

钢筋混凝土低桩承台

(适用于方桩)

钢筋混凝土低桩承台

(适用于方桩)

编制单位 河南省建筑设计研究院有限公司

图集号 11YG104-2

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
杜聪雅

贺高凯
蔡黎明
周集建
杜聪雅

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.....	7~11
等边三桩承台选用表.....	12~16
方形四桩承台选用表.....	17~21
方形五桩承台选用表.....	22~26
矩形五桩承台选用表.....	27~31
矩形六桩承台选用表.....	32~36
正六边形七桩承台选用表.....	37~41
矩形八桩承台选用表.....	42~46
方形九桩承台选用表.....	47~51
十桩承台选用表.....	52~54
十一桩承台选用表.....	55~57
十二桩承台选用表.....	58~60

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 桩规格共分三种，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十二级，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3.0bp、3.5bp、4.0bp三种，方形九桩承台~十二桩承台桩距为3.5bp、4.0bp、4.5bp三种；每种桩距、每级荷载，按两种柱截面设计。

图名

目录、编制说明(一)

图集号

11YG104-2

页

1

桩规格、单桩对承台的竖向反力设计值组合关系表 表1

方桩边长 b_p (mm)	单桩对承台的竖向反力设计值(kN)
300	900.1000.1100.1200
350	1300.1400.1500.1600
400	1400.1500.1600.1700.1800.1900.2000

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，计算时将其截面换算成方柱，即取换算柱截面

边长为0.886倍圆柱直径。

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 $CTX-X$

CTX — 承台类型代号 (见表2)

X — 顺序号

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

梁光建
周集建
对图
校制
李周
翔集
李周
核计
审设

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

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 根据桩规格、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h₁(h₂)、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~十二桩承台由单项工程设计核算后选用。

6.3 选用示例

例1：某工程柱下端竖向力设计值F=3200kN，M=88kN·m，柱断面500mm×500mm；拟用方形四桩承台，方桩边长为300mm，桩距3bp=900mm，先求出：

$$N_i = \frac{3200}{4} + \frac{88 \times 0.45}{4 \times 0.45^2} = 800 + 48.89 = 848.89 \text{ kN} < 900 \text{ kN}$$

从17页选用CT4-2，h₁=700mm，双向15Φ12，材料用量：C30混凝土1.58m³，C15混凝土0.29m³，HRB400钢筋38.62kg。

例2：某工程柱下端竖向力设计值F=10800kN，M_x=360kN·m，M_y=480kN·m，柱断面900mm×900mm；拟用方形九桩承台，方桩边长为400mm，桩距3.5bp=1400mm，先求出：

$$N_i = \frac{10800}{9} + \frac{360 \times 1.40}{6 \times 1.40^2} + \frac{480 \times 1.40}{6 \times 1.40^2} = 1300.00 \text{ kN} < 1400 \text{ kN}$$

从49页选用CT9-50，h₁=1300mm，h₂=1300mm，双向30Φ20，材料用量：C30混凝土16.85m³，C15混凝土1.44m³，HRB400钢筋572.64kg。

7 承台构造与施工要求

- 7.1 承台底面的受力钢筋直接放在根据设计标高凿平的桩顶上。矩形承台板配筋按双向均匀通长布置，钢筋间距不大于200mm。
- 7.2 对于单桩承台、矩形二桩承台，要求箍筋的末端做成135°弯钩，弯钩平直段长度不小于10倍箍筋直径，箍筋形式应采用大环套小环的箍筋形式。
- 7.3 对于三桩承台，钢筋应按三向板带均匀布置，且最里面的三根钢筋围成的三角形应在柱截面范围内。当工程设计中不满足此条时，由单项设计采取处理措施。
- 7.4 承台纵向钢筋锚固长度自边桩内侧算起，不应小于 $35d_g$ （ d_g 为钢筋直径）且不小于锚固长度；当不满足时应将纵向钢筋向上弯折，此时水平段的长度不应小于 $25d_g$ ，弯折段长度不应小于 $10d_g$ ，或水平段的长度不应小于0.6倍基本锚固长度，弯折段长度不应小于 $15d_g$ 。
- 7.5 桩顶嵌入承台的长度取50mm，混凝土桩的桩顶主筋要求伸入承台内，其锚固长度由单项设计确定。
- 7.6 承台内预留柱插筋，插筋根数、直径和插筋与柱纵筋连接方式由单项设计确定。
- 7.7 承台有防水要求、防腐要求时由单项设计确定。
- 7.8 承台之间的连系梁由单项设计确定。
- 7.9 承台在施工前必须按单项设计要求，根据国家有关标准对桩基进行验收；对承台而言，应注意桩位的施工容许偏差。

合格后将垫层下的虚土夯实，凿掉桩顶上的疏松混凝土至桩顶设计标高，方可进行垫层施工。

- 7.10 安放、绑扎承台钢筋前，应清除垫层上的虚土、杂物，并在浇注承台前进行隐蔽工程验收。承台混凝土应一次浇注完毕。
- 7.11 承台混凝土的耐久性应符合现行国家标准《混凝土结构设计规范》GB50010、《工业建筑防腐蚀设计规范》GB50046及《混凝土结构耐久性设计规范》GB/T50476的有关规定。
- 7.12 在桩基承台周围的回填中，应满足填土密实性的要求，采用灰土、级配砂石、压实性较好的素土分层夯实，其压实系数不小于0.94；或原坑浇注混凝土承台。
- ## 8 其他
- 8.1 本图集未注明单位的尺寸均以毫米（mm）为单位。
- 8.2 本图集钢筋编号为钢筋的受力类型编号，施工单位进行钢筋放样时应根据需要进行钢筋放样编号。
- 8.3 本图集未尽事宜，应按国家和地方现行有关标准、规范、规程、法规文件严格执行。
- 8.4 选用本图集时，本图集所依据的标准、规范、规程若有新的版本，此时应按新版本作相应的验算调整。

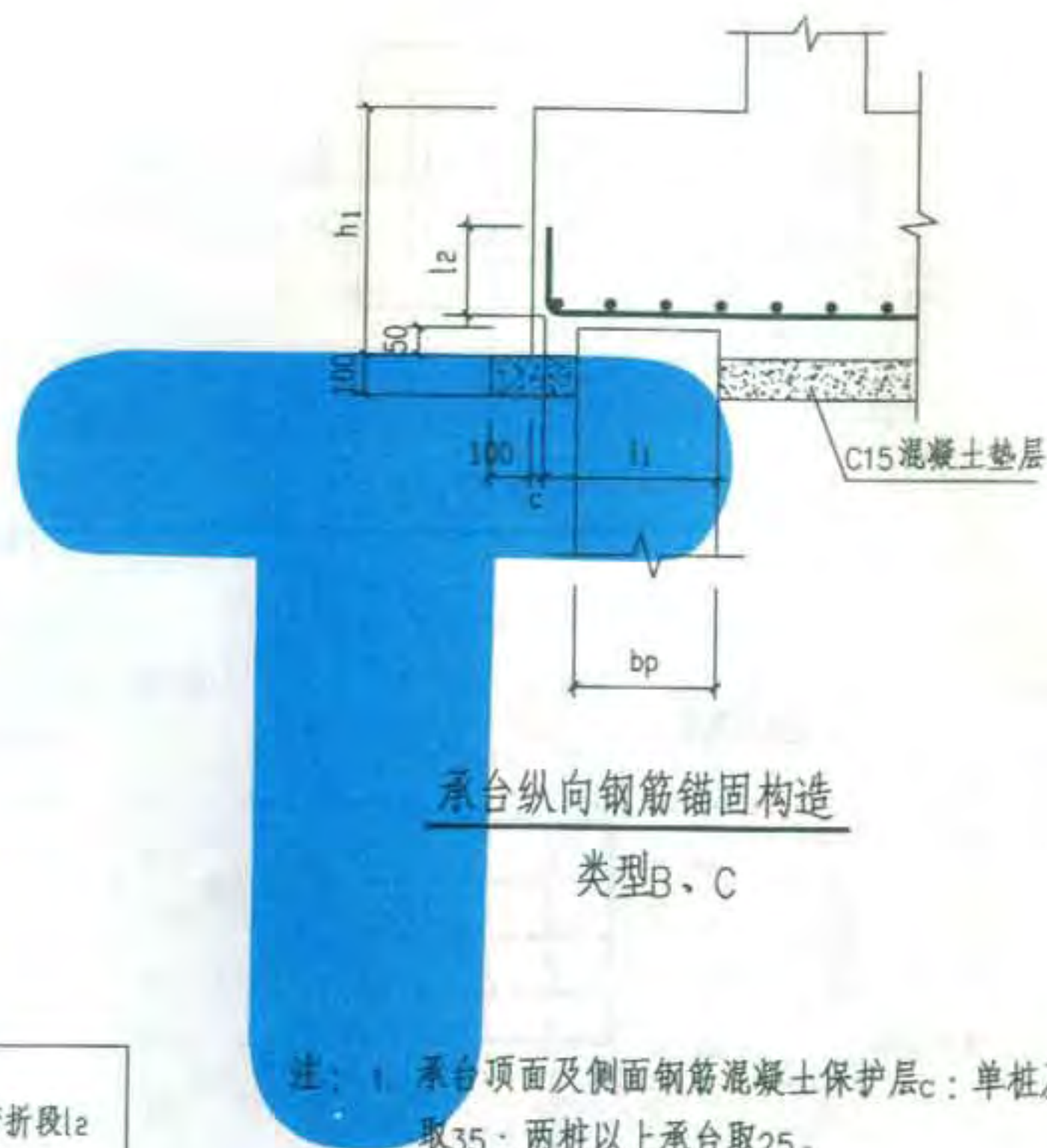
图名	编制说明（四）	图集号	11YG104-2
		页	4



承台纵向钢筋锚固构造

类型A

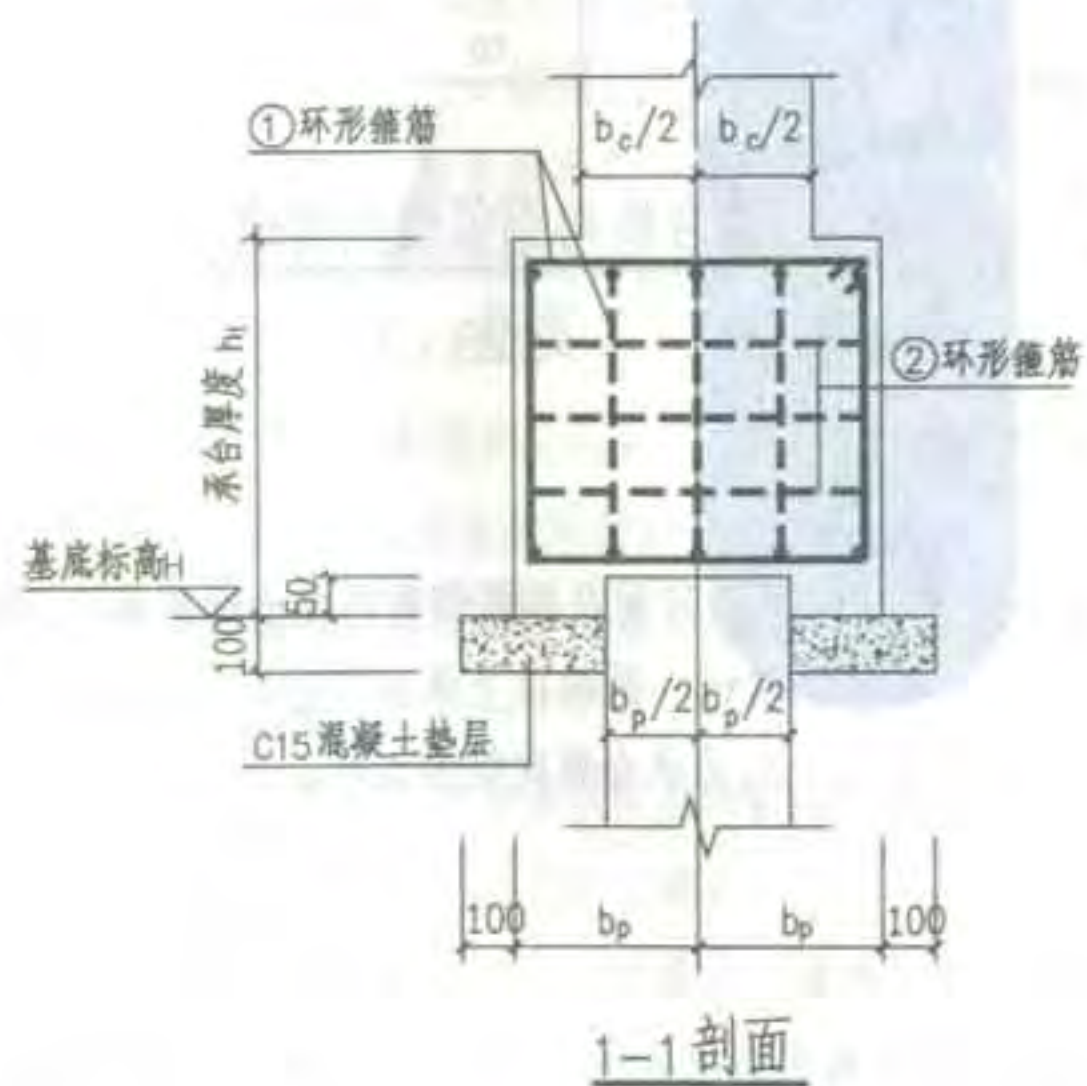
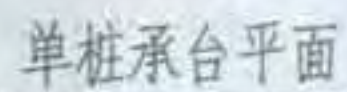
承台纵向钢筋锚固构造形式	纵向钢筋水平段 l_1	纵向钢筋弯折段 l_2
类型A	$l_1 \geq 35d_g$	——
类型B	$25d_g \leq l_1 < 35d_g$	$10d_g$
类型C	$21d_g \leq l_1 < 25d_g$	$15d_g$



承台纵向钢筋锚固构造

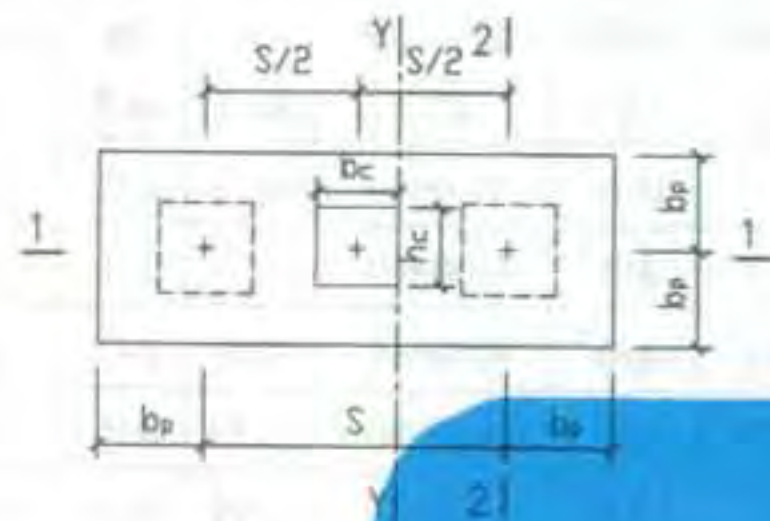
类型B、C

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. d_q 为承台纵向钢筋直径。

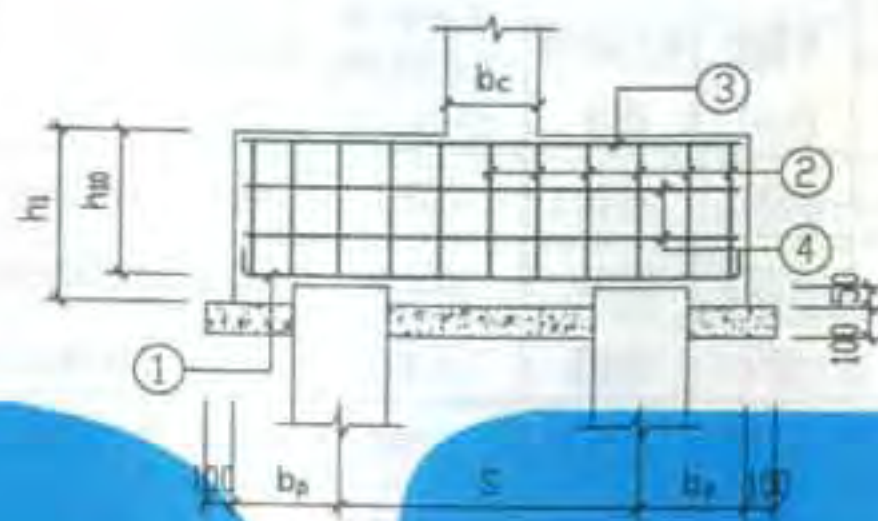


承台 编号	项目 方 柱 边 长 bp(mm)	承台厚度 h ₁ (mm)	承台配筋		材 料 用 量		
			①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT1-1	300	600	2X5Φ12	2Φ12	0.22	0.06	25.08
CT1-2	350	700	2X7Φ12	3Φ12	0.34	0.08	41.57
CT1-3	400	800	2X7Φ14	3Φ12	0.51	0.10	62.62

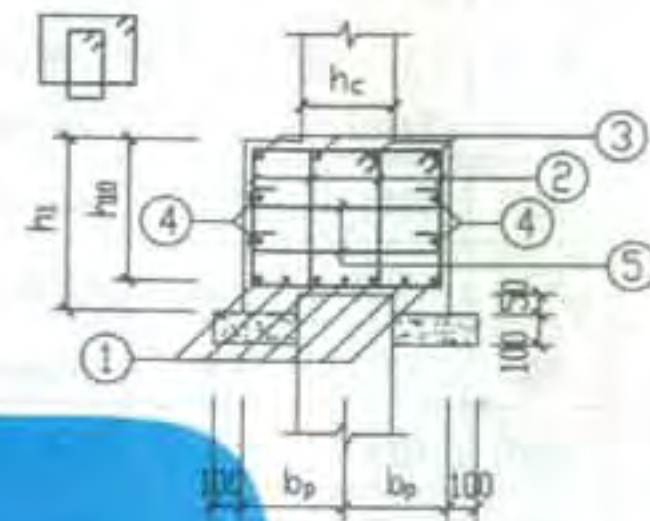
图名	单桩承台大样及选用表	图集号	11YG104-2
		页	6



承台平面



1-1 剖面



2-2 剖面

承台 编号	项目 方 桩 边 长 $b_p(\text{mm})$	桩 距 $S(\text{mm})$	单桩竖向 反力设计值 (kN)	桩截面 $b_c \times b_c$ (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)	承台一侧桩 反力对柱边 产生最大弯矩 $\Sigma M_y(\text{kN}\cdot\text{m})$	承 台 配 筋					材 料 用 量			
									下部钢筋 ①	集 聚 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	900	400×400	750	675	1800	270.0	6 Φ 20 ^C	4 Φ 200(4)	4 Φ 12	3 Φ 16 ^B	Φ 10@400	0.68	0.14	60.79	12.01
CT2-2	300	900	800	450×450	750	675	1800	247.5	6 Φ 20 ^C	4 Φ 200(4)	4 Φ 12	3 Φ 16 ^B	Φ 10@400	0.68	0.14	60.79	12.01
CT2-3	300	900	1000	400×400	800	720	2000	300.0	7 Φ 20 ^C	4 Φ 200(4)	4 Φ 12	3 Φ 18 ^C	Φ 10@400	0.72	0.14	73.09	12.01
CT2-4	300	900	1000	450×450	800	720	2000	275.0	7 Φ 20 ^C	4 Φ 200(4)	4 Φ 12	3 Φ 18 ^C	Φ 10@400	0.72	0.14	73.09	12.01
CT2-5	300	900	1100	400×400	900	810	2200	330.0	8 Φ 20 ^C	4 Φ 200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^B	Φ 10@400	0.81	0.14	77.86	14.33
CT2-6	300	900	1100	450×450	900	810	2200	302.5	7 Φ 20 ^C	4 Φ 200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^B	Φ 10@400	0.81	0.14	73.05	14.33
CT2-7	300	900	1200	400×400	1000	900	2400	360.0	8 Φ 20 ^C	4 Φ 200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^B	Φ 10@400	0.90	0.14	79.28	14.33
CT2-8	300	900	1200	450×450	1000	900	2400	330.0	8 Φ 20 ^C	4 Φ 200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^B	Φ 10@400	0.90	0.14	79.28	14.33
CT2-9	300	1050	900	400×400	750	675	1800	337.5	7 Φ 20 ^C	4 Φ 200(4)	4 Φ 12	3 Φ 16 ^B	Φ 10@400	0.74	0.15	69.61	12.55
CT2-10	300	1050	900	450×450	750	675	1800	315.0	6 Φ 20 ^C	4 Φ 200(4)	4 Φ 12	3 Φ 16 ^B	Φ 10@400	0.74	0.15	64.43	12.55

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	方 桩 边 长 b_p (mm)	桩 距 S (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $h \times b_c$ (mm \times 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 ΣM_y (kN \cdot 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	400 \times 400	800	720	2000	375.0	7 Φ 20 ^C	Φ 8@200(4)	4 Φ 12	3 Φ 18 ^C	Φ 10@400	0.79	0.15	77.48	12.55
CT2-12	300	1050	1000	450 \times 450	800	720	2000	350.0	6 Φ 20 ^C	Φ 8@200(4)	4 Φ 12	3 Φ 18 ^C	Φ 10@400	0.79	0.15	72.30	12.55
CT2-13	300	1050	1100	400 \times 400	900	810	2200	412.5	8 Φ 20 ^C	Φ 8@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^B	Φ 10@400	0.89	0.15	82.72	14.86
CT2-14	300	1050	1100	450 \times 450	900	810	2200	385.0	7 Φ 20 ^C	Φ 8@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^B	Φ 10@400	0.89	0.15	77.54	14.86
CT2-15	300	1050	1200	400 \times 400	1000	900	2400	450.0	8 Φ 20 ^C	Φ 8@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^B	Φ 10@400	0.99	0.15	84.14	14.86
CT2-16	300	1050	1200	450 \times 450	1000	900	2400	420.0	8 Φ 20 ^C	Φ 8@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^B	Φ 10@400	0.99	0.15	84.14	14.86
CT2-17	300	1200	900	400 \times 400	800	720	1800	405.0	7 Φ 20 ^C	Φ 8@200(4)	4 Φ 12	3 Φ 14 ^B	Φ 10@400	0.86	0.16	71.54	14.47
CT2-18	300	1200	900	450 \times 450	800	720	1800	382.5	7 Φ 20 ^C	Φ 8@200(4)	4 Φ 12	3 Φ 14 ^B	Φ 10@400	0.86	0.16	71.54	14.47
CT2-19	300	1200	1000	400 \times 400	850	765	2000	450.0	8 Φ 20 ^C	Φ 8@200(4)	4 Φ 12	3 Φ 16 ^B	Φ 10@400	0.92	0.16	82.52	14.47
CT2-20	300	1200	1000	450 \times 450	850	765	2000	425.0	7 Φ 20 ^C	Φ 8@200(4)	4 Φ 12	3 Φ 16 ^B	Φ 10@400	0.92	0.16	76.97	14.47
CT2-21	300	1200	1100	400 \times 400	950	855	2200	495.0	7 Φ 20 ^C	Φ 8@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^B	Φ 10@400	1.03	0.16	84.82	17.24
CT2-22	300	1200	1100	450 \times 450	950	855	2200	467.5	7 Φ 20 ^C	Φ 8@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^B	Φ 10@400	1.03	0.16	84.82	17.24
CT2-23	300	1200	1200	400 \times 400	1050	945	2400	540.0	8 Φ 20 ^C	Φ 8@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^B	Φ 10@400	1.13	0.16	91.95	17.24
CT2-24	300	1200	1200	450 \times 450	1050	945	2400	510.0	8 Φ 20 ^C	Φ 8@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^B	Φ 10@400	1.13	0.16	91.95	17.24
CT2-25	350	1050	1300	400 \times 400	900	810	2600	487.5	8 Φ 22 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^B	Φ 10@400	1.10	0.18	111.89	18.54
CT2-26	350	1050	1300	450 \times 450	900	810	2600	455.0	8 Φ 22 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^B	Φ 10@400	1.10	0.18	111.89	18.54
CT2-27	350	1050	1400	400 \times 400	1050	945	2800	525.0	9 Φ 22 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^B	Φ 10@400	1.29	0.18	122.31	18.54
CT2-28	350	1050	1400	450 \times 450	1050	945	2800	490.0	8 Φ 22 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^B	Φ 10@400	1.29	0.18	115.59	18.54
CT2-29	350	1050	1500	400 \times 400	1100	990	3000	562.5	9 Φ 22 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	5 Φ 14 ^A	Φ 10@400	1.35	0.18	119.40	21.69
CT2-30	350	1050	1500	450 \times 450	1100	990	3000	525.0	9 Φ 22 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	5 Φ 14 ^A	Φ 10@400	1.35	0.18	119.40	21.69

