



河南省工程建设标准设计

DBJT19-01-2002

洛阳市规划建筑设计研究院

内部使用 TEL: 3253041 2003年10月

02系列结构标准设计图集

02YG104-2 钢筋砼低桩承台（适用于方桩）

河南省工程建设标准设计管理办公室 主编

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

中国计划出版社

方桩边长 b_p (mm)	单桩对承台的竖向反力设计值(kN)
300	400, 500, 600, 700, 800, 900, 1000, 1200
350	500, 600, 700, 800, 900, 1000, 1100, 1200
	1400, 1600
400	500, 600, 700, 800, 900, 1000, 1100, 1200
	1300, 1400, 1500, 1600, 1800, 2000

《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
《建筑地基基础设计规范》	GB50007-2002
《混凝土结构设计规范》	GB50010-2002
《建筑抗震设计规范》	GB50011-2001
《混凝土结构工程施工质量验收规范》	GB50204-2002
《建筑地基基础工程施工质量验收规范》	GB50202-2002

混凝土强度等级: 承台采用C30
垫层采用C10
钢筋: Φ -HPB235热轧钢筋
 Φ -HRB335热轧钢筋

建筑桩基重要性系数 $\gamma_0=1.0$ 。

二桩、三桩以及端承桩的桩基均不考虑承台效应，基桩取竖向总反力设计值；其它情况（四桩及四桩以上承台），当不考虑承台效应时，取竖向总反力设计值，当考虑承台效应时，则取竖向净反力设计值。

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允许偏差所引起的对承台冲切、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允许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。

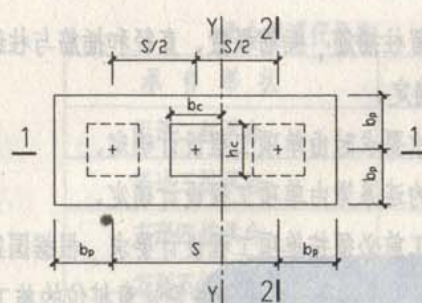
6.1 承台型号

CTX-X
└── 顺序号1~128
└── 承台类型代号(见表2)

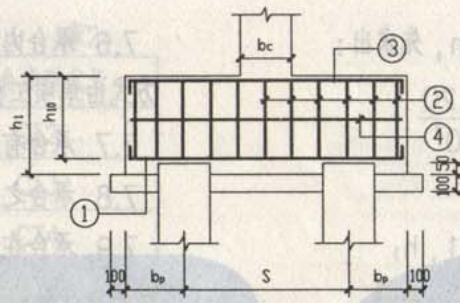
6.2 选用原则

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

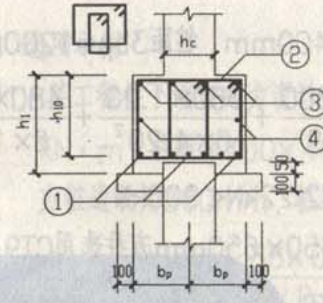
方桩边长为400mm, 桩距 $3b_p=1200\text{mm}$, 先求出:



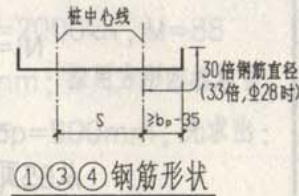
承台平面



1-1剖面



2-2剖面



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 $h_c \times b_c$ (mm $\times$ mm)	承台厚度 h_1 (mm)	h_{10} 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩 反力对柱边 产生最大弯矩 ΣM_y (kN $\cdot$ m)	承 台 配 筋				材 料 用 量			
									下部钢筋 ①	箍 筋 ②	上部钢筋 ③	单侧腰筋 ④	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)	HPB235钢筋 (kg)
CT2- 1	300	900	400	300 $\times$ 300	650	575	800	160.0	6 Φ 20	Φ 12@200(4)	4 Φ 12	2 Φ 12	0.59	0.14	29.89	47.16
CT2- 2	300	900	400	350 $\times$ 350	600	525	800	150.0	6 Φ 20	Φ 12@200(4)	4 Φ 12	2 Φ 12	0.54	0.14	29.89	45.57
CT2- 3	300	900	500	300 $\times$ 300	700	625	1000	200.0	6 Φ 22	Φ 12@180(4)	4 Φ 12	3 Φ 12	0.63	0.14	38.17	51.84
CT2- 4	300	900	500	350 $\times$ 350	700	625	1000	187.5	6 Φ 22	Φ 12@180(4)	4 Φ 12	3 Φ 12	0.63	0.14	38.17	51.84
CT2- 5	300	900	600	300 $\times$ 300	800	725	1200	240.0	5 Φ 25	Φ 12@150(4)	4 Φ 12	3 Φ 12	0.72	0.14	44.31	63.91
CT2- 6	300	900	600	350 $\times$ 350	750	675	1200	225.0	5 Φ 25	Φ 12@120(4)	4 Φ 12	3 Φ 12	0.68	0.14	44.31	70.44
CT2- 7	300	900	700	300 $\times$ 300	850	775	1400	280.0	6 Φ 25	Φ 12@120(4)	4 Φ 12	3 Φ 12	0.77	0.14	53.18	75.06
CT2- 8	300	900	700	350 $\times$ 350	850	775	1400	262.5	6 Φ 25	Φ 12@120(4)	4 Φ 12	3 Φ 12	0.77	0.14	53.18	75.06
CT2- 9	300	900	800	300 $\times$ 300	950	875	1600	320.0	7 Φ 25	Φ 12@120(4)	4 Φ 12	4 Φ 12	0.86	0.14	62.04	82.73
CT2- 10	300	900	800	350 $\times$ 350	900	825	1600	300.0	7 Φ 25	Φ 12@120(4)	4 Φ 12	4 Φ 12	0.81	0.14	62.04	80.42

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

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 _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 ΣM _y (kN·m)	承 台 配 筋				材 料 用 量			
									下部钢筋 ①	箍 筋 ②	上部钢筋 ③	单侧腰筋 ④	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)	HPB235钢筋 (kg)
CT2- 11	300	900	900	300×300	1000	925	1800	360.0	8Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	4Φ12	0.90	0.14	70.90	85.04
CT2- 12	300	900	900	350×350	1000	925	1800	337.5	8Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	4Φ12	0.90	0.14	70.90	85.04
CT2- 13	300	900	1000	300×300	1100	1025	2000	400.0	8Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	5Φ12	0.99	0.14	70.90	92.72
CT2- 14	300	900	1000	350×350	1100	1025	2000	375.0	8Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	5Φ12	0.99	0.14	70.90	92.72
CT2- 15	300	900	1200	350×350	1400	1325	2400	450.0	10Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	6Φ12	1.26	0.14	88.63	109.62
CT2- 16	300	900	1200	400×400	1400	1325	2400	420.0	10Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	6Φ12	1.26	0.14	88.63	109.62
CT2- 17	300	1050	400	300×300	700	625	800	190.0	6Φ18	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ12	0.69	0.15	24.67	41.35
CT2- 18	300	1050	400	350×350	700	625	800	180.0	Φ18	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ12	0.69	0.15	24.67	41.35
CT2- 19	300	1050	500	300×300	800	725	1000	237.5	6Φ20	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ12	0.79	0.15	32.11	43.59
CT2- 20	300	1050	500	350×350	750	675	1000	225.0	6Φ22	Φ12@200(4)	4Φ12	3Φ12	0.74	0.15	40.86	54.77
CT2- 21	300	1050	600	300×300	900	825	1200	285.0	6Φ22	Φ12@200(4)	4Φ12	4Φ12	0.89	0.15	40.86	62.89
CT2- 22	300	1050	600	350×350	850	775	1200	270.0	6Φ22	Φ12@200(4)	4Φ12	3Φ12	0.84	0.15	40.86	57.97
CT2- 23	300	1050	700	300×300	950	875	1400	332.5	6Φ25	Φ12@180(4)	4Φ12	4Φ12	0.94	0.15	56.64	69.47
CT2- 24	300	1050	700	350×350	950	875	1400	315.0	6Φ25	Φ12@180(4)	4Φ12	4Φ12	0.94	0.15	56.64	69.47
CT2- 25	300	1050	800	300×300	1050	975	1600	380.0	7Φ25	Φ12@180(4)	4Φ12	4Φ12	1.04	0.15	66.09	73.02
CT2- 26	300	1050	800	350×350	1000	925	1600	360.0	7Φ25	Φ12@150(4)	4Φ12	4Φ12	0.99	0.15	66.09	81.51
CT2- 27	300	1050	900	300×300	1100	1025	1800	427.5	7Φ25	Φ12@150(4)	4Φ12	5Φ12	1.09	0.15	66.09	89.09
CT2- 28	300	1050	900	350×350	1050	975	1800	405.0	7Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	4Φ12	1.04	0.15	66.09	99.56
CT2- 29	300	1050	1000	300×300	1200	1125	2000	475.0	8Φ25	Φ12@150(4)	4Φ12	5Φ12	1.19	0.15	75.53	93.36
CT2- 30	300	1050	1000	350×350	1150	1075	2000	450.0	8Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	5Φ12	1.14	0.15	75.53	108.21

项目 承台 编号	方桩 边长 bp(mm)	桩 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 hcxbc (mmxmm)	承台厚度 h1 (mm)	h10 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩 反力对柱边 产生最大弯矩 ΣMy (kN·m)	承 台 配 筋				材 料 用 量			
									下部钢筋 ①	箍 筋 ②	上部钢筋 ③	单侧腰筋 ④	C30 (m³)	C10 (m³)	HRB335钢筋 (kg)	HPB235钢筋 (kg)
CT2- 31	300	1050	1200	350x350	1400	1325	2400	540.0	10 Φ 25	Φ 12@120(4)	4 Φ 12	6 Φ 12	1.39	0.15	94.41	124.86
CT2- 32	300	1050	1200	400x400	1400	1325	2400	510.0	10 Φ 25	Φ 12@120(4)	4 Φ 12	6 Φ 12	1.39	0.15	94.41	124.86
CT2- 33	350	1050	500	300x300	700	625	1000	237.5	6 Φ 20	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	3 Φ 12	0.86	0.18	32.11	45.76
CT2- 34	350	1050	500	350x350	700	625	1000	225.0	7 Φ 18	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	3 Φ 12	0.86	0.18	28.78	45.75
CT2- 35	350	1050	600	300x300	800	725	1200	285.0	6 Φ 22	Φ 12@200(4)	4 Φ 12	3 Φ 12	0.98	0.18	40.86	63.15
CT2- 36	350	1050	600	350x350	750	675	1200	270.0	7 Φ 22	Φ 12@200(4)	4 Φ 12	3 Φ 12	0.92	0.18	47.67	61.38
CT2- 37	350	1050	700	300x300	850	775	1400	332.5	7 Φ 22	Φ 12@200(4)	4 Φ 12	3 Φ 12	1.04	0.18	47.67	64.93
CT2- 38	350	1050	700	350x350	800	725	1400	315.0	7 Φ 22	Φ 12@150(4)	4 Φ 12	3 Φ 12	0.98	0.18	47.67	77.11
CT2- 39	350	1050	800	300x300	900	825	1600	380.0	7 Φ 25	Φ 12@150(4)	4 Φ 12	4 Φ 12	1.10	0.18	66.09	85.10
CT2- 40	350	1050	800	350x350	900	825	1600	360.0	7 Φ 25	Φ 12@150(4)	4 Φ 12	4 Φ 12	1.10	0.18	66.09	85.10
CT2- 41	350	1050	900	300x300	1000	925	1800	427.5	7 Φ 25	Φ 12@150(4)	4 Φ 12	4 Φ 12	1.23	0.18	66.09	89.72
CT2- 42	350	1050	900	350x350	950	875	1800	405.0	7 Φ 25	Φ 12@150(4)	4 Φ 12	4 Φ 12	1.16	0.18	66.09	87.41
CT2- 43	350	1050	1000	300x300	1050	975	2000	475.0	8 Φ 25	Φ 12@150(4)	4 Φ 12	4 Φ 12	1.29	0.18	75.53	92.02
CT2- 44	350	1050	1000	350x350	1000	925	2000	450.0	8 Φ 25	Φ 12@120(4)	4 Φ 12	4 Φ 12	1.23	0.18	75.53	100.45
CT2- 45	350	1050	1100	350x350	1050	975	2200	495.0	9 Φ 25	Φ 12@120(4)	4 Φ 12	4 Φ 12	1.29	0.18	84.97	103.11
CT2- 46	350	1050	1100	400x400	1050	975	2200	467.5	9 Φ 25	Φ 12@120(4)	4 Φ 12	4 Φ 12	1.29	0.18	84.97	103.11
CT2- 47	350	1050	1200	350x350	1150	1075	2400	540.0	10 Φ 25	Φ 12@120(4)	4 Φ 12	5 Φ 12	1.41	0.18	94.41	111.77
CT2- 48	350	1050	1200	400x400	1150	1075	2400	510.0	10 Φ 25	Φ 12@120(4)	4 Φ 12	5 Φ 12	1.41	0.18	94.41	111.77
CT2- 49	350	1050	1400	400x400	1400	1325	2800	595.0	11 Φ 25	Φ 12@120(4)	4 Φ 12	6 Φ 12	1.72	0.18	103.85	128.41
CT2- 50	350	1050	1400	450x450	1400	1325	2800	560.0	11 Φ 25	Φ 12@120(4)	4 Φ 12	6 Φ 12	1.72	0.18	103.85	128.41

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

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 $h_c \times b_c$ (mm $\times$ mm)	承台厚度 h_1 (mm)	h_{10} 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩 反力对柱边 产生最大弯矩 ΣM_y (kN $\cdot$ m)	承 台 配 筋				材 料 用 量			
									下部钢筋 ①	箍 筋 ②	上部钢筋 ③	单侧腰筋 ④	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)	HPB235钢筋 (kg)
CT2- 51	350	1050	1600	400 $\times$ 400	1650	1575	3200	680.0	10 Φ 28	Φ 12@150(4)	4 Φ 12	7 Φ 12	2.02	0.18	134.67	129.74
CT2- 52	350	1050	1600	450 $\times$ 450	1650	1575	3200	640.0	10 Φ 28	Φ 12@150(4)	4 Φ 12	7 Φ 12	2.02	0.18	134.67	129.74
CT2- 53	350	1225	500	300 $\times$ 300	800	725	1000	281.3	6 Φ 20	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	3 Φ 12	1.08	0.19	34.70	52.94
CT2- 54	350	1225	500	350 $\times$ 350	750	675	1000	268.8	6 Φ 20	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	3 Φ 12	1.01	0.19	34.70	51.59
CT2- 55	350	1225	600	300 $\times$ 300	850	775	1200	337.5	7 Φ 20	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	3 Φ 12	1.15	0.19	40.48	54.30
CT2- 56	350	1225	600	350 $\times$ 350	850	775	1200	322.5	7 Φ 20	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	3 Φ 12	1.15	0.19	40.48	54.30
CT2- 57	350	1225	700	300 $\times$ 300	950	875	1400	393.8	7 Φ 22	Φ 10@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 12	1.28	0.19	51.32	60.66
CT2- 58	350	1225	700	350 $\times$ 350	900	825	1400	376.3	7 Φ 22	Φ 12@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 12	1.21	0.19	51.32	76.90
CT2- 59	350	1225	800	300 $\times$ 300	1000	925	1600	450.0	6 Φ 25	Φ 12@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 12	1.35	0.19	60.69	80.85
CT2- 60	350	1225	800	350 $\times$ 350	1000	925	1600	430.0	6 Φ 25	Φ 12@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 12	1.35	0.19	60.69	80.85
CT2- 61	350	1225	900	300 $\times$ 300	1100	1025	1800	506.3	7 Φ 25	Φ 12@200(4)	4 Φ 12	5 Φ 12	1.48	0.19	70.81	88.39
CT2- 62	350	1225	900	350 $\times$ 350	1050	975	1800	483.8	7 Φ 25	Φ 12@200(4)	4 Φ 12	4 Φ 12	1.41	0.19	70.81	82.80
CT2- 63	350	1225	1000	300 $\times$ 300	1150	1075	2000	562.5	8 Φ 25	Φ 12@200(4)	4 Φ 12	5 Φ 12	1.55	0.19	80.92	90.34
CT2- 64	350	1225	1000	350 $\times$ 350	1100	1025	2000	537.5	8 Φ 25	Φ 12@150(4)	4 Φ 12	5 Φ 12	1.48	0.19	80.92	105.55
CT2- 65	350	1225	1100	350 $\times$ 350	1200	1125	2200	591.3	8 Φ 25	Φ 12@150(4)	4 Φ 12	5 Φ 12	1.62	0.19	80.92	110.53
CT2- 66	350	1225	1100	400 $\times$ 400	1150	1075	2200	563.8	9 Φ 25	Φ 12@150(4)	4 Φ 12	5 Φ 12	1.55	0.19	91.04	108.04
CT2- 67	350	1225	1200	350 $\times$ 350	1250	1175	2400	645.0	9 Φ 25	Φ 12@150(4)	4 Φ 12	5 Φ 12	1.68	0.19	91.04	113.01
CT2- 68	350	1225	1200	400 $\times$ 400	1200	1125	2400	615.0	9 Φ 25	Φ 12@120(4)	4 Φ 12	5 Φ 12	1.62	0.19	91.04	128.76
CT2- 69	350	1225	1400	400 $\times$ 400	1400	1325	2800	717.5	11 Φ 25	Φ 12@120(4)	4 Φ 12	6 Φ 12	1.89	0.19	111.27	144.47
CT2- 70	350	1225	1400	450 $\times$ 450	1400	1325	2800	682.5	11 Φ 25	Φ 12@120(4)	4 Φ 12	6 Φ 12	1.89	0.19	111.27	144.47

