
 李周
 期集
 李周
 核建
 计
 审
 设

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	L ₁ =√3S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm × mm)	承台厚度 h ₁ (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面整 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
									ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT11-11	400	1600	1386	1100	750x750	1400	1335	12100	4446.8	6737.5	30Φ25 ^C	47Φ18 ^B	28.00	2.19	1074.36
CT11-12	400	1600	1386	1100	800x800	1350	1285	12100	4336.8	6600.0	31Φ25 ^C	45Φ18 ^B	27.00	2.19	1083.04
CT11-13	400	1600	1386	1200	800x800	1450	1385	13200	4731.1	7200.0	31Φ25 ^C	48Φ18 ^B	29.00	2.19	1105.86
CT11-14	400	1600	1386	1200	850x850	1400	1335	13200	4611.1	7050.0	32Φ25 ^C	47Φ18 ^B	28.00	2.19	1122.15
CT11-15	400	1600	1386	1300	850x850	1450	1385	14300	4995.3	7637.5	33Φ25 ^C	48Φ18 ^B	29.00	2.19	1153.65
CT11-16	400	1600	1386	1300	900x900	1450	1385	14300	4865.3	7475.0	32Φ25 ^C	48Φ18 ^B	29.00	2.19	1129.76
CT11-17	400	1600	1386	1400	900x900	1500	1435	15400	5239.6	8050.0	34Φ25 ^C	50Φ18 ^B	30.00	2.19	1192.76
CT11-18	400	1600	1386	1400	950x950	1450	1385	15400	5099.6	7875.0	34Φ25 ^C	48Φ18 ^B	29.00	2.19	1177.54
CT11-19	400	1600	1386	1600	900x900	1600	1535	17600	5988.1	9200.0	36Φ25 ^C	53Φ18 ^B	32.00	2.19	1263.37
CT11-20	400	1600	1386	1600	950x950	1600	1535	17600	5828.1	9000.0	35Φ25 ^C	53Φ18 ^B	32.00	2.19	1239.47
CT11-21	400	1800	1559	1100	750x750	1400	1335	12100	5208.9	7837.5	35Φ25 ^C	52Φ18 ^B	34.01	2.64	1348.77
CT11-22	400	1800	1559	1100	800x800	1400	1335	12100	5098.9	7700.0	35Φ25 ^C	52Φ18 ^B	34.01	2.64	1348.77
CT11-23	400	1800	1559	1200	800x800	1450	1385	13200	5562.5	8400.0	36Φ25 ^C	53Φ18 ^B	35.22	2.64	1383.27
CT11-24	400	1800	1559	1200	850x850	1450	1385	13200	5442.5	8250.0	36Φ25 ^C	53Φ18 ^B	35.22	2.64	1383.27
CT11-25	400	1800	1559	1300	850x850	1500	1435	14300	5896.0	8937.5	37Φ25 ^C	55Φ18 ^B	36.43	2.64	1426.08
CT11-26	400	1800	1559	1300	900x900	1500	1435	14300	5766.0	8775.0	37Φ25 ^C	55Φ18 ^B	36.43	2.64	1426.08
CT11-27	400	1800	1559	1400	900x900	1550	1485	15400	6209.5	9450.0	38Φ25 ^C	57Φ18 ^B	37.65	2.64	1468.88
CT11-28	400	1800	1559	1400	950x950	1500	1435	15400	6069.5	9275.0	39Φ25 ^C	55Φ18 ^B	36.43	2.64	1478.48
CT11-29	400	1800	1559	1600	900x900	1650	1585	17600	7096.6	10800.0	41Φ25 ^C	61Φ18 ^B	40.08	2.64	1580.70
CT11-30	400	1800	1559	1600	950x950	1650	1585	17600	6936.6	10600.0	40Φ25 ^C	61Φ18 ^B	40.08	2.64	1554.50