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	方 柱 边 长 b _p (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	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)
CT2-31	350	1050	1600	400×400	1200	1080	3200	600.0	10Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^B	Φ10@400	1.47	0.18	138.84	21.69
CT2-32	350	1050	1600	450×450	1200	1080	3200	560.0	9Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^B	Φ10@400	1.47	0.18	132.12	21.69
CT2-33	350	1225	1300	400×400	950	855	2600	601.3	8Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^B	Φ10@400	1.28	0.19	123.01	19.16
CT2-34	350	1225	1300	450×450	950	855	2600	568.8	7Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^B	Φ10@400	1.28	0.19	115.76	19.16
CT2-35	350	1225	1400	400×400	1000	900	2800	647.5	8Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^B	Φ10@400	1.35	0.19	124.36	19.16
CT2-36	350	1225	1400	450×450	1000	900	2800	612.5	7Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^B	Φ10@400	1.35	0.19	117.12	19.16
CT2-37	350	1225	1500	400×400	1100	990	3000	693.8	9Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ14 ^A	Φ10@400	1.48	0.19	130.08	22.31
CT2-38	350	1225	1500	450×450	1100	990	3000	656.3	9Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ14 ^A	Φ10@400	1.48	0.19	130.08	22.31
CT2-39	350	1225	1600	400×400	1200	1080	3200	740.0	10Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^B	Φ10@400	1.62	0.19	150.94	22.31
CT2-40	350	1225	1600	450×450	1200	1080	3200	700.0	9Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^B	Φ10@400	1.62	0.19	143.69	22.31
CT2-41	350	1400	1300	400×400	1000	900	2600	715.0	8Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^B	Φ10@400	1.47	0.21	134.36	21.88
CT2-42	350	1400	1300	450×450	1000	900	2600	682.5	8Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^B	Φ10@400	1.47	0.21	134.36	21.88
CT2-43	350	1400	1400	400×400	1100	990	2800	770.0	8Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ14 ^A	Φ10@400	1.62	0.21	132.99	25.55
CT2-44	350	1400	1400	450×450	1100	990	2800	735.0	8Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ14 ^A	Φ10@400	1.62	0.21	132.99	25.55
CT2-45	350	1400	1500	400×400	1200	1080	3000	825.0	8Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^B	Φ10@400	1.76	0.21	147.50	25.55
CT2-46	350	1400	1500	450×450	1200	1080	3000	787.5	8Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^B	Φ10@400	1.76	0.21	147.50	25.55
CT2-47	350	1400	1600	400×400	1250	1125	3200	880.0	10Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^B	Φ10@400	1.84	0.21	164.51	25.55
CT2-48	350	1400	1600	450×450	1250	1125	3200	840.0	9Φ22 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^B	Φ10@400	1.84	0.21	156.74	25.55
CT2-49	400	1200	1400	400×400	850	765	2800	630.0	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ18 ^B	Φ10@400	1.36	0.22	133.72	17.40
CT2-50	400	1200	1400	450×450	850	765	2800	595.0	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ18 ^B	Φ10@400	1.36	0.22	133.72	17.40

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	方 柱 边 长 b _p (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	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	400	1200	1500	400×400	900	810	3000	675.0	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^A	Φ10@400	1.44	0.22	132.87	20.91
CT2-52	400	1200	1500	450×450	900	810	3000	637.5	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^A	Φ10@400	1.44	0.22	132.87	20.91
CT2-53	400	1200	1600	450×450	1000	900	3200	680.0	8Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^A	Φ10@400	1.60	0.22	145.52	20.91
CT2-54	400	1200	1600	500×500	1000	900	3200	640.0	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^A	Φ10@400	1.60	0.22	135.58	20.91
CT2-55	400	1200	1700	450×450	1100	990	3400	722.5	8Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^A	Φ10@400	1.76	0.22	154.33	24.43
CT2-56	400	1200	1700	500×500	1100	990	3400	680.0	8Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^A	Φ10@400	1.76	0.22	154.33	24.43
CT2-57	400	1200	1800	400×400	1200	1080	3600	810.0	9Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^A	Φ10@400	1.92	0.22	166.98	24.43
CT2-58	400	1200	1800	450×450	1200	1080	3600	765.0	9Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^A	Φ10@400	1.92	0.22	166.98	24.43
CT2-59	400	1200	1900	400×400	1250	1125	3800	855.0	9Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^A	Φ10@400	2.00	0.22	168.34	24.43
CT2-60	400	1200	1900	450×450	1250	1125	3800	807.5	9Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^A	Φ10@400	2.00	0.22	168.34	24.43
CT2-61	400	1200	2000	450×450	1350	1215	4000	850.0	9Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	6Φ16 ^A	Φ10@400	2.16	0.22	177.14	27.94
CT2-62	400	1200	2000	500×500	1350	1215	4000	800.0	9Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	6Φ16 ^A	Φ10@400	2.16	0.22	177.14	27.94
CT2-63	400	1400	1400	450×450	900	810	2800	735.0	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^A	Φ10@400	1.58	0.24	144.32	23.96
CT2-64	400	1400	1400	500×500	900	810	2800	700.0	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^A	Φ10@400	1.58	0.24	144.32	23.96
CT2-65	400	1400	1500	400×400	1000	900	3000	825.0	8Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^A	Φ10@400	1.76	0.24	158.00	23.96
CT2-66	400	1400	1500	450×450	1000	900	3000	787.5	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^A	Φ10@400	1.76	0.24	147.28	23.96
CT2-67	400	1400	1600	400×400	1050	945	3200	880.0	8Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^A	Φ10@400	1.85	0.24	159.48	23.96
CT2-68	400	1400	1600	450×450	1050	945	3200	840.0	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ16 ^A	Φ10@400	1.85	0.24	148.76	23.96
CT2-69	400	1400	1700	450×450	1100	990	3400	892.5	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^A	Φ10@400	1.94	0.24	156.97	28.06
CT2-70	400	1400	1700	500×500	1100	990	3400	850.0	7Φ25 ^C	Φ10@200(4)	4Φ12	5Φ16 ^A	Φ10@400	1.94	0.24	156.97	28.06

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	方 柱 边 长 b_p (mm)	柱 距 S (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $h \times b_c$ (mm \times 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)	承台一侧柱 反力对柱边 产生最大弯矩 ΣM_y (kN \cdot 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)
CT2-71	400	1400	1800	450 \times 450	1150	1035	3600	945.0	8 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	5 Φ 16 ^A	Φ 10@400	2.02	0.24	169.16	28.06
CT2-72	400	1400	1800	500 \times 500	1150	1035	3600	900.0	7 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	5 Φ 16 ^A	Φ 10@400	2.02	0.24	158.45	28.06
CT2-73	400	1400	1900	450 \times 450	1250	1125	3800	997.5	9 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	5 Φ 16 ^A	Φ 10@400	2.20	0.24	182.83	28.06
CT2-74	400	1400	1900	500 \times 500	1250	1125	3800	950.0	9 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	5 Φ 16 ^A	Φ 10@400	2.20	0.24	182.83	28.06
CT2-75	400	1400	2000	450 \times 450	1350	1215	4000	1050.0	9 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	5 Φ 16 ^A	Φ 10@400	2.38	0.24	192.51	32.16
CT2-76	400	1400	2000	500 \times 500	1350	1215	4000	1000.0	9 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	5 Φ 16 ^A	Φ 10@400	2.38	0.24	192.51	32.16
CT2-77	400	1600	1400	500 \times 500	950	855	2800	840.0	8 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^A	Φ 10@400	1.82	0.26	168.87	24.67
CT2-78	400	1600	1400	550 \times 550	950	855	2800	805.0	8 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^A	Φ 10@400	1.82	0.26	168.87	24.67
CT2-79	400	1600	1500	500 \times 500	1050	945	3000	900.0	8 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^A	Φ 10@400	2.02	0.26	172.07	24.67
CT2-80	400	1600	1500	550 \times 550	1050	945	3000	862.5	8 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 16 ^A	Φ 10@400	1.92	0.26	170.47	24.67
CT2-81	400	1600	1600	450 \times 450	1150	1035	3200	1000.0	8 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	5 Φ 16 ^A	Φ 10@400	2.21	0.26	182.63	28.77
CT2-82	400	1600	1600	500 \times 500	1100	990	3200	960.0	8 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	5 Φ 16 ^A	Φ 10@400	2.11	0.26	181.03	28.77
CT2-83	400	1600	1700	450 \times 450	1200	1080	3400	1062.5	8 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	5 Φ 16 ^A	Φ 10@400	2.30	0.26	184.24	28.77
CT2-84	400	1600	1700	500 \times 500	1150	1035	3400	1020.0	8 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	5 Φ 16 ^A	Φ 10@400	2.21	0.26	182.63	28.77
CT2-85	400	1600	1800	500 \times 500	1250	1125	3600	1080.0	8 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	5 Φ 16 ^A	Φ 10@400	2.40	0.26	185.84	28.77
CT2-86	400	1600	1800	550 \times 550	1200	1080	3600	1035.0	8 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	5 Φ 16 ^A	Φ 10@400	2.30	0.26	184.24	28.77
CT2-87	400	1600	1900	500 \times 500	1300	1170	3800	1140.0	8 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	6 Φ 16 ^A	Φ 10@400	2.50	0.26	194.80	32.87
CT2-88	400	1600	1900	550 \times 550	1300	1170	3800	1092.5	8 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	6 Φ 16 ^A	Φ 10@400	2.50	0.26	194.80	32.87
CT2-89	400	1600	2000	550 \times 550	1350	1215	4000	1150.0	8 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	6 Φ 16 ^A	Φ 10@400	2.59	0.26	194.80	32.87
CT2-90	400	1600	2000	600 \times 600	1350	1215	4000	1100.0	8 Φ 25 ^C	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	6 Φ 16 ^A	Φ 10@400	2.59	0.26	194.80	32.87

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

承台剖面

项目 承台 编号	方 桩 边 长 b_p (mm)	桩 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 $b_c \times b_c$ (mm \times 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 \cdot 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)
CT3-1	300	900	520	260	900	400 \times 400	850	785	2700	278.0	4 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.25	0.20	57.40	2.59
CT3-2	300	900	520	260	900	450 \times 450	800	735	2700	271.5	4 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.18	0.20	57.40	2.59
CT3-3	300	900	520	260	1000	400 \times 400	900	835	3000	308.9	4 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.33	0.20	57.40	2.59
CT3-4	300	900	520	260	1000	450 \times 450	850	785	3000	301.7	4 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.25	0.20	57.40	2.59
CT3-5	300	900	520	260	1100	400 \times 400	950	885	3300	339.8	4 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.40	0.20	57.40	2.59
CT3-6	300	900	520	260	1100	450 \times 450	950	885	3300	331.9	4 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.40	0.20	57.40	2.59
CT3-7	300	900	520	260	1200	450 \times 450	1000	935	3600	362.1	4 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.47	0.20	57.40	2.59
CT3-8	300	900	520	260	1200	500 \times 500	1050	985	3600	353.4	4 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.55	0.20	57.40	2.59
CT3-9	300	1050	606	303	900	400 \times 400	900	835	2700	323.0	4 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.56	0.23	61.84	3.24
CT3-10	300	1050	606	303	900	450 \times 450	850	785	2700	316.5	4 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.47	0.23	61.84	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	方 桩 边 长 b_p (mm)	桩 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 $b_c \times b_c$ (mm \times 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 (m^3)	C15 (m^3)	HRB400 钢筋 (kg)	HPB300 钢筋 (kg)
CT3-11	300	1050	606	303	1000	400 \times 400	950	885	3000	358.9	4 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.65	0.23	61.84	3.24
CT3-12	300	1050	606	303	1000	450 \times 450	950	885	3000	351.7	4 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.65	0.23	61.84	3.24
CT3-13	300	1050	606	303	1100	400 \times 400	1000	935	3300	394.8	5 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.73	0.23	77.73	3.24
CT3-14	300	1050	606	303	1100	450 \times 450	1000	935	3300	386.9	4 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.73	0.23	61.84	3.24
CT3-15	300	1050	606	303	1200	450 \times 450	1050	985	3600	422.1	5 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.82	0.23	77.73	3.24
CT3-16	300	1050	606	303	1200	500 \times 500	1000	935	3600	413.4	5 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.73	0.23	77.73	3.24
CT3-17	300	1200	693	346	900	400 \times 400	950	885	2700	368.0	5 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.91	0.26	83.28	3.88
CT3-18	300	1200	693	346	900	450 \times 450	950	885	2700	361.5	4 Φ 20 ^C	Φ 10@200	1.91	0.26	66.28	3.88
CT3-19	300	1200	693	346	1000	400 \times 400	1000	935	3000	408.9	5 Φ 20 ^C	Φ 10@200	2.02	0.26	83.28	3.88
CT3-20	300	1200	693	346	1000	450 \times 450	1000	935	3000	401.7	5 Φ 20 ^C	Φ 10@200	2.02	0.26	83.28	3.88
CT3-21	300	1200	693	346	1100	400 \times 400	1050	985	3300	449.8	5 Φ 20 ^C	Φ 10@200	2.12	0.26	83.28	3.88
CT3-22	300	1200	693	346	1100	450 \times 450	1050	985	3300	441.9	5 Φ 20 ^C	Φ 10@200	2.12	0.26	83.28	3.88
CT3-23	300	1200	693	346	1200	450 \times 450	1100	1035	3600	482.1	5 Φ 20 ^C	Φ 10@200	2.22	0.26	83.28	3.88
CT3-24	300	1200	693	346	1200	500 \times 500	1100	1035	3600	473.4	5 Φ 20 ^C	Φ 10@200	2.22	0.26	83.28	3.88
CT3-25	350	1050	606	303	1300	450 \times 450	1000	935	3900	457.2	5 Φ 20 ^B	Φ 10@200	2.00	0.26	73.96	3.70
CT3-26	350	1050	606	303	1300	500 \times 500	950	885	3900	447.8	5 Φ 20 ^B	Φ 10@200	1.90	0.26	73.96	3.70
CT3-27	350	1050	606	303	1400	450 \times 450	1000	935	4200	492.4	5 Φ 22 ^C	Φ 10@200	2.00	0.26	100.77	3.70
CT3-28	350	1050	606	303	1400	500 \times 500	1000	935	4200	482.3	5 Φ 20 ^B	Φ 10@200	2.00	0.26	73.96	3.70
CT3-29	350	1050	606	303	1500	450 \times 450	1050	985	4500	527.6	5 Φ 22 ^C	Φ 10@200	2.10	0.26	100.77	3.70
CT3-30	350	1050	606	303	1500	500 \times 500	1100	1035	4500	516.7	5 Φ 20 ^B	Φ 10@200	2.20	0.26	73.96	3.70

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	方 桩 边 长 b_p (mm)	桩 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 $b_c \times b_c$ (mm \times mm)	承台厚度 h_i (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 (m^3)	C15 (m^3)	HRB400 钢筋 (kg)	HPB300 钢筋 (kg)
CT3-31	350	1050	606	303	1600	500 \times 500	1150	1085	4800	551.2	5 Φ 20 ^B	Φ 10@200	2.30	0.26	73.96	3.70
CT3-32	350	1050	606	303	1600	550 \times 550	1150	1085	4800	539.6	5 Φ 20 ^B	Φ 10@200	2.30	0.26	73.96	3.70
CT3-33	350	1225	707	354	1300	450 \times 450	1050	985	3900	533.1	5 Φ 22 ^C	Φ 10@200	2.48	0.30	108.60	4.44
CT3-34	350	1225	707	354	1300	500 \times 500	1050	985	3900	523.7	5 Φ 22 ^C	Φ 10@200	2.48	0.30	108.60	4.44
CT3-35	350	1225	707	354	1400	450 \times 450	1100	1035	4200	574.1	5 Φ 22 ^C	Φ 10@200	2.60	0.30	108.60	4.44
CT3-36	350	1225	707	354	1400	500 \times 500	1100	1035	4200	564.0	5 Φ 22 ^C	Φ 10@200	2.60	0.30	108.60	4.44
CT3-37	350	1225	707	354	1500	450 \times 450	1150	1085	4500	615.1	5 Φ 22 ^C	Φ 10@200	2.71	0.30	108.60	4.44
CT3-38	350	1225	707	354	1500	500 \times 500	1100	1035	4500	604.2	5 Φ 22 ^C	Φ 10@200	2.60	0.30	108.60	4.44
CT3-39	350	1225	707	354	1600	500 \times 500	1150	1085	4800	644.5	5 Φ 22 ^C	Φ 10@200	2.71	0.30	108.60	4.44
CT3-40	350	1225	707	354	1600	550 \times 550	1150	1085	4800	633.0	5 Φ 22 ^C	Φ 10@200	2.71	0.30	108.60	4.44
CT3-41	350	1400	808	404	1300	450 \times 450	1100	1035	3900	608.9	5 Φ 22 ^C	Φ 10@200	3.02	0.34	116.44	5.18
CT3-42	350	1400	808	404	1300	500 \times 500	1100	1035	3900	599.5	5 Φ 22 ^C	Φ 10@200	3.02	0.34	116.44	5.18
CT3-43	350	1400	808	404	1400	450 \times 450	1150	1085	4200	655.7	5 Φ 22 ^C	Φ 10@200	3.15	0.34	116.44	5.18
CT3-44	350	1400	808	404	1400	500 \times 500	1150	1085	4200	645.6	5 Φ 22 ^C	Φ 10@200	3.15	0.34	116.44	5.18
CT3-45	350	1400	808	404	1500	450 \times 450	1200	1135	4500	702.6	5 Φ 22 ^C	Φ 10@200	3.29	0.34	116.44	5.18
CT3-46	350	1400	808	404	1500	500 \times 500	1200	1135	4500	691.7	5 Φ 22 ^C	Φ 10@200	3.29	0.34	116.44	5.18
CT3-47	350	1400	808	404	1600	500 \times 500	1250	1185	4800	737.9	5 Φ 22 ^C	Φ 10@200	3.43	0.34	116.44	5.18
CT3-48	350	1400	808	404	1600	550 \times 550	1200	1135	4800	726.3	6 Φ 22 ^C	Φ 10@200	3.29	0.34	139.72	5.18
CT3-49	400	1200	693	346	1400	450 \times 450	1000	935	4200	562.4	5 Φ 22 ^B	Φ 10@200	2.62	0.33	102.03	4.16
CT3-50	400	1200	693	346	1400	500 \times 500	950	885	4200	552.3	4 Φ 25 ^C	Φ 10@200	2.49	0.33	118.47	4.16

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

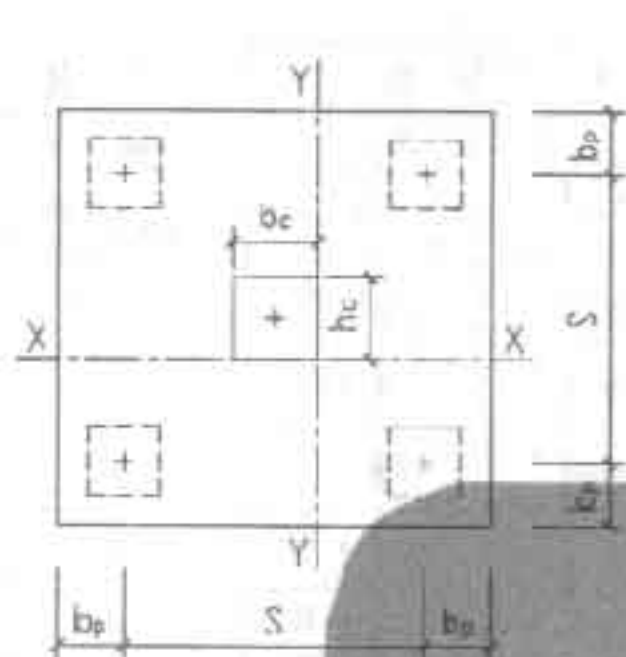
项目 承台 编号	方 桩 边 长 b_p (mm)	桩 距 S (mm)	L_1 $=\sqrt{3}S/3$ (mm)	L_2 $=\sqrt{3}S/6$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $h \times b_c$ (mm \times mm)	承台厚度 h (mm)	h_{10} 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	由承台形心至承 台边缘范围内板 带的弯矩设计值 M (kN \cdot m)	承 台 配 筋		材 料 用 量			
											①	②	C30 (m^3)	C15 (m^3)	HRB400 钢筋 (kg)	HPB300 钢筋 (kg)
CT3-51	400	1200	693	346	1500	450 \times 450	1050	985	4500	602.6	5 Φ 22 ^B	Φ 10@200	2.75	0.33	102.03	4.16
CT3-52	400	1200	693	346	1500	500 \times 500	1000	935	4500	591.7	4 Φ 25 ^C	Φ 10@200	2.62	0.33	118.47	4.16
CT3-53	400	1200	693	346	1600	500 \times 500	1050	985	4800	631.2	4 Φ 25 ^C	Φ 10@200	2.75	0.33	118.47	4.16
CT3-54	400	1200	693	346	1600	550 \times 550	1050	985	4800	619.6	4 Φ 25 ^C	Φ 10@200	2.75	0.33	118.47	4.16
CT3-55	400	1200	693	346	1700	500 \times 500	1100	1035	5100	670.6	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	2.88	0.33	148.98	4.16
CT3-56	400	1200	693	346	1700	550 \times 550	1050	985	5100	658.4	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	2.75	0.33	148.98	4.16
CT3-57	400	1200	693	346	1800	500 \times 500	1150	1085	5400	710.1	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.01	0.33	148.98	4.16
CT3-58	400	1200	693	346	1800	550 \times 550	1100	1035	5400	697.1	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	2.88	0.33	148.98	4.16
CT3-59	400	1200	693	346	1900	500 \times 500	1150	1085	5700	749.5	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.01	0.33	148.98	4.16
CT3-60	400	1200	693	346	1900	550 \times 550	1200	1135	5700	735.8	4 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.14	0.33	118.47	4.16
CT3-61	400	1200	693	346	2000	550 \times 550	1250	1185	6000	774.6	4 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.27	0.33	118.47	4.16
CT3-62	400	1200	693	346	2000	600 \times 600	1250	1185	6000	760.1	4 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.27	0.33	118.47	4.16
CT3-63	400	1400	808	404	1400	450 \times 450	1050	985	4200	655.7	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.24	0.38	160.54	4.99
CT3-64	400	1400	808	404	1400	500 \times 500	1050	985	4200	645.6	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.24	0.38	160.54	4.99
CT3-65	400	1400	808	404	1500	450 \times 450	1100	1035	4500	702.6	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.39	0.38	160.54	4.99
CT3-66	400	1400	808	404	1500	500 \times 500	1100	1035	4500	691.7	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.39	0.38	160.54	4.99
CT3-67	400	1400	808	404	1600	500 \times 500	1150	1085	4800	737.9	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.55	0.38	160.54	4.99
CT3-68	400	1400	808	404	1600	550 \times 550	1100	1035	4800	726.3	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.39	0.38	160.54	4.99
CT3-69	400	1400	808	404	1700	500 \times 500	1200	1135	5100	784.0	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.70	0.38	160.54	4.99
CT3-70	400	1400	808	404	1700	550 \times 550	1150	1085	5100	771.7	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.55	0.38	160.54	4.99