本资料由微信公众号jianzhu118整理
 持续更新中

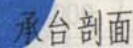
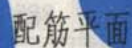
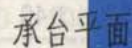
承台 编号	方 桩 边 长 b _p (mm)	桩 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c ×b _c (mm×mm)	承台厚度 h ₁ (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩 反力对柱边 产生最大弯矩 ΣM _y (kN·m)	承 台 配 筋				材 料 用 量			
									下部钢筋 ①	箍 筋 ②	上部钢筋 ③	单侧腰筋 ④	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)	HPB235钢筋 (kg)
CT2-71	350	1225	1600	400×400	1650	1575	3200	820.0	12Φ25	Φ12@150(4)	4Φ12	7Φ12	2.22	0.19	121.38	140.17
CT2-72	350	1225	1600	450×450	1650	1575	3200	780.0	12Φ25	Φ12@150(4)	4Φ12	7Φ12	2.22	0.19	121.38	140.17
CT2-73	400	1200	500	300×300	700	625	1000	275.0	7Φ20	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ12	1.12	0.22	40.05	52.33
CT2-74	400	1200	500	350×350	700	625	1000	262.5	8Φ18	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ12	1.12	0.22	35.29	52.31
CT2-75	400	1200	600	300×300	750	675	1200	330.0	8Φ20	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ12	1.20	0.22	45.77	53.69
CT2-76	400	1200	600	350×350	750	675	1200	315.0	8Φ20	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ12	1.20	0.22	45.77	53.69
CT2-77	400	1200	700	300×300	850	775	1400	385.0	8Φ20	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ12	1.36	0.22	45.77	56.40
CT2-78	400	1200	700	350×350	800	725	1400	367.5	8Φ20	Φ12@200(4)	4Φ12	3Φ12	1.28	0.22	45.77	72.23
CT2-79	400	1200	800	300×300	900	825	1600	440.0	7Φ22	Φ12@200(4)	4Φ12	4Φ12	1.44	0.22	50.80	79.86
CT2-80	400	1200	800	350×350	900	825	1600	420.0	8Φ22	Φ12@200(4)	4Φ12	4Φ12	1.44	0.22	58.06	79.86
CT2-81	400	1200	900	300×300	950	875	1800	495.0	7Φ25	Φ12@200(4)	4Φ12	4Φ12	1.52	0.22	70.13	81.85
CT2-82	400	1200	900	350×350	950	875	1800	472.5	7Φ25	Φ12@200(4)	4Φ12	4Φ12	1.52	0.22	70.13	81.85
CT2-83	400	1200	1000	300×300	1000	925	2000	550.0	8Φ25	Φ12@180(4)	4Φ12	4Φ12	1.60	0.22	80.15	89.41
CT2-84	400	1200	1000	350×350	1000	925	2000	525.0	8Φ25	Φ12@180(4)	4Φ12	4Φ12	1.60	0.22	80.15	89.41
CT2-85	400	1200	1100	350×350	1050	975	2200	577.5	9Φ25	Φ12@150(4)	4Φ12	4Φ12	1.68	0.22	90.17	103.10
CT2-86	400	1200	1100	400×400	1000	925	2200	550.0	9Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	4Φ12	1.60	0.22	90.17	123.03
CT2-87	400	1200	1200	350×350	1100	1025	2400	630.0	9Φ25	Φ12@150(4)	4Φ12	5Φ12	1.76	0.22	90.17	109.28
CT2-88	400	1200	1200	400×400	1050	975	2400	600.0	9Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	4Φ12	1.68	0.22	90.17	126.23
CT2-89	400	1200	1300	350×350	1150	1075	2600	682.5	10Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	5Φ12	1.84	0.22	100.19	136.31
CT2-90	400	1200	1300	400×400	1150	1075	2600	650.0	10Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	5Φ12	1.84	0.22	100.19	136.31

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

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 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 ΣM _y (kN·m)	承 台 配 筋				材 料 用 量			
									下部钢筋 ①	箍 筋 ②	上部钢筋 ③	单侧腰筋 ④	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)	HPB235钢筋 (kg)
CT2-91	400	1200	1400	400×400	1200	1125	2800	700.0	11Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	5Φ12	1.92	0.22	110.21	139.51
CT2-92	400	1200	1400	450×450	1200	1125	2800	665.0	11Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	5Φ12	1.92	0.22	110.21	139.51
CT2-93	400	1200	1500	400×400	1300	1225	3000	750.0	12Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	6Φ12	2.08	0.22	120.22	149.59
CT2-94	400	1200	1500	450×450	1300	1225	3000	712.5	12Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	6Φ12	2.08	0.22	120.22	149.59
CT2-95	400	1200	1600	400×400	1400	1325	3200	800.0	12Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	6Φ12	2.24	0.22	120.22	155.99
CT2-96	400	1200	1600	450×450	1400	1325	3200	760.0	12Φ25	Φ12@120(4)	4Φ12	6Φ12	2.24	0.22	120.22	155.99
CT2-97	400	1200	1800	450×450	1600	1525	3600	855.0	11Φ28	Φ12@150(4)	4Φ12	7Φ12	2.56	0.22	156.11	141.57
CT2-98	400	1200	1800	500×500	1600	1525	3600	810.0	11Φ28	Φ12@150(4)	4Φ12	7Φ12	2.56	0.22	156.11	141.57
CT2-99	400	1200	2000	450×450	1850	1775	4000	950.0	12Φ28	Φ12@180(4)	4Φ12	8Φ12	2.96	0.22	170.30	140.45
CT2-100	400	1200	2000	500×500	1850	1775	4000	900.0	12Φ28	Φ12@180(4)	4Φ12	8Φ12	2.96	0.22	170.30	140.45
CT2-101	400	1400	500	300×300	800	725	1000	325.0	7Φ20	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ12	1.41	0.24	43.50	60.14
CT2-102	400	1400	500	350×350	750	675	1000	312.5	7Φ20	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ12	1.32	0.24	43.50	58.66
CT2-103	400	1400	600	300×300	850	775	1200	390.0	8Φ20	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ12	1.50	0.24	49.72	61.62
CT2-104	400	1400	600	350×350	850	775	1200	375.0	8Φ20	Φ10@200(4)	4Φ12	3Φ12	1.50	0.24	49.72	61.62
CT2-105	400	1400	700	300×300	900	825	1400	455.0	7Φ22	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ12	1.58	0.24	54.98	67.17
CT2-106	400	1400	700	350×350	900	825	1400	437.5	8Φ20	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ12	1.58	0.24	49.72	67.15
CT2-107	400	1400	800	300×300	1000	925	1600	520.0	7Φ22	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ12	1.76	0.24	54.98	70.13
CT2-108	400	1400	800	350×350	950	875	1600	500.0	8Φ22	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ12	1.67	0.24	62.83	68.65
CT2-109	400	1400	900	300×300	1050	975	1800	585.0	8Φ22	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ12	1.85	0.24	62.83	71.61
CT2-110	400	1400	900	350×350	1050	975	1800	562.5	8Φ22	Φ10@200(4)	4Φ12	4Φ12	1.85	0.24	62.83	71.61

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

图名	洛阳市规划建筑设计研究院 矩形桩承台选用表(七) 内部使用 TEL: 3253041 2003年 10月	图集号	02YG104-2
		页	11



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 _c ×b _c (mm×mm)	承台厚度 h _t (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	由承台形心至承 台边缘范围内板 带的弯矩设计值 M(kN·m)	承 台 配 筋		材 料 用 量			
											①	②	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)	HPB235钢筋 (kg)
CT3- 1	300	900	520	260	400	300×300	550	485	1200	129.3	4Φ20	Φ10@200	0.81	0.20	42.01	2.59
CT3- 2	300	900	520	260	400	350×350	550	485	1200	126.5	4Φ20	Φ10@200	0.81	0.20	42.01	2.59
CT3- 3	300	900	520	260	500	300×300	650	585	1500	161.7	4Φ20	Φ10@200	0.96	0.20	42.01	2.59
CT3- 4	300	900	520	260	500	350×350	600	535	1500	158.1	4Φ22	Φ10@200	0.88	0.20	50.83	2.59
CT3- 5	300	900	520	260	600	300×300	700	635	1800	194.0	4Φ22	Φ10@200	1.03	0.20	50.83	2.59
CT3- 6	300	900	520	260	600	350×350	700	635	1800	189.7	4Φ22	Φ10@200	1.03	0.20	50.83	2.59
CT3- 7	300	900	520	260	700	300×300	750	685	2100	226.4	4Φ22	Φ10@200	1.10	0.20	50.83	2.59
CT3- 8	300	900	520	260	700	350×350	750	685	2100	221.3	4Φ22	Φ10@200	1.10	0.20	50.83	2.59
CT3- 9	300	900	520	260	800	350×350	800	735	2400	252.9	4Φ25	Φ10@200	1.18	0.20	65.64	2.59
CT3- 10	300	900	520	260	800	400×400	800	735	2400	247.1	4Φ25	Φ10@200	1.18	0.20	65.64	2.59

标准分享网 www.bzfxw.com 免费下载

徐朝阳
 周集建
 对图
 校制
 川北
 周建松
 周集建
 核计
 审设

项目 承台 编号	方桩 边长 bp(mm)	桩距 S(mm)	L1 = $\sqrt{3}S/3$ (mm)	L2 = $\sqrt{3}S/6$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 hc×bc (mm×mm)	承台厚度 h1 (mm)	h10 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	由承台形心至承 台边缘范围内板 带的弯矩设计值 M(kN·m)	承台配筋		材料用量			
											①	②	C30 (m³)	C10 (m³)	HRB335钢筋 (kg)	HPB235钢筋 (kg)
CT3-31	300	1050	606	303	1200	450×450	1050	985	3600	422.1	4Φ25	Φ10@200	1.82	0.23	72.58	3.24
CT3-32	300	1050	606	303	1200	500×500	1000	935	3600	413.4	5Φ25	Φ10@200	1.73	0.23	91.39	3.24
CT3-33	350	1050	606	303	500	300×300	600	535	1500	186.7	5Φ20	Φ10@200	1.20	0.26	62.12	3.70
CT3-34	350	1050	606	303	500	350×350	600	535	1500	183.1	5Φ20	Φ10@200	1.20	0.26	62.12	3.70
CT3-35	350	1050	606	303	600	300×300	700	635	1800	224.0	5Φ22	Φ10@200	1.40	0.26	75.17	3.70
CT3-36	350	1050	606	303	600	350×350	650	585	1800	219.7	5Φ22	Φ10@200	1.30	0.26	75.17	3.70
CT3-37	350	1050	606	303	700	300×300	750	685	2100	261.4	5Φ22	Φ10@200	1.50	0.26	75.17	3.70
CT3-38	350	1050	606	303	700	350×350	700	635	2100	256.3	5Φ22	Φ10@200	1.40	0.26	75.17	3.70
CT3-39	350	1050	606	303	800	350×350	750	685	2400	292.9	4Φ25	Φ10@200	1.50	0.26	77.03	3.70
CT3-40	350	1050	606	303	800	400×400	750	685	2400	287.1	5Φ22	Φ10@200	1.50	0.26	75.17	3.70
CT3-41	350	1050	606	303	900	350×350	800	735	2700	329.5	5Φ25	Φ10@200	1.60	0.26	97.06	3.70
CT3-42	350	1050	606	303	900	400×400	800	735	2700	323.0	5Φ25	Φ10@200	1.60	0.26	97.06	3.70
CT3-43	350	1050	606	303	1000	400×400	850	785	3000	358.9	5Φ25	Φ10@200	1.70	0.26	97.06	3.70
CT3-44	350	1050	606	303	1000	450×450	850	785	3000	351.7	5Φ25	Φ10@200	1.70	0.26	97.06	3.70
CT3-45	350	1050	606	303	1100	400×400	900	835	3300	394.8	5Φ25	Φ10@200	1.80	0.26	97.06	3.70
CT3-46	350	1050	606	303	1100	450×450	900	835	3300	386.9	5Φ25	Φ10@200	1.80	0.26	97.06	3.70
CT3-47	350	1050	606	303	1200	450×450	950	885	3600	422.1	5Φ25	Φ10@200	1.90	0.26	97.06	3.70
CT3-48	350	1050	606	303	1200	500×500	900	835	3600	413.4	5Φ25	Φ10@200	1.80	0.26	97.06	3.70
CT3-49	350	1050	606	303	1400	450×450	1000	935	4200	492.4	5Φ25	Φ10@200	2.00	0.26	97.06	3.70
CT3-50	350	1050	606	303	1400	500×500	1000	935	4200	482.3	5Φ25	Φ10@200	2.00	0.26	97.06	3.70

本资料由微信公众号jianzhu118整理
 持续更新中

承台 编号	方桩 边长 b _p (mm)	桩 距 S(mm)	L ₁ =√3S/3 (mm)	L ₂ =√3S/6 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c ×b _c (mm×mm)	承台厚度 h ₁ (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	由承台形心至承 台边缘范围内板 带的弯矩设计值 M(kN·m)	承 台 配 筋		材 料 用 量			
											①	②	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)	HPB235钢筋 (kg)
CT3- 51	350	1050	606	303	1600	500×500	1100	1035	4800	551.2	6Φ25	Φ10@200	2.20	0.26	116.48	3.70
CT3- 52	350	1050	606	303	1600	550×550	1050	985	4800	539.6	6Φ25	Φ10@200	2.10	0.26	116.48	3.70
CT3- 53	350	1225	707	354	500	300×300	650	585	1500	215.8	5Φ22	Φ10@200	1.53	0.30	83.00	4.44
CT3- 54	350	1225	707	354	500	350×350	650	585	1500	212.2	5Φ22	Φ10@200	1.53	0.30	83.00	4.44
CT3- 55	350	1225	707	354	600	300×300	700	635	1800	259.0	5Φ22	Φ10@200	1.65	0.30	83.00	4.44
CT3- 56	350	1225	707	354	600	350×350	700	635	1800	254.7	5Φ22	Φ10@200	1.65	0.30	83.00	4.44
CT3- 57	350	1225	707	354	700	300×300	800	735	2100	302.2	5Φ22	Φ10@200	1.89	0.30	83.00	4.44
CT3- 58	350	1225	707	354	700	350×350	750	685	2100	297.1	4Φ25	Φ10@200	1.77	0.30	85.12	4.44
CT3- 59	350	1225	707	354	800	350×350	850	785	2400	339.6	4Φ25	Φ10@200	2.01	0.30	85.12	4.44
CT3- 60	350	1225	707	354	800	400×400	800	735	2400	333.8	5Φ25	Φ10@200	1.89	0.30	107.18	4.44
CT3- 61	350	1225	707	354	900	350×350	900	835	2700	382.0	5Φ25	Φ10@200	2.12	0.30	107.18	4.44
CT3- 62	350	1225	707	354	900	400×400	850	785	2700	375.5	5Φ25	Φ10@200	2.01	0.30	107.18	4.44
CT3- 63	350	1225	707	354	1000	400×400	900	835	3000	417.3	5Φ25	Φ10@200	2.12	0.30	107.18	4.44
CT3- 64	350	1225	707	354	1000	450×450	900	835	3000	410.0	5Φ25	Φ10@200	2.12	0.30	107.18	4.44
CT3- 65	350	1225	707	354	1100	400×400	950	885	3300	459.0	5Φ25	Φ10@200	2.24	0.30	107.18	4.44
CT3- 66	350	1225	707	354	1100	450×450	950	885	3300	451.1	5Φ25	Φ10@200	2.24	0.30	107.18	4.44
CT3- 67	350	1225	707	354	1200	450×450	1000	935	3600	492.1	5Φ25	Φ10@200	2.36	0.30	107.18	4.44
CT3- 68	350	1225	707	354	1200	500×500	1000	935	3600	483.4	5Φ25	Φ10@200	2.36	0.30	107.18	4.44
CT3- 69	350	1225	707	354	1400	450×450	1100	1035	4200	574.1	6Φ25	Φ10@200	2.60	0.30	128.62	4.44
CT3- 70	350	1225	707	354	1400	500×500	1100	1035	4200	564.0	5Φ25	Φ10@200	2.60	0.30	107.18	4.44