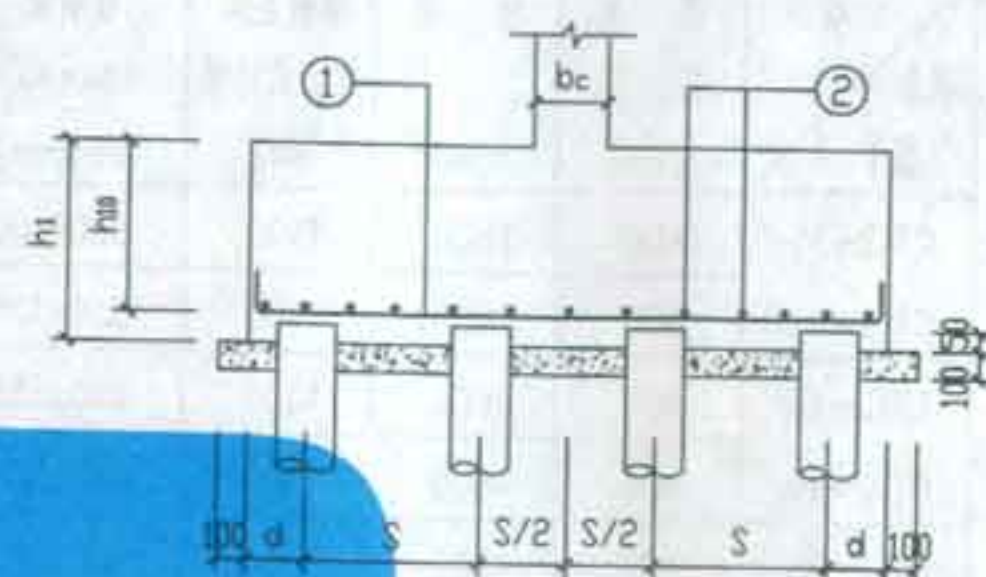
注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。



承台平面



配筋平面



承台剖面

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	单柱竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 b _c × b _c (mm×mm)	承台厚度 h _t (mm)	h ₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧柱反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
								ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT12- 1	400	1400	1100	800x800	1350	1285	13200	4400.0	6600.0	31Φ25 ^C	40Φ18 ^B	24.30	1.98	975.61
CT12- 2	400	1400	1100	850x850	1350	1285	13200	4290.0	6435.0	30Φ25 ^C	40Φ18 ^B	24.30	1.98	954.03
CT12- 3	400	1400	1200	850x850	1400	1335	14400	4680.0	7020.0	31Φ25 ^C	42Φ18 ^B	25.20	1.98	990.95
CT12- 4	400	1400	1200	900x900	1350	1285	14400	4560.0	6840.0	32Φ25 ^C	41Φ18 ^B	24.30	1.98	1004.86
CT12- 5	400	1400	1300	900x900	1450	1385	15600	4940.0	7410.0	32Φ25 ^C	43Φ18 ^B	26.10	1.98	1020.19
CT12- 6	400	1400	1300	950x950	1450	1385	15600	4810.0	7215.0	31Φ25 ^C	43Φ18 ^B	26.10	1.98	998.61
CT12- 7	400	1400	1400	900x900	1550	1485	16800	5320.0	7980.0	32Φ25 ^C	46Φ18 ^B	27.90	1.98	1043.19
CT12- 8	400	1400	1400	950x950	1550	1485	16800	5180.0	7770.0	31Φ25 ^C	46Φ18 ^B	27.90	1.98	1021.61
CT12- 9	400	1400	1600	950x950	1700	1635	19200	5920.0	8880.0	32Φ25 ^C	41Φ20 ^B	30.60	1.98	1081.83
CT12-10	400	1400	1600	1000x1000	1700	1635	19200	5760.0	8640.0	31Φ25 ^C	41Φ20 ^B	30.60	1.98	1060.25