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

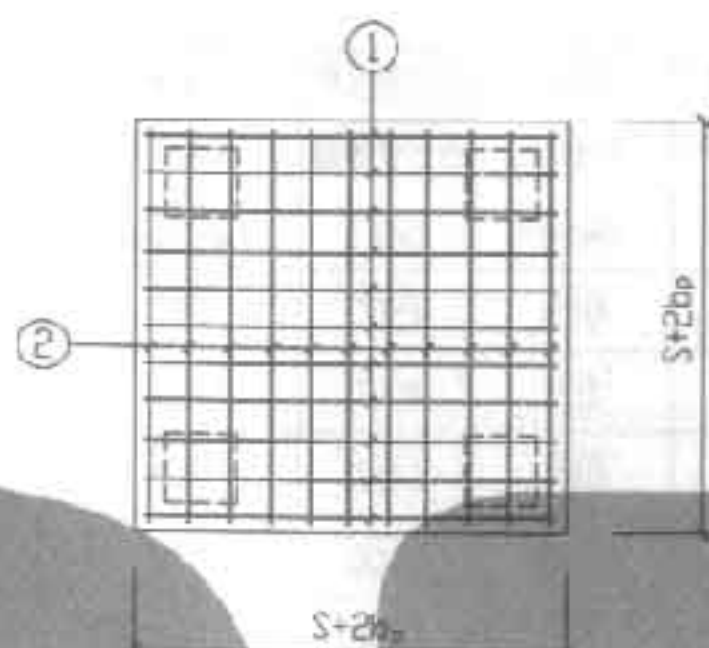
项目 承台 编号	方 桩 边 长 b_p (mm)	桩 距 S (mm)	L_1 $=\sqrt{3}S/3$ (mm)	L_2 $=\sqrt{3}S/6$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $b_c \times b_c$ (mm \times mm)	承台厚度 h_t (mm)	h_{10} 计算值 (mm)	承台顶面整 向力设计值 (kN)	由承台形心至承 台边缘范围内板 带的弯矩设计值 M (kN \cdot m)	承 台 配 筋		材 料 用 量			
											①	②	C30 (m^3)	C15 (m^3)	HRB400 钢筋 (kg)	HPB300 钢筋 (kg)
CT3-71	400	1400	808	404	1800	500 \times 500	1200	1135	5400	830.1	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.70	0.38	160.54	4.99
CT3-72	400	1400	808	404	1800	550 \times 550	1200	1135	5400	817.1	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.70	0.38	160.54	4.99
CT3-73	400	1400	808	404	1900	500 \times 500	1250	1185	5700	876.2	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.85	0.38	160.54	4.99
CT3-74	400	1400	808	404	1900	550 \times 550	1250	1185	5700	862.5	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.85	0.38	160.54	4.99
CT3-75	400	1400	808	404	2000	550 \times 550	1300	1235	6000	907.9	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	4.01	0.38	160.54	4.99
CT3-76	400	1400	808	404	2000	600 \times 600	1250	1185	6000	893.5	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.85	0.38	160.54	4.99
CT3-77	400	1600	924	462	1400	450 \times 450	1150	1085	4200	749.1	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	4.12	0.44	172.10	5.83
CT3-78	400	1600	924	462	1400	500 \times 500	1100	1035	4200	739.0	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	3.94	0.44	172.10	5.83
CT3-79	400	1600	924	462	1500	450 \times 450	1200	1135	4500	802.6	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	4.30	0.44	172.10	5.83
CT3-80	400	1600	924	462	1500	500 \times 500	1150	1085	4500	791.7	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	4.12	0.44	172.10	5.83
CT3-81	400	1600	924	462	1600	500 \times 500	1200	1135	4800	844.5	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	4.30	0.44	172.10	5.83
CT3-82	400	1600	924	462	1600	550 \times 550	1200	1135	4800	833.0	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	4.30	0.44	172.10	5.83
CT3-83	400	1600	924	462	1700	500 \times 500	1250	1185	5100	897.3	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	4.48	0.44	172.10	5.83
CT3-84	400	1600	924	462	1700	550 \times 550	1250	1185	5100	885.0	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	4.48	0.44	172.10	5.83
CT3-85	400	1600	924	462	1800	500 \times 500	1300	1235	5400	950.1	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	4.66	0.44	172.10	5.83
CT3-86	400	1600	924	462	1800	550 \times 550	1300	1235	5400	937.1	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	4.66	0.44	172.10	5.83
CT3-87	400	1600	924	462	1900	500 \times 500	1350	1285	5700	1002.9	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	4.84	0.44	172.10	5.83
CT3-88	400	1600	924	462	1900	550 \times 550	1300	1235	5700	989.2	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	4.66	0.44	172.10	5.83
CT3-89	400	1600	924	462	2000	550 \times 550	1350	1285	6000	1041.2	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	4.84	0.44	172.10	5.83
CT3-90	400	1600	924	462	2000	600 \times 600	1350	1285	6000	1026.8	5 Φ 25 ^C	Φ 10@200	4.84	0.44	172.10	5.83

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

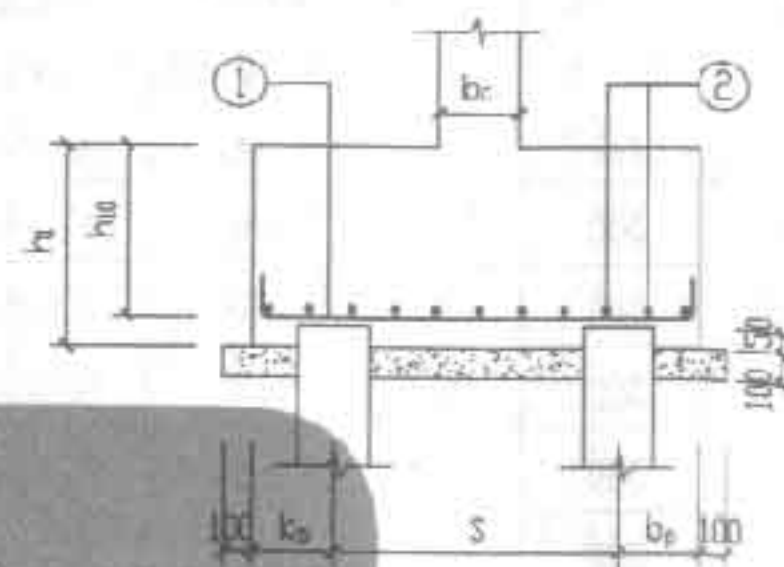
图名	等边三桩承台选用表(五)	图集号	11YG104-2
		页	16



承台平面



配筋平面



承台剖面

项目 承台 编号	方 柱 边 长 b_p (mm)	柱 距 S (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $b_c \times d_c$ (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)	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)
CT4-1	300	900	900	450×450	750	685	3600	405	405	12 Φ 14 ^B	12 Φ 14 ^B	1.69	0.29	48.55
CT4-2	300	900	900	500×500	700	635	3600	360	360	15 Φ 12 ^A	15 Φ 12 ^A	1.58	0.29	38.62
CT4-3	300	900	1000	450×450	800	735	4000	450	450	12 Φ 14 ^B	12 Φ 14 ^B	1.80	0.29	48.55
CT4-4	300	900	1000	500×500	750	685	4000	400	400	12 Φ 14 ^B	12 Φ 14 ^B	1.69	0.29	48.55
CT4-5	300	900	1100	500×500	850	785	4400	440	440	13 Φ 14 ^B	13 Φ 14 ^B	1.91	0.29	52.59
CT4-6	300	900	1100	550×550	850	785	4400	385	385	13 Φ 14 ^B	13 Φ 14 ^B	1.91	0.29	52.59
CT4-7	300	900	1200	500×500	900	835	4800	480	480	14 Φ 14 ^B	14 Φ 14 ^B	2.03	0.29	56.64
CT4-8	300	900	1200	550×550	900	835	4800	420	420	14 Φ 14 ^B	14 Φ 14 ^B	2.03	0.29	56.64
CT4-9	300	1050	900	450×450	700	635	3600	540	540	17 Φ 14 ^B	17 Φ 14 ^B	1.91	0.34	74.94
CT4-10	300	1050	900	500×500	650	585	3600	495	495	17 Φ 14 ^B	17 Φ 14 ^B	1.77	0.34	74.94

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。

项目 承台 编号	方 柱 边 长 b _p (mm)	桩 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 _i /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 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
								ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)					
CT4-31	350	1050	1600	550x550	1050	985	6400	800	800	18#14 ^A	18#14 ^A	3.22	0.38	73.95
CT4-32	350	1050	1600	600x600	1050	985	6400	720	720	18#14 ^A	18#14 ^A	3.22	0.38	73.95
CT4-33	350	1225	1300	550x550	750	685	5200	878	878	16#18 ^B	16#18 ^B	2.78	0.45	138.26
CT4-34	350	1225	1300	600x600	750	685	5200	813	813	18#16 ^B	18#16 ^B	2.78	0.45	121.08
CT4-35	350	1225	1400	550x550	850	785	5600	945	945	18#16 ^B	18#16 ^B	3.15	0.45	121.08
CT4-36	350	1225	1400	600x600	800	735	5600	875	875	18#16 ^B	18#16 ^B	2.96	0.45	121.08
CT4-37	350	1225	1500	550x550	900	835	6000	1013	1013	18#16 ^B	18#16 ^B	3.34	0.45	121.08
CT4-38	350	1225	1500	600x600	850	785	6000	938	938	18#16 ^B	18#16 ^B	3.15	0.45	121.08
CT4-39	350	1225	1600	550x550	950	885	6400	1080	1080	18#16 ^B	18#16 ^B	3.52	0.45	121.08
CT4-40	350	1225	1600	600x600	950	885	6400	1000	1000	17#16 ^B	17#16 ^B	3.52	0.45	114.36
CT4-41	350	1400	1300	550x550	850	785	5200	1105	1105	21#16 ^B	21#16 ^B	3.75	0.53	152.87
CT4-42	350	1400	1300	600x600	800	735	5200	1040	1040	21#16 ^B	21#16 ^B	3.53	0.53	152.87
CT4-43	350	1400	1400	550x550	850	785	5600	1190	1190	18#18 ^B	18#18 ^B	3.75	0.53	168.13
CT4-44	350	1400	1400	600x600	850	785	5600	1120	1120	17#18 ^B	17#18 ^B	3.75	0.53	158.79
CT4-45	350	1400	1500	550x550	900	835	6000	1275	1275	18#18 ^B	18#18 ^B	3.97	0.53	168.13
CT4-46	350	1400	1500	600x600	900	835	6000	1200	1200	17#18 ^B	17#18 ^B	3.97	0.53	158.79
CT4-47	350	1400	1600	550x550	950	885	6400	1360	1360	18#18 ^B	18#18 ^B	4.19	0.53	168.13
CT4-48	350	1400	1600	600x600	900	835	6400	1280	1280	18#18 ^B	18#18 ^B	3.97	0.53	168.13
CT4-49	400	1200	1400	550x550	850	785	5600	910	910	18#16 ^A	18#16 ^A	3.40	0.48	110.80
CT4-50	400	1200	1400	600x600	850	785	5600	840	840	16#16 ^A	16#16 ^A	3.40	0.48	98.49

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	方 柱 边 长 b_c (mm)	柱 距 S (mm)	单柱竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $h_c \times b_c$ (mm \times mm)	承台厚度 h_t (mm)	h_{t10} 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 \cdot m)	ΣM_y (kN \cdot m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT4-51	400	1200	1500	550 \times 550	950	885	6000	975	975	17 Φ 16 ^A	17 Φ 16 ^A	3.80	0.48	104.64
CT4-52	400	1200	1500	600 \times 600	900	835	6000	900	900	16 Φ 16 ^A	16 Φ 16 ^A	3.60	0.48	98.49
CT4-53	400	1200	1500	550 \times 550	1000	935	6400	1040	1040	17 Φ 16 ^A	17 Φ 16 ^A	4.00	0.48	104.64
CT4-54	400	1200	1500	600 \times 600	950	885	6400	960	960	16 Φ 16 ^A	16 Φ 16 ^A	3.80	0.48	98.49
CT4-55	400	1200	1700	550 \times 550	1050	985	6800	1105	1105	17 Φ 16 ^A	17 Φ 16 ^A	4.20	0.48	104.64
CT4-56	400	1200	1700	600 \times 600	1000	935	6800	1020	1020	16 Φ 16 ^A	16 Φ 16 ^A	4.00	0.48	98.49
CT4-57	400	1200	1800	600 \times 600	1050	985	7200	1080	1080	16 Φ 16 ^A	16 Φ 16 ^A	4.20	0.48	98.49
CT4-58	400	1200	1800	650 \times 650	1050	985	7200	990	990	16 Φ 16 ^A	16 Φ 16 ^A	4.20	0.48	98.49
CT4-59	400	1200	1900	600 \times 600	1150	1085	7600	1140	1140	18 Φ 16 ^A	18 Φ 16 ^A	4.60	0.48	110.80
CT4-60	400	1200	1900	650 \times 650	1100	1035	7600	1045	1045	17 Φ 16 ^A	17 Φ 16 ^A	4.40	0.48	104.64
CT4-61	400	1200	2000	600 \times 600	1200	1135	8000	1200	1200	18 Φ 16 ^A	18 Φ 16 ^A	4.80	0.48	110.80
CT4-62	400	1200	2000	650 \times 650	1150	1085	8000	1100	1100	18 Φ 16 ^A	18 Φ 16 ^A	4.60	0.48	110.80
CT4-63	400	1400	1400	550 \times 550	850	785	5600	1190	1190	18 Φ 18 ^B	18 Φ 18 ^B	4.11	0.58	175.32
CT4-64	400	1400	1400	600 \times 600	800	735	5600	1120	1120	18 Φ 18 ^B	18 Φ 18 ^B	3.87	0.58	175.32
CT4-65	400	1400	1500	550 \times 550	900	835	6000	1275	1275	18 Φ 18 ^B	18 Φ 18 ^B	4.36	0.58	175.32
CT4-66	400	1400	1500	600 \times 600	850	785	6000	1200	1200	18 Φ 18 ^B	18 Φ 18 ^B	4.11	0.58	175.32
CT4-67	400	1400	1600	550 \times 550	900	835	6400	1360	1360	19 Φ 18 ^B	19 Φ 18 ^B	4.36	0.58	185.06
CT4-68	400	1400	1600	600 \times 600	850	785	6400	1280	1280	20 Φ 18 ^B	20 Φ 18 ^B	4.11	0.58	194.80
CT4-69	400	1400	1700	550 \times 550	950	885	6800	1445	1445	19 Φ 18 ^B	19 Φ 18 ^B	4.60	0.58	185.06
CT4-70	400	1400	1700	600 \times 600	900	835	6800	1360	1360	19 Φ 18 ^B	19 Φ 18 ^B	4.36	0.58	185.06

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(四)	图集号	11YG104-2
		页	20

设计
 刘雪敏
 校核
 李翔
 审核
 李翔
 设计
 张盼利
 设计
 张盼利
 设计
 张盼利

项目 承台 编号	方 柱 边 长 b_p (mm)	柱 距 S (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $h \times b_c$ (mm \times mm)	承台厚度 h (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 \cdot m)	ΣM_y (kN \cdot m)	①	②	C30 (m 3)	C15 (m 3)	HRB400 钢筋 (kg)
CT4-71	400	1400	1800	600 \times 600	950	885	7200	1440	1440	19 Φ 18 ^B	19 Φ 18 ^B	4.60	0.58	185.06
CT4-72	400	1400	1800	650 \times 650	900	835	7200	1350	1350	19 Φ 18 ^B	19 Φ 18 ^B	4.36	0.58	185.06
CT4-73	400	1400	1900	800 \times 600	1000	935	7600	1520	1520	19 Φ 18 ^B	19 Φ 18 ^B	4.84	0.58	185.06
CT4-74	400	1400	1900	650 \times 650	950	885	7600	1425	1425	19 Φ 18 ^B	19 Φ 18 ^B	4.60	0.58	185.06
CT4-75	400	1400	2000	600 \times 600	1050	985	8000	1600	1600	19 Φ 18 ^B	19 Φ 18 ^B	5.08	0.58	185.06
CT4-76	400	1400	2000	650 \times 650	1050	985	8000	1500	1500	18 Φ 18 ^B	18 Φ 18 ^B	5.08	0.58	175.32
CT4-77	400	1600	1400	550 \times 550	900	835	5600	1470	1470	21 Φ 18 ^B	21 Φ 18 ^B	5.18	0.68	221.32
CT4-78	400	1600	1400	600 \times 600	850	785	5600	1400	1400	21 Φ 18 ^B	21 Φ 18 ^B	4.90	0.68	221.32
CT4-79	400	1600	1500	550 \times 550	950	885	6000	1575	1575	21 Φ 18 ^B	21 Φ 18 ^B	5.47	0.68	221.32
CT4-80	400	1600	1500	600 \times 600	900	835	6000	1500	1500	21 Φ 18 ^B	21 Φ 18 ^B	5.18	0.68	221.32
CT4-81	400	1600	1600	550 \times 550	950	885	6400	1680	1680	23 Φ 18 ^B	23 Φ 18 ^B	5.47	0.68	242.40
CT4-82	400	1600	1600	600 \times 600	900	835	6400	1600	1600	23 Φ 18 ^B	23 Φ 18 ^B	5.18	0.68	242.40
CT4-83	400	1600	1700	550 \times 550	1000	935	6800	1785	1785	23 Φ 18 ^B	23 Φ 18 ^B	5.76	0.68	242.40
CT4-84	400	1600	1700	600 \times 600	950	885	6800	1700	1700	23 Φ 18 ^B	23 Φ 18 ^B	5.47	0.68	242.40
CT4-85	400	1600	1800	600 \times 600	1000	935	7200	1800	1800	23 Φ 18 ^B	23 Φ 18 ^B	5.76	0.68	242.40
CT4-86	400	1600	1800	650 \times 650	950	885	7200	1710	1710	23 Φ 18 ^B	23 Φ 18 ^B	5.47	0.68	242.40
CT4-87	400	1600	1900	600 \times 600	1000	935	7600	1900	1900	24 Φ 18 ^B	24 Φ 18 ^B	5.76	0.68	252.94
CT4-88	400	1600	1900	650 \times 650	1000	935	7600	1805	1805	23 Φ 18 ^B	23 Φ 18 ^B	5.76	0.68	242.40
CT4-89	400	1600	2000	600 \times 600	1050	985	8000	2000	2000	24 Φ 18 ^B	24 Φ 18 ^B	6.05	0.68	252.94
CT4-90	400	1600	2000	650 \times 650	1050	985	8000	1900	1900	23 Φ 18 ^B	23 Φ 18 ^B	6.05	0.68	242.40

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(一)	图集号	11YG104-2
		页	22

项目 承台 编号	方 桩 边 长 b _p (mm)	桩 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)	HRB100 钢筋 (kg)
CT5-11	300	1050	742	1000	500×500	850	785	5000	985	985	19Φ16 ^B	19Φ16 ^B	3.69	0.52	137.40
CT5-12	300	1050	742	1000	550×550	800	735	5000	935	935	19Φ16 ^B	19Φ16 ^B	3.48	0.52	137.40
CT5-13	300	1050	742	1100	550×550	850	785	5500	1028	1028	20Φ16 ^B	20Φ16 ^B	3.69	0.52	144.63
CT5-14	300	1050	742	1100	600×600	850	785	5500	973	973	19Φ16 ^B	19Φ16 ^B	3.69	0.52	137.40
CT5-15	300	1050	742	1200	550×550	900	835	6000	1122	1122	20Φ16 ^B	20Φ16 ^B	3.91	0.52	144.63
CT5-16	300	1050	742	1200	600×600	900	835	6000	1062	1062	19Φ16 ^B	19Φ16 ^B	3.91	0.52	137.40
CT5-17	300	1200	849	900	500×500	850	785	4500	1077	1077	21Φ16 ^B	21Φ16 ^B	4.48	0.62	165.93
CT5-18	300	1200	849	900	550×550	800	735	4500	1032	1032	21Φ16 ^B	21Φ16 ^B	4.22	0.62	165.93
CT5-19	300	1200	849	1000	500×500	900	835	5000	1197	1197	22Φ16 ^B	22Φ16 ^B	4.75	0.62	173.83
CT5-20	300	1200	849	1000	550×550	850	785	5000	1147	1147	22Φ16 ^B	22Φ16 ^B	4.48	0.62	173.83
CT5-21	300	1200	849	1100	550×550	900	835	5500	1262	1262	23Φ16 ^B	23Φ16 ^B	4.75	0.62	181.73
CT5-22	300	1200	849	1100	600×600	900	835	5500	1207	1207	22Φ16 ^B	22Φ16 ^B	4.75	0.62	173.83
CT5-23	300	1200	849	1200	550×550	950	885	6000	1376	1376	23Φ16 ^B	23Φ16 ^B	5.01	0.62	181.73
CT5-24	300	1200	849	1200	600×600	950	885	6000	1316	1316	22Φ16 ^B	22Φ16 ^B	5.01	0.62	173.83
CT5-25	350	1050	742	1300	600×600	850	785	6500	1150	1150	22Φ16 ^B	22Φ16 ^B	4.06	0.57	166.04
CT5-26	350	1050	742	1300	650×650	800	735	6500	1085	1085	22Φ16 ^B	22Φ16 ^B	3.82	0.57	166.04
CT5-27	350	1050	742	1400	600×600	900	835	7000	1239	1239	22Φ16 ^B	22Φ16 ^B	4.30	0.57	166.04
CT5-28	350	1050	742	1400	650×650	850	785	7000	1169	1169	22Φ16 ^B	22Φ16 ^B	4.06	0.57	166.04
CT5-29	350	1050	742	1500	600×600	900	835	7500	1327	1327	19Φ18 ^B	19Φ18 ^B	4.30	0.57	183.92
CT5-30	350	1050	742	1500	650×650	900	835	7500	1252	1252	18Φ18 ^B	18Φ18 ^B	4.30	0.57	174.24