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

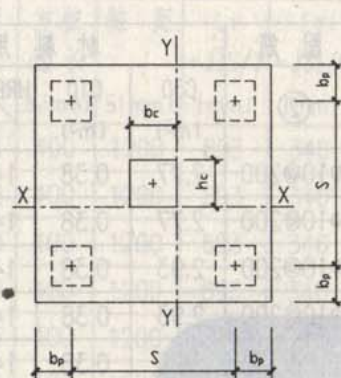
项目 承台 编号	方 桩 边 长 b _p (mm)	桩 距 S(mm)	L ₁ =√3S/3 (mm)	L ₂ =√3S/6 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c ×b _c (mm×mm)	承台厚度 h ₁ (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	由承台形心至承 台边缘范围内板 带的弯矩设计值 M(kN·m)	承 台 配 筋		材 料 用 量			
											①	②	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)	HPB235钢筋 (kg)
CT3- 71	350	1225	707	354	1600	500×500	1150	1085	4800	644.5	6Φ25	Φ10@200	2.71	0.30	128.62	4.44
CT3- 72	350	1225	707	354	1600	550×550	1150	1085	4800	633.0	6Φ25	Φ10@200	2.71	0.30	128.62	4.44
CT3- 73	400	1200	693	346	500	300×300	600	535	1500	211.7	5Φ22	Φ10@200	1.57	0.33	86.27	4.16
CT3- 74	400	1200	693	346	500	350×350	600	535	1500	208.1	5Φ22	Φ10@200	1.57	0.33	86.27	4.16
CT3- 75	400	1200	693	346	600	300×300	650	585	1800	254.0	4Φ25	Φ10@200	1.70	0.33	88.41	4.16
CT3- 76	400	1200	693	346	600	350×350	650	585	1800	249.7	5Φ22	Φ10@200	1.70	0.33	86.27	4.16
CT3- 77	400	1200	693	346	700	300×300	700	635	2100	296.4	5Φ25	Φ10@200	1.83	0.33	111.41	4.16
CT3- 78	400	1200	693	346	700	350×350	700	635	2100	291.3	5Φ25	Φ10@200	1.83	0.33	111.41	4.16
CT3- 79	400	1200	693	346	800	350×350	750	685	2400	332.9	5Φ25	Φ10@200	1.96	0.33	111.41	4.16
CT3- 80	400	1200	693	346	800	400×400	750	685	2400	327.1	5Φ25	Φ10@200	1.96	0.33	111.41	4.16
CT3- 81	400	1200	693	346	900	350×350	800	735	2700	374.5	5Φ25	Φ10@200	2.09	0.33	111.41	4.16
CT3- 82	400	1200	693	346	900	400×400	800	735	2700	368.0	5Φ25	Φ10@200	2.09	0.33	111.41	4.16
CT3- 83	400	1200	693	346	1000	400×400	850	785	3000	408.9	5Φ25	Φ10@200	2.23	0.33	111.41	4.16
CT3- 84	400	1200	693	346	1000	450×450	800	735	3000	401.7	5Φ25	Φ10@200	2.09	0.33	111.41	4.16
CT3- 85	400	1200	693	346	1100	400×400	900	835	3300	449.8	5Φ25	Φ10@200	2.36	0.33	111.41	4.16
CT3- 86	400	1200	693	346	1100	450×450	850	785	3300	441.9	6Φ25	Φ10@200	2.23	0.33	133.69	4.16
CT3- 87	400	1200	693	346	1200	450×450	900	835	3600	482.1	6Φ25	Φ10@200	2.36	0.33	133.69	4.16
CT3- 88	400	1200	693	346	1200	500×500	900	835	3600	473.4	6Φ25	Φ10@200	2.36	0.33	133.69	4.16
CT3- 89	400	1200	693	346	1300	450×450	950	885	3900	522.2	6Φ25	Φ10@200	2.49	0.33	133.69	4.16
CT3- 90	400	1200	693	346	1300	500×500	950	885	3900	512.8	6Φ25	Φ10@200	2.49	0.33	133.69	4.16

项目 承台 编号	方桩 边长 bp(mm)	桩 距 S(mm)	L1 = $\sqrt{3}S/3$ (mm)	L2 = $\sqrt{3}S/6$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c ×b _c (mm×mm)	承台厚度 h _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·m)	承 台 配 筋		材 料 用 量			
											①	②	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)	HPB235钢筋 (kg)
CT3-91	400	1200	693	346	1400	450×450	1000	935	4200	562.4	6Φ25	Φ10@200	2.62	0.33	133.69	4.16
CT3-92	400	1200	693	346	1400	500×500	950	885	4200	552.3	6Φ25	Φ10@200	2.49	0.33	133.69	4.16
CT3-93	400	1200	693	346	1500	500×500	1000	935	4500	591.7	6Φ25	Φ10@200	2.62	0.33	133.69	4.16
CT3-94	400	1200	693	346	1500	550×550	1000	935	4500	580.9	6Φ25	Φ10@200	2.62	0.33	133.69	4.16
CT3-95	400	1200	693	346	1600	500×500	1050	985	4800	631.2	6Φ25	Φ10@200	2.75	0.33	133.69	4.16
CT3-96	400	1200	693	346	1600	550×550	1050	985	4800	619.6	6Φ25	Φ10@200	2.75	0.33	133.69	4.16
CT3-97	400	1200	693	346	1800	550×550	1100	1035	5400	697.1	7Φ25	Φ10@200	2.88	0.33	156.51	4.16
CT3-98	400	1200	693	346	1800	600×600	1100	1035	5400	684.1	7Φ25	Φ10@200	2.88	0.33	156.51	4.16
CT3-99	400	1200	693	346	2000	550×550	1200	1135	6000	774.6	7Φ25	Φ10@200	3.14	0.33	156.51	4.16
CT3-100	400	1200	693	346	2000	600×600	1150	1085	6000	760.1	7Φ25	Φ10@200	3.01	0.33	156.51	4.16
CT3-101	400	1400	808	404	500	300×300	650	585	1500	245.0	5Φ22	Φ10@200	2.00	0.38	95.23	4.99
CT3-102	400	1400	808	404	500	350×350	650	585	1500	241.4	5Φ22	Φ10@200	2.00	0.38	95.23	4.99
CT3-103	400	1400	808	404	600	300×300	700	635	1800	294.0	5Φ25	Φ10@200	2.16	0.38	122.97	4.99
CT3-104	400	1400	808	404	600	350×350	700	635	1800	289.7	5Φ25	Φ10@200	2.16	0.38	122.97	4.99
CT3-105	400	1400	808	404	700	300×300	750	685	2100	343.0	5Φ25	Φ10@200	2.31	0.38	122.97	4.99
CT3-106	400	1400	808	404	700	350×350	750	685	2100	338.0	5Φ25	Φ10@200	2.31	0.38	122.97	4.99
CT3-107	400	1400	808	404	800	350×350	800	735	2400	386.3	5Φ25	Φ10@200	2.47	0.38	122.97	4.99
CT3-108	400	1400	808	404	800	400×400	800	735	2400	380.5	5Φ25	Φ10@200	2.47	0.38	122.97	4.99
CT3-109	400	1400	808	404	900	350×350	850	785	2700	434.5	5Φ25	Φ10@200	2.62	0.38	122.97	4.99
CT3-110	400	1400	808	404	900	400×400	850	785	2700	428.0	5Φ25	Φ10@200	2.62	0.38	122.97	4.99

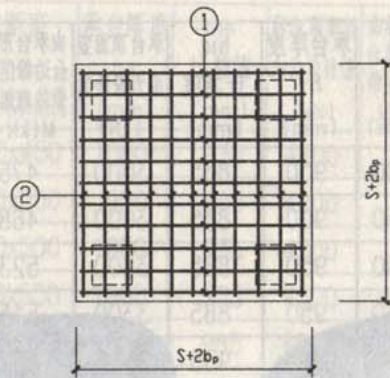
本资料由微信公众号jianzhul18整理
持续更新中

项目 承台 编号	方 桩 边 长 bp(mm)	桩 距 S(mm)	L1 = $\sqrt{3}S/3$ (mm)	L2 = $\sqrt{3}S/6$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 hcxbc (mmxmm)	承台厚度 hi (mm)	h10 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	由承台形心至承 台边缘范围内板 带的弯矩设计值 M(kN·m)	承 台 配 筋		材 料 用 量			
											①	②	C30 (m³)	C10 (m³)	HRB335钢筋 (kg)	HPB235钢筋 (kg)
CT3-111	400	1400	808	404	1000	400x400	900	835	3000	475.6	6Φ25	Φ10@200	2.77	0.38	147.56	4.99
CT3-112	400	1400	808	404	1000	450x450	900	835	3000	468.4	6Φ25	Φ10@200	2.77	0.38	147.56	4.99
CT3-113	400	1400	808	404	1100	400x400	950	885	3300	523.2	6Φ25	Φ10@200	2.93	0.38	147.56	4.99
CT3-114	400	1400	808	404	1100	450x450	950	885	3300	515.2	6Φ25	Φ10@200	2.93	0.38	147.56	4.99
CT3-115	400	1400	808	404	1200	450x450	1000	935	3600	562.1	6Φ25	Φ10@200	3.08	0.38	147.56	4.99
CT3-116	400	1400	808	404	1200	500x500	950	885	3600	553.4	6Φ25	Φ10@200	2.93	0.38	147.56	4.99
CT3-117	400	1400	808	404	1300	450x450	1050	985	3900	608.9	6Φ25	Φ10@200	3.24	0.38	147.56	4.99
CT3-118	400	1400	808	404	1300	500x500	1000	935	3900	599.5	6Φ25	Φ10@200	3.08	0.38	147.56	4.99
CT3-119	400	1400	808	404	1400	450x450	1050	985	4200	655.7	7Φ25	Φ10@200	3.24	0.38	172.69	4.99
CT3-120	400	1400	808	404	1400	500x500	1050	985	4200	645.6	6Φ25	Φ10@200	3.24	0.38	147.56	4.99
CT3-121	400	1400	808	404	1500	500x500	1100	1035	4500	691.7	7Φ25	Φ10@200	3.39	0.38	172.69	4.99
CT3-122	400	1400	808	404	1500	550x550	1100	1035	4500	680.9	6Φ25	Φ10@200	3.39	0.38	147.56	4.99
CT3-123	400	1400	808	404	1600	500x500	1150	1085	4800	737.9	7Φ25	Φ10@200	3.55	0.38	172.69	4.99
CT3-124	400	1400	808	404	1600	550x550	1100	1035	4800	726.3	7Φ25	Φ10@200	3.39	0.38	172.69	4.99
CT3-125	400	1400	808	404	1800	550x550	1200	1135	5400	817.1	7Φ25	Φ10@200	3.70	0.38	172.69	4.99
CT3-126	400	1400	808	404	1800	600x600	1200	1135	5400	804.1	7Φ25	Φ10@200	3.70	0.38	172.69	4.99
CT3-127	400	1400	808	404	2000	550x550	1300	1235	6000	907.9	7Φ25	Φ10@200	4.01	0.38	172.69	4.99
CT3-128	400	1400	808	404	2000	600x600	1250	1185	6000	893.5	7Φ25	Φ10@200	3.85	0.38	172.69	4.99

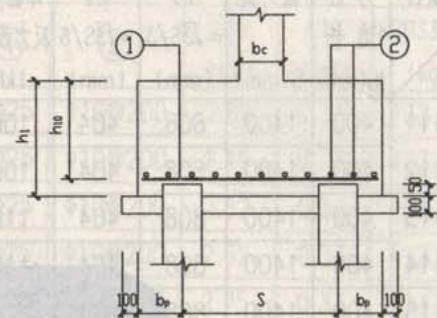
本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中



承台平面



配筋平面



承台剖面

项目 承台 编号	方 桩 边 长 bp(mm)	桩 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 hc×bc (mm×mm)	承台厚度 h1 (mm)	h10 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
								ΣMx(kN·m)	ΣMy(kN·m)	①	②	C30 (m³)	C10 (m³)	HRB335钢筋 (kg)
CT4- 1	300	900	400	300×300	500	435	1600	240.0	240.0	13Φ16	13Φ16	1.13	0.29	59.50
CT4- 2	300	900	400	350×350	450	385	1600	220.0	220.0	14Φ16	14Φ16	1.01	0.29	64.08
CT4- 3	300	900	500	300×300	550	485	2000	300.0	300.0	15Φ16	15Φ16	1.24	0.29	68.66
CT4- 4	300	900	500	350×350	500	435	2000	275.0	275.0	15Φ16	15Φ16	1.13	0.29	68.66
CT4- 5	300	900	600	350×350	550	485	2400	330.0	330.0	13Φ18	13Φ18	1.24	0.29	75.31
CT4- 6	300	900	600	400×400	500	435	2400	300.0	300.0	13Φ18	13Φ18	1.13	0.29	75.31
CT4- 7	300	900	700	400×400	550	485	2800	350.0	350.0	13Φ20	13Φ20	1.24	0.29	92.97
CT4- 8	300	900	700	450×450	550	485	2800	315.0	315.0	13Φ20	13Φ20	1.24	0.29	92.97
CT4- 9	300	900	800	400×400	650	585	3200	400.0	400.0	15Φ20	15Φ20	1.46	0.29	107.28
CT4- 10	300	900	800	450×450	650	585	3200	360.0	360.0	15Φ20	15Φ20	1.46	0.29	107.28

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

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 $h_c \times b_c$ (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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT4- 11	300	900	900	450 $\times$ 450	700	635	3600	405.0	405.0	14 Φ 22	14 Φ 22	1.58	0.29	121.15
CT4- 12	300	900	900	500 $\times$ 500	700	635	3600	360.0	360.0	14 Φ 22	14 Φ 22	1.58	0.29	121.15
CT4- 13	300	900	1000	450 $\times$ 450	800	735	4000	450.0	450.0	15 Φ 22	15 Φ 22	1.80	0.29	129.81
CT4- 14	300	900	1000	500 $\times$ 500	800	735	4000	400.0	400.0	15 Φ 22	15 Φ 22	1.80	0.29	129.81
CT4- 15	300	900	1200	500 $\times$ 500	950	885	4800	480.0	480.0	14 Φ 25	14 Φ 25	2.14	0.29	156.45
CT4- 16	300	900	1200	550 $\times$ 550	950	885	4800	420.0	420.0	14 Φ 25	14 Φ 25	2.14	0.29	156.45
CT4- 17	300	1050	400	300 $\times$ 300	550	485	1600	300.0	300.0	15 Φ 16	15 Φ 16	1.50	0.34	75.76
CT4- 18	300	1050	400	350 $\times$ 350	500	435	1600	280.0	280.0	15 Φ 16	15 Φ 16	1.36	0.34	75.76
CT4- 19	300	1050	500	300 $\times$ 300	600	535	2000	375.0	375.0	16 Φ 16	16 Φ 16	1.63	0.34	80.81
CT4- 20	300	1050	500	350 $\times$ 350	550	485	2000	350.0	350.0	17 Φ 16	17 Φ 16	1.50	0.34	85.86
CT4- 21	300	1050	600	350 $\times$ 350	600	535	2400	420.0	420.0	15 Φ 18	15 Φ 18	1.63	0.34	95.88
CT4- 22	300	1050	600	400 $\times$ 400	600	535	2400	390.0	390.0	17 Φ 16	17 Φ 16	1.63	0.34	85.86
CT4- 23	300	1050	700	400 $\times$ 400	600	535	2800	455.0	455.0	16 Φ 18	16 Φ 18	1.63	0.34	102.28
CT4- 24	300	1050	700	450 $\times$ 450	600	535	2800	420.0	420.0	15 Φ 18	15 Φ 18	1.63	0.34	95.88
CT4- 25	300	1050	800	400 $\times$ 400	650	585	3200	520.0	520.0	17 Φ 18	17 Φ 18	1.77	0.34	108.67
CT4- 26	300	1050	800	450 $\times$ 450	600	535	3200	480.0	480.0	17 Φ 18	17 Φ 18	1.63	0.34	108.67
CT4- 27	300	1050	900	450 $\times$ 450	650	585	3600	540.0	540.0	16 Φ 20	16 Φ 20	1.77	0.34	126.27
CT4- 28	300	1050	900	500 $\times$ 500	650	585	3600	495.0	495.0	16 Φ 20	16 Φ 20	1.77	0.34	126.27
CT4- 29	300	1050	1000	450 $\times$ 450	700	635	4000	600.0	600.0	15 Φ 22	15 Φ 22	1.91	0.34	143.23
CT4- 30	300	1050	1000	500 $\times$ 500	700	635	4000	550.0	550.0	15 Φ 22	15 Φ 22	1.91	0.34	143.23