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

图名	十二桩承台选用表(一)	图集号	11YG104-1
		页	59

张盼利
利雅社
对图
校制
李翔
翔乐
李冯
核计
审设

项目 承台 编号	圆 柱 柱 径 d(mm)	柱 距 S(mm)	单柱竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c × b _c (mm × mm)	承台厚度 h _t (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面整 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
								ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT12-11	400	1600	1100	800x800	1400	1335	13200	5280.0	7920.0	35Φ25 ^C	47Φ18 ^B	31.36	2.44	1234.07
CT12-12	400	1600	1100	850x850	1400	1335	13200	5170.0	7755.0	35Φ25 ^C	47Φ18 ^B	31.36	2.44	1234.07
CT12-13	400	1600	1200	850x850	1450	1385	14400	5640.0	8460.0	37Φ25 ^C	48Φ18 ^B	32.48	2.44	1290.32
CT12-14	400	1600	1200	900x900	1400	1335	14400	5520.0	8280.0	37Φ25 ^C	47Φ18 ^B	31.36	2.44	1281.85
CT12-15	400	1600	1300	900x900	1500	1435	15600	5980.0	8970.0	37Φ25 ^C	50Φ18 ^B	33.60	2.44	1307.25
CT12-16	400	1600	1300	950x950	1450	1385	15600	5850.0	8775.0	38Φ25 ^C	48Φ18 ^B	32.48	2.44	1314.21
CT12-17	400	1600	1400	900x900	1550	1485	16800	6440.0	9660.0	39Φ25 ^C	52Φ18 ^B	34.72	2.44	1371.96
CT12-18	400	1600	1400	950x950	1500	1435	16800	6300.0	9450.0	39Φ25 ^C	50Φ18 ^B	33.60	2.44	1355.03
CT12-19	400	1600	1600	950x950	1650	1585	19200	7200.0	10800.0	41Φ25 ^C	55Φ18 ^B	36.96	2.44	1445.14
CT12-20	400	1600	1600	1000x1000	1600	1535	19200	7040.0	10560.0	41Φ25 ^C	53Φ18 ^B	35.84	2.44	1428.21
CT12-21	400	1800	1100	800x800	1450	1385	13200	6160.0	9240.0	40Φ25 ^C	53Φ18 ^B	39.56	2.94	1539.15
CT12-22	400	1800	1100	850x850	1400	1335	13200	6050.0	9075.0	41Φ25 ^C	52Φ18 ^B	38.19	2.94	1556.09
CT12-23	400	1800	1200	850x850	1500	1435	14400	6600.0	9900.0	41Φ25 ^C	55Φ18 ^B	40.92	2.94	1583.88
CT12-24	400	1800	1200	900x900	1450	1385	14400	6480.0	9720.0	42Φ25 ^C	54Φ18 ^B	39.56	2.94	1600.82
CT12-25	400	1800	1300	900x900	1500	1435	15600	7020.0	10530.0	44Φ25 ^C	56Φ18 ^B	40.92	2.94	1671.75
CT12-26	400	1800	1300	950x950	1500	1435	15600	6890.0	10335.0	43Φ25 ^C	55Φ18 ^B	40.92	2.94	1636.29
CT12-27	400	1800	1400	900x900	1600	1535	16800	7560.0	11340.0	44Φ25 ^C	59Φ18 ^B	43.65	2.94	1699.55
CT12-28	400	1800	1400	950x950	1550	1485	16800	7420.0	11130.0	45Φ25 ^C	57Φ18 ^B	42.28	2.94	1707.22
CT12-29	400	1800	1600	950x950	1700	1635	19200	8480.0	12720.0	46Φ25 ^C	51Φ20 ^B	46.38	2.94	1792.69
CT12-30	400	1800	1600	1000x1000	1650	1585	19200	8320.0	12480.0	47Φ25 ^C	61Φ18 ^B	45.01	2.94	1796.69

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。