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	方 柱 边 长 b ₀ (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 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	350	1050	742	1600	600×600	950	885	8000	1416	1416	19Φ18 ^B	19Φ18 ^B	4.54	0.57	183.92
CT5-32	350	1050	742	1600	650×650	950	885	8000	1336	1336	18Φ18 ^B	18Φ18 ^B	4.54	0.57	174.24
CT5-33	350	1225	866	1300	600×600	950	885	6500	1472	1472	20Φ18 ^B	20Φ18 ^B	5.62	0.69	213.37
CT5-34	350	1225	866	1300	650×650	900	835	6500	1407	1407	20Φ18 ^H	20Φ18 ^E	5.32	0.69	213.37
CT5-35	350	1225	866	1400	600×600	950	885	7000	1585	1585	21Φ18 ^B	21Φ18 ^H	5.62	0.69	224.04
CT5-36	350	1225	866	1400	650×650	950	885	7000	1515	1515	20Φ18 ^B	20Φ18 ^B	5.62	0.69	213.37
CT5-37	350	1225	866	1500	600×600	1000	935	7500	1699	1699	22Φ18 ^B	22Φ18 ^B	5.92	0.69	234.71
CT5-38	350	1225	866	1500	650×650	1000	935	7500	1624	1624	21Φ18 ^B	21Φ18 ^B	5.92	0.69	224.04
CT5-39	350	1225	866	1600	600×600	1050	985	8000	1812	1812	22Φ18 ^B	22Φ18 ^D	5.21	0.69	234.71
CT5-40	350	1225	866	1600	650×650	1000	935	8000	1732	1732	22Φ18 ^B	22Φ18 ^B	5.92	0.69	234.71
CT5-41	350	1400	990	1300	600×600	1000	935	6500	1794	1794	23Φ18 ^B	23Φ18 ^B	7.18	0.83	268.12
CT5-42	350	1400	990	1300	650×650	950	885	6500	1729	1729	23Φ18 ^H	23Φ18 ^B	6.82	0.83	268.12
CT5-43	350	1400	990	1400	600×600	1050	985	7000	1932	1932	23Φ18 ^B	23Φ18 ^H	7.54	0.83	268.12
CT5-44	350	1400	990	1400	650×650	1000	935	7000	1862	1852	24Φ18 ^B	24Φ18 ^B	7.18	0.83	279.78
CT5-45	350	1400	990	1500	600×600	1050	985	7500	2070	2070	25Φ18 ^B	25Φ18 ^B	7.54	0.83	291.44
CT5-46	350	1400	990	1500	650×650	1050	985	7500	1995	1995	24Φ18 ^B	24Φ18 ^B	7.54	0.83	279.78
CT5-47	350	1400	990	1600	600×600	1100	1035	8000	2208	2208	25Φ18 ^B	25Φ18 ^D	7.90	0.83	291.44
CT5-48	350	1400	990	1600	650×650	1100	1035	8000	2128	2128	24Φ18 ^B	24Φ18 ^B	7.90	0.83	279.78
CT5-49	400	1200	849	1400	600×600	900	835	7000	1536	1536	22Φ18 ^B	22Φ18 ^B	5.61	0.73	240.39
CT5-50	400	1200	849	1400	650×650	850	785	7000	1466	1466	22Φ18 ^H	22Φ18 ^B	5.30	0.73	240.39

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	方 桩 边 长 $b_0(\text{mm})$	桩 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_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		
									$\Sigma M_x(\text{kN}\cdot\text{m})$	$\Sigma M_y(\text{kN}\cdot\text{m})$	①	②	C30 (m^3)	C15 (m^3)	HRB400 钢筋 (kg)
CT5-51	400	1200	849	1500	600×600	900	835	7500	1646	1646	24 Φ 18 ^B	24 Φ 18 ^B	5.61	0.73	262.25
CT5-52	400	1200	849	1500	650×650	900	835	7500	1571	1571	22 Φ 18 ^B	22 Φ 18 ^B	5.61	0.73	240.39
CT5-53	400	1200	849	1600	600×600	950	885	8000	1755	1755	24 Φ 18 ^B	24 Φ 18 ^B	5.92	0.73	262.25
CT5-54	400	1200	849	1600	650×650	950	885	8000	1675	1675	22 Φ 18 ^B	22 Φ 18 ^B	5.92	0.73	240.39
CT5-55	400	1200	849	1700	650×650	950	885	8500	1760	1760	24 Φ 18 ^B	24 Φ 18 ^B	5.92	0.73	262.25
CT5-56	400	1200	849	1700	700×700	950	885	8500	1695	1695	23 Φ 18 ^B	23 Φ 18 ^B	5.92	0.73	251.32
CT5-57	400	1200	849	1800	650×650	1000	935	9000	1885	1885	24 Φ 18 ^B	24 Φ 18 ^B	6.24	0.73	262.25
CT5-58	400	1200	849	1800	700×700	1000	935	9000	1795	1795	23 Φ 18 ^B	23 Φ 18 ^B	6.24	0.73	251.32
CT5-59	400	1200	849	1900	700×700	1000	935	9500	1894	1894	24 Φ 18 ^B	24 Φ 18 ^B	6.24	0.73	262.25
CT5-60	400	1200	849	1900	750×750	1000	935	9500	1799	1799	23 Φ 18 ^B	23 Φ 18 ^B	6.24	0.73	251.32
CT5-61	400	1200	849	2000	700×700	1050	985	10000	1994	1994	24 Φ 18 ^B	24 Φ 18 ^B	6.55	0.73	262.25
CT5-62	400	1200	849	2000	750×750	1000	935	10000	1894	1894	24 Φ 18 ^B	24 Φ 18 ^B	6.24	0.73	262.25
CT5-63	400	1400	990	1400	600×600	950	835	7000	1932	1932	26 Φ 18 ^B	26 Φ 18 ^B	7.34	0.89	313.48
CT5-64	400	1400	990	1400	650×650	950	835	7000	1862	1862	25 Φ 18 ^B	25 Φ 18 ^B	7.34	0.89	301.42
CT5-65	400	1400	990	1500	600×600	1000	935	7500	2070	2070	26 Φ 18 ^B	26 Φ 18 ^B	7.73	0.89	313.48
CT5-66	400	1400	990	1500	650×650	1000	935	7500	1995	1995	25 Φ 18 ^B	25 Φ 18 ^B	7.73	0.89	301.42
CT5-67	400	1400	990	1600	600×600	1050	985	8000	2208	2208	26 Φ 18 ^B	26 Φ 18 ^B	8.11	0.89	313.48
CT5-68	400	1400	990	1600	650×650	1050	985	8000	2128	2128	25 Φ 18 ^B	25 Φ 18 ^B	8.11	0.89	301.42
CT5-69	400	1400	990	1700	650×650	1050	985	8500	2261	2261	27 Φ 18 ^B	27 Φ 18 ^B	8.11	0.89	325.54
CT5-70	400	1400	990	1700	700×700	1050	985	8500	2176	2176	26 Φ 18 ^B	26 Φ 18 ^B	8.11	0.89	313.48

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。



鋼筋

鋼筋

项目 承台 编号	方 柱 边 长 b _p (mm)	柱 距 S(mm)	L ₁ =√S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 hex be (mm×mm)	承台厚度 h _i (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	500×500	900	835	5000	550	1319	15Φ20 ^C	17Φ16 ^B	3.59	0.48	156.66
CT5a-12	300	1050	909	1000	550×550	900	835	5000	500	1269	14Φ20 ^C	17Φ16 ^B	3.59	0.48	149.53
CT5a-13	300	1050	909	1100	550×550	950	885	5500	550	1396	15Φ20 ^C	18Φ16 ^B	3.79	0.48	159.59
CT5a-14	300	1050	909	1100	600×600	950	885	5500	495	1341	14Φ20 ^C	18Φ16 ^B	3.79	0.48	152.46
CT5a-15	300	1050	909	1200	550×550	1000	935	6000	600	1522	15Φ20 ^C	19Φ16 ^B	3.99	0.48	162.52
CT5a-16	300	1050	909	1200	600×600	1000	935	6000	540	1462	15Φ20 ^C	19Φ16 ^B	3.99	0.48	162.52
CT5a-17	300	1200	1039	900	500×500	900	835	4500	630	1421	16Φ20 ^C	18Φ16 ^B	4.34	0.58	181.22
CT5a-18	300	1200	1039	900	550×550	900	835	4500	585	1376	16Φ20 ^C	18Φ16 ^B	4.34	0.58	181.22
CT5a-19	300	1200	1039	1000	500×500	950	885	5000	700	1578	17Φ20 ^C	19Φ16 ^B	4.58	0.58	192.15
CT5a-20	300	1200	1039	1000	550×550	950	885	5000	650	1528	16Φ20 ^C	19Φ16 ^B	4.58	0.58	184.39
CT5a-21	300	1200	1039	1100	550×550	1000	935	5500	715	1681	17Φ20 ^C	20Φ16 ^B	4.82	0.58	195.32
CT5a-22	300	1200	1039	1100	600×600	1000	935	5500	660	1626	16Φ20 ^C	27Φ14 ^B	4.82	0.58	188.64
CT5a-23	300	1200	1039	1200	550×550	1050	985	6000	780	1834	18Φ20 ^C	21Φ16 ^B	5.06	0.58	206.25
CT5a-24	300	1200	1039	1200	600×600	1050	985	6000	720	1774	17Φ20 ^C	21Φ16 ^B	5.06	0.58	198.49
CT5a-25	350	1050	909	1300	600×600	1050	985	6500	585	1584	15Φ20 ^B	20Φ16 ^B	4.63	0.53	164.90
CT5a-26	350	1050	909	1300	650×650	1000	935	6500	520	1519	15Φ20 ^B	25Φ14 ^A	4.41	0.53	154.52
CT5a-27	350	1050	909	1400	600×600	1050	985	7000	630	1706	16Φ20 ^B	20Φ16 ^B	4.63	0.53	171.78
CT5a-28	350	1050	909	1400	650×550	1050	985	7000	560	1636	16Φ20 ^B	20Φ16 ^B	4.63	0.53	171.78
CT5a-29	350	1050	909	1500	600×600	1150	1085	7500	675	1828	16Φ20 ^B	22Φ16 ^B	5.07	0.53	177.95
CT5a-30	350	1050	909	1500	650×650	1100	1035	7500	600	1753	16Φ20 ^B	21Φ16 ^B	4.85	0.53	174.87

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
 李翔
 设计
 张盼利

项目 承台 编号	方 柱 边 长 b _x (mm)	柱 距 S(mm)	L ₁ =√S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h ₀ ×b ₀ (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)	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 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
									ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)					
CT5a-31	350	1050	909	1500	600x600	1200	1135	8000	720	1950	16Φ20 ^B	23Φ16 ^B	5.29	0.53	181.04
CT5a-32	350	1050	909	1600	650x650	1500	1435	8000	640	1870	16Φ18 ^B	23Φ18 ^B	6.61	0.53	179.44
CT5a-33	350	1225	1061	1300	600x600	1050	985	6500	813	1978	19Φ20 ^B	23Φ16 ^B	5.70	0.64	222.23
CT5a-34	350	1225	1061	1300	650x650	1000	935	6500	748	1913	19Φ20 ^B	26Φ14 ^A	5.43	0.64	208.31
CT5a-35	350	1225	1061	1400	600x600	1050	985	7000	875	2130	17Φ22 ^B	23Φ16 ^B	5.70	0.64	246.98
CT5a-36	350	1225	1061	1400	650x650	1050	985	7000	805	2060	15Φ22 ^H	23Φ16 ^B	5.70	0.64	237.01
CT5a-37	350	1225	1061	1500	600x600	1150	1085	7500	938	2283	16Φ22 ^B	25Φ16 ^B	6.25	0.64	243.73
CT5a-38	350	1225	1061	1500	650x650	1100	1035	7500	863	2208	17Φ22 ^B	24Φ16 ^B	5.98	0.64	250.35
CT5a-39	350	1225	1061	1500	600x600	1200	1135	8000	1000	2435	17Φ22 ^B	26Φ16 ^B	6.52	0.64	257.07
CT5a-40	350	1225	1061	1600	650x650	1200	1135	8000	920	2355	19Φ20 ^B	26Φ16 ^B	6.52	0.64	232.32
CT5a-41	350	1400	1212	1300	600x600	1100	1035	6500	1040	2372	18Φ22 ^C	26Φ16 ^B	7.22	0.76	290.51
CT5a-42	350	1400	1212	1300	650x650	1050	985	6500	975	2307	18Φ22 ^C	25Φ16 ^B	6.89	0.76	286.87
CT5a-43	350	1400	1212	1400	600x600	1150	1085	7000	1120	2555	18Φ22 ^C	27Φ16 ^B	7.55	0.76	294.15
CT5a-44	350	1400	1212	1400	650x650	1100	1035	7000	1050	2485	19Φ22 ^C	26Φ16 ^B	7.22	0.76	301.40
CT5a-45	350	1400	1212	1500	600x600	1150	1085	7500	1200	2737	20Φ22 ^C	27Φ16 ^B	7.55	0.76	315.92
CT5a-46	350	1400	1212	1500	650x650	1150	1085	7500	1125	2662	19Φ22 ^C	27Φ16 ^B	7.55	0.76	305.04
CT5a-47	350	1400	1212	1600	600x600	1200	1135	8000	1280	2920	20Φ22 ^C	28Φ16 ^B	7.87	0.76	319.56
CT5a-48	350	1400	1212	1600	650x650	1200	1135	8000	1200	2840	20Φ22 ^C	28Φ16 ^B	7.87	0.76	319.56
CT5a-49	400	1200	1039	1400	600x600	1000	935	7000	840	2070	17Φ22 ^C	29Φ14 ^A	5.76	0.68	229.68
CT5a-50	400	1200	1039	1400	650x650	1000	935	7000	770	2000	20Φ20 ^C	29Φ14 ^A	5.76	0.68	223.63

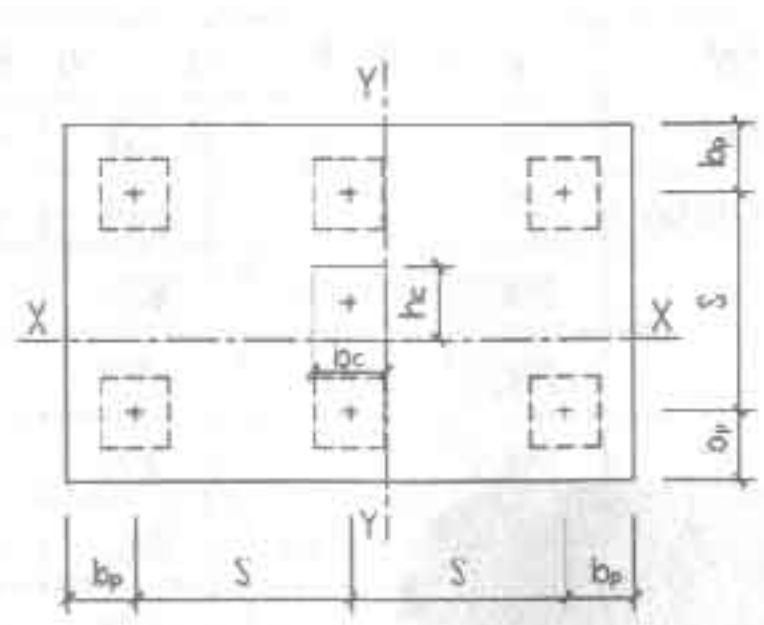
注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	方 桩 边 长 b_p (mm)	柱 距 S (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 \times 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 \cdot m)	ΣM_y (kN \cdot m)	①	②	C30 (m 3)	C15 (m 3)	HRB400 钢筋 (kg)
CT5a-51	400	1200	1039	1500	600 \times 600	1050	985	7500	900	2218	18 Φ 22 ^B	23 Φ 16 ^A	6.04	0.68	241.62
CT5a-52	400	1200	1039	1500	650 \times 650	1050	985	7500	825	2143	17 Φ 22 ^B	23 Φ 16 ^A	6.04	0.68	232.13
CT5a-53	400	1200	1039	1600	600 \times 600	1150	1085	8000	960	2366	17 Φ 22 ^B	25 Φ 16 ^A	6.62	0.68	238.28
CT5a-54	400	1200	1039	1600	650 \times 650	1100	1035	8000	880	2286	17 Φ 22 ^B	24 Φ 16 ^A	6.33	0.68	235.21
CT5a-55	400	1200	1039	1700	650 \times 650	1150	1085	8500	935	2428	17 Φ 22 ^B	25 Φ 16 ^A	6.62	0.68	238.28
CT5a-56	400	1200	1039	1700	700 \times 700	1150	1085	8500	850	2343	20 Φ 20 ^B	25 Φ 16 ^A	6.62	0.68	232.24
CT5a-57	400	1200	1039	1800	650 \times 650	1250	1185	9000	990	2571	20 Φ 20 ^B	27 Φ 16 ^A	7.20	0.68	238.39
CT5a-58	400	1200	1039	1800	700 \times 700	1200	1135	9000	900	2481	17 Φ 22 ^B	26 Φ 16 ^A	6.91	0.68	241.36
CT5a-59	400	1200	1039	1900	700 \times 700	1250	1185	9500	950	2619	17 Φ 22 ^B	27 Φ 16 ^A	7.20	0.68	244.44
CT5a-60	400	1200	1039	1900	750 \times 750	1250	1185	9500	855	2524	20 Φ 20 ^B	27 Φ 16 ^A	7.20	0.68	238.39
CT5a-61	400	1200	1039	2000	700 \times 700	1350	1285	10000	1000	2757	20 Φ 20 ^B	29 Φ 16 ^A	7.77	0.68	244.55
CT5a-62	400	1200	1039	2000	750 \times 750	1300	1235	10000	900	2657	20 Φ 20 ^B	28 Φ 16 ^A	7.48	0.68	241.47
CT5a-63	400	1400	1212	1400	600 \times 600	1100	1035	7000	1120	2555	19 Φ 22 ^B	27 Φ 16 ^A	7.80	0.82	291.58
CT5a-64	400	1400	1212	1400	650 \times 650	1050	985	7000	1050	2485	20 Φ 22 ^B	26 Φ 16 ^A	7.45	0.82	298.72
CT5a-65	400	1400	1212	1500	600 \times 600	1100	1035	7500	1200	2737	21 Φ 22 ^B	27 Φ 16 ^A	7.80	0.82	312.63
CT5a-66	400	1400	1212	1500	650 \times 650	1100	1035	7500	1125	2662	20 Φ 22 ^B	27 Φ 16 ^A	7.80	0.82	302.11
CT5a-67	400	1400	1212	1600	600 \times 600	1150	1085	8000	1280	2920	21 Φ 22 ^B	28 Φ 16 ^A	8.16	0.82	316.03
CT5a-68	400	1400	1212	1600	650 \times 650	1150	1085	8000	1200	2840	20 Φ 22 ^B	28 Φ 16 ^A	8.16	0.82	305.50
CT5a-69	400	1400	1212	1700	650 \times 650	1200	1135	8500	1275	3017	21 Φ 22 ^B	29 Φ 16 ^A	8.51	0.82	319.42
CT5a-70	400	1400	1212	1700	700 \times 700	1150	1085	8500	1190	2932	21 Φ 22 ^B	28 Φ 16 ^A	8.16	0.82	316.03

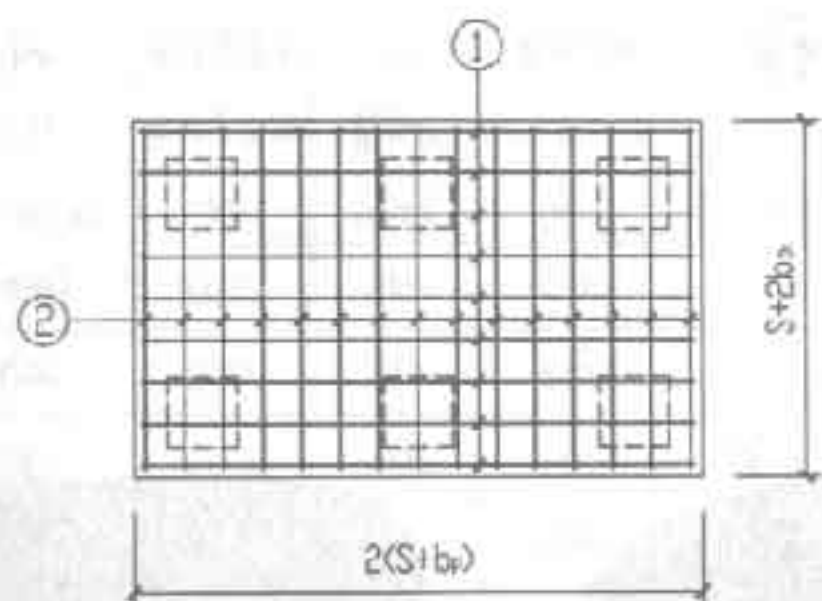
注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

承台 编号	项目 方 桩 边 长 b _p (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)	r ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面整 向力设计值 (kN)	承台—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)
CT5c- 71	400	1400	1212	1800	650×650	1250	1185	9000	1350	3195	21Φ22 ^B	31Φ16 ^A	8.87	0.82	326.21
CT5c- 72	400	1400	1212	1800	700×700	1200	1135	9000	1260	3105	21Φ22 ^B	29Φ16 ^A	8.51	0.82	319.42
CT5c- 73	400	1400	1212	1900	700×700	1300	1235	9500	1330	3277	21Φ22 ^B	32Φ16 ^A	9.22	0.82	329.60
CT5c- 74	400	1400	1212	1900	750×750	1250	1185	9500	1235	3182	21Φ22 ^B	31Φ16 ^A	8.87	0.82	326.21
CT5c- 75	400	1400	1212	2000	700×700	1350	1285	10000	1400	3450	21Φ22 ^B	26Φ18 ^A	9.58	0.82	347.53
CT5c- 76	400	1400	1212	2000	750×750	1300	1235	10000	1300	3350	21Φ22 ^B	32Φ16 ^A	9.22	0.82	329.60
CT5c- 77	400	1600	1386	1400	600×600	1150	1085	7000	1400	3040	22Φ22 ^B	31Φ16 ^A	9.86	0.98	369.26
CT5c- 78	400	1600	1386	1400	650×650	1100	1035	7000	1330	2970	22Φ22 ^B	30Φ16 ^A	9.43	0.98	365.55
CT5c- 79	400	1600	1386	1500	800×800	1200	1135	7500	1500	3257	22Φ22 ^B	32Φ16 ^A	10.29	0.98	372.97
CT5c- 80	400	1600	1386	1500	650×650	1150	1085	7500	1425	3182	23Φ22 ^B	31Φ16 ^A	9.86	0.98	380.82
CT5c- 81	400	1600	1386	1600	600×600	1200	1135	8000	1600	3474	24Φ22 ^B	32Φ16 ^A	10.29	0.98	396.08
CT5c- 82	400	1600	1386	1600	650×650	1200	1135	8000	1520	3394	23Φ22 ^B	32Φ16 ^A	10.29	0.98	384.53
CT5c- 83	400	1600	1386	1700	650×650	1250	1185	8500	1615	3606	24Φ22 ^B	34Φ16 ^A	10.71	0.98	403.50
CT5c- 84	400	1600	1386	1700	700×700	1250	1185	8500	1530	3521	23Φ22 ^B	34Φ16 ^A	10.71	0.98	391.94
CT5c- 85	400	1600	1386	1800	650×650	1300	1235	9000	1710	3818	24Φ22 ^B	35Φ16 ^A	11.14	0.98	407.21
CT5c- 86	400	1600	1386	1800	700×700	1250	1185	9000	1620	3728	24Φ22 ^B	34Φ16 ^A	10.71	0.98	403.50
CT5c- 87	400	1600	1386	1900	700×700	1300	1235	9500	1710	3935	19Φ25 ^C	35Φ16 ^A	11.14	0.98	435.21
CT5c- 88	400	1600	1386	1900	750×750	1300	1235	9500	1615	3840	24Φ22 ^B	35Φ16 ^A	11.14	0.98	407.21
CT5c- 89	400	1600	1386	2000	700×700	1350	1285	10000	1800	4143	19Φ25 ^C	36Φ16 ^A	11.57	0.98	438.92
CT5c- 90	400	1600	1386	2000	750×750	1350	1285	10000	1700	4043	24Φ22 ^B	36Φ16 ^A	11.57	0.98	410.92