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT4- 31	300	1050	1200	500×500	850	785	4800	660.0	660.0	14Φ25	14Φ25	2.31	0.34	172.63
CT4- 32	300	1050	1200	550×550	850	785	4800	600.0	600.0	14Φ25	14Φ25	2.31	0.34	172.63
CT4- 33	350	1050	500	300×300	600	535	2000	375.0	375.0	16Φ16	16Φ16	1.84	0.38	85.86
CT4- 34	350	1050	500	350×350	550	485	2000	350.0	350.0	17Φ16	17Φ16	1.68	0.38	91.23
CT4- 35	350	1050	600	350×350	600	535	2400	420.0	420.0	18Φ16	18Φ16	1.84	0.38	96.59
CT4- 36	350	1050	600	400×400	550	485	2400	390.0	390.0	15Φ18	15Φ18	1.68	0.38	101.88
CT4- 37	350	1050	700	400×400	600	535	2800	455.0	455.0	16Φ18	16Φ18	1.84	0.38	108.67
CT4- 38	350	1050	700	450×450	550	485	2800	420.0	420.0	16Φ18	16Φ18	1.68	0.38	108.67
CT4- 39	350	1050	800	400×400	650	585	3200	520.0	520.0	17Φ18	17Φ18	1.99	0.38	115.46
CT4- 40	350	1050	800	450×450	600	535	3200	480.0	480.0	17Φ18	17Φ18	1.84	0.38	115.46
CT4- 41	350	1050	900	450×450	650	585	3600	540.0	540.0	16Φ20	16Φ20	1.99	0.38	134.16
CT4- 42	350	1050	900	500×500	600	535	3600	495.0	495.0	16Φ20	16Φ20	1.84	0.38	134.16
CT4- 43	350	1050	1000	450×450	700	635	4000	600.0	600.0	18Φ20	18Φ20	2.14	0.38	150.93
CT4- 44	350	1050	1000	500×500	700	635	4000	550.0	550.0	18Φ20	18Φ20	2.14	0.38	150.93
CT4- 45	350	1050	1100	500×500	750	685	4400	605.0	605.0	17Φ22	17Φ22	2.30	0.38	172.48
CT4- 46	350	1050	1100	550×550	750	685	4400	550.0	550.0	17Φ22	17Φ22	2.30	0.38	172.48
CT4- 47	350	1050	1200	500×500	800	735	4800	660.0	660.0	18Φ22	18Φ22	2.45	0.38	182.62
CT4- 48	350	1050	1200	550×550	800	735	4800	600.0	600.0	18Φ22	18Φ22	2.45	0.38	182.62
CT4- 49	350	1050	1400	550×550	950	885	5600	700.0	700.0	16Φ25	16Φ25	2.91	0.38	209.62
CT4- 50	350	1050	1400	600×600	950	885	5600	630.0	630.0	16Φ25	16Φ25	2.91	0.38	209.62

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

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 h _c ×b _c (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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT4-- 51	350	1050	1600	600x600	1100	1035	6400	720.0	720.0	15Φ28	15Φ28	3.37	0.38	246.52
CT4-- 52	350	1050	1600	650x650	1100	1035	6400	640.0	640.0	15Φ28	15Φ28	3.37	0.38	246.52
CT4-- 53	350	1225	500	300x300	600	535	2000	462.5	462.5	16Φ18	16Φ18	2.22	0.45	119.85
CT4-- 54	350	1225	500	350x350	600	535	2000	437.5	437.5	19Φ16	19Φ16	2.22	0.45	112.46
CT4-- 55	350	1225	600	350x350	650	585	2400	525.0	525.0	16Φ18	16Φ18	2.41	0.45	119.85
CT4-- 56	350	1225	600	400x400	600	535	2400	495.0	495.0	17Φ18	17Φ18	2.22	0.45	127.35
CT4-- 57	350	1225	700	400x400	650	585	2800	577.5	577.5	18Φ18	18Φ18	2.41	0.45	134.84
CT4-- 58	350	1225	700	450x450	600	535	2800	542.5	542.5	19Φ18	19Φ18	2.22	0.45	142.33
CT4-- 59	350	1225	800	400x400	700	635	3200	660.0	660.0	19Φ18	19Φ18	2.59	0.45	142.33
CT4-- 60	350	1225	800	450x450	650	585	3200	620.0	620.0	16Φ20	16Φ20	2.41	0.45	147.97
CT4-- 61	350	1225	900	450x450	700	635	3600	697.5	697.5	16Φ20	16Φ20	2.59	0.45	147.97
CT4-- 62	350	1225	900	500x500	650	585	3600	652.5	652.5	17Φ20	17Φ20	2.41	0.45	157.22
CT4-- 63	350	1225	1000	450x450	750	685	4000	775.0	775.0	17Φ20	17Φ20	2.78	0.45	157.22
CT4-- 64	350	1225	1000	500x500	700	635	4000	725.0	725.0	17Φ20	17Φ20	2.59	0.45	157.22
CT4-- 65	350	1225	1100	500x500	750	685	4400	797.5	797.5	17Φ22	17Φ22	2.78	0.45	190.23
CT4-- 66	350	1225	1100	550x550	700	635	4400	742.5	742.5	17Φ22	17Φ22	2.59	0.45	190.23
CT4-- 67	350	1225	1200	500x500	800	735	4800	870.0	870.0	18Φ22	18Φ22	2.96	0.45	201.42
CT4-- 68	350	1225	1200	550x550	750	685	4800	810.0	810.0	18Φ22	18Φ22	2.78	0.45	201.42
CT4-- 69	350	1225	1400	550x550	850	785	5600	945.0	945.0	16Φ25	16Φ25	3.15	0.45	231.20
CT4-- 70	350	1225	1400	600x600	850	785	5600	875.0	875.0	16Φ25	16Φ25	3.15	0.45	231.20

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT4- 71	350	1225	1600	600×600	1000	935	6400	1000.0	1000.0	19Φ25	19Φ25	3.71	0.45	274.55
CT4- 72	350	1225	1600	650×650	1000	935	6400	920.0	920.0	19Φ25	19Φ25	3.71	0.45	274.55
CT4- 73	400	1200	500	300×300	600	535	2000	450.0	450.0	19Φ16	19Φ16	2.40	0.48	116.95
CT4- 74	400	1200	500	350×350	550	485	2000	425.0	425.0	20Φ16	20Φ16	2.20	0.48	123.11
CT4- 75	400	1200	600	350×350	650	585	2400	510.0	510.0	20Φ16	20Φ16	2.60	0.48	123.11
CT4- 76	400	1200	600	400×400	600	535	2400	480.0	480.0	17Φ18	17Φ18	2.40	0.48	132.44
CT4- 77	400	1200	700	400×400	650	585	2800	560.0	560.0	18Φ18	18Φ18	2.60	0.48	140.23
CT4- 78	400	1200	700	450×450	600	535	2800	525.0	525.0	18Φ18	18Φ18	2.40	0.48	140.23
CT4- 79	400	1200	800	400×400	700	635	3200	640.0	640.0	19Φ18	19Φ18	2.80	0.48	148.02
CT4- 80	400	1200	800	450×450	650	585	3200	600.0	600.0	19Φ18	19Φ18	2.60	0.48	148.02
CT4- 81	400	1200	900	450×450	700	635	3600	675.0	675.0	20Φ18	20Φ18	2.80	0.48	155.81
CT4- 82	400	1200	900	500×500	650	585	3600	630.0	630.0	20Φ18	20Φ18	2.60	0.48	155.81
CT4- 83	400	1200	1000	450×450	700	635	4000	750.0	750.0	18Φ20	18Φ20	2.80	0.48	173.12
CT4- 84	400	1200	1000	500×500	650	585	4000	700.0	700.0	18Φ20	18Φ20	2.60	0.48	173.12
CT4- 85	400	1200	1100	500×500	700	635	4400	770.0	770.0	18Φ20	18Φ20	2.80	0.48	173.12
CT4- 86	400	1200	1100	550×550	650	585	4400	715.0	715.0	18Φ20	18Φ20	2.60	0.48	173.12
CT4- 87	400	1200	1200	500×500	750	685	4800	840.0	840.0	18Φ22	18Φ22	3.00	0.48	209.48
CT4- 88	400	1200	1200	550×550	700	635	4800	780.0	780.0	18Φ22	18Φ22	2.80	0.48	209.48
CT4- 89	400	1200	1300	550×550	750	685	5200	845.0	845.0	19Φ22	19Φ22	3.00	0.48	221.12
CT4- 90	400	1200	1300	600×600	750	685	5200	780.0	780.0	19Φ22	19Φ22	3.00	0.48	221.12

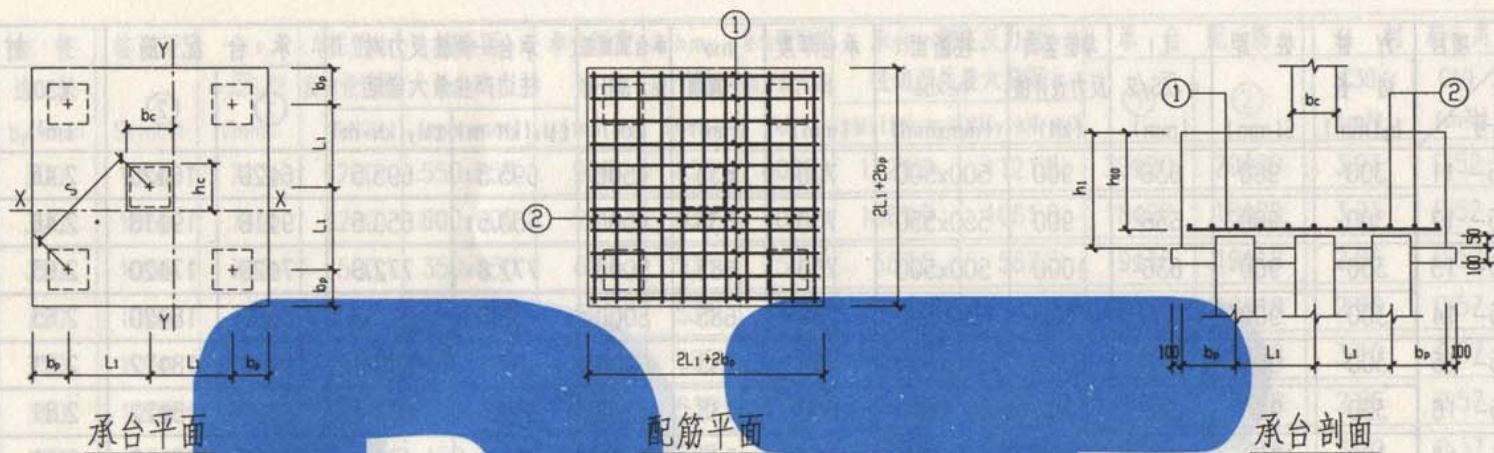
本资料由微信公众号j ianzhu118整理
持续更新中

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 _i (mm)	h _{i0} 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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT4- 91	400	1200	1400	550x550	800	735	5600	910.0	910.0	16Φ25	16Φ25	3.20	0.48	240.45
CT4- 92	400	1200	1400	600x600	800	735	5600	840.0	840.0	16Φ25	16Φ25	3.20	0.48	240.45
CT4- 93	400	1200	1500	550x550	850	785	6000	975.0	975.0	17Φ25	17Φ25	3.40	0.48	255.48
CT4- 94	400	1200	1500	600x600	850	785	6000	900.0	900.0	17Φ25	17Φ25	3.40	0.48	255.48
CT4- 95	400	1200	1600	600x600	950	885	6400	960.0	960.0	19Φ25	19Φ25	3.80	0.48	285.53
CT4- 96	400	1200	1600	650x650	950	885	6400	880.0	880.0	19Φ25	19Φ25	3.80	0.48	285.53
CT4- 97	400	1200	1800	600x600	1050	985	7200	1080.0	1080.0	17Φ28	17Φ28	4.20	0.48	320.47
CT4- 98	400	1200	1800	700x700	1050	985	7200	900.0	900.0	17Φ28	17Φ28	4.20	0.48	320.47
CT4- 99	400	1200	2000	650x650	1200	1135	8000	1100.0	1100.0	19Φ28	19Φ28	4.80	0.48	358.17
CT4-100	400	1200	2000	700x700	1200	1135	8000	1000.0	1000.0	19Φ28	19Φ28	4.80	0.48	358.17
CT4-101	400	1400	500	300x300	650	585	2000	550.0	550.0	21Φ16	21Φ16	3.15	0.58	142.52
CT4-102	400	1400	500	350x350	600	535	2000	525.0	525.0	22Φ16	22Φ16	2.90	0.58	149.31
CT4-103	400	1400	600	350x350	650	585	2400	630.0	630.0	19Φ18	19Φ18	3.15	0.58	163.20
CT4-104	400	1400	600	400x400	650	585	2400	600.0	600.0	19Φ18	19Φ18	3.15	0.58	163.20
CT4-105	400	1400	700	400x400	700	635	2800	700.0	700.0	20Φ18	20Φ18	3.39	0.58	171.79
CT4-106	400	1400	700	450x450	650	585	2800	665.0	665.0	21Φ18	21Φ18	3.15	0.58	180.38
CT4-107	400	1400	800	400x400	750	685	3200	800.0	800.0	21Φ18	21Φ18	3.63	0.58	180.38
CT4-108	400	1400	800	450x450	700	635	3200	760.0	760.0	22Φ18	22Φ18	3.39	0.58	188.97
CT4-109	400	1400	900	450x450	750	685	3600	855.0	855.0	18Φ20	18Φ20	3.63	0.58	190.88
CT4-110	400	1400	900	500x500	700	635	3600	810.0	810.0	19Φ20	19Φ20	3.39	0.58	201.48

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

项目 承台 编号	方 桩 边 长 bp(mm)	桩 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 hc×bc (mm×mm)	承台厚度 h1 (mm)	h10 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
								ΣMx(kN·m)	ΣMy(kN·m)	①	②	C30 (m³)	C10 (m³)	HRB335钢筋 (kg)
CT4-111	400	1400	1000	450x450	800	735	4000	950.0	950.0	19Φ20	19Φ20	3.87	0.58	201.48
CT4-112	400	1400	1000	500x500	750	685	4000	900.0	900.0	19Φ20	19Φ20	3.63	0.58	201.48
CT4-113	400	1400	1100	500x500	800	735	4400	990.0	990.0	20Φ20	20Φ20	3.87	0.58	212.09
CT4-114	400	1400	1100	550x550	750	685	4400	935.0	935.0	20Φ20	20Φ20	3.63	0.58	212.09
CT4-115	400	1400	1200	500x500	800	735	4800	1080.0	1080.0	22Φ20	22Φ20	3.87	0.58	233.30
CT4-116	400	1400	1200	550x550	750	685	4800	1020.0	1020.0	22Φ20	22Φ20	3.63	0.58	233.30
CT4-117	400	1400	1300	550x550	800	735	5200	1105.0	1105.0	22Φ20	22Φ20	3.87	0.58	233.30
CT4-118	400	1400	1300	600x600	750	685	5200	1040.0	1040.0	19Φ22	19Φ22	3.63	0.58	243.80
CT4-119	400	1400	1400	550x550	850	785	5600	1190.0	1190.0	22Φ20	22Φ20	4.11	0.58	233.30
CT4-120	400	1400	1400	600x600	800	735	5600	1120.0	1120.0	19Φ22	19Φ22	3.87	0.58	243.80
CT4-121	400	1400	1500	550x550	900	835	6000	1275.0	1275.0	22Φ22	22Φ22	4.36	0.58	282.29
CT4-122	400	1400	1500	600x600	850	785	6000	1200.0	1200.0	22Φ22	22Φ22	4.11	0.58	282.29
CT4-123	400	1400	1600	600x600	850	785	6400	1280.0	1280.0	19Φ25	19Φ25	4.11	0.58	314.82
CT4-124	400	1400	1600	650x650	850	785	6400	1200.0	1200.0	19Φ25	19Φ25	4.11	0.58	314.82
CT4-125	400	1400	1800	600x600	950	885	7200	1440.0	1440.0	21Φ25	21Φ25	4.60	0.58	347.96
CT4-126	400	1400	1800	700x700	950	885	7200	1260.0	1260.0	21Φ25	21Φ25	4.60	0.58	347.96
CT4-127	400	1400	2000	650x650	1100	1035	8000	1500.0	1500.0	19Φ28	19Φ28	5.32	0.58	394.91
CT4-128	400	1400	2000	700x700	1100	1035	8000	1400.0	1400.0	19Φ28	19Φ28	5.32	0.58	394.91

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中



承台 编号	项 目 方 桩 边 长 b_p (mm)	桩 距 S (mm)	L_1 $=\sqrt{2}S/2$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $h_c \times b_c$ (mm $\times$ mm)	承台厚度 h_1 (mm)	h_{10} 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
									ΣM_x (kN·m)	ΣM_y (kN·m)	①	②	C30 (m ^{3})	C10 (m ^{3})	HRB335钢筋 (kg)
CT5- 1	300	900	636	400	300 $\times$ 300	550	485	2000	389.1	389.1	18 Φ 16	18 Φ 16	1.93	0.43	103.57
CT5- 2	300	900	636	400	350 $\times$ 350	550	485	2000	369.1	369.1	18 Φ 16	18 Φ 16	1.93	0.43	103.57
CT5- 3	300	900	636	500	350 $\times$ 350	600	535	2500	461.4	461.4	16 Φ 18	16 Φ 18	2.10	0.43	116.52
CT5- 4	300	900	636	500	400 $\times$ 400	550	485	2500	436.4	436.4	16 Φ 18	16 Φ 18	1.93	0.43	116.52
CT5- 5	300	900	636	600	400 $\times$ 400	650	585	3000	523.7	523.7	16 Φ 18	16 Φ 18	2.28	0.43	116.52
CT5- 6	300	900	636	600	450 $\times$ 450	600	535	3000	493.7	493.7	17 Φ 18	17 Φ 18	2.10	0.43	123.80
CT5- 7	300	900	636	700	450 $\times$ 450	650	585	3500	576.0	576.0	18 Φ 18	18 Φ 18	2.28	0.43	131.08
CT5- 8	300	900	636	700	500 $\times$ 500	650	585	3500	541.0	541.0	17 Φ 18	17 Φ 18	2.28	0.43	123.80
CT5- 9	300	900	636	800	450 $\times$ 450	700	635	4000	658.2	658.2	19 Φ 18	19 Φ 18	2.46	0.43	138.36
CT5- 10	300	900	636	800	500 $\times$ 500	650	585	4000	618.2	618.2	19 Φ 18	19 Φ 18	2.28	0.43	138.36

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

图名	洛阳市规划建筑设计研究院 方形五桩承台选用表(一) 内部使用 TEL: 3253041 2003年 10月	图集号	02YG104-2
		页	27

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 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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT5- 31	300	1050	742	1200	550×550	900	835	6000	1121.9	1121.9	20Φ20	20Φ20	3.91	0.52	200.74
CT5- 32	300	1050	742	1200	600×600	900	835	6000	1061.9	1061.9	18Φ22	18Φ22	3.91	0.52	218.60
CT5- 33	350	1050	742	500	350×350	600	535	2500	567.5	567.5	19Φ18	19Φ18	2.86	0.57	162.06
CT5- 34	350	1050	742	500	400×400	600	535	2500	542.5	542.5	18Φ18	18Φ18	2.86	0.57	153.53
CT5- 35	350	1050	742	600	400×400	650	585	3000	651.0	651.0	20Φ18	20Φ18	3.10	0.57	170.59
CT5- 36	350	1050	742	600	450×450	600	535	3000	621.0	621.0	21Φ18	21Φ18	2.86	0.57	179.12
CT5- 37	350	1050	742	700	450×450	650	585	3500	724.4	724.4	22Φ18	22Φ18	3.10	0.57	187.65
CT5- 38	350	1050	742	700	500×500	650	585	3500	689.4	689.4	21Φ18	21Φ18	3.10	0.57	179.12
CT5- 39	350	1050	742	800	450×450	700	635	4000	827.9	827.9	19Φ20	19Φ20	3.34	0.57	200.07
CT5- 40	350	1050	742	800	500×500	700	635	4000	787.9	787.9	22Φ18	22Φ18	3.34	0.57	187.65
CT5- 41	350	1050	742	900	500×500	750	685	4500	886.4	886.4	19Φ20	19Φ20	3.58	0.57	200.07
CT5- 42	350	1050	742	900	550×550	700	635	4500	841.4	841.4	20Φ20	20Φ20	3.34	0.57	210.60
CT5- 43	350	1050	742	1000	500×500	750	685	5000	984.9	984.9	21Φ20	21Φ20	3.58	0.57	221.13
CT5- 44	350	1050	742	1000	550×550	750	685	5000	934.9	934.9	20Φ20	20Φ20	3.58	0.57	210.60
CT5- 45	350	1050	742	1100	550×550	800	735	5500	1028.4	1028.4	21Φ20	21Φ20	3.82	0.57	221.13
CT5- 46	350	1050	742	1100	600×600	750	685	5500	973.4	973.4	21Φ20	21Φ20	3.58	0.57	221.13
CT5- 47	350	1050	742	1200	550×550	800	735	6000	1121.9	1121.9	19Φ22	19Φ22	3.82	0.57	242.09
CT5- 48	350	1050	742	1200	600×600	800	735	6000	1061.9	1061.9	21Φ20	21Φ20	3.82	0.57	221.13
CT5- 49	350	1050	742	1400	600×600	900	835	7000	1238.9	1238.9	21Φ22	21Φ22	4.30	0.57	267.57
CT5- 50	350	1050	742	1400	650×650	850	785	7000	1168.9	1168.9	21Φ22	21Φ22	4.06	0.57	267.57

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

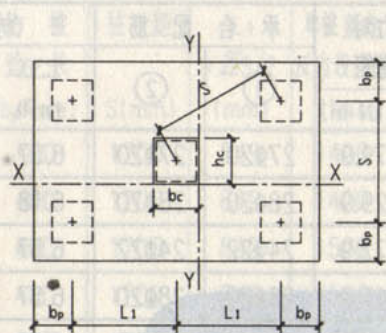
承台 编号	项目 方 桩 边 长 b _p (mm)	桩 距 S(mm)	L ₁ =√2S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c x b _c (mmxmm)	承台厚度 h _t (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
									ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT5- 71	350	1225	866	1600	650x650	1000	935	8000	1731.9	1731.9	22Φ22	22Φ22	5.92	0.69	312.81
CT5- 72	350	1225	866	1600	700x700	1000	935	8000	1651.9	1651.9	22Φ22	22Φ22	5.92	0.69	312.81
CT5- 73	400	1200	849	500	350x350	650	585	2500	673.5	673.5	20Φ18	20Φ18	4.05	0.73	195.53
CT5- 74	400	1200	849	500	400x400	600	535	2500	648.5	648.5	21Φ18	21Φ18	3.74	0.73	205.30
CT5- 75	400	1200	849	600	400x400	650	585	3000	778.2	778.2	23Φ18	23Φ18	4.05	0.73	224.86
CT5- 76	400	1200	849	600	450x450	650	585	3000	748.2	748.2	23Φ18	23Φ18	4.05	0.73	224.86
CT5- 77	400	1200	849	700	450x450	700	635	3500	872.9	872.9	24Φ18	24Φ18	4.36	0.73	234.63
CT5- 78	400	1200	849	700	500x500	650	585	3500	837.9	837.9	25Φ18	25Φ18	4.05	0.73	244.41
CT5- 79	400	1200	849	800	450x450	750	685	4000	997.6	997.6	21Φ20	21Φ20	4.68	0.73	253.46
CT5- 80	400	1200	849	800	500x500	700	635	4000	957.6	957.6	22Φ20	22Φ20	4.36	0.73	265.53
CT5- 81	400	1200	849	900	500x500	750	685	4500	1077.4	1077.4	23Φ20	23Φ20	4.68	0.73	277.60
CT5- 82	400	1200	849	900	550x550	750	685	4500	1032.4	1032.4	22Φ20	22Φ20	4.68	0.73	265.53
CT5- 83	400	1200	849	1000	500x500	800	735	5000	1197.1	1197.1	24Φ20	24Φ20	4.99	0.73	289.67
CT5- 84	400	1200	849	1000	550x550	750	685	5000	1147.1	1147.1	24Φ20	24Φ20	4.68	0.73	289.67
CT5- 85	400	1200	849	1100	550x550	800	735	5500	1261.8	1261.8	25Φ20	25Φ20	4.99	0.73	301.74
CT5- 86	400	1200	849	1100	600x600	800	735	5500	1206.8	1206.8	24Φ20	24Φ20	4.99	0.73	289.67
CT5- 87	400	1200	849	1200	550x550	850	785	6000	1376.5	1376.5	21Φ22	21Φ22	5.30	0.73	306.69
CT5- 88	400	1200	849	1200	600x600	800	735	6000	1316.5	1316.5	22Φ22	22Φ22	4.99	0.73	321.29
CT5- 89	400	1200	849	1300	600x600	850	785	6500	1426.2	1426.2	22Φ22	22Φ22	5.30	0.73	321.29
CT5- 90	400	1200	849	1300	650x650	850	785	6500	1361.2	1361.2	25Φ20	25Φ20	5.30	0.73	301.74

项 目 承台 编 号	方 桩 边 长 b_p (mm)	桩 距 S (mm)	L_1 $=\sqrt{2}S/2$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $h_c \times b_c$ (mm×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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT5-91	400	1200	849	1400	600×600	900	835	7000	1535.9	1535.9	22Φ22	22Φ22	5.61	0.73	321.29
CT5-92	400	1200	849	1400	650×650	850	785	7000	1465.9	1465.9	23Φ22	23Φ22	5.30	0.73	335.90
CT5-93	400	1200	849	1500	650×650	900	835	7500	1570.6	1570.6	23Φ22	23Φ22	5.61	0.73	335.90
CT5-94	400	1200	849	1500	700×700	900	835	7500	1495.6	1495.6	22Φ22	22Φ22	5.61	0.73	321.29
CT5-95	400	1200	849	1600	650×650	950	885	8000	1675.3	1675.3	23Φ22	23Φ22	5.92	0.73	335.90
CT5-96	400	1200	849	1600	700×700	900	835	8000	1595.3	1595.3	23Φ22	23Φ22	5.61	0.73	335.90
CT5-97	400	1200	849	1800	700×700	1000	935	9000	1794.7	1794.7	21Φ25	21Φ25	6.24	0.73	396.03
CT5-98	400	1200	849	1800	750×750	950	885	9000	1704.7	1704.7	21Φ25	21Φ25	5.92	0.73	396.03
CT5-99	400	1200	849	2000	750×750	1000	935	10000	1894.1	1894.1	23Φ25	23Φ25	6.24	0.73	433.75
CT5-100	400	1200	849	2000	800×800	1000	935	10000	1794.1	1794.1	23Φ25	23Φ25	6.24	0.73	433.75
CT5-101	400	1400	990	500	350×350	650	585	2500	814.9	814.9	24Φ18	24Φ18	5.02	0.89	261.75
CT5-102	400	1400	990	500	400×400	600	535	2500	789.9	789.9	25Φ18	25Φ18	4.64	0.89	272.66
CT5-103	400	1400	990	600	400×400	700	635	3000	947.9	947.9	26Φ18	26Φ18	5.41	0.89	283.57
CT5-104	400	1400	990	600	450×450	650	585	3000	917.9	917.9	27Φ18	27Φ18	5.02	0.89	294.47
CT5-105	400	1400	990	700	450×450	700	635	3500	1070.9	1070.9	24Φ20	24Φ20	5.41	0.89	323.15
CT5-106	400	1400	990	700	500×500	700	635	3500	1035.9	1035.9	28Φ18	28Φ18	5.41	0.89	305.38
CT5-107	400	1400	990	800	450×450	750	685	4000	1223.9	1223.9	25Φ20	25Φ20	5.80	0.89	336.62
CT5-108	400	1400	990	800	500×500	750	685	4000	1183.9	1183.9	25Φ20	25Φ20	5.80	0.89	336.62
CT5-109	400	1400	990	900	500×500	800	735	4500	1331.9	1331.9	26Φ20	26Φ20	6.18	0.89	350.08
CT5-110	400	1400	990	900	550×550	800	735	4500	1286.9	1286.9	25Φ20	25Φ20	6.18	0.89	336.62

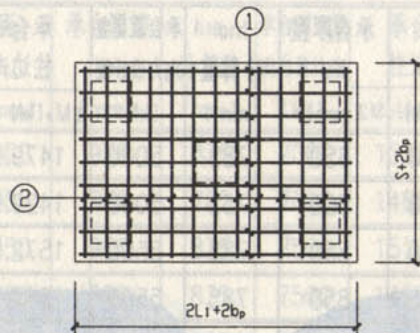
本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

承台 编号	方 柱 边 长 b _p (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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
									ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)					
CT5-111	400	1400	990	1000	500x500	850	785	5000	1479.9	1479.9	27Φ20	27Φ20	6.57	0.89	363.55
CT5-112	400	1400	990	1000	550x550	800	735	5000	1429.9	1429.9	28Φ20	28Φ20	6.18	0.89	377.01
CT5-113	400	1400	990	1100	550x550	850	785	5500	1572.9	1572.9	24Φ22	24Φ22	6.57	0.89	391.01
CT5-114	400	1400	990	1100	600x600	850	785	5500	1517.9	1517.9	28Φ20	28Φ20	6.57	0.89	377.01
CT5-115	400	1400	990	1200	550x550	900	835	6000	1715.9	1715.9	24Φ22	24Φ22	6.96	0.89	391.01
CT5-116	400	1400	990	1200	600x600	900	835	6000	1655.9	1655.9	28Φ20	28Φ20	6.96	0.89	377.01
CT5-117	400	1400	990	1300	600x600	950	885	6500	1793.9	1793.9	24Φ22	24Φ22	7.34	0.89	391.01
CT5-118	400	1400	990	1300	650x650	900	835	6500	1728.9	1728.9	25Φ22	25Φ22	6.96	0.89	407.31
CT5-119	400	1400	990	1400	600x600	950	885	7000	1931.9	1931.9	26Φ22	26Φ22	7.34	0.89	423.60
CT5-120	400	1400	990	1400	650x650	950	885	7000	1861.9	1861.9	25Φ22	25Φ22	7.34	0.89	407.31
CT5-121	400	1400	990	1500	650x650	1000	935	7500	1994.8	1994.8	26Φ22	26Φ22	7.73	0.89	423.60
CT5-122	400	1400	990	1500	700x700	1000	935	7500	1919.8	1919.8	25Φ22	25Φ22	7.73	0.89	407.31
CT5-123	400	1400	990	1600	650x650	1050	985	8000	2127.8	2127.8	26Φ22	26Φ22	8.11	0.89	423.60
CT5-124	400	1400	990	1600	700x700	1000	935	8000	2047.8	2047.8	26Φ22	26Φ22	7.73	0.89	423.60
CT5-125	400	1400	990	1800	700x700	1100	1035	9000	2303.8	2303.8	27Φ22	27Φ22	8.50	0.89	439.89
CT5-126	400	1400	990	1800	750x750	1050	985	9000	2213.8	2213.8	27Φ22	27Φ22	8.11	0.89	439.89
CT5-127	400	1400	990	2000	750x750	1150	1085	10000	2459.8	2459.8	27Φ22	27Φ22	8.89	0.89	439.89
CT5-128	400	1400	990	2000	800x800	1100	1035	10000	2359.8	2359.8	28Φ22	28Φ22	8.50	0.89	456.18

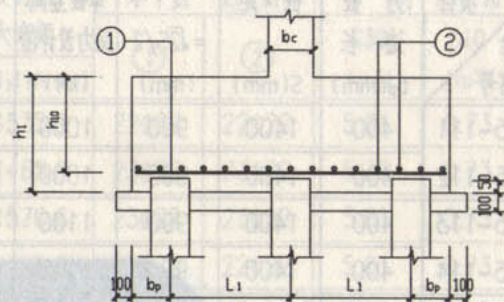
本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中



承台平面



配筋平面



承台剖面

项目 承台 编号	方 桩 边 长 b_p (mm)	桩 距 S (mm)	L_1 $=\sqrt{3}S/2$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 $h_c \times b_c$ (mm×mm)	承台厚度 h_1 (mm)	h_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		
									ΣM_x (kN·m)	ΣM_y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT5a- 1	300	900	779	400	300×300	600	535	2000	240.0	503.54	13 Φ 20	19 Φ 12	1.94	0.40	92.07
CT5a- 2	300	900	779	400	350×350	600	535	2000	220.0	483.54	15 Φ 18	20 Φ 12	1.94	0.40	88.94
CT5a- 3	300	900	779	500	350×350	650	585	2500	275.0	604.42	14 Φ 20	19 Φ 14	2.10	0.40	106.10
CT5a- 4	300	900	779	500	400×400	650	585	2500	250.0	579.42	14 Φ 20	19 Φ 14	2.10	0.40	106.10
CT5a- 5	300	900	779	600	400×400	700	635	3000	300.0	695.31	15 Φ 20	22 Φ 14	2.27	0.40	116.56
CT5a- 6	300	900	779	600	450×450	700	635	3000	270.0	665.31	15 Φ 20	22 Φ 14	2.27	0.40	116.56
CT5a- 7	300	900	779	700	450×450	750	685	3500	315.0	776.19	13 Φ 22	20 Φ 16	2.43	0.40	127.58
CT5a- 8	300	900	779	700	500×500	700	635	3500	280.0	741.19	14 Φ 22	20 Φ 16	2.27	0.40	133.87
CT5a- 9	300	900	779	800	450×450	800	735	4000	360.0	887.08	14 Φ 22	18 Φ 18	2.59	0.40	140.24
CT5a- 10	300	900	779	800	500×500	750	685	4000	320.0	847.08	15 Φ 22	18 Φ 18	2.43	0.40	146.53