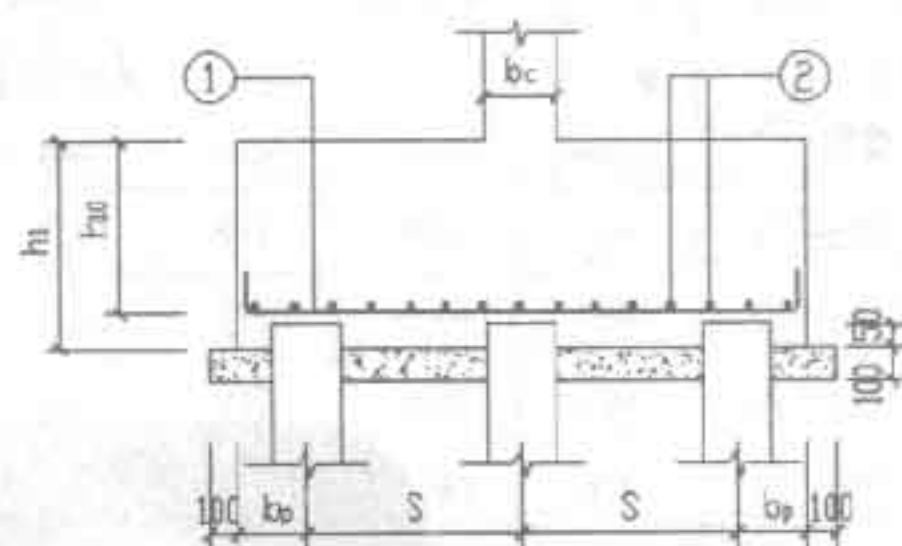
注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。



承台平面



配筋平面



承台剖面

项目 承台 编号	方 柱 边 长 $b_p(\text{mm})$	柱 距 $S(\text{mm})$	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 (mm)	h_0 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		
								$\Sigma M_x(\text{kN}\cdot\text{m})$	$\Sigma M_y(\text{kN}\cdot\text{m})$	①	②	C30 (m^3)	C15 (m^3)	HRB400 钢筋 (kg)
CT6-1	300	900	900	550×550	900	835	5400	473	1125	16 Φ 18 ^C	22 Φ 14 ^E	3.24	0.44	134.57
CT6-2	300	900	900	600×600	850	785	5400	405	1080	16 Φ 18 ^C	20 Φ 14 ^E	3.06	0.44	130.52
CT6-3	300	900	1000	550×550	950	885	6000	525	1250	17 Φ 18 ^C	23 Φ 14 ^E	3.42	0.44	142.22
CT6-4	300	900	1000	600×600	900	835	6000	450	1200	17 Φ 18 ^C	22 Φ 14 ^E	3.24	0.44	140.20
CT6-5	300	900	1100	600×600	1000	935	6600	495	1320	16 Φ 18 ^C	24 Φ 14 ^E	3.60	0.44	138.62
CT6-6	300	900	1100	650×650	1000	935	6600	413	1265	16 Φ 18 ^C	24 Φ 14 ^E	3.60	0.44	138.62
CT6-7	300	900	1200	600×600	1050	985	7200	540	1440	17 Φ 18 ^C	19 Φ 16 ^E	3.78	0.44	146.86
CT6-8	300	900	1200	700×700	1050	985	7200	360	1320	16 Φ 18 ^C	19 Φ 16 ^E	3.78	0.44	141.23
CT6-9	300	1050	900	550×550	950	885	5400	675	1395	18 Φ 18 ^C	25 Φ 14 ^E	4.23	0.54	167.22
CT6-10	300	1050	900	600×600	950	885	5400	608	1350	18 Φ 18 ^C	25 Φ 14 ^E	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	方 桩 边 长 b _p (mm)	桩 距 S(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 _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)
CT6-11	300	1050	1000	550x550	1000	935	6000	750	1550	16Φ20 ^C	27Φ14 ^B	4.46	0.54	184.60
CT6-12	300	1050	1000	600x600	1000	935	6000	675	1500	15Φ20 ^C	27Φ14 ^B	4.46	0.54	176.78
CT6-13	300	1050	1100	600x600	1050	985	6600	743	1650	16Φ20 ^C	22Φ16 ^B	4.68	0.54	189.53
CT6-14	300	1050	1100	650x650	1000	935	6600	660	1595	16Φ20 ^C	27Φ14 ^B	4.46	0.54	184.60
CT6-15	300	1050	1200	600x600	1100	1035	7200	810	1800	16Φ20 ^C	23Φ16 ^B	4.90	0.54	192.46
CT6-16	300	1050	1200	700x700	1050	985	7200	630	1680	16Φ20 ^C	22Φ16 ^B	4.68	0.54	189.53
CT6-17	300	1200	900	550x550	1000	935	5400	878	1665	17Φ20 ^C	30Φ14 ^B	5.40	0.64	217.04
CT6-18	300	1200	900	600x600	950	885	5400	810	1620	17Φ20 ^C	28Φ14 ^B	5.13	0.64	212.27
CT6-19	300	1200	1000	550x550	1050	985	6000	975	1850	18Φ20 ^C	24Φ16 ^B	5.67	0.64	230.02
CT6-20	300	1200	1000	600x600	1050	985	6000	900	1800	17Φ20 ^C	24Φ16 ^B	5.67	0.64	221.47
CT6-21	300	1200	1100	600x600	1100	1035	6600	990	1980	18Φ20 ^C	25Φ16 ^B	5.94	0.64	233.19
CT6-22	300	1200	1100	650x650	1100	1035	6600	908	1925	18Φ20 ^C	25Φ16 ^B	5.94	0.64	233.19
CT6-23	300	1200	1200	600x600	1200	1135	7200	1060	2160	18Φ20 ^C	27Φ16 ^B	6.48	0.64	239.52
CT6-24	300	1200	1200	700x700	1150	1085	7200	900	2040	18Φ20 ^C	26Φ16 ^B	6.21	0.64	236.36
CT6-25	350	1050	1300	650x650	1050	985	7800	780	1885	18Φ20 ^B	22Φ16 ^B	5.15	0.59	204.20
CT6-26	350	1050	1300	700x700	1050	985	7800	683	1820	18Φ20 ^B	22Φ16 ^B	5.15	0.59	204.20
CT6-27	350	1050	1400	650x650	1150	1085	8400	840	2030	18Φ20 ^B	25Φ16 ^B	5.64	0.59	213.46
CT6-28	350	1050	1400	750x750	1100	1035	8400	630	1890	17Φ20 ^B	23Φ16 ^B	5.39	0.59	199.71
CT6-29	350	1050	1500	650x650	1200	1135	9000	900	2175	18Φ20 ^B	26Φ16 ^B	5.88	0.59	216.55
CT6-30	350	1050	1500	700x700	1200	1135	9000	788	2100	17Φ20 ^B	26Φ16 ^B	5.88	0.59	208.98

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	方 桩 边 长 $b_p(\text{mm})$	桩 距 $S(\text{mm})$	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_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		
								$\Sigma M_x(\text{kN}\cdot\text{m})$	$\Sigma M_y(\text{kN}\cdot\text{m})$	①	②	C30 (m^3)	C15 (m^3)	HRB400 钢筋 (kg)
CT6-31	350	1050	1600	700x700	1250	1185	9600	840	2240	18 Φ 20 ^B	27 Φ 16 ^B	6.13	0.59	219.63
CT6-32	350	1050	1600	750x750	1250	1185	9600	720	2160	17 Φ 20 ^B	27 Φ 16 ^B	6.13	0.59	212.06
CT6-33	350	1225	1300	650x650	1150	1085	7800	1121	2340	17 Φ 22 ^C	28 Φ 16 ^B	6.97	0.71	280.45
CT6-34	350	1225	1300	700x700	1100	1035	7800	1024	2275	17 Φ 22 ^C	26 Φ 16 ^B	6.67	0.71	273.73
CT6-35	350	1225	1400	650x650	1150	1085	8400	1208	2520	18 Φ 22 ^C	28 Φ 16 ^B	6.97	0.71	291.41
CT6-36	350	1225	1400	750x750	1150	1085	8400	998	2380	17 Φ 22 ^C	28 Φ 16 ^B	6.97	0.71	280.45
CT6-37	350	1225	1500	650x650	1200	1135	9000	1294	2700	19 Φ 22 ^C	29 Φ 16 ^B	7.28	0.71	305.73
CT6-38	350	1225	1500	700x700	1200	1135	9000	1181	2625	18 Φ 22 ^C	29 Φ 16 ^B	7.28	0.71	294.77
CT6-39	350	1225	1600	700x700	1250	1185	9600	1260	2800	18 Φ 22 ^C	30 Φ 16 ^B	7.58	0.71	298.14
CT6-40	350	1225	1600	750x750	1250	1185	9600	1140	2720	18 Φ 22 ^C	30 Φ 16 ^B	7.58	0.71	298.14
CT6-41	350	1400	1300	650x650	1200	1135	7800	1463	2795	19 Φ 22 ^C	32 Φ 16 ^B	8.82	0.85	344.50
CT6-42	350	1400	1300	700x700	1150	1085	7800	1365	2730	20 Φ 22 ^C	31 Φ 16 ^B	8.45	0.85	352.87
CT6-43	350	1400	1400	650x650	1250	1185	8400	1575	3010	20 Φ 22 ^C	33 Φ 16 ^B	9.19	0.85	360.14
CT6-44	350	1400	1400	750x750	1200	1135	8400	1365	2870	20 Φ 22 ^C	32 Φ 16 ^B	8.82	0.85	356.50
CT6-45	350	1400	1500	650x650	1300	1235	9000	1688	3225	20 Φ 22 ^C	34 Φ 16 ^B	9.56	0.85	363.78
CT6-46	350	1400	1500	700x700	1250	1185	9000	1575	3150	21 Φ 22 ^C	33 Φ 16 ^B	9.19	0.85	372.15
CT6-47	350	1400	1600	700x700	1300	1235	9600	1680	3360	21 Φ 22 ^C	34 Φ 16 ^B	9.56	0.85	375.79
CT6-48	350	1400	1600	750x750	1300	1235	9600	1560	3280	21 Φ 22 ^C	34 Φ 16 ^B	9.56	0.85	375.79
CT6-49	400	1200	1400	650x650	1100	1035	8400	1155	2450	19 Φ 22 ^B	27 Φ 16 ^A	7.04	0.75	281.65
CT6-50	400	1200	1400	750x750	1100	1035	8400	945	2310	17 Φ 22 ^B	27 Φ 16 ^A	7.04	0.75	260.75

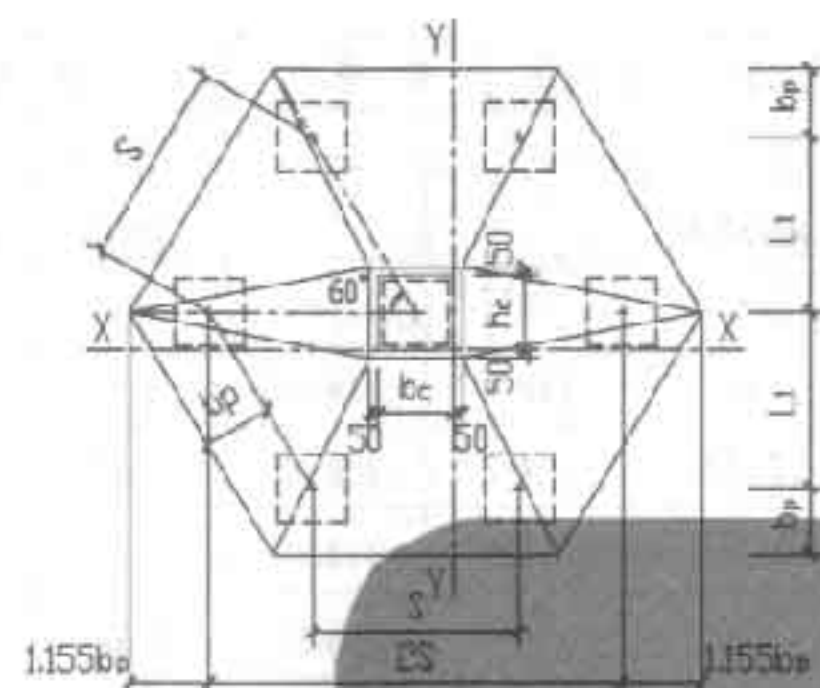
注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

图名	矩形六桩承台选用表(四)	图集号	11YG104-2
		页	35

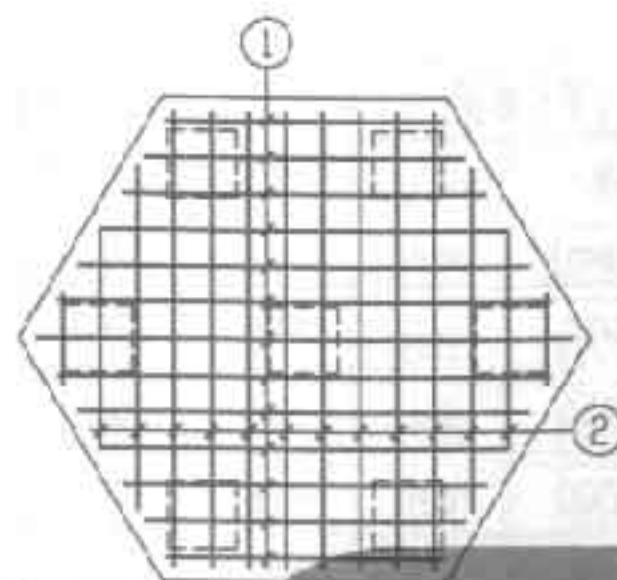
图名	矩形六桩承台选用表(四)	图集号	11YG104-2
		页	35

项目 承台 编号	方 桩 边 长 b _p (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 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)	HRE400 钢筋 (kg)
CT6-71	400	1400	1800	750 × 750	1300	1235	10800	1755	3690	18Φ25 ^C	35Φ16 ^A	10.30	0.91	410.08
CT6-72	400	1400	1800	800 × 800	1300	1235	10800	1620	3600	18Φ25 ^C	35Φ16 ^A	10.30	0.91	410.08
CT6-73	400	1400	1900	750 × 750	1350	1285	11400	1853	3895	18Φ25 ^C	29Φ18 ^B	10.69	0.91	432.55
CT6-74	400	1400	1900	800 × 800	1350	1285	11400	1710	3800	18Φ25 ^C	29Φ18 ^B	10.69	0.91	432.55
CT6-75	400	1400	2000	750 × 750	1450	1385	12000	1950	4100	18Φ25 ^C	31Φ18 ^B	11.48	0.91	442.29
CT6-76	400	1400	2000	800 × 800	1400	1335	12000	1800	4000	18Φ25 ^C	30Φ18 ^B	11.09	0.91	437.42
CT6-77	400	1600	1400	650 × 650	1250	1185	8400	1995	3570	23Φ22 ^B	38Φ16 ^A	12.00	1.09	436.20
CT6-78	400	1600	1400	750 × 750	1200	1135	8400	1785	3430	24Φ22 ^B	36Φ16 ^A	11.52	1.09	441.62
CT6-79	400	1600	1500	650 × 650	1300	1235	9000	2138	3825	24Φ22 ^B	39Φ16 ^A	12.48	1.09	452.75
CT6-80	400	1600	1500	700 × 700	1250	1185	9000	2025	3750	19Φ25 ^C	38Φ16 ^A	12.00	1.09	477.73
CT6-81	400	1600	1600	700 × 700	1300	1235	9600	2160	4000	20Φ25 ^C	39Φ16 ^A	12.48	1.09	499.16
CT6-82	400	1600	1600	750 × 750	1300	1235	9600	2040	3920	19Φ25 ^C	39Φ16 ^A	12.48	1.09	481.44
CT6-83	400	1600	1700	700 × 700	1350	1285	10200	2295	4250	20Φ25 ^C	32Φ18 ^B	12.96	1.09	523.14
CT6-84	400	1600	1700	750 × 750	1350	1285	10200	2168	4165	20Φ25 ^C	32Φ18 ^B	12.96	1.09	523.14
CT6-85	400	1600	1800	750 × 750	1400	1335	10800	2295	4410	20Φ25 ^C	34Φ18 ^B	13.44	1.09	533.68
CT6-86	400	1600	1800	800 × 800	1350	1285	10800	2160	4320	20Φ25 ^C	32Φ18 ^B	12.96	1.09	523.14
CT6-87	400	1600	1900	750 × 750	1450	1385	11400	2423	4655	20Φ25 ^C	35Φ18 ^B	13.92	1.09	538.95
CT6-88	400	1600	1900	800 × 800	1400	1335	11400	2280	4560	21Φ25 ^C	34Φ18 ^B	13.44	1.09	551.40
CT6-89	400	1600	2000	750 × 750	1450	1385	12000	2550	4900	21Φ25 ^C	35Φ18 ^B	13.92	1.09	556.67
CT6-90	400	1600	2000	800 × 800	1450	1385	12000	2400	4800	21Φ25 ^C	35Φ18 ^B	13.92	1.09	556.67

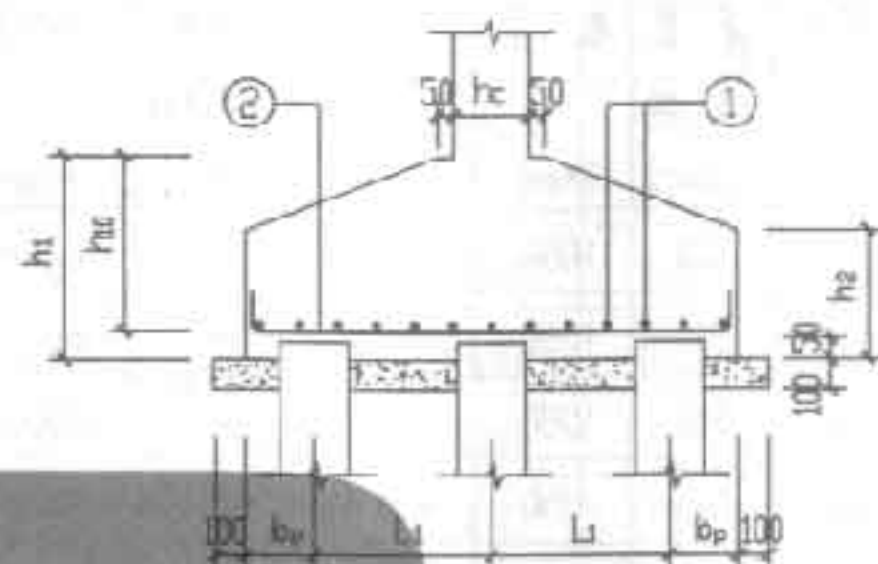
注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。



承台平面



配筋平面



承台剖面

项目 承台 编号	方 柱 边 长 b_c (mm)	柱 距 S (mm)	L_1 $=\sqrt{S}/2$ (mm)	单柱竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $b_1 \times b_2$ (mm \times 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 \cdot m)	ΣM_y (kN \cdot m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT7-1	300	900	779	900	600 \times 600	850	850	785	6300	863.0	810.0	20 Φ 14 ^B	23 Φ 18 ^C	3.43	0.48	135.69
CT7-2	300	900	779	900	650 \times 650	850	850	785	6300	818.0	742.5	19 Φ 14 ^B	20 Φ 18 ^C	3.43	0.48	125.73
CT7-3	300	900	779	1000	600 \times 600	900	900	835	7000	958.8	900.0	21 Φ 14 ^B	19 Φ 20 ^C	3.63	0.48	142.30
CT7-4	300	900	779	1000	650 \times 650	900	900	835	7000	908.8	825.0	19 Φ 14 ^B	23 Φ 18 ^C	3.63	0.48	133.23
CT7-5	300	900	779	1100	650 \times 650	950	950	885	7700	999.7	907.5	20 Φ 14 ^B	23 Φ 18 ^C	3.83	0.48	135.69
CT7-6	300	900	779	1100	700 \times 700	900	900	835	7700	944.7	825.0	19 Φ 14 ^B	23 Φ 18 ^C	3.63	0.48	133.23
CT7-7	300	900	779	1200	650 \times 650	1000	1000	935	8400	1090.6	990.0	22 Φ 14 ^B	19 Φ 20 ^C	4.04	0.48	144.76
CT7-8	300	900	779	1200	750 \times 750	1000	1000	935	8400	970.6	810.0	22 Φ 14 ^B	20 Φ 18 ^C	4.04	0.48	133.11
CT7-9	300	1050	909	900	600 \times 600	900	900	835	6300	1096.8	1080.0	19 Φ 16 ^B	23 Φ 20 ^C	4.56	0.59	188.73
CT7-10	300	1050	909	900	650 \times 650	900	900	835	6300	1051.8	1012.5	24 Φ 14 ^B	20 Φ 20 ^C	4.56	0.59	175.11

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	方 柱 边 长 b_p (mm)	柱 距 S (mm)	L_1 $=\sqrt{3}S/2$ (mm)	单柱竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $h \times b_c$ (mm \times 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 \cdot m)	ΣM_y (kN \cdot m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT7-11	300	1050	909	1000	600 \times 600	950	950	885	7000	1218.7	1200.0	20 Φ 16 ^B	23 Φ 20 ^C	4.81	0.59	192.35
CT7-12	300	1050	909	1000	650 \times 650	950	950	885	7000	1168.7	1125.0	19 Φ 16 ^B	23 Φ 20 ^C	4.81	0.59	188.73
CT7-13	300	1050	909	1100	650 \times 650	1000	1000	935	7700	1235.5	1237.5	20 Φ 16 ^B	23 Φ 20 ^C	5.07	0.59	192.55
CT7-14	300	1050	909	1100	700 \times 700	950	950	885	7700	1230.5	1155.0	19 Φ 16 ^B	23 Φ 20 ^C	4.81	0.59	188.73
CT7-15	300	1050	909	1200	650 \times 850	1050	1050	985	8400	1402.4	1350.0	20 Φ 16 ^B	24 Φ 20 ^C	5.32	0.59	201.76
CT7-16	300	1050	909	1200	750 \times 750	1000	1000	935	8400	1282.4	1170.0	24 Φ 14 ^B	23 Φ 20 ^C	5.07	0.59	185.54
CT7-17	300	1200	1039	900	600 \times 600	950	950	885	6300	1330.6	1350.0	23 Φ 16 ^B	24 Φ 20 ^C	5.90	0.72	233.21
CT7-18	300	1200	1039	900	650 \times 650	950	950	885	6300	1285.6	1282.5	22 Φ 16 ^B	24 Φ 20 ^C	5.90	0.72	229.24
CT7-19	300	1200	1039	1000	600 \times 800	1000	1000	935	7000	1478.5	1500.0	24 Φ 16 ^B	27 Φ 20 ^C	6.21	0.72	248.52
CT7-20	300	1200	1039	1000	650 \times 650	1000	750	935	7000	1428.5	1425.0	24 Φ 16 ^B	27 Φ 20 ^C	5.40	0.72	248.52
CT7-21	300	1200	1039	1100	650 \times 650	1050	800	985	7700	1571.3	1567.5	25 Φ 16 ^B	28 Φ 20 ^C	5.72	0.72	262.90
CT7-22	300	1200	1039	1100	700 \times 700	1000	1000	935	7700	1516.3	1485.0	24 Φ 16 ^B	27 Φ 20 ^C	6.21	0.72	248.52
CT7-23	300	1200	1039	1200	650 \times 650	1100	1100	1035	8400	1714.2	1710.0	24 Φ 16 ^B	28 Φ 20 ^C	6.83	0.72	258.93
CT7-24	300	1200	1039	1200	750 \times 750	1050	1050	985	8400	1594.2	1530.0	23 Φ 16 ^B	27 Φ 20 ^C	6.52	0.72	244.55
CT7-25	350	1050	909	1300	700 \times 700	1050	1050	985	9100	1454.2	1365.0	21 Φ 16 ^B	24 Φ 20 ^E	5.77	0.64	206.13
CT7-26	350	1050	909	1300	750 \times 750	1000	1000	935	9100	1389.2	1267.5	20 Φ 16 ^B	24 Φ 20 ^E	5.49	0.64	202.37
CT7-27	350	1050	909	1400	750 \times 750	1050	1050	985	9800	1496.1	1365.0	21 Φ 16 ^B	24 Φ 20 ^E	5.77	0.64	206.13
CT7-28	350	1050	909	1400	800 \times 800	1000	1000	935	9800	1426.1	1260.0	20 Φ 16 ^B	27 Φ 20 ^E	5.49	0.64	212.58
CT7-29	350	1050	909	1500	700 \times 700	1150	1150	1085	10500	1678.0	1575.0	22 Φ 16 ^B	27 Φ 20 ^E	6.32	0.64	220.09
CT7-30	350	1050	909	1500	750 \times 750	1100	1100	1035	10500	1603.0	1462.5	21 Φ 16 ^B	27 Φ 20 ^E	6.04	0.64	216.34