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

图名	洛阳市规划建筑设计研究院 矩形五桩承台选用表 (一) 内部使用 TEL: 3253041 2003年 10月	图集号	02YG104-2
		页	34

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_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 $\cdot$ m)	ΣM_y (kN $\cdot$ m)	①	②	C30 (m ^{3})	C10 (m ^{3})	HRB335钢筋 (kg)
CT5a- 31	300	1050	909	1200	550 $\times$ 550	1000	935	6000	600.0	1522.38	15 Φ 25	22 Φ 20	3.99	0.48	223.72
CT5a- 32	300	1050	909	1200	600 $\times$ 600	1000	935	6000	540.0	1462.38	14 Φ 25	22 Φ 20	3.99	0.48	214.59
CT5a- 33	350	1050	909	500	350 $\times$ 350	650	585	2500	350.0	734.33	17 Φ 20	25 Φ 12	2.86	0.53	141.23
CT5a- 34	350	1050	909	500	400 $\times$ 400	650	585	2500	325.0	709.33	17 Φ 20	23 Φ 12	2.86	0.53	138.21
CT5a- 35	350	1050	909	600	400 $\times$ 400	700	635	3000	390.0	851.19	18 Φ 20	22 Φ 14	3.09	0.53	154.78
CT5a- 36	350	1050	909	600	450 $\times$ 450	700	635	3000	360.0	821.19	18 Φ 20	22 Φ 14	3.09	0.53	154.78
CT5a- 37	350	1050	909	700	450 $\times$ 450	750	685	3500	420.0	958.06	16 Φ 22	20 Φ 16	3.31	0.53	171.53
CT5a- 38	350	1050	909	700	500 $\times$ 500	750	685	3500	385.0	923.06	16 Φ 22	20 Φ 16	3.31	0.53	171.53
CT5a- 39	350	1050	909	800	450 $\times$ 450	800	735	4000	480.0	1094.92	17 Φ 22	23 Φ 16	3.53	0.53	186.94
CT5a- 40	350	1050	909	800	500 $\times$ 500	800	735	4000	440.0	1054.92	17 Φ 22	23 Φ 16	3.53	0.53	186.94
CT5a- 41	350	1050	909	900	500 $\times$ 500	850	785	4500	495.0	1186.79	18 Φ 22	25 Φ 16	3.75	0.53	199.68
CT5a- 42	350	1050	909	900	550 $\times$ 550	800	735	4500	450.0	1141.79	18 Φ 22	25 Φ 16	3.53	0.53	199.68
CT5a- 43	350	1050	909	1000	500 $\times$ 500	850	785	5000	550.0	1318.65	15 Φ 25	22 Φ 18	3.75	0.53	217.40
CT5a- 44	350	1050	909	1000	550 $\times$ 550	850	785	5000	500.0	1268.65	15 Φ 25	22 Φ 18	3.75	0.53	217.40
CT5a- 45	350	1050	909	1100	550 $\times$ 550	900	835	5500	550.0	1395.52	15 Φ 25	25 Φ 18	3.97	0.53	227.59
CT5a- 46	350	1050	909	1100	600 $\times$ 600	900	835	5500	495.0	1340.52	15 Φ 25	25 Φ 18	3.97	0.53	227.59
CT5a- 47	350	1050	909	1200	550 $\times$ 550	950	885	6000	600.0	1522.38	16 Φ 25	22 Φ 20	4.19	0.53	244.44
CT5a- 48	350	1050	909	1200	600 $\times$ 600	950	885	6000	540.0	1462.38	15 Φ 25	22 Φ 20	4.19	0.53	234.92
CT5a- 49	350	1050	909	1400	600 $\times$ 600	1050	985	7000	630.0	1706.11	16 Φ 25	25 Φ 20	4.63	0.53	257.01
CT5a- 50	350	1050	909	1400	650 $\times$ 650	1050	985	7000	560.0	1636.11	15 Φ 25	25 Φ 20	4.63	0.53	247.50

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

图名	洛阳市规划建筑设计研究院 矩形五桩承台选用表(四) 内部使用 TEL: 3253041 2003年 10月	图集号	02YG104-2
		页	36

项目 承台 编号	方 桩 边 长 b _p (mm)	桩 距 S(mm)	L ₁ =√3S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c x b _c (mmxmm)	承台厚度 h 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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT5a- 71	350	1225	1061	1600	650x650	1200	1135	8000	920.0	2354.82	19Φ25	24Φ22	6.52	0.64	337.21
CT5a- 72	350	1225	1061	1600	700x700	1150	1085	8000	840.0	2274.82	19Φ25	24Φ22	6.25	0.64	337.21
CT5a- 73	400	1200	1039	500	350x350	650	585	2500	425.0	864.23	20Φ20	22Φ14	3.74	0.68	191.35
CT5a- 74	400	1200	1039	500	400x400	600	535	2500	400.0	839.23	17Φ22	23Φ14	3.45	0.68	197.68
CT5a- 75	400	1200	1039	600	400x400	700	635	3000	480.0	1007.08	18Φ22	23Φ14	4.03	0.68	206.12
CT5a- 76	400	1200	1039	600	450x450	700	635	3000	450.0	977.08	17Φ22	29Φ12	4.03	0.68	193.69
CT5a- 77	400	1200	1039	700	450x450	750	685	3500	525.0	1139.92	19Φ22	23Φ14	4.32	0.68	214.56
CT5a- 78	400	1200	1039	700	500x500	750	685	3500	490.0	1104.92	18Φ22	26Φ14	4.32	0.68	213.19
CT5a- 79	400	1200	1039	800	450x450	800	735	4000	600.0	1302.77	20Φ22	29Φ14	4.61	0.68	237.14
CT5a- 80	400	1200	1039	800	500x500	800	735	4000	560.0	1262.77	20Φ22	29Φ14	4.61	0.68	237.14
CT5a- 81	400	1200	1039	900	500x500	850	785	4500	630.0	1420.61	16Φ25	25Φ16	4.89	0.68	251.33
CT5a- 82	400	1200	1039	900	550x550	800	735	4500	585.0	1375.61	17Φ25	25Φ16	4.61	0.68	262.23
CT5a- 83	400	1200	1039	1000	500x500	900	835	5000	700.0	1578.46	17Φ25	28Φ16	5.18	0.68	271.46
CT5a- 84	400	1200	1039	1000	550x550	850	785	5000	650.0	1528.46	17Φ25	28Φ16	4.89	0.68	271.46
CT5a- 85	400	1200	1039	1100	550x550	900	835	5500	715.0	1681.31	18Φ25	25Φ18	5.18	0.68	293.57
CT5a- 86	400	1200	1039	1100	600x600	900	835	5500	660.0	1626.31	17Φ25	25Φ18	5.18	0.68	282.67
CT5a- 87	400	1200	1039	1200	550x550	950	885	6000	780.0	1834.15	19Φ25	27Φ18	5.47	0.68	312.26
CT5a- 88	400	1200	1039	1200	600x600	950	885	6000	720.0	1774.15	18Φ25	27Φ18	5.47	0.68	301.36
CT5a- 89	400	1200	1039	1300	600x600	1000	935	6500	780.0	1922.00	19Φ25	29Φ18	5.76	0.68	320.05
CT5a- 90	400	1200	1039	1300	650x650	950	885	6500	715.0	1857.00	19Φ25	29Φ18	5.47	0.68	320.05

本资料由微信公众号j ianzhu118整理
持续更新中

项目 承台 编号	方 桩 边 长 b _p (mm)	桩 距 S(mm)	L ₁ =√3S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c ×b _c (mm×mm)	承台厚度 h ₁ (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT5a-91	400	1200	1039	1400	600×600	1000	935	7000	840.0	2069.85	20Φ25	25Φ20	5.76	0.68	338.21
CT5a-92	400	1200	1039	1400	650×650	1000	935	7000	770.0	1999.85	19Φ25	25Φ20	5.76	0.68	327.31
CT5a-93	400	1200	1039	1500	650×650	1050	985	7500	825.0	2142.69	20Φ25	27Φ20	6.04	0.68	347.82
CT5a-94	400	1200	1039	1500	700×700	1050	985	7500	750.0	2067.69	19Φ25	27Φ20	6.04	0.68	336.93
CT5a-95	400	1200	1039	1600	650×650	1100	1035	8000	880.0	2285.54	20Φ25	29Φ20	6.33	0.68	357.44
CT5a-96	400	1200	1039	1600	700×700	1100	1035	8000	800.0	2205.54	19Φ25	29Φ20	6.33	0.68	346.54
CT5a-97	400	1200	1039	1800	700×700	1200	1135	9000	900.0	2481.23	20Φ25	27Φ22	6.91	0.68	375.09
CT5a-98	400	1200	1039	1800	750×750	1200	1135	9000	810.0	2391.23	19Φ25	27Φ22	6.91	0.68	364.19
CT5a-99	400	1200	1039	2000	750×750	1300	1235	10000	900.0	2656.92	20Φ25	23Φ25	7.48	0.68	390.80
CT5a-100	400	1200	1039	2000	800×800	1300	1235	10000	800.0	2556.92	19Φ28	23Φ25	7.48	0.68	432.59
CT5a-101	400	1400	1212	500	350×350	650	585	2500	525.0	1037.44	19Φ22	27Φ14	4.61	0.82	250.15
CT5a-102	400	1400	1212	500	400×400	600	535	2500	500.0	1012.44	20Φ22	28Φ14	4.26	0.82	262.23
CT5a-103	400	1400	1212	600	400×400	700	635	3000	600.0	1214.92	21Φ22	28Φ14	4.97	0.82	271.70
CT5a-104	400	1400	1212	600	450×450	650	585	3000	570.0	1184.92	22Φ22	29Φ14	4.61	0.82	283.77
CT5a-105	400	1400	1212	700	450×450	750	685	3500	665.0	1382.41	22Φ22	29Φ14	5.32	0.82	283.77
CT5a-106	400	1400	1212	700	500×500	750	685	3500	630.0	1347.41	22Φ22	28Φ14	5.32	0.82	281.17
CT5a-107	400	1400	1212	800	450×450	800	735	4000	760.0	1579.90	19Φ25	31Φ14	5.68	0.82	312.99
CT5a-108	400	1400	1212	800	500×500	800	735	4000	720.0	1539.90	18Φ25	29Φ14	5.68	0.82	295.56
CT5a-109	400	1400	1212	900	500×500	900	835	4500	810.0	1732.38	18Φ25	29Φ14	6.39	0.82	295.56
CT5a-110	400	1400	1212	900	550×550	850	785	4500	765.0	1687.38	19Φ25	29Φ14	6.03	0.82	307.79

本资料由微信公众号jianzhu118整理
 持续更新中

项目 承台 编号	方 桩 边 长 b _p (mm)	桩 距 S(mm)	L ₁ =√3S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c ×b _c (mm×mm)	承台厚度 h ₁ (mm)	h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT5a-111	400	1400	1212	1000	500x500	950	885	5000	900.0	1924.87	19Φ25	28Φ16	6.74	0.82	327.46
CT5a-112	400	1400	1212	1000	550x550	900	835	5000	850.0	1874.87	20Φ25	28Φ16	6.39	0.82	339.69
CT5a-113	400	1400	1212	1100	550x550	950	885	5500	935.0	2062.36	21Φ25	31Φ16	6.74	0.82	362.11
CT5a-114	400	1400	1212	1100	600x600	950	885	5500	880.0	2007.36	20Φ25	31Φ16	6.74	0.82	349.87
CT5a-115	400	1400	1212	1200	550x550	1000	935	6000	1020.0	2249.85	21Φ25	27Φ18	7.09	0.82	372.87
CT5a-116	400	1400	1212	1200	600x600	1000	935	6000	960.0	2189.85	21Φ25	27Φ18	7.09	0.82	372.87
CT5a-117	400	1400	1212	1300	600x600	1050	985	6500	1040.0	2372.33	21Φ25	29Φ18	7.45	0.82	381.46
CT5a-118	400	1400	1212	1300	650x650	1050	985	6500	975.0	2307.33	21Φ25	29Φ18	7.45	0.82	381.46
CT5a-119	400	1400	1212	1400	600x600	1100	1035	7000	1120.0	2554.82	22Φ25	31Φ18	7.80	0.82	402.29
CT5a-120	400	1400	1212	1400	650x650	1050	985	7000	1050.0	2484.82	22Φ25	31Φ18	7.45	0.82	402.29
CT5a-121	400	1400	1212	1500	650x650	1100	1035	7500	1125.0	2662.31	18Φ28	27Φ20	7.80	0.82	419.39
CT5a-122	400	1400	1212	1500	700x700	1100	1035	7500	1050.0	2587.31	22Φ25	27Φ20	7.80	0.82	412.31
CT5a-123	400	1400	1212	1600	650x650	1150	1085	8000	1200.0	2839.79	19Φ28	29Φ20	8.16	0.82	445.34
CT5a-124	400	1400	1212	1600	700x700	1150	1085	8000	1120.0	2759.79	18Φ28	29Φ20	8.16	0.82	430.00
CT5a-125	400	1400	1212	1800	700x700	1200	1135	9000	1260.0	3104.77	20Φ28	32Φ20	8.51	0.82	476.60
CT5a-126	400	1400	1212	1800	750x750	1200	1135	9000	1170.0	3014.77	19Φ28	32Φ20	8.51	0.82	461.25
CT5a-127	400	1400	1212	2000	750x750	1300	1235	10000	1300.0	3349.74	20Φ28	30Φ22	9.22	0.82	499.40
CT5a-128	400	1400	1212	2000	800x800	1300	1235	10000	1200.0	3249.74	19Φ28	30Φ22	9.22	0.82	484.05

本资料由微信公众号j ianzhu118整理
持续更新中

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 $h_c \times b_c$ (mm $\times$ mm)	承台厚度 h_i (mm)	h_{i0} 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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT6-11	300	900	900	550 $\times$ 550	900	835	5400	472.5	1125.0	12 Φ 25	24 Φ 20	3.24	0.44	194.49
CT6-12	300	900	900	600 $\times$ 600	850	785	5400	405.0	1080.0	13 Φ 25	24 Φ 20	3.06	0.44	203.54
CT6-13	300	900	1000	550 $\times$ 550	950	885	6000	525.0	1250.0	13 Φ 25	22 Φ 22	3.42	0.44	212.91
CT6-14	300	900	1000	600 $\times$ 600	900	835	6000	450.0	1200.0	13 Φ 25	22 Φ 22	3.24	0.44	212.91
CT6-15	300	900	1200	600 $\times$ 600	1050	985	7200	540.0	1440.0	14 Φ 25	21 Φ 25	3.78	0.44	244.11
CT6-16	300	900	1200	700 $\times$ 700	1050	985	7200	360.0	1320.0	13 Φ 25	21 Φ 25	3.78	0.44	235.05
CT6-17	300	1050	400	350 $\times$ 350	600	535	2400	420.0	700.0	17 Φ 20	24 Φ 14	2.67	0.54	157.50
CT6-18	300	1050	400	400 $\times$ 400	600	535	2400	390.0	680.0	17 Φ 20	22 Φ 14	2.67	0.54	153.64
CT6-19	300	1050	500	400 $\times$ 400	700	635	3000	487.5	850.0	15 Φ 22	21 Φ 16	3.12	0.54	171.65
CT6-20	300	1050	500	450 $\times$ 450	700	635	3000	450.0	825.0	15 Φ 22	21 Φ 16	3.12	0.54	171.65
CT6-21	300	1050	600	450 $\times$ 450	800	735	3600	540.0	990.0	15 Φ 22	25 Φ 16	3.56	0.54	181.75
CT6-22	300	1050	600	500 $\times$ 500	800	735	3600	495.0	960.0	15 Φ 22	25 Φ 16	3.56	0.54	181.75
CT6-23	300	1050	700	450 $\times$ 450	850	785	4200	630.0	1155.0	17 Φ 22	23 Φ 18	3.79	0.54	207.94
CT6-24	300	1050	700	500 $\times$ 500	850	785	4200	577.5	1120.0	16 Φ 22	23 Φ 18	3.79	0.54	200.03
CT6-25	300	1050	800	500 $\times$ 500	900	835	4800	660.0	1280.0	14 Φ 25	27 Φ 18	4.01	0.54	229.26
CT6-26	300	1050	800	550 $\times$ 550	900	835	4800	600.0	1240.0	17 Φ 22	27 Φ 18	4.01	0.54	220.73
CT6-27	300	1050	900	550 $\times$ 550	950	885	5400	675.0	1395.0	14 Φ 25	24 Φ 20	4.23	0.54	237.66
CT6-28	300	1050	900	600 $\times$ 600	950	885	5400	607.5	1350.0	14 Φ 25	24 Φ 20	4.23	0.54	237.66
CT6-29	300	1050	1000	550 $\times$ 550	1000	935	6000	750.0	1550.0	15 Φ 25	27 Φ 20	4.46	0.54	259.71
CT6-30	300	1050	1000	600 $\times$ 600	1000	935	6000	675.0	1500.0	15 Φ 25	27 Φ 20	4.46	0.54	259.71

本资料由微信公众号jianzhu118整理
 持续更新中

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 $h_c \times b_c$ (mmxmm)	承台厚度 h_1 (mm)	h_{10} 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
								ΣM_x (kN·m)	ΣM_y (kN·m)	①	②	C30 (m^3)	C10 (m^3)	HRB335钢筋 (kg)
CT6- 31	300	1050	1200	600x600	1100	1035	7200	810.0	1800.0	16 Φ 25	27 Φ 22	4.90	0.54	292.29
CT6- 32	300	1050	1200	700x700	1050	985	7200	630.0	1680.0	16 Φ 25	27 Φ 22	4.68	0.54	292.29
CT6- 33	350	1050	500	400x400	650	585	3000	487.5	850.0	16 Φ 22	25 Φ 14	3.19	0.59	182.66
CT6- 34	350	1050	500	450x450	650	585	3000	450.0	825.0	16 Φ 22	28 Φ 14	3.19	0.59	188.82
CT6- 35	350	1050	600	450x450	750	685	3600	540.0	990.0	16 Φ 22	25 Φ 16	3.68	0.59	198.38
CT6- 36	350	1050	600	500x500	750	685	3600	495.0	960.0	16 Φ 22	25 Φ 16	3.68	0.59	198.38
CT6- 37	350	1050	700	450x450	800	735	4200	630.0	1155.0	18 Φ 22	23 Φ 18	3.92	0.59	225.82
CT6- 38	350	1050	700	500x500	800	735	4200	577.5	1120.0	17 Φ 22	23 Φ 18	3.92	0.59	217.61
CT6- 39	350	1050	800	500x500	850	785	4800	660.0	1280.0	15 Φ 25	27 Φ 18	4.17	0.59	250.64
CT6- 40	350	1050	800	550x550	850	785	4800	600.0	1240.0	18 Φ 22	27 Φ 18	4.17	0.59	239.40
CT6- 41	350	1050	900	550x550	900	835	5400	675.0	1395.0	15 Φ 25	24 Φ 20	4.41	0.59	259.57
CT6- 42	350	1050	900	600x600	900	835	5400	607.5	1350.0	15 Φ 25	24 Φ 20	4.41	0.59	259.57
CT6- 43	350	1050	1000	550x550	950	885	6000	750.0	1550.0	16 Φ 25	27 Φ 20	4.66	0.59	282.74
CT6- 44	350	1050	1000	600x600	950	885	6000	675.0	1500.0	15 Φ 25	27 Φ 20	4.66	0.59	272.15
CT6- 45	350	1050	1100	600x600	1000	935	6600	742.5	1650.0	16 Φ 25	25 Φ 22	4.90	0.59	296.37
CT6- 46	350	1050	1100	650x650	950	885	6600	660.0	1595.0	16 Φ 25	25 Φ 22	4.66	0.59	296.37
CT6- 47	350	1050	1200	600x600	1050	985	7200	810.0	1800.0	17 Φ 25	27 Φ 22	5.15	0.59	317.11
CT6- 48	350	1050	1200	700x700	1000	935	7200	630.0	1680.0	16 Φ 25	27 Φ 22	4.90	0.59	306.52
CT6- 49	350	1050	1400	650x650	1150	1085	8400	840.0	2030.0	17 Φ 25	24 Φ 25	5.64	0.59	337.36
CT6- 50	350	1050	1400	750x750	1100	1035	8400	630.0	1890.0	17 Φ 25	24 Φ 25	5.39	0.59	337.36

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

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 $h_c \times b_c$ (mm $\times$ mm)	承台厚度 h_1 (mm)	h_{10} 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
								ΣM_x (kN $\cdot$ m)	ΣM_y (kN $\cdot$ m)	①	②	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT6- 51	350	1050	1600	700 $\times$ 700	1250	1185	9600	840.0	2240.0	17 Φ 25	28 Φ 25	6.13	0.59	363.56
CT6- 52	350	1050	1600	800 $\times$ 800	1200	1135	9600	600.0	2080.0	17 Φ 25	28 Φ 25	5.88	0.59	363.56
CT6- 53	350	1225	500	400 $\times$ 400	650	585	3000	618.8	1025.0	19 Φ 22	32 Φ 14	3.94	0.71	248.26
CT6- 54	350	1225	500	450 $\times$ 450	650	585	3000	581.3	1000.0	19 Φ 22	30 Φ 14	3.94	0.71	243.73
CT6- 55	350	1225	600	450 $\times$ 450	700	635	3600	697.5	1200.0	16 Φ 25	25 Φ 16	4.24	0.71	265.11
CT6- 56	350	1225	600	500 $\times$ 500	700	635	3600	652.5	1170.0	16 Φ 25	31 Φ 14	4.24	0.71	261.37
CT6- 57	350	1225	700	450 $\times$ 450	800	735	4200	813.8	1400.0	16 Φ 25	30 Φ 16	4.85	0.71	279.91
CT6- 58	350	1225	700	500 $\times$ 500	800	735	4200	761.3	1365.0	16 Φ 25	30 Φ 16	4.85	0.71	279.91
CT6- 59	350	1225	800	500 $\times$ 500	900	835	4800	870.0	1560.0	16 Φ 25	27 Φ 18	5.46	0.71	292.25
CT6- 60	350	1225	800	550 $\times$ 550	900	835	4800	810.0	1520.0	16 Φ 25	27 Φ 18	5.46	0.71	292.25
CT6- 61	350	1225	900	550 $\times$ 550	950	885	5400	911.3	1710.0	17 Φ 25	30 Φ 18	5.76	0.71	315.44
CT6- 62	350	1225	900	600 $\times$ 600	950	885	5400	843.8	1665.0	17 Φ 25	30 Φ 18	5.76	0.71	315.44
CT6- 63	350	1225	1000	550 $\times$ 550	1000	935	6000	1012.5	1900.0	18 Φ 25	27 Φ 20	6.06	0.71	339.87
CT6- 64	350	1225	1000	600 $\times$ 600	1000	935	6000	937.5	1850.0	18 Φ 25	27 Φ 20	6.06	0.71	339.87
CT6- 65	350	1225	1100	600 $\times$ 600	1050	985	6600	1031.3	2035.0	18 Φ 25	30 Φ 20	6.37	0.71	353.74
CT6- 66	350	1225	1100	650 $\times$ 650	1050	985	6600	948.8	1980.0	18 Φ 25	30 Φ 20	6.37	0.71	353.74
CT6- 67	350	1225	1200	600 $\times$ 600	1100	1035	7200	1125.0	2220.0	19 Φ 25	32 Φ 20	6.67	0.71	374.93
CT6- 68	350	1225	1200	700 $\times$ 700	1050	985	7200	945.0	2100.0	19 Φ 25	32 Φ 20	6.37	0.71	374.93
CT6- 69	350	1225	1400	650 $\times$ 650	1150	1085	8400	1207.5	2520.0	17 Φ 28	31 Φ 22	6.97	0.71	428.18
CT6- 70	350	1225	1400	750 $\times$ 750	1150	1085	8400	997.5	2380.0	16 Φ 28	31 Φ 22	6.97	0.71	413.20

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT6- 71	350	1225	1600	700×700	1250	1185	9600	1260.0	2800.0	17Φ28	28Φ25	7.58	0.71	457.03
CT6- 72	350	1225	1600	800×800	1250	1185	9600	1020.0	2640.0	16Φ28	28Φ25	7.58	0.71	442.05
CT6- 73	400	1200	500	400×400	650	585	3000	600.0	1000.0	19Φ22	31Φ14	4.16	0.75	251.64
CT6- 74	400	1200	500	450×450	600	535	3000	562.5	975.0	20Φ22	32Φ14	3.84	0.75	263.40
CT6- 75	400	1200	600	450×450	700	635	3600	675.0	1170.0	20Φ22	32Φ14	4.48	0.75	263.40
CT6- 76	400	1200	600	500×500	700	635	3600	630.0	1140.0	20Φ22	30Φ14	4.48	0.75	258.69
CT6- 77	400	1200	700	450×450	800	735	4200	787.5	1365.0	16Φ25	30Φ16	5.12	0.75	286.54
CT6- 78	400	1200	700	500×500	800	735	4200	735.0	1330.0	20Φ22	30Φ16	5.12	0.75	280.33
CT6- 79	400	1200	800	500×500	850	785	4800	840.0	1520.0	17Φ25	27Φ18	5.44	0.75	311.52
CT6- 80	400	1200	800	550×550	850	785	4800	780.0	1480.0	17Φ25	27Φ18	5.44	0.75	311.52
CT6- 81	400	1200	900	550×550	900	835	5400	877.5	1665.0	18Φ25	30Φ18	5.76	0.75	335.34
CT6- 82	400	1200	900	600×600	900	835	5400	810.0	1620.0	17Φ25	30Φ18	5.76	0.75	323.21
CT6- 83	400	1200	1000	550×550	950	885	6000	975.0	1850.0	18Φ25	27Φ20	6.08	0.75	348.33
CT6- 84	400	1200	1000	600×600	950	885	6000	900.0	1800.0	18Φ25	27Φ20	6.08	0.75	348.33
CT6- 85	400	1200	1100	600×600	1000	935	6600	990.0	1980.0	19Φ25	30Φ20	6.40	0.75	374.89
CT6- 86	400	1200	1100	650×650	1000	935	6600	907.5	1925.0	18Φ25	30Φ20	6.40	0.75	362.76
CT6- 87	400	1200	1200	600×600	1050	985	7200	1080.0	2160.0	20Φ25	32Φ20	6.72	0.75	396.65
CT6- 88	400	1200	1200	700×700	1000	935	7200	900.0	2040.0	19Φ25	32Φ20	6.40	0.75	384.51
CT6- 89	400	1200	1300	650×650	1050	985	7800	1072.5	2275.0	17Φ28	29Φ22	6.72	0.75	427.59
CT6- 90	400	1200	1300	700×700	1050	985	7800	975.0	2210.0	20Φ25	29Φ22	6.72	0.75	411.51

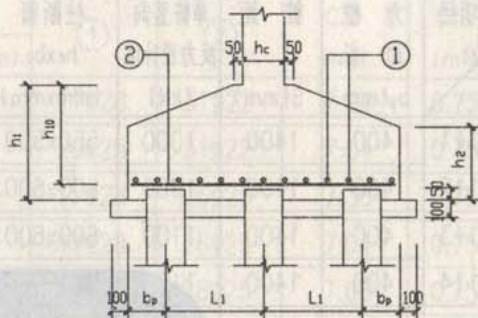
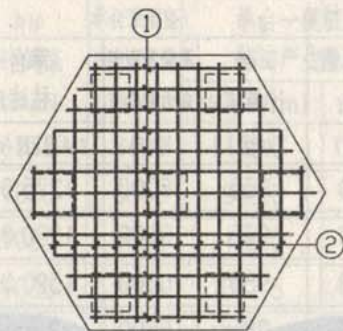
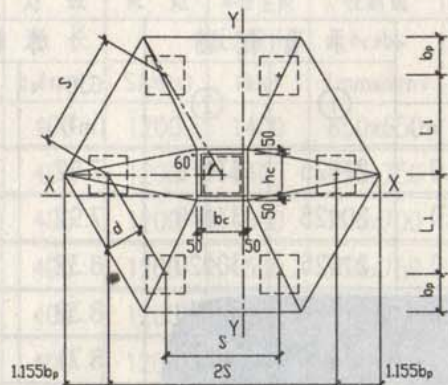
本资料由微信公众号j ianzhu118整理
持续更新中

承台 编号	项目 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 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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT6- 91	400	1200	1400	650x650	1100	1035	8400	1155.0	2450.0	17Φ28	31Φ22	7.04	0.75	439.23
CT6- 92	400	1200	1400	750x750	1100	1035	8400	945.0	2310.0	20Φ25	31Φ22	7.04	0.75	423.15
CT6- 93	400	1200	1500	700x700	1150	1085	9000	1125.0	2550.0	17Φ28	26Φ25	7.36	0.75	454.21
CT6- 94	400	1200	1500	750x750	1100	1035	9000	1012.5	2475.0	17Φ28	26Φ25	7.04	0.75	454.21
CT6- 95	400	1200	1600	700x700	1200	1135	9600	1200.0	2720.0	17Φ28	28Φ25	7.68	0.75	469.24
CT6- 96	400	1200	1600	800x800	1150	1085	9600	960.0	2560.0	17Φ28	28Φ25	7.36	0.75	469.24
CT6- 97	400	1200	1800	750x750	1300	1235	10800	1215.0	2970.0	18Φ28	31Φ25	8.32	0.75	507.00
CT6- 98	400	1200	1800	850x850	1250	1185	10800	945.0	2790.0	17Φ28	31Φ25	8.00	0.75	491.78
CT6- 99	400	1200	2000	800x800	1400	1335	12000	1200.0	3200.0	18Φ28	28Φ28	8.96	0.75	537.99
CT6-100	400	1200	2000	900x900	1350	1285	12000	900.0	3000.0	17Φ28	28Φ28	8.64	0.75	522.76
CT6-101	400	1400	500	400x400	700	635	3000	750.0	1200.0	20Φ22	35Φ14	5.54	0.91	302.80
CT6-102	400	1400	500	450x450	650	585	3000	712.5	1175.0	21Φ22	36Φ14	5.15	0.91	315.99
CT6-103	400	1400	600	450x450	750	685	3600	855.0	1410.0	22Φ22	29Φ16	5.94	0.91	331.46
CT6-104	400	1400	600	500x500	700	635	3600	810.0	1380.0	18Φ25	29Φ16	5.54	0.91	344.64
CT6-105	400	1400	700	450x450	800	735	4200	997.5	1645.0	19Φ25	31Φ16	6.34	0.91	365.11
CT6-106	400	1400	700	500x500	750	685	4200	945.0	1610.0	20Φ25	32Φ16	5.94	0.91	382.18
CT6-107	400	1400	800	500x500	800	735	4800	1080.0	1840.0	21Φ25	34Φ16	6.34	0.91	402.64
CT6-108	400	1400	800	550x550	800	735	4800	1020.0	1800.0	21Φ25	32Φ16	6.34	0.91	395.86
CT6-109	400	1400	900	550x550	900	835	5400	1147.5	2025.0	21Φ25	30Φ18	7.13	0.91	416.11
CT6-110	400	1400	900	600x600	900	835	5400	1080.0	1980.0	20Φ25	30Φ18	7.13	0.91	402.43

本资料由微信公众号j ianzhu118整理
持续更新中

项目 承台 编号	方 桩 边 长 bp(mm)	桩 距 S(mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 hcxbc (mmxmm)	承台厚度 h1 (mm)	h10 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
								$\Sigma M_x(kN \cdot m)$	$\Sigma M_y(kN \cdot m)$	①	②	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT6-111	400	1400	1000	550x550	1000	935	6000	1275.0	2250.0	21 Φ 25	33 Φ 18	7.92	0.91	429.00
CT6-112	400	1400	1000	600x600	1000	935	6000	1200.0	2200.0	20 Φ 25	33 Φ 18	7.92	0.91	415.32
CT6-113	400	1400	1100	600x600	1050	985	6600	1320.0	2420.0	21 Φ 25	30 Φ 20	8.32	0.91	446.33
CT6-114	400	1400	1100	650x650	1050	985	6600	1237.5	2365.0	21 Φ 25	30 Φ 20	8.32	0.91	446.33
CT6-115	400	1400	1200	600x600	1100	1035	7200	1440.0	2640.0	22 Φ 25	32 Φ 20	8.71	0.91	470.62
CT6-116	400	1400	1200	700x700	1100	1035	7200	1260.0	2520.0	21 Φ 25	32 Φ 20	8.71	0.91	456.94
CT6-117	400	1400	1300	650x650	1150	1085	7800	1462.5	2795.0	18 Φ 28	35 Φ 20	9.11	0.91	494.45
CT6-118	400	1400	1300	700x700	1100	1035	7800	1365.0	2730.0	19 Φ 28	35 Φ 20	8.71	0.91	511.61
CT6-119	400	1400	1400	650x650	1200	1135	8400	1575.0	3010.0	19 Φ 28	31 Φ 22	9.50	0.91	524.92
CT6-120	400	1400	1400	750x750	1150	1085	8400	1365.0	2870.0	19 Φ 28	31 Φ 22	9.11	0.91	524.92
CT6-121	400	1400	1500	700x700	1200	1135	9000	1575.0	3150.0	20 Φ 28	33 Φ 22	9.50	0.91	554.91
CT6-122	400	1400	1500	750x750	1200	1135	9000	1462.5	3075.0	19 Φ 28	33 Φ 22	9.50	0.91	537.75
CT6-123	400	1400	1600	700x700	1250	1185	9600	1680.0	3360.0	20 Φ 28	36 Φ 22	9.90	0.91	574.15
CT6-124	400	1400	1600	800x800	1200	1135	9600	1440.0	3200.0	20 Φ 28	36 Φ 22	9.50	0.91	574.15
CT6-125	400	1400	1800	750x750	1300	1235	10800	1755.0	3690.0	21 Φ 28	31 Φ 25	10.30	0.91	617.18
CT6-126	400	1400	1800	850x850	1300	1235	10800	1485.0	3510.0	20 Φ 28	31 Φ 25	10.30	0.91	600.02
CT6-127	400	1400	2000	800x800	1400	1335	12000	1800.0	4000.0	22 Φ 28	34 Φ 25	11.09	0.91	659.19
CT6-128	400	1400	2000	900x900	1400	1335	12000	1500.0	3800.0	21 Φ 28	34 Φ 25	11.09	0.91	642.03