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	方柱 边长 b _p (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)
CT7-31	350	1050	909	1600	750×750	1150	1150	1085	11200	1709.8	1560.0	22Φ16 ^B	27Φ20 ^B	6.32	0.64	220.09
CT7-32	350	1050	909	1600	800×800	1150	1150	1085	11200	1629.8	1440.0	22Φ16 ^B	24Φ20 ^B	6.32	0.64	209.88
CT7-33	350	1225	1061	1300	700×700	1100	1100	1035	9100	1848.3	1820.0	26Φ16 ^B	31Φ20 ^B	7.59	0.79	283.30
CT7-34	350	1225	1061	1300	750×750	1050	1050	985	9100	1783.3	1722.5	26Φ16 ^B	31Φ20 ^B	7.24	0.79	283.30
CT7-35	350	1225	1061	1400	750×750	1100	1100	1035	9800	1920.5	1855.0	26Φ16 ^B	27Φ22 ^C	7.59	0.79	305.03
CT7-36	350	1225	1061	1400	800×800	1100	1100	1035	9800	1850.5	1750.0	25Φ16 ^B	31Φ20 ^B	7.59	0.79	279.13
CT7-37	350	1225	1061	1500	700×700	1200	1200	1135	10500	2132.6	2100.0	27Φ16 ^B	27Φ22 ^C	8.27	0.79	309.20
CT7-38	350	1225	1061	1500	750×750	1150	1150	1085	10500	2057.6	1987.5	27Φ16 ^B	27Φ22 ^C	7.93	0.79	309.20
CT7-39	350	1225	1061	1600	750×750	1200	1200	1135	11200	2194.8	2120.0	27Φ16 ^B	27Φ22 ^C	8.27	0.79	309.20
CT7-40	350	1225	1061	1600	800×800	1150	1150	1085	11200	2114.8	2000.0	27Φ16 ^B	27Φ22 ^C	7.93	0.79	309.20
CT7-41	350	1400	1212	1300	700×700	1150	900	1085	9100	2242.3	2275.0	26Φ18 ^B	31Φ22 ^C	8.59	0.96	398.61
CT7-42	350	1400	1212	1300	750×750	1100	850	1035	9100	2177.3	2177.5	26Φ18 ^B	31Φ22 ^C	8.19	0.96	398.61
CT7-43	350	1400	1212	1400	750×750	1150	900	1085	9800	2344.8	2345.0	26Φ18 ^B	32Φ22 ^C	8.61	0.96	413.53
CT7-44	350	1400	1212	1400	800×800	1150	900	1085	9800	2274.8	2240.0	25Φ18 ^B	31Φ22 ^C	8.64	0.96	392.74
CT7-45	350	1400	1212	1500	700×700	1250	1000	1185	10500	2587.3	2525.0	27Φ18 ^B	32Φ22 ^C	9.44	0.96	419.20
CT7-46	350	1400	1212	1500	750×750	1200	950	1135	10500	2512.3	2512.5	27Φ18 ^B	32Φ22 ^C	9.04	0.96	419.20
CT7-47	350	1400	1212	1600	750×750	1250	1250	1185	11200	2679.8	2680.0	26Φ18 ^B	32Φ22 ^C	10.57	0.96	413.33
CT7-48	350	1400	1212	1600	800×800	1200	1200	1135	11200	2599.8	2560.0	26Φ18 ^B	32Φ22 ^C	10.15	0.96	413.33
CT7-49	400	1200	1039	1400	750×750	1100	1100	1035	9800	1859.8	1785.0	25Φ16 ^A	31Φ20 ^B	7.89	0.82	274.32
CT7-50	400	1200	1039	1400	800×800	1050	1050	985	9800	1789.8	1680.0	25Φ16 ^A	31Φ20 ^B	7.53	0.82	274.32

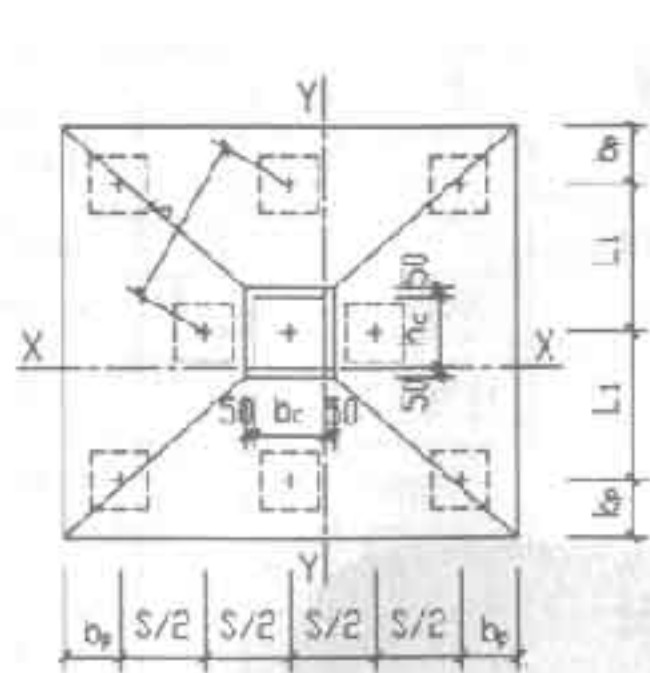
注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

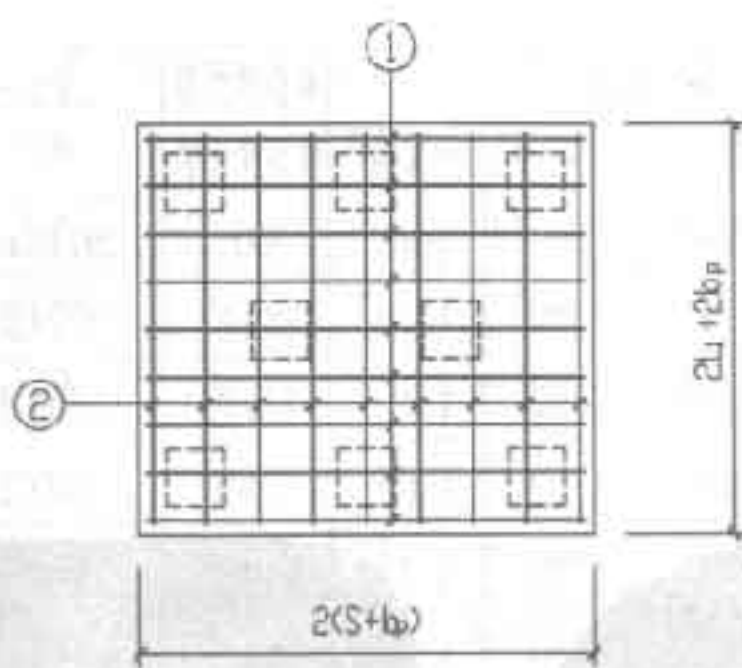
12-40

项目 承台 编号	方柱 边长 b_0 (mm)	柱距 S (mm)	L_1 $=\sqrt{3}S/2$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $b_c \times b_c$ (mm \times 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	h_2					①	②	C30 (m 3)	C15 (m 3)	HRB400 钢筋 (kg)
						(mm)	(mm)			ΣM_x (kN·m)	ΣM_y (kN·m)					
CT7-71	400	1400	1212	1800	800 \times 800	1300	1300	1235	12600	2924.8	2880.0	27 Φ 18 ^A	32 Φ 22 ^B	11.71	1.02	404.10
CT7-72	400	1400	1212	1800	850 \times 850	1250	1250	1185	12600	2834.8	2745.0	27 Φ 18 ^A	35 Φ 22 ^B	11.26	1.02	419.69
CT7-73	400	1400	1212	1900	800 \times 800	1350	1350	1285	13300	3087.3	3040.0	27 Φ 18 ^A	35 Φ 22 ^B	12.16	1.02	419.69
CT7-74	400	1400	1212	1900	850 \times 850	1300	1300	1235	13300	2992.3	2897.5	27 Φ 18 ^A	35 Φ 22 ^B	11.71	1.02	419.69
CT7-75	400	1400	1212	2000	850 \times 850	1350	1350	1285	14000	3149.7	3050.0	27 Φ 18 ^A	35 Φ 22 ^B	12.16	1.02	419.69
CT7-76	400	1400	1212	2000	900 \times 900	1300	1300	1235	14000	3049.7	2900.0	27 Φ 18 ^A	35 Φ 22 ^B	11.71	1.02	419.69
CT7-77	400	1600	1386	1400	750 \times 750	1200	900	1135	9800	2829.3	2905.0	31 Φ 18 ^A	36 Φ 22 ^B	11.44	1.23	504.08
CT7-78	400	1600	1386	1400	800 \times 800	1150	900	1085	9800	2759.3	2800.0	32 Φ 18 ^A	39 Φ 22 ^B	11.22	1.23	527.27
CT7-79	400	1600	1386	1500	700 \times 700	1250	950	1185	10500	3106.9	3225.0	33 Φ 18 ^A	39 Φ 22 ^B	11.97	1.23	533.33
CT7-80	400	1600	1386	1500	750 \times 750	1250	950	1185	10500	3351.9	3112.5	32 Φ 18 ^A	39 Φ 22 ^B	12.00	1.23	527.27
CT7-81	400	1600	1386	1600	750 \times 750	1300	950	1235	11200	3254.1	3320.0	33 Φ 18 ^A	39 Φ 22 ^B	12.25	1.23	533.33
CT7-82	400	1600	1386	1600	800 \times 800	1250	950	1185	11200	3154.1	3200.0	33 Φ 18 ^A	31 Φ 25 ^C	12.02	1.23	564.26
CT7-83	400	1600	1386	1700	750 \times 750	1300	1000	1235	11900	3436.2	3527.5	35 Φ 18 ^A	32 Φ 25 ^C	12.55	1.23	598.12
CT7-84	400	1600	1386	1700	800 \times 800	1300	1000	1235	11900	3351.2	3400.0	33 Φ 18 ^A	31 Φ 25 ^C	12.58	1.23	564.26
CT7-85	400	1600	1386	1800	800 \times 800	1350	1050	1285	12600	3548.3	3600.0	34 Φ 18 ^A	31 Φ 25 ^C	13.13	1.23	570.32
CT7-86	400	1600	1386	1800	850 \times 850	1300	1300	1235	12600	3458.3	3485.0	33 Φ 18 ^A	31 Φ 25 ^C	14.36	1.23	564.26
CT7-87	400	1600	1386	1900	800 \times 800	1400	1100	1335	13300	3745.4	3800.0	34 Φ 18 ^A	32 Φ 25 ^C	13.68	1.23	592.06
CT7-88	400	1600	1386	1900	850 \times 850	1350	1350	1285	13300	3650.4	3657.5	33 Φ 18 ^A	31 Φ 25 ^C	14.91	1.23	564.26
CT7-89	400	1600	1386	2000	850 \times 850	1400	1400	1335	14000	3842.6	3850.0	33 Φ 18 ^A	31 Φ 25 ^C	15.46	1.23	564.26
CT7-90	400	1600	1386	2000	900 \times 900	1350	1350	1285	14000	3742.6	3700.0	33 Φ 18 ^A	32 Φ 25 ^C	14.91	1.23	586.00

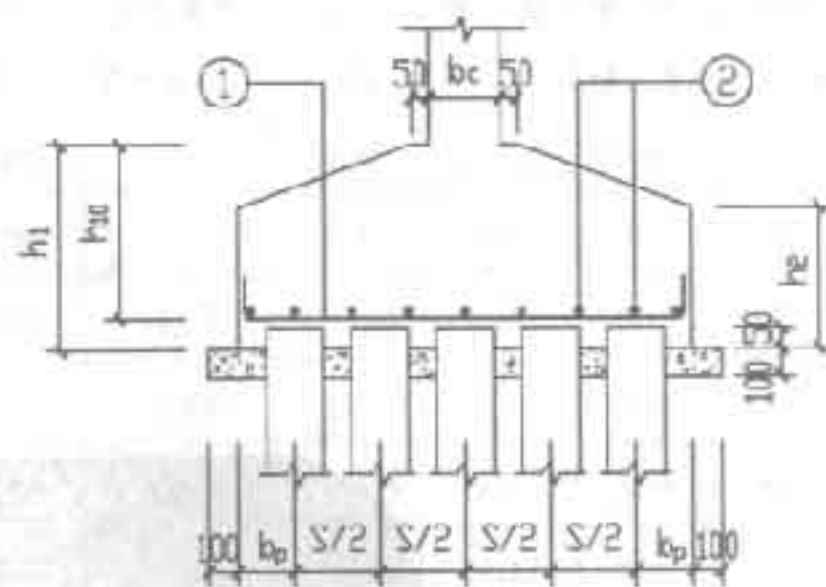
注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。



承台平面



配筋平面



承台剖面

项目 承台 编号	方 桩 边 长 b_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 \times 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)			ΣN_x (kN \cdot m)	ΣM_y (kN \cdot m)	①	②	C30 (m 3)	C15 (m 3)	HRB400 钢筋 (kg)
CT8-1	300	900	779	900	600 \times 600	950	950	885	7200	1294.4	1215.0	20 Φ 16 ^B	22 Φ 16 ^B	4.92	0.61	164.38
CT8-2	300	900	779	900	700 \times 700	800	800	735	7200	1159.4	1080.0	20 Φ 18 ^C	24 Φ 16 ^B	4.14	0.61	202.16
CT8-3	300	900	779	1000	650 \times 650	900	900	835	8000	1363.3	1275.0	21 Φ 18 ^C	19 Φ 18 ^C	4.66	0.61	216.01
CT8-4	300	900	779	1000	700 \times 700	850	850	785	8000	1288.3	1200.0	21 Φ 18 ^C	20 Φ 18 ^C	4.40	0.61	221.16
CT8-5	300	900	779	1100	700 \times 700	900	900	835	8800	1417.1	1320.0	22 Φ 18 ^C	20 Φ 18 ^C	4.66	0.61	226.79
CT8-6	300	900	779	1100	750 \times 750	900	900	835	8800	1334.6	1237.5	21 Φ 18 ^C	24 Φ 16 ^B	4.66	0.61	207.79
CT8-7	300	900	779	1200	700 \times 700	950	950	885	9600	1545.9	1440.0	22 Φ 18 ^C	21 Φ 18 ^C	4.92	0.61	231.94
CT8-8	300	900	779	1200	800 \times 800	900	900	835	9600	1365.9	1260.0	21 Φ 18 ^C	20 Φ 18 ^C	4.66	0.61	221.16
CT8-9	300	1050	909	900	600 \times 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 \times 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	方柱 边长 b_x (mm)	柱距 S (mm)	L_1 $=\sqrt{3}S/2$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $b \times b$ (mm \times 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	h_2					①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
						(mm)	(mm)			ΣM_x (kN \cdot m)	ΣM_y (kN \cdot m)					
CTB-11	300	1050	909	1000	650 \times 650	1000	1000	935	8000	1753.0	1650.0	24 Φ 18 ^C	22 Φ 18 ^C	6.53	0.76	274.14
CTB-12	300	1050	909	1000	700 \times 700	950	950	885	8000	1678.0	1575.0	25 Φ 18 ^C	22 Φ 18 ^C	6.20	0.76	280.37
CTB-13	300	1050	909	1100	700 \times 700	1050	1050	985	8800	1845.8	1732.5	24 Φ 18 ^C	22 Φ 18 ^C	6.86	0.76	274.14
CTB-14	300	1050	909	1100	750 \times 750	1000	1000	935	8800	1753.3	1650.0	24 Φ 18 ^C	22 Φ 18 ^C	6.53	0.76	274.14
CTB-15	300	1050	909	1200	700 \times 700	1100	1100	1035	9600	2013.6	1890.0	25 Φ 18 ^C	23 Φ 18 ^C	7.18	0.76	286.04
CTB-16	300	1050	909	1200	800 \times 800	1000	1000	935	9600	1833.6	1710.0	25 Φ 18 ^C	23 Φ 18 ^C	6.53	0.76	286.04
CTB-17	300	1200	1039	900	600 \times 600	850	850	885	7200	1995.9	1890.0	29 Φ 18 ^C	27 Φ 18 ^C	7.63	0.92	365.01
CTB-18	300	1200	1039	900	700 \times 700	900	900	835	7200	1850.9	1755.0	24 Φ 20 ^C	26 Φ 18 ^C	7.23	0.92	366.20
CTB-19	300	1200	1039	1000	650 \times 650	1000	1000	935	8000	2142.7	2025.0	30 Φ 18 ^C	27 Φ 18 ^C	8.04	0.92	371.84
CTB-20	300	1200	1039	1000	700 \times 700	950	950	885	8000	2067.7	1950.0	30 Φ 18 ^C	28 Φ 18 ^C	7.63	0.92	378.02
CTB-21	300	1200	1039	1100	700 \times 700	1050	1050	985	8800	2274.5	2145.0	30 Φ 18 ^C	27 Φ 18 ^C	8.44	0.92	371.84
CTB-22	300	1200	1039	1100	750 \times 750	1000	1000	935	8800	2192.0	2082.5	30 Φ 18 ^C	28 Φ 18 ^C	8.04	0.92	378.02
CTB-23	300	1200	1039	1200	700 \times 700	1100	1100	1035	9600	2481.2	2340.0	31 Φ 18 ^C	28 Φ 18 ^C	8.84	0.92	384.85
CTB-24	300	1200	1039	1200	800 \times 800	1050	1050	985	9600	2301.2	2160.0	30 Φ 18 ^C	27 Φ 18 ^C	8.44	0.92	371.84
CTB-25	350	1050	909	1300	750 \times 750	1000	1000	935	10400	2083.9	1950.0	23 Φ 20 ^B	26 Φ 18 ^B	7.05	0.82	317.31
CTB-26	350	1050	909	1300	850 \times 850	950	950	885	10400	1888.9	1755.0	22 Φ 20 ^B	25 Φ 18 ^B	6.70	0.82	304.23
CTB-27	350	1050	909	1400	800 \times 800	1000	1000	935	11200	2139.2	1995.0	24 Φ 20 ^B	27 Φ 18 ^B	7.05	0.82	330.39
CTB-28	350	1050	909	1400	850 \times 850	1000	1000	935	11200	2034.2	1890.0	23 Φ 20 ^B	26 Φ 18 ^B	7.05	0.82	317.31
CTB-29	350	1050	909	1500	750 \times 750	1100	1100	1035	12000	2404.5	2250.0	24 Φ 20 ^B	27 Φ 18 ^B	7.76	0.82	330.39
CTB-30	350	1050	909	1500	800 \times 800	1050	1050	985	12000	2292.0	2137.5	24 Φ 20 ^B	27 Φ 18 ^B	7.40	0.82	330.39

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

图名

矩形八桩承台选用表(二)

图集号

11YG104-2

页

43

项目 承台 编号	方 柱 边 长 b _p (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)
CT8-31	350	1050	909	1600	800x800	1100	1100	1035	12800	2444.8	2280.0	25Φ20 ^B	28Φ18 ^B	7.76	0.82	343.46
CT8-32	350	1050	909	1600	850x850	1100	1100	1035	12800	2324.8	2160.0	23Φ20 ^B	26Φ18 ^B	7.76	0.82	317.31
CT8-33	350	1225	1061	1300	750x750	1150	1150	1085	10400	2674.9	2518.8	26Φ20 ^B	29Φ18 ^B	10.22	1.01	396.54
CT8-34	350	1225	1061	1300	850x850	1050	1050	985	10400	2479.9	2323.8	26Φ20 ^B	30Φ18 ^B	9.33	1.01	402.65
CT8-35	350	1225	1061	1400	800x800	1150	1150	1085	11200	2775.7	2607.5	27Φ20 ^B	30Φ18 ^B	10.22	1.01	411.09
CT8-36	350	1225	1061	1400	850x850	1100	1100	1035	11200	2670.7	2502.5	27Φ20 ^B	30Φ18 ^B	9.78	1.01	411.09
CT8-37	350	1225	1061	1500	750x750	1250	1250	1185	12000	3086.5	2906.3	27Φ20 ^B	30Φ18 ^B	11.11	1.01	411.09
CT8-38	350	1225	1061	1500	800x800	1200	1200	1135	12000	2974.0	2793.8	27Φ20 ^B	31Φ18 ^B	10.67	1.01	417.20
CT8-39	350	1225	1061	1600	800x800	1300	1300	1235	12800	3172.2	2980.0	27Φ20 ^B	30Φ18 ^B	11.56	1.01	411.09
CT8-40	350	1225	1061	1600	850x850	1250	1250	1185	12800	3052.2	2860.0	27Φ20 ^B	30Φ18 ^B	11.11	1.01	411.09
CT8-41	350	1400	1212	1300	750x750	1100	1100	1035	10400	3266.0	3087.5	28Φ22 ^C	30Φ20 ^B	12.03	1.23	587.22
CT8-42	350	1400	1212	1300	850x850	1100	1100	1035	10400	3071.0	2892.5	31Φ20 ^B	35Φ18 ^B	12.03	1.23	523.34
CT8-43	350	1400	1212	1400	800x800	1150	1150	1085	11200	3412.2	3220.0	27Φ22 ^C	30Φ20 ^B	12.58	1.23	575.22
CT8-44	350	1400	1212	1400	850x850	1150	1150	1085	11200	3307.2	3115.0	26Φ22 ^C	29Φ20 ^B	12.58	1.23	554.84
CT8-45	350	1400	1212	1500	750x750	1250	1250	1185	12000	3768.5	3562.5	28Φ22 ^C	30Φ20 ^B	13.67	1.23	587.22
CT8-46	350	1400	1212	1500	800x800	1200	1200	1135	12000	3656.0	3450.0	28Φ22 ^C	31Φ20 ^B	13.12	1.23	595.59
CT8-47	350	1400	1212	1600	800x800	1250	1250	1185	12800	3899.7	3680.0	29Φ22 ^C	31Φ20 ^B	13.67	1.23	607.59
CT8-48	350	1400	1212	1600	850x850	1250	1250	1185	12800	3779.7	3560.0	28Φ22 ^C	30Φ20 ^B	13.67	1.23	587.22
CT8-49	400	1200	1039	1400	800x800	1150	1150	1085	11200	2684.8	2520.0	26Φ20 ^B	29Φ18 ^B	10.59	1.05	403.03
CT8-50	400	1200	1039	1400	850x850	1050	1050	985	11200	2579.8	2415.0	27Φ20 ^B	31Φ18 ^B	9.67	1.05	424.04

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

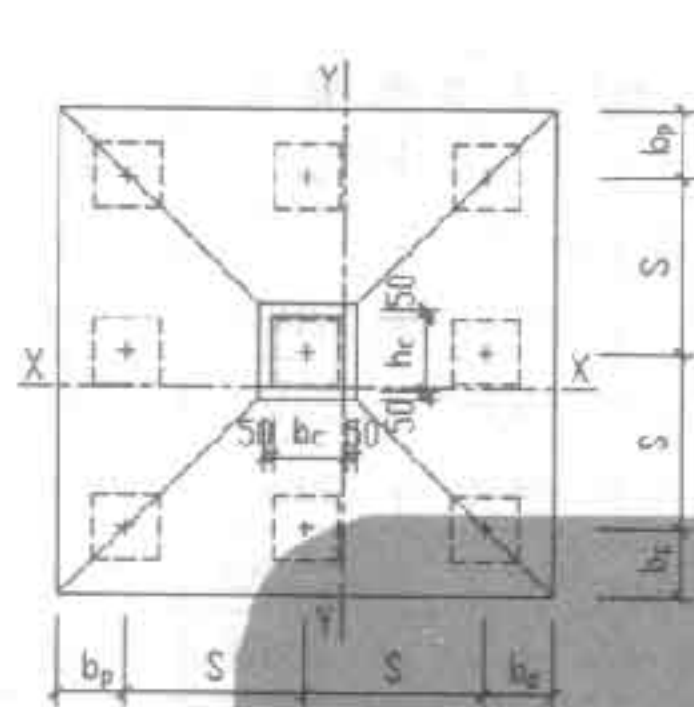
项目 承台 编号	方 柱 边 长 b_c (mm)	柱 距 S (mm)	L_1 $=\sqrt{3}S/2$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $b_c \times b_c$ (mm \times mm)	承台厚度		h_{10} 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
						h_1 (mm)	h_2 (mm)			ΣM_x (kN·m)	ΣM_y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT8-51	400	1200	1039	1500	750x750	1250	1050	1185	12000	2989.0	2812.5	29 Φ 20 ^B	31 Φ 18 ^B	10.51	1.05	441.16
CT8-52	400	1200	1039	1500	800x800	1200	1200	1135	12000	2876.5	2700.0	25 Φ 20 ^B	30 Φ 18 ^B	11.05	1.05	409.26
CT8-53	400	1200	1039	1600	800x800	1250	1250	1185	12800	3068.3	2880.0	27 Φ 20 ^B	30 Φ 18 ^B	11.51	1.05	417.82
CT8-54	400	1200	1039	1600	850x850	1100	1100	1035	12800	2948.3	2760.0	25 Φ 22 ^B	27 Φ 20 ^B	10.13	1.05	470.90
CT8-55	400	1200	1039	1700	800x800	1350	1150	1285	13600	3260.1	3060.0	29 Φ 20 ^B	31 Φ 18 ^B	11.44	1.05	441.16
CT8-56	400	1200	1039	1700	850x850	1150	1150	1085	13600	3132.6	2932.5	25 Φ 22 ^B	27 Φ 20 ^B	10.59	1.05	470.90
CT8-57	400	1200	1039	1800	850x850	1200	1200	1135	14400	3316.8	3105.0	25 Φ 22 ^B	28 Φ 20 ^B	11.05	1.05	478.66
CT8-58	400	1200	1039	1800	900x900	1150	1150	1085	14400	3181.8	2970.0	25 Φ 22 ^B	28 Φ 20 ^B	10.59	1.05	478.66
CT8-59	400	1200	1039	1900	850x850	1250	1250	1185	15200	3501.1	3277.5	25 Φ 22 ^B	28 Φ 20 ^B	11.51	1.05	478.66
CT8-60	400	1200	1039	1900	900x900	1200	1200	1135	15200	3358.6	3135.0	25 Φ 22 ^B	28 Φ 20 ^B	11.05	1.05	478.66
CT8-61	400	1200	1039	2000	900x900	1200	1200	1135	16000	3535.4	3300.0	27 Φ 22 ^B	30 Φ 20 ^B	11.05	1.05	515.09
CT8-62	400	1200	1039	2000	950x950	1200	1200	1135	16000	3585.4	3150.0	26 Φ 22 ^B	28 Φ 20 ^B	11.05	1.05	489.11
CT8-63	400	1400	1212	1400	800x800	1150	1150	1085	11200	3412.2	3220.0	27 Φ 22 ^B	30 Φ 20 ^B	13.35	1.30	572.95
CT8-64	400	1400	1212	1400	850x850	1100	1100	1035	11200	3307.2	3115.0	28 Φ 22 ^B	30 Φ 20 ^B	12.77	1.30	584.59
CT8-65	400	1400	1212	1500	750x750	1250	1250	1185	12000	3768.5	3562.5	28 Φ 22 ^B	30 Φ 20 ^B	14.51	1.30	584.59
CT8-66	400	1400	1212	1500	800x800	1200	1200	1135	12000	3656.0	3450.0	28 Φ 22 ^B	31 Φ 20 ^B	13.93	1.30	593.21
CT8-67	400	1400	1212	1600	800x800	1300	1300	1235	12800	3899.7	3680.0	27 Φ 22 ^B	30 Φ 20 ^B	15.09	1.30	572.95
CT8-68	400	1400	1212	1600	850x850	1250	1250	1185	12800	3779.7	3560.0	28 Φ 22 ^B	30 Φ 20 ^B	14.51	1.30	584.59
CT8-69	400	1400	1212	1700	800x800	1350	1350	1285	13600	4143.4	3910.0	28 Φ 22 ^B	30 Φ 20 ^B	15.67	1.30	584.59
CT8-70	400	1400	1212	1700	850x850	1300	1300	1235	13600	4015.9	3782.5	28 Φ 22 ^B	31 Φ 20 ^B	15.09	1.30	593.21

注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

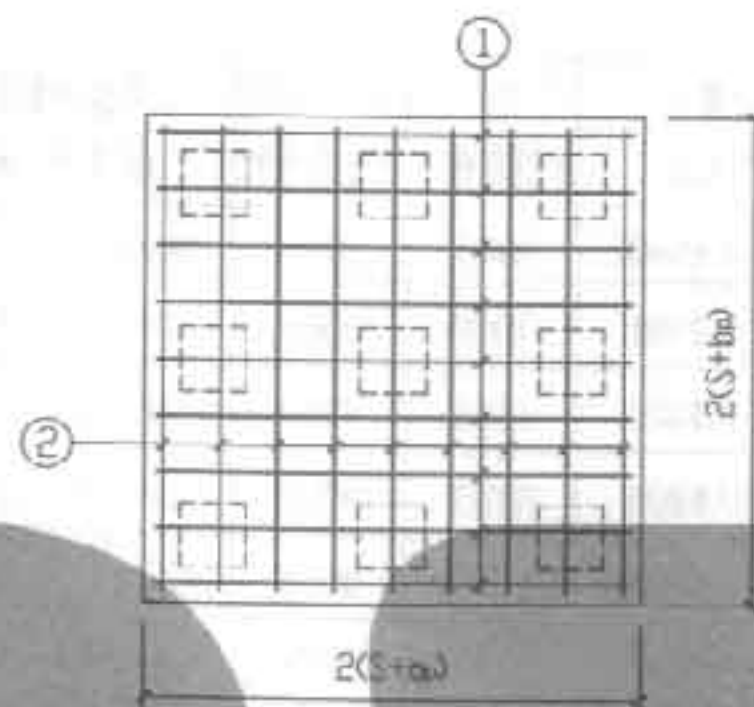
设计
 审核
 校对
 制图
 李翔
 刘雪敏
 李翔
 刘雪敏
 审核
 设计

项目 承台 编号	方柱 边长 b_p (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 \times mm)	承台厚度		h_{t0} 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		
						h_1	h_2					①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
						(mm)	(mm)			ΣM_x (kN \cdot m)	ΣM_y (kN \cdot m)					
CT8-71	400	1400	1212	1800	850 \times 850	1350	1350	1285	14400	4252.2	4005.0	29 Φ 22 ^B	31 Φ 20 ^B	15.67	1.30	604.85
CT8-72	400	1400	1212	1800	900 \times 900	1300	1300	1235	14400	4117.2	3870.0	29 Φ 22 ^B	31 Φ 20 ^B	15.09	1.30	604.85
CT8-73	400	1400	1212	1900	850 \times 850	1400	1400	1335	15200	4488.4	4227.5	29 Φ 22 ^B	32 Φ 20 ^B	16.25	1.30	613.47
CT8-74	400	1400	1212	1900	900 \times 900	1350	1350	1285	15200	4345.9	4085.0	29 Φ 22 ^B	32 Φ 20 ^B	15.67	1.30	613.47
CT8-75	400	1400	1212	2000	900 \times 900	1450	1450	1385	16000	4574.6	4300.0	28 Φ 27 ^B	31 Φ 20 ^B	16.83	1.30	593.21
CT8-76	400	1400	1212	2000	950 \times 950	1400	1400	1335	16000	4424.6	4150.0	28 Φ 22 ^B	31 Φ 20 ^B	16.25	1.30	593.21
CT8-77	400	1600	1386	1400	800 \times 800	1150	1150	1085	11200	4139.7	3920.0	33 Φ 22 ^B	35 Φ 20 ^B	16.43	1.58	764.67
CT8-78	400	1600	1386	1400	850 \times 850	1150	1150	1085	11200	4034.7	3815.0	32 Φ 22 ^B	35 Φ 20 ^B	16.43	1.58	742.36
CT8-79	400	1600	1386	1500	750 \times 750	1250	1250	1185	12000	4547.9	4312.5	33 Φ 22 ^B	36 Φ 20 ^B	17.86	1.58	764.67
CT8-80	400	1600	1386	1500	800 \times 800	1200	1200	1135	12000	4435.4	4200.0	34 Φ 22 ^B	37 Φ 20 ^B	17.14	1.58	786.98
CT8-81	400	1600	1386	1600	800 \times 800	1250	1250	1185	12800	4731.1	4480.0	35 Φ 22 ^B	38 Φ 20 ^B	17.86	1.58	809.29
CT8-82	400	1600	1386	1600	850 \times 850	1250	1250	1185	12800	4611.1	4360.0	34 Φ 22 ^B	37 Φ 20 ^B	17.86	1.58	786.98
CT8-83	400	1600	1386	1700	800 \times 800	1300	1300	1235	13600	5026.8	4760.0	35 Φ 22 ^B	38 Φ 20 ^B	18.57	1.58	809.29
CT8-84	400	1600	1386	1700	850 \times 850	1300	1300	1235	13600	4899.3	4632.5	34 Φ 22 ^B	37 Φ 20 ^B	18.57	1.58	786.98
CT8-85	400	1600	1386	1800	850 \times 850	1350	1350	1285	14400	5187.5	4905.0	35 Φ 22 ^B	38 Φ 20 ^B	19.28	1.58	809.29
CT8-86	400	1600	1386	1800	900 \times 900	1300	1300	1235	14400	5052.5	4770.0	35 Φ 22 ^B	39 Φ 20 ^B	18.57	1.58	818.76
CT8-87	400	1600	1386	1900	850 \times 850	1400	1400	1335	15200	5475.7	5177.5	36 Φ 22 ^B	39 Φ 20 ^B	20.00	1.58	831.60
CT8-88	400	1600	1386	1900	900 \times 900	1350	1350	1285	15200	5333.2	5035.0	36 Φ 22 ^B	39 Φ 20 ^B	19.28	1.58	831.60
CT8-89	400	1600	1386	2000	900 \times 900	1600	1400	1535	16000	5613.8	5300.0	35 Φ 22 ^B	36 Φ 20 ^B	21.17	1.58	790.34
CT8-90	400	1600	1386	2000	950 \times 950	1400	1400	1335	16000	5463.8	5150.0	35 Φ 22 ^B	38 Φ 20 ^B	20.00	1.58	809.29

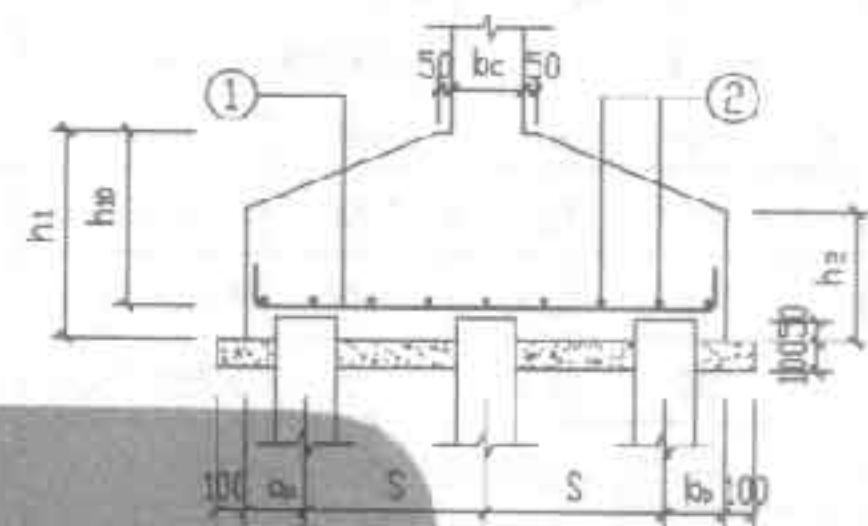
注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。



承台平面



配筋平面



承台剖面

项目 承台 编号	方 柱 边 长 h _p (mm)	桩 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	桩断面 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	900	650×650	1050	1050	985	8100	1957.5	1957.5	23Φ18 ^c	23Φ18 ^c	7.65	0.84	286.51
CT9-2	300	1050	900	750×750	1000	1000	985	8100	1822.5	1822.5	23Φ18 ^c	23Φ18 ^c	7.29	0.84	286.51
CT9-3	300	1050	1000	700×700	1100	1100	1035	9000	2100.0	2100.0	24Φ18 ^c	24Φ18 ^c	8.02	0.84	298.97
CT9-4	300	1050	1000	750×750	1050	1050	985	9000	2025.0	2025.0	24Φ18 ^c	24Φ18 ^c	7.65	0.84	298.97
CT9-5	300	1050	1100	750×750	1150	1150	1085	9900	2227.5	2227.5	24Φ18 ^c	24Φ18 ^c	8.38	0.84	298.97
CT9-6	300	1050	1400	800×800	1100	1100	1035	9900	2145.0	2145.0	24Φ18 ^c	24Φ18 ^c	8.02	0.84	298.97
CT9-7	300	1050	1200	750×750	1200	1200	1135	10800	2430.0	2430.0	25Φ18 ^c	25Φ18 ^c	8.75	0.84	311.42
CT9-8	300	1050	1200	850×850	1100	1100	1035	10800	2250.0	2250.0	26Φ18 ^c	26Φ18 ^c	8.02	0.84	323.88
CT9-9	300	1200	900	650×650	1100	1100	1035	8100	2362.5	2362.5	27Φ18 ^c	27Φ18 ^c	9.90	1.02	368.70
CT9-10	300	1200	900	750×750	1050	1050	985	8100	2227.5	2227.5	27Φ18 ^c	27Φ18 ^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。

项目 承台 编号	方 桩 边 长 b_p (mm)	桩 距 S (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)
CT9-11	300	1200	1000	700x700	1150	1150	1085	9000	2550.0	2550.0	27 Φ 18 ^C	27 Φ 18 ^C	10.35	1.02	368.70
CT9-12	300	1200	1000	750x750	1100	1100	1035	9000	2475.0	2475.0	28 Φ 18 ^C	28 Φ 18 ^C	9.90	1.02	382.35
CT9-13	300	1200	1100	750x750	1200	1200	1135	9900	2722.5	2722.5	28 Φ 18 ^C	28 Φ 18 ^C	10.80	1.02	382.35
CT9-14	300	1200	1100	800x800	1150	1150	1085	9900	2640.0	2640.0	28 Φ 18 ^C	28 Φ 18 ^C	10.35	1.02	382.35
CT9-15	300	1200	1200	750x750	1250	1250	1185	10800	2970.0	2970.0	29 Φ 18 ^C	29 Φ 18 ^C	11.25	1.02	396.01
CT9-16	300	1200	1200	850x850	1150	1150	1085	10800	2790.0	2790.0	30 Φ 18 ^C	30 Φ 18 ^C	10.35	1.02	409.66
CT9-17	300	1350	900	650x650	1150	1150	1085	8100	2767.5	2767.5	30 Φ 18 ^C	30 Φ 18 ^C	12.52	1.23	445.62
CT9-18	300	1350	900	750x750	1100	1100	1035	8100	2632.5	2632.5	30 Φ 18 ^C	30 Φ 18 ^C	11.98	1.23	445.62
CT9-19	300	1350	1000	700x700	1200	1200	1135	9000	3000.0	3000.0	31 Φ 18 ^C	31 Φ 18 ^C	13.07	1.23	460.47
CT9-20	300	1350	1000	750x750	1150	1150	1085	9000	2925.0	2925.0	32 Φ 18 ^C	32 Φ 18 ^C	12.52	1.23	475.33
CT9-21	300	1350	1100	750x750	1200	1200	1135	9900	3217.5	3217.5	33 Φ 18 ^C	33 Φ 18 ^C	13.07	1.23	490.18
CT9-22	300	1350	1100	800x800	1200	1200	1135	9900	3135.0	3135.0	32 Φ 18 ^C	32 Φ 18 ^C	13.07	1.23	475.33
CT9-23	300	1350	1200	750x750	1250	1250	1185	10800	3510.0	3510.0	28 Φ 20 ^C	28 Φ 20 ^C	13.61	1.23	520.65
CT9-24	300	1350	1200	850x850	1200	1200	1135	10800	3330.0	3330.0	28 Φ 20 ^C	28 Φ 20 ^C	13.07	1.23	520.65
CT9-25	350	1225	1300	800x800	1250	1250	1185	11700	3217.5	3217.5	32 Φ 18 ^B	32 Φ 18 ^B	12.40	1.12	433.14
CT9-26	350	1225	1300	900x900	1200	1200	1135	11700	3022.5	3022.5	31 Φ 18 ^B	31 Φ 18 ^B	11.91	1.12	419.60
CT9-27	350	1225	1400	850x850	1300	1300	1235	12600	3360.0	3360.0	32 Φ 18 ^B	32 Φ 18 ^B	12.90	1.12	433.14
CT9-28	350	1225	1400	900x900	1250	1250	1185	12600	3255.0	3255.0	32 Φ 18 ^B	32 Φ 18 ^B	12.40	1.12	433.14
CT9-29	350	1225	1500	800x800	1350	1350	1285	13500	3712.5	3712.5	27 Φ 20 ^B	27 Φ 20 ^H	13.40	1.12	455.45
CT9-30	350	1225	1500	850x850	1350	1350	1285	13500	3600.0	3600.0	26 Φ 20 ^B	26 Φ 20 ^B	13.40	1.12	438.58

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(三)	图集号	11YG104-2
		页	49

项目 承台 编号	方 桩 边 长 b _p (mm)	桩 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 hex be (mmxmm)	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)
CT9-51	400	1400	1500	800x800	1400	1400	1335	13500	4500.0	4500.0	32Φ20 ^B	32Φ20 ^B	18.14	1.44	610.82
CT9-52	400	1400	1500	850x850	1400	1400	1335	13500	4387.5	4387.5	31Φ20 ^B	31Φ20 ^B	18.14	1.44	591.73
CT9-53	400	1400	1600	850x850	1450	1150	1385	14400	4680.0	4680.0	33Φ20 ^B	33Φ20 ^B	16.63	1.44	629.90
CT9-54	400	1400	1600	900x900	1400	1400	1335	14400	4560.0	4560.0	32Φ20 ^B	32Φ20 ^B	18.14	1.44	610.82
CT9-55	400	1400	1700	850x850	1500	1500	1435	15300	4972.5	4972.5	32Φ20 ^B	32Φ20 ^B	19.44	1.44	610.82
CT9-56	400	1400	1700	950x950	1400	1400	1335	15300	4717.5	4717.5	33Φ20 ^B	33Φ20 ^B	18.14	1.44	629.90
CT9-57	400	1400	1800	900x900	1500	1500	1435	16200	5130.0	5130.0	34Φ20 ^B	34Φ20 ^B	19.44	1.44	648.99
CT9-58	400	1400	1800	950x950	1450	1450	1385	16200	4995.0	4995.0	34Φ20 ^B	34Φ20 ^B	18.79	1.44	648.99
CT9-59	400	1400	1900	900x900	1550	1550	1485	17100	5415.0	5415.0	34Φ20 ^B	34Φ20 ^B	20.09	1.44	648.99
CT9-60	400	1400	1900	1000x1000	1500	1500	1435	17100	5130.0	5130.0	34Φ20 ^B	34Φ20 ^B	19.44	1.44	648.99
CT9-61	400	1400	2000	950x950	1550	1550	1485	18000	5550.0	5550.0	35Φ20 ^B	35Φ20 ^B	20.09	1.44	668.08
CT9-62	400	1400	2000	1000x1000	1500	1500	1435	18000	5400.0	5400.0	35Φ20 ^B	35Φ20 ^B	19.44	1.44	668.08
CT9-63	400	1600	1400	850x850	1350	1350	1285	12600	4935.0	4935.0	36Φ20 ^B	36Φ20 ^B	21.60	1.76	758.19
CT9-64	400	1600	1400	900x900	1350	1350	1285	12600	4830.0	4830.0	35Φ20 ^B	35Φ20 ^B	21.60	1.76	737.13
CT9-65	400	1600	1500	800x800	1450	1450	1385	13500	5400.0	5400.0	37Φ20 ^B	37Φ20 ^B	23.20	1.76	779.25
CT9-66	400	1600	1500	850x850	1450	1450	1385	13500	5287.5	5287.5	36Φ20 ^B	36Φ20 ^B	23.20	1.76	758.19
CT9-67	400	1600	1600	850x850	1500	1500	1435	14400	5640.0	5640.0	37Φ20 ^B	37Φ20 ^B	24.00	1.76	779.25
CT9-68	400	1600	1600	900x900	1450	1450	1385	14400	5520.0	5520.0	37Φ20 ^B	37Φ20 ^B	23.20	1.76	779.25
CT9-69	400	1600	1700	850x850	1550	1550	1485	15300	5992.5	5992.5	38Φ20 ^B	38Φ20 ^B	24.80	1.76	800.32
CT9-70	400	1600	1700	950x950	1500	1500	1435	15300	5737.5	5737.5	37Φ20 ^B	37Φ20 ^B	24.00	1.76	779.25

注: 承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

图名	方形九桩承台选用表(四)	图集号	11YG104-2
		页	50

项目 承台 编号	方 柱 边 长 bp(mm)	桩 距 S(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 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	400	1600	1800	900x900	1550	1550	1485	16200	6210.0	6210.0	39Φ20 ^B	39Φ20 ^B	24.80	1.76	821.38
CT9-72	400	1600	1800	950x950	1500	1500	1435	16200	6075.0	6075.0	40Φ20 ^B	40Φ20 ^B	24.00	1.76	842.44
CT9-73	400	1600	1900	900x900	1600	1600	1535	17100	6555.0	6555.0	40Φ20 ^B	40Φ20 ^B	25.60	1.76	842.44
CT9-74	400	1600	1900	1000x1000	1550	1550	1485	17100	6270.0	6270.0	40Φ20 ^B	40Φ20 ^B	24.80	1.76	842.44
CT9-75	400	1600	2000	950x950	1600	1600	1535	18000	6750.0	6750.0	34Φ22 ^B	34Φ22 ^B	25.60	1.76	872.94
CT9-76	400	1600	2000	1000x1000	1600	1600	1535	18000	6600.0	6600.0	40Φ20 ^B	40Φ20 ^B	25.60	1.76	842.44
CT9-77	400	1800	1400	850x850	1400	1400	1335	12600	5775.0	5775.0	41Φ20 ^B	41Φ20 ^B	27.10	2.12	944.39
CT9-78	400	1800	1400	900x900	1400	1400	1335	12600	5670.0	5670.0	40Φ20 ^B	40Φ20 ^B	27.10	2.12	921.35
CT9-79	400	1800	1500	800x800	1500	1500	1435	13500	6300.0	6300.0	41Φ20 ^B	41Φ20 ^B	29.04	2.12	944.39
CT9-80	400	1800	1500	850x850	1450	1450	1385	13500	6187.5	6187.5	42Φ20 ^B	42Φ20 ^B	28.07	2.12	967.42
CT9-81	400	1800	1600	850x850	1500	1500	1435	14400	6600.0	6600.0	43Φ20 ^B	43Φ20 ^B	29.04	2.12	990.46
CT9-82	400	1800	1600	900x900	1500	1500	1435	14400	6480.0	6480.0	42Φ20 ^B	42Φ20 ^B	29.04	2.12	967.42
CT9-83	400	1800	1700	850x850	1550	1550	1485	15300	7012.5	7012.5	44Φ20 ^B	44Φ20 ^B	30.01	2.12	1013.49
CT9-84	400	1800	1700	950x950	1500	1500	1435	15300	6757.5	6757.5	44Φ20 ^B	44Φ20 ^B	29.04	2.12	1013.49
CT9-85	400	1800	1800	900x900	1600	1600	1535	16200	7290.0	7290.0	44Φ20 ^B	44Φ20 ^B	30.98	2.12	1013.49
CT9-86	400	1800	1800	950x950	1550	1550	1485	16200	7155.0	7155.0	37Φ22 ^B	37Φ22 ^B	30.01	2.12	1038.29
CT9-87	400	1800	1900	900x900	1650	1650	1585	17100	7695.0	7695.0	37Φ22 ^B	37Φ22 ^B	31.94	2.12	1038.29
CT9-88	400	1800	1900	1000x1000	1600	1600	1535	17100	7410.0	7410.0	37Φ22 ^B	37Φ22 ^B	30.98	2.12	1038.29
CT9-89	400	1800	2000	950x950	1650	1650	1585	18000	7950.0	7950.0	39Φ22 ^B	39Φ22 ^B	31.94	2.12	1094.42
CT9-90	400	1800	2000	1000x1000	1650	1650	1585	18000	7800.0	7800.0	38Φ22 ^B	38Φ22 ^B	31.94	2.12	1066.55

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(五)	图集号	11YG104-2
		页	51

配筋平面

承台剖面

项目 承台 编号	方 柱 边 长 b _p (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 (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)
CT10-1	400	1400	1212	1400	850×850	1400	1335	14000	3307.2	5460.0	31φ22 ^B	48φ18 ^B	18.93	1.50	691.69
CT10-2	400	1400	1212	1400	900×900	1400	1335	14000	3202.2	5320.0	31φ22 ^B	48φ18 ^B	18.93	1.50	691.69
CT10-3	400	1400	1212	1500	800×800	1550	1485	15000	3656.0	6000.0	31φ22 ^B	43φ20 ^B	20.96	1.50	726.83
CT10-4	400	1400	1212	1500	900×900	1450	1385	15000	3431.0	5700.0	32φ22 ^B	49φ18 ^B	19.61	1.50	713.59
CT10-5	400	1400	1212	1600	850×850	1600	1535	16000	3779.7	6240.0	31φ22 ^B	46φ20 ^B	21.63	1.50	738.99
CT10-6	400	1400	1212	1600	900×900	1550	1485	16000	3659.7	6080.0	31φ22 ^B	43φ20 ^B	20.96	1.50	726.83
CT10-7	400	1400	1212	1700	900×900	1650	1585	17000	3888.4	6460.0	31φ22 ^B	46φ20 ^B	22.31	1.50	738.99
CT10-8	400	1400	1212	1700	950×950	1600	1535	17000	3760.9	6290.0	31φ22 ^B	46φ20 ^B	21.63	1.50	738.99
CT10-9	400	1400	1212	1800	900×900	1700	1635	18000	4117.2	6840.0	32φ22 ^B	47φ20 ^B	22.99	1.50	763.26
CT10-10	400	1400	1212	1800	950×950	1650	1585	18000	3982.2	6660.0	32φ22 ^B	46φ20 ^B	22.31	1.50	752.33

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	方 桩 边 长 b _p (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 ×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	1400	1212	1900	950x950	1750	1685	19000	4203.4	7030.0	32Φ22 ^B	48Φ20 ^B	23.66	1.50	774.04
CT10-12	400	1400	1212	1900	1000x1000	1700	1635	19000	4060.9	6840.0	32Φ22 ^B	47Φ20 ^B	22.99	1.50	763.26
CT10-13	400	1400	1212	2000	950x950	1850	1785	20000	4424.5	7400.0	32Φ22 ^B	42Φ22 ^B	25.01	1.50	797.02
CT10-14	400	1400	1212	2000	1000x1000	1800	1735	20000	4274.5	7200.0	32Φ22 ^B	49Φ20 ^B	24.34	1.50	784.68
CT10-15	400	1600	1386	1400	850x850	1350	1285	14000	4034.7	6580.0	31Φ25 ^B	54Φ18 ^B	22.63	1.84	943.22
CT10-16	400	1600	1386	1400	900x900	1300	1235	14000	3929.7	6440.0	31Φ25 ^B	55Φ18 ^B	21.79	1.84	952.64
CT10-17	400	1600	1386	1500	800x800	1150	1385	16000	4135.4	7200.0	31Φ25 ^B	47Φ20 ^B	24.30	1.84	967.46
CT10-18	400	1600	1386	1500	900x900	1400	1335	15000	4210.4	6900.0	31Φ25 ^B	55Φ18 ^B	23.46	1.84	952.64
CT10-19	400	1600	1386	1600	850x850	1500	1435	16000	4611.1	7520.0	31Φ25 ^B	48Φ20 ^B	25.14	1.84	979.35
CT10-20	400	1600	1386	1600	900x900	1600	1435	16000	4491.1	7360.0	31Φ25 ^B	48Φ20 ^B	25.14	1.84	979.35
CT10-21	400	1600	1386	1700	900x900	1550	1485	17000	4771.8	7820.0	31Φ25 ^B	49Φ20 ^B	25.98	1.84	991.09
CT10-22	400	1600	1386	1700	950x950	1550	1485	17000	4644.3	7650.0	31Φ25 ^B	49Φ20 ^B	25.98	1.84	991.09
CT10-23	400	1600	1386	1800	900x900	1650	1585	18000	5052.5	8280.0	31Φ25 ^B	53Φ20 ^B	27.65	1.84	1016.32
CT10-24	400	1600	1386	1800	950x950	1800	1535	18000	4917.5	8100.0	31Φ25 ^B	52Φ20 ^B	26.82	1.84	1004.34
CT10-25	400	1600	1386	1900	950x950	1700	1635	19000	5190.7	8550.0	31Φ25 ^B	54Φ20 ^B	28.49	1.84	1028.16
CT10-26	400	1600	1386	1900	1000x1000	1650	1585	19000	5048.2	8360.0	31Φ25 ^B	53Φ20 ^B	27.65	1.84	1016.32
CT10-27	400	1600	1386	2000	950x950	1750	1685	20000	5463.8	9000.0	32Φ25 ^B	55Φ20 ^B	29.33	1.84	1059.20
CT10-28	400	1600	1386	2000	1000x1000	1700	1635	20000	5313.8	8800.0	32Φ25 ^B	54Φ20 ^B	28.49	1.84	1047.49
CT10-29	400	1800	1559	1400	850x850	1400	1335	14000	4762.2	7700.0	35Φ25 ^B	50Φ20 ^B	28.18	2.21	1182.84
CT10-30	400	1800	1559	1400	900x900	1350	1285	14000	4657.2	7560.0	35Φ25 ^B	50Φ20 ^B	27.46	2.21	1182.84

注: 承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

梁光社
对图
校制
李翔
周集建
李翔
周集建
核计
审设

项目 承台 编号	方 柱 边 长 b_p (mm)	柱 距 S (mm)	L_1 $=\sqrt{3}S/2$ (mm)	单柱竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $b_e \times b_e$ (mm \times 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 \cdot m)	ΣM_y (kN \cdot m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CT10-31	400	1800	1559	1500	800 \times 800	1450	1385	15000	5214.8	8400.0	36 Φ 25 ^B	53 Φ 20 ^B	29.50	2.21	1218.69
CT10-32	400	1800	1559	1500	900 \times 900	1400	1335	15000	4989.8	8100.0	36 Φ 25 ^B	53 Φ 20 ^B	28.48	2.21	1218.69
CT10-33	400	1800	1559	1600	850 \times 850	1500	1435	16000	5442.5	8800.0	37 Φ 25 ^B	54 Φ 20 ^B	30.52	2.21	1253.15
CT10-34	400	1800	1559	1600	900 \times 900	1450	1385	16000	5322.5	8640.0	37 Φ 25 ^B	54 Φ 20 ^B	29.50	2.21	1253.15
CT10-35	400	1800	1559	1700	900 \times 900	1500	1435	17000	5655.1	9180.0	38 Φ 25 ^B	55 Φ 20 ^B	30.52	2.21	1287.22
CT10-36	400	1800	1559	1700	950 \times 950	1500	1435	17000	5527.6	9010.0	38 Φ 25 ^B	54 Φ 20 ^B	30.52	2.21	1274.42
CT10-37	400	1800	1559	1800	900 \times 900	1550	1485	18000	5987.8	9720.0	39 Φ 25 ^B	58 Φ 20 ^B	31.53	2.21	1323.05
CT10-38	400	1800	1559	1800	950 \times 950	1550	1485	18000	5852.8	9540.0	38 Φ 25 ^B	58 Φ 20 ^B	31.53	2.21	1301.55
CT10-39	400	1800	1559	1900	950 \times 950	1600	1535	19000	6177.9	10070.0	39 Φ 25 ^B	59 Φ 20 ^B	32.55	2.21	1336.09
CT10-40	400	1800	1559	1900	1000 \times 1000	1600	1535	19000	6035.4	9880.0	38 Φ 25 ^B	59 Φ 20 ^B	32.55	2.21	1314.59
CT10-41	400	1800	1559	2000	950 \times 950	1700	1635	20000	6503.1	10600.0	39 Φ 25 ^B	61 Φ 20 ^B	34.58	2.21	1361.77
CT10-42	400	1800	1559	2000	1000 \times 1000	1650	1585	20000	6353.1	10400.0	39 Φ 25 ^B	60 Φ 20 ^B	33.57	2.21	1348.99

注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。



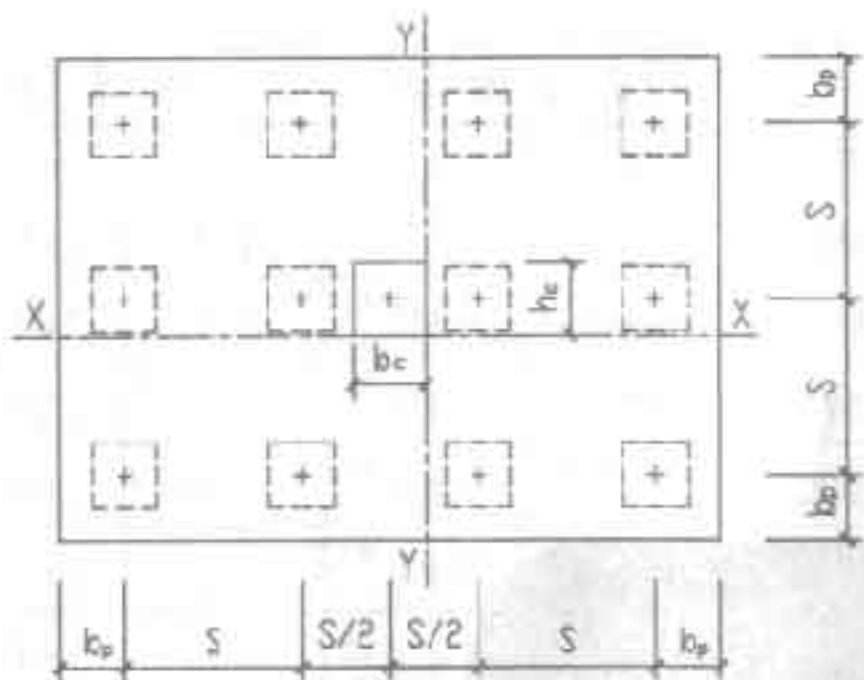
配筋平面

承台剖面

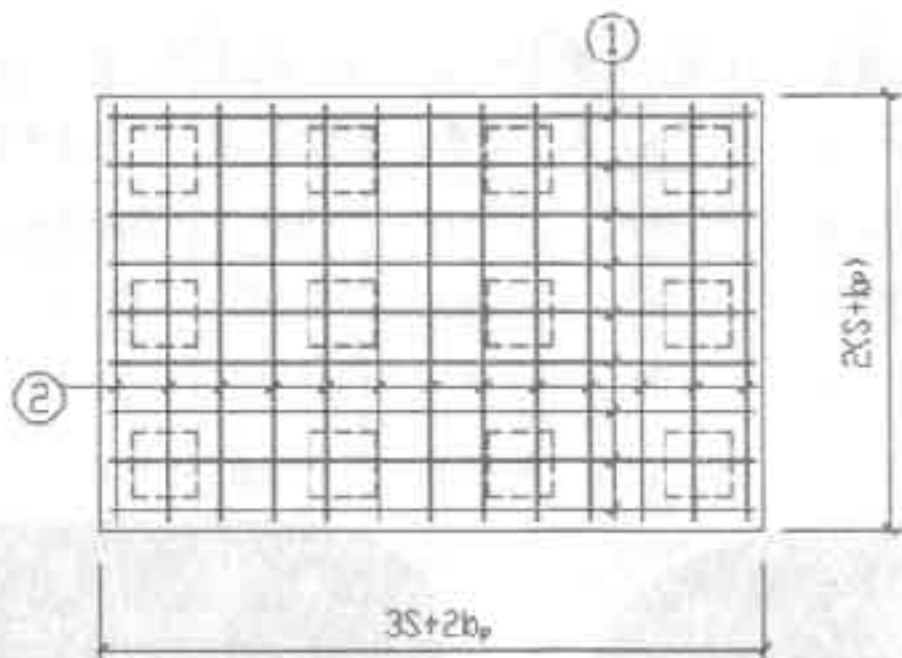
注:承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。

项目 承台 编号	方 桩 边 长 b_p (mm)	柱 距 S (mm)	L_1 $=\sqrt{3}S/2$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $h \times b$ (mm \times mm)	承台厚度 h (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 \cdot m)	ΣM_y (kN \cdot m)	①	②	C30 (m ³)	C15 (m ³)	HRB400 钢筋 (kg)
CI11-31	400	1800	1559	1500	850 \times 850	1650	1585	16500	6803.1	10312.5	39 Φ 25 ^C	61 Φ 18 ^B	40.08	2.64	1528.29
CT11-32	400	1800	1559	1500	900 \times 900	1600	1535	16500	6653.1	10125.0	39 Φ 25 ^C	59 Φ 18 ^B	38.86	2.64	1511.69
CT11-33	400	1800	1559	1600	900 \times 900	1650	1585	17600	7096.6	10800.0	41 Φ 25 ^C	61 Φ 18 ^B	40.08	2.64	1530.70
CT11-34	400	1800	1559	1600	950 \times 950	1650	1585	17600	6936.6	10600.0	40 Φ 25 ^C	61 Φ 18 ^B	40.08	2.64	1554.50
CT11-35	400	1800	1559	1700	900 \times 900	1700	1635	18700	7540.2	11475.0	42 Φ 25 ^C	51 Φ 20 ^B	41.29	2.64	1627.22
CI11-36	400	1800	1559	1700	1000 \times 1000	1650	1585	18700	7200.2	11050.0	42 Φ 25 ^C	61 Φ 18 ^B	40.08	2.64	1606.90
CT11-37	400	1800	1559	1800	950 \times 950	1750	1685	19800	7803.7	11925.0	42 Φ 25 ^C	52 Φ 20 ^B	42.51	2.64	1637.55
CT11-38	400	1800	1559	1800	1000 \times 1000	1700	1635	19800	7523.7	11700.0	43 Φ 25 ^C	51 Φ 20 ^B	41.29	2.64	1653.42
CT11-39	400	1800	1559	1900	1000 \times 1000	1750	1685	20900	8047.2	12350.0	44 Φ 25 ^C	52 Φ 20 ^B	42.51	2.64	1689.95
CT11-40	400	1800	1559	1900	1050 \times 1050	1750	1685	20900	7857.2	12112.5	43 Φ 25 ^C	52 Φ 20 ^B	42.51	2.64	1663.75
CI11-41	400	1800	1559	2000	1000 \times 1000	1800	1735	22000	8470.8	13000.0	45 Φ 25 ^C	54 Φ 20 ^B	43.72	2.64	1736.81
CT11-42	400	1800	1559	2000	1050 \times 1050	1800	1735	22000	8270.8	12750.0	44 Φ 25 ^C	54 Φ 20 ^B	43.72	2.64	1710.61

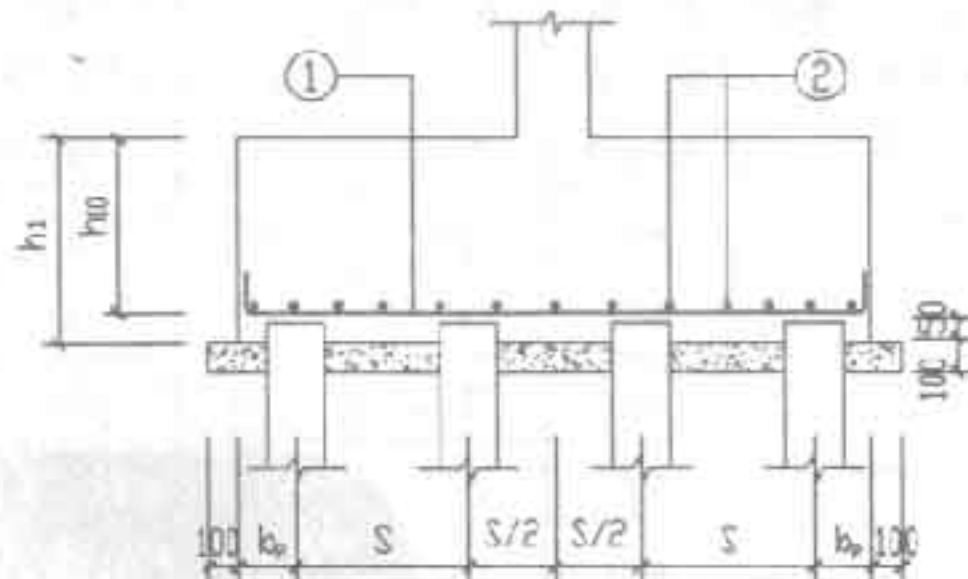
注：承台配筋中角标表示承台纵向钢筋锚固构造类型。



承台平面



配筋平面



承台剖面

项目 承台 编号	方 柱 边 长 b _p (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)
CT12-1	400	1400	1400	900×900	1600	1535	16800	5320.0	7980.0	31Φ25 ^C	48Φ18 ^B	28.80	1.98	1036.95
CT12-2	400	1400	1400	950×950	1550	1485	16800	5180.0	7770.0	31Φ25 ^C	46Φ18 ^B	27.90	1.98	1021.51
CT12-3	400	1400	1500	900×900	1700	1635	18000	5700.0	8550.0	31Φ25 ^C	41Φ20 ^B	30.60	1.98	1060.25
CT12-4	400	1400	1500	950×950	1650	1585	18000	5550.0	8325.0	31Φ25 ^C	49Φ18 ^B	29.70	1.98	1044.61
CT12-5	400	1400	1600	950×950	1750	1685	19200	5920.0	8880.0	31Φ25 ^C	42Φ20 ^B	31.50	1.98	1069.79
CT12-6	400	1400	1600	1000×1000	1700	1635	19200	5760.0	8640.0	31Φ25 ^C	41Φ20 ^B	30.60	1.98	1060.25
CT12-7	400	1400	1700	950×950	1850	1785	20400	6290.0	9435.0	31Φ25 ^C	45Φ20 ^B	33.30	1.98	1098.42
CT12-8	400	1400	1700	1050×1050	1750	1685	20400	5950.0	8925.0	31Φ25 ^C	42Φ20 ^B	31.50	1.98	1069.79
CT12-9	400	1400	1800	1000×1000	1900	1835	21600	6480.0	9720.0	31Φ25 ^C	46Φ20 ^B	34.20	1.98	1107.97
CT12-10	400	1400	1800	1050×1050	1850	1785	21600	6300.0	9450.0	31Φ25 ^C	45Φ20 ^B	33.30	1.98	1098.42

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	方 柱 边 长 b _x (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)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧拉反力对 柱地产生最大扭矩		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)
CT12-11	400	1400	1900	1000×1000	2000	1935	22800	6840.0	10260.0	31Φ25 ^C	48Φ20 ^B	36.00	1.98	1127.06
CT12-12	400	1400	1900	1100×1100	1850	1785	22800	6460.0	9690.0	32Φ25 ^C	45Φ20 ^B	33.30	1.98	1120.00
CT12-13	400	1400	2000	1050×1050	2000	1935	24000	7000.0	10500.0	32Φ25 ^C	48Φ20 ^B	36.00	1.98	1148.63
CT12-14	400	1400	2000	1100×1100	1950	1885	24000	6800.0	10200.0	32Φ25 ^C	47Φ20 ^B	35.10	1.98	1139.09
CT12-15	400	1600	1400	900×900	1550	1485	16800	6440.0	9660.0	39Φ25 ^C	52Φ18 ^B	34.72	2.44	1371.96
CT12-16	400	1600	1400	950×950	1500	1435	16800	6300.0	9450.0	39Φ25 ^C	50Φ18 ^B	33.60	2.44	1355.03
CT12-17	400	1600	1500	900×900	1600	1535	18000	6900.0	10350.0	40Φ25 ^C	53Φ18 ^B	35.84	2.44	1404.32
CT12-18	400	1600	1500	950×950	1550	1485	18000	6750.0	10125.0	41Φ25 ^C	52Φ18 ^B	34.72	2.44	1419.74
CT12-19	400	1600	1600	950×950	1650	1585	19200	7200.0	10800.0	41Φ25 ^C	55Φ18 ^B	36.96	2.44	1445.14
CT12-20	400	1600	1600	1000×1000	1600	1535	19200	7040.0	10560.0	41Φ25 ^C	53Φ18 ^B	35.84	2.44	1428.21
CT12-21	400	1600	1700	950×950	1750	1685	20400	7650.0	11475.0	41Φ25 ^C	47Φ20 ^B	39.20	2.44	1474.46
CT12-22	400	1600	1700	1050×1050	1050	1535	20400	7310.0	10965.0	41Φ25 ^C	55Φ18 ^B	36.95	2.44	1445.14
CT12-23	400	1600	1800	1000×1000	1800	1735	21600	7920.0	11880.0	41Φ25 ^C	49Φ20 ^B	40.32	2.44	1495.52
CT12-24	400	1600	1800	1050×1050	1750	1685	21600	7740.0	11610.0	41Φ25 ^C	47Φ20 ^B	39.20	2.44	1474.46
CT12-25	400	1600	1900	1000×1000	1900	1835	22800	8360.0	12540.0	41Φ25 ^C	51Φ20 ^B	42.56	2.44	1516.58
CT12-26	400	1600	1900	1100×1100	1800	1735	22800	7980.0	11970.0	41Φ25 ^C	49Φ20 ^B	40.32	2.44	1495.52
CT12-27	400	1600	2000	1050×1050	1950	1885	24000	8500.0	12900.0	41Φ25 ^C	53Φ20 ^B	43.68	2.44	1537.64
CT12-28	400	1600	2000	1100×1100	1900	1835	24000	8400.0	12600.0	41Φ25 ^C	51Φ20 ^B	42.56	2.44	1516.58
CT12-29	400	1800	1400	900×900	1600	1535	16800	7560.0	11340.0	44Φ25 ^C	59Φ18 ^B	43.65	2.94	1699.55
CT12-30	400	1800	1400	950×950	1550	1485	16800	7420.0	11130.0	45Φ25 ^C	57Φ18 ^B	42.28	2.94	1707.22

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。