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中



承台 编号	项目 方 桩 边 长 b _p (mm)	桩 距 S(mm)	L _i =√3S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c ×b _c (mm×mm)	承台厚度		h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
						h ₁ (mm)	h ₂ (mm)			ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT7- 1	300	900	779	400	400x400	650	450	585	2800	463.5	480.0	19Φ16	19Φ20	2.18	0.48	130.34
CT7- 2	300	900	779	400	450x450	650	450	585	2800	443.5	450.0	18Φ16	23Φ18	2.19	0.48	125.20
CT7- 3	300	900	779	500	450x450	700	500	635	3500	554.4	562.5	20Φ16	23Φ20	2.39	0.48	148.40
CT7- 4	300	900	779	500	500x500	700	500	635	3500	529.4	525.0	19Φ16	22Φ20	2.40	0.48	137.95
CT7- 5	300	900	779	600	450x450	800	550	735	4200	665.3	675.0	21Φ16	23Φ20	2.69	0.48	151.34
CT7- 6	300	900	779	600	500x500	750	550	685	4200	635.3	630.0	21Φ16	23Φ20	2.61	0.48	151.34
CT7- 7	300	900	779	700	500x500	800	800	735	4900	741.2	735.0	18Φ18	22Φ22	3.23	0.48	166.19
CT7- 8	300	900	779	700	550x550	800	800	735	4900	706.2	682.5	21Φ16	22Φ22	3.23	0.48	161.39
CT7- 9	300	900	779	800	550x550	850	850	785	5600	807.1	780.0	18Φ18	22Φ22	3.43	0.48	166.19
CT7- 10	300	900	779	800	600x600	800	800	735	5600	767.1	720.0	22Φ16	22Φ22	3.23	0.48	164.22

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 $h_c \times b_c$ (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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT7- 11	300	900	779	900	600 $\times$ 600	850	850	785	6300	863.0	810.0	19 Φ 18	23 Φ 22	3.43	0.48	179.13
CT7- 12	300	900	779	900	650 $\times$ 650	850	850	785	6300	818.0	742.5	22 Φ 16	23 Φ 22	3.43	0.48	173.44
CT7- 13	300	900	779	1000	600 $\times$ 600	900	900	835	7000	958.8	900.0	19 Φ 18	19 Φ 25	3.63	0.48	187.68
CT7- 14	300	900	779	1000	650 $\times$ 650	900	900	835	7000	908.8	825.0	18 Φ 18	23 Φ 22	3.63	0.48	175.41
CT7- 15	300	900	779	1200	650 $\times$ 650	1050	1050	985	8400	1090.6	990.0	18 Φ 18	19 Φ 28	4.24	0.48	214.38
CT7- 16	300	900	779	1200	750 $\times$ 750	1000	1000	935	8400	970.6	810.0	20 Φ 16	19 Φ 28	4.04	0.48	206.64
CT7- 17	300	1050	909	400	400 $\times$ 400	700	500	635	2800	567.5	600.0	21 Φ 16	23 Φ 20	2.97	0.59	170.21
CT7- 18	300	1050	909	400	450 $\times$ 450	650	650	585	2800	547.5	570.0	21 Φ 16	23 Φ 20	3.29	0.59	170.21
CT7- 19	300	1050	909	500	450 $\times$ 450	750	550	685	3500	684.3	712.5	23 Φ 16	26 Φ 20	3.24	0.59	185.24
CT7- 20	300	1050	909	500	500 $\times$ 500	700	700	635	3500	659.3	675.0	23 Φ 16	26 Φ 20	3.55	0.59	185.24
CT7- 21	300	1050	909	600	450 $\times$ 450	800	600	735	4200	821.2	855.0	21 Φ 18	23 Φ 22	3.49	0.59	209.67
CT7- 22	300	1050	909	600	500 $\times$ 500	800	600	735	4200	791.2	810.0	20 Φ 18	23 Φ 22	3.51	0.59	205.50
CT7- 23	300	1050	909	700	500 $\times$ 500	850	650	785	4900	923.1	945.0	22 Φ 18	26 Φ 22	3.76	0.59	224.06
CT7- 24	300	1050	909	700	550 $\times$ 550	850	650	785	4900	888.1	892.5	20 Φ 18	26 Φ 22	3.77	0.59	215.86
CT7- 25	300	1050	909	800	550 $\times$ 550	900	650	835	5600	1014.9	1020.0	22 Φ 18	19 Φ 25	3.89	0.59	223.31
CT7- 26	300	1050	909	800	600 $\times$ 600	850	650	785	5600	974.9	960.0	22 Φ 18	22 Φ 25	3.79	0.59	236.76
CT7- 27	300	1050	909	900	600 $\times$ 600	900	900	835	6300	1096.8	1080.0	23 Φ 18	22 Φ 25	4.56	0.59	240.92
CT7- 28	300	1050	909	900	650 $\times$ 650	900	900	835	6300	1051.8	1012.5	22 Φ 18	22 Φ 25	4.56	0.59	236.76
CT7- 29	300	1050	909	1000	600 $\times$ 600	950	950	885	7000	1218.7	1200.0	24 Φ 18	23 Φ 25	4.81	0.59	258.32
CT7- 30	300	1050	909	1000	650 $\times$ 650	950	950	885	7000	1168.7	1125.0	23 Φ 18	22 Φ 25	4.81	0.59	240.92

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

承台 编号	项目 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 x b _c (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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT7- 31	300	1050	909	1200	650x650	1050	1050	985	8400	1402.4	1350.0	24Φ18	23Φ25	5.32	0.59	258.32
CT7- 32	300	1050	909	1200	750x750	950	950	885	8400	1282.4	1170.0	24Φ18	23Φ25	4.81	0.59	258.32
CT7- 33	350	1050	909	500	450x450	750	500	685	3500	684.3	712.5	23Φ16	26Φ20	3.35	0.64	193.16
CT7- 34	350	1050	909	500	500x500	700	500	635	3500	659.3	675.0	24Φ16	27Φ20	3.25	0.64	205.44
CT7- 35	350	1050	909	600	450x450	800	550	735	4200	821.2	855.0	21Φ18	23Φ22	3.63	0.64	218.62
CT7- 36	350	1050	909	600	500x500	800	550	735	4200	791.2	810.0	25Φ16	27Φ20	3.65	0.64	208.86
CT7- 37	350	1050	909	700	500x500	850	600	785	4900	923.1	945.0	22Φ18	26Φ22	3.92	0.64	233.64
CT7- 38	350	1050	909	700	550x550	800	600	735	4900	888.1	892.5	22Φ18	26Φ22	3.81	0.64	233.64
CT7- 39	350	1050	909	800	550x550	900	650	835	5600	1014.9	1020.0	22Φ18	27Φ22	4.21	0.64	244.48
CT7- 40	350	1050	909	800	600x600	850	650	785	5600	974.9	960.0	22Φ18	27Φ22	4.10	0.64	244.48
CT7- 41	350	1050	909	900	600x600	900	700	835	6300	1096.8	1080.0	23Φ18	22Φ25	4.37	0.64	251.21
CT7- 42	350	1050	909	900	650x650	900	700	835	6300	1051.8	1012.5	22Φ18	27Φ22	4.39	0.64	244.48
CT7- 43	350	1050	909	1000	600x600	950	950	885	7000	1218.7	1200.0	24Φ18	23Φ25	5.22	0.64	269.35
CT7- 44	350	1050	909	1000	650x650	950	750	885	7000	1168.7	1125.0	23Φ18	22Φ25	4.66	0.64	251.21
CT7- 45	350	1050	909	1100	650x650	1000	1000	935	7700	1285.5	1237.5	24Φ18	23Φ25	5.49	0.64	269.35
CT7- 46	350	1050	909	1100	700x700	950	950	885	7700	1230.5	1155.0	23Φ18	23Φ25	5.22	0.64	265.14
CT7- 47	350	1050	909	1200	650x650	1050	1050	985	8400	1402.4	1350.0	24Φ18	23Φ25	5.77	0.64	269.35
CT7- 48	350	1050	909	1200	750x750	950	950	885	8400	1282.4	1170.0	24Φ18	23Φ25	5.22	0.64	269.35
CT7- 49	350	1050	909	1400	750x750	1050	1050	985	9800	1496.1	1365.0	25Φ18	26Φ25	5.77	0.64	287.65
CT7- 50	350	1050	909	1400	800x800	1050	1050	985	9800	1426.1	1260.0	23Φ18	23Φ28	5.77	0.64	307.96

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

图名	洛阳市规划建筑设计研究院 正六边形七桩承台选用表 (四) 内部使用 TEL: 3253041 2003年10月	图集号	02YG104-2
		页	50

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 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			ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT7- 71	350	1225	1061	1600	800×800	1150	1150	1085	11200	2114.8	2000.0	26Φ20	26Φ28	7.93	0.79	409.17
CT7- 72	350	1225	1061	1600	850×850	1150	1150	1085	11200	2034.8	1880.0	25Φ20	31Φ25	7.93	0.79	398.31
CT7- 73	400	1200	1039	500	450×450	750	500	685	3500	814.2	862.5	28Φ16	31Φ20	4.35	0.82	271.74
CT7- 74	400	1200	1039	500	500×500	750	500	685	3500	789.2	825.0	27Φ16	30Φ20	4.37	0.82	257.63
CT7- 75	400	1200	1039	600	450×450	850	550	785	4200	977.1	1035.0	29Φ16	27Φ22	4.86	0.82	285.39
CT7- 76	400	1200	1039	600	500×500	800	550	735	4200	947.1	990.0	24Φ18	27Φ22	4.73	0.82	290.29
CT7- 77	400	1200	1039	700	500×500	850	600	785	4900	1104.9	1155.0	26Φ18	31Φ22	5.09	0.82	324.96
CT7- 78	400	1200	1039	700	550×550	850	600	785	4900	1069.9	1102.5	25Φ18	30Φ22	5.11	0.82	307.68
CT7- 79	400	1200	1039	800	550×550	900	650	835	5600	1222.8	1260.0	27Φ18	31Φ22	5.47	0.82	329.92
CT7- 80	400	1200	1039	800	600×600	900	650	835	5600	1182.8	1200.0	25Φ18	31Φ22	5.48	0.82	320.13
CT7- 81	400	1200	1039	900	600×600	950	650	885	6300	1330.6	1350.0	27Φ18	26Φ25	5.65	0.82	339.88
CT7- 82	400	1200	1039	900	650×650	900	650	835	6300	1285.6	1282.5	27Φ18	26Φ25	5.50	0.82	339.88
CT7- 83	400	1200	1039	1000	600×600	1000	700	935	7000	1478.5	1500.0	29Φ18	27Φ25	6.01	0.82	365.68
CT7- 84	400	1200	1039	1000	650×650	950	700	885	7000	1428.5	1425.0	29Φ18	27Φ25	5.86	0.82	365.68
CT7- 85	400	1200	1039	1100	650×650	1000	750	935	7700	1571.3	1567.5	24Φ20	30Φ25	6.22	0.82	384.34
CT7- 86	400	1200	1039	1100	700×700	1000	750	935	7700	1516.3	1485.0	28Φ18	27Φ25	6.24	0.82	360.73
CT7- 87	400	1200	1039	1200	650×650	1050	850	985	8400	1714.2	1710.0	25Φ20	30Φ25	6.77	0.82	390.47
CT7- 88	400	1200	1039	1200	750×750	1000	800	935	8400	1594.2	1530.0	29Φ18	30Φ25	6.44	0.82	381.73
CT7- 89	400	1200	1039	1300	700×700	1100	900	1035	9100	1792.0	1755.0	25Φ20	30Φ25	7.14	0.82	390.47
CT7- 90	400	1200	1039	1300	750×750	1050	1050	985	9100	1727.0	1657.5	24Φ20	30Φ25	7.53	0.82	384.34

本资料由微信公众号jianzhul18整理
持续更新中

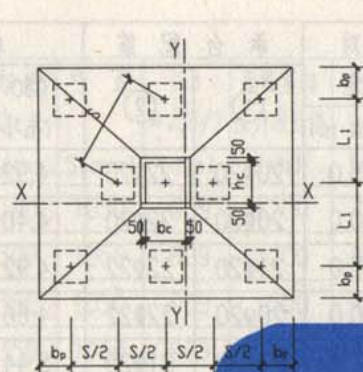
项目 承台 编号	方桩 边长 b _p (mm)	桩距 S(mm)	L ₁ =√3S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c ×b _c (mm×mm)	承台厚度		h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承台配筋		材 料 用 量		
						h ₁ (mm)	h ₂ (mm)			ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT7-91	400	1200	1039	1400	750x750	1100	1100	1035	9800	1859.8	1785.0	25Φ20	30Φ25	7.89	0.82	390.47
CT7-92	400	1200	1039	1400	800x800	1050	1050	985	9800	1789.8	1680.0	24Φ20	31Φ25	7.53	0.82	400.41
CT7-93	400	1200	1039	1500	750x750	1150	1150	1085	10500	1992.7	1912.5	25Φ20	31Φ25	8.25	0.82	406.54
CT7-94	400	1200	1039	1500	850x850	1050	1050	985	10500	1842.7	1687.5	25Φ20	31Φ25	7.53	0.82	406.54
CT7-95	400	1200	1039	1600	800x800	1150	1150	1085	11200	2045.5	1920.0	25Φ20	31Φ25	8.25	0.82	406.54
CT7-96	400	1200	1039	1600	850x850	1100	1100	1035	11200	1965.5	1800.0	25Φ20	31Φ25	7.89	0.82	406.54
CT7-97	400	1200	1039	1800	850x850	1200	1200	1135	12600	2211.2	2025.0	26Φ20	26Φ28	8.61	0.82	417.63
CT7-98	400	1200	1039	1800	900x900	1200	1200	1135	12600	2121.2	1890.0	24Φ20	31Φ28	8.61	0.82	465.93
CT7-99	400	1200	1039	2000	900x900	1350	1350	1285	14000	2356.9	2100.0	29Φ18	35Φ28	9.69	0.82	503.61
CT7-100	400	1200	1039	2000	950x950	1350	1350	1285	14000	2256.9	1950.0	27Φ18	35Φ28	9.69	0.82	493.82
CT7-101	400	1400	1212	500	450x450	750	500	685	3500	987.4	1062.5	26Φ18	30Φ22	5.44	1.02	351.17
CT7-102	400	1400	1212	500	500x500	750	500	685	3500	962.4	1025.0	32Φ16	35Φ20	5.46	1.02	345.82
CT7-103	400	1400	1212	600	450x450	850	600	785	4200	1184.9	1275.0	28Φ18	31Φ22	6.34	1.02	376.13
CT7-104	400	1400	1212	600	500x500	800	600	735	4200	1154.9	1230.0	29Φ18	34Φ22	6.17	1.02	395.66
CT7-105	400	1400	1212	700	500x500	900	650	835	4900	1347.4	1435.0	30Φ18	35Φ22	6.81	1.02	415.09
CT7-106	400	1400	1212	700	550x550	850	600	785	4900	1312.4	1382.5	30Φ18	35Φ22	6.38	1.02	415.09
CT7-107	400	1400	1212	800	550x550	950	650	885	5600	1499.9	1580.0	31Φ18	27Φ25	7.02	1.02	421.88
CT7-108	400	1400	1212	800	600x600	900	650	835	5600	1459.9	1520.0	32Φ18	30Φ25	6.85	1.02	445.40
CT7-109	400	1400	1212	900	600x600	1000	700	935	6300	1642.4	1710.0	32Φ18	30Φ25	7.50	1.02	445.40
CT7-110	400	1400	1212	900	650x650	950	700	885	6300	1597.4	1642.5	32Φ18	30Φ25	7.32	1.02	445.40

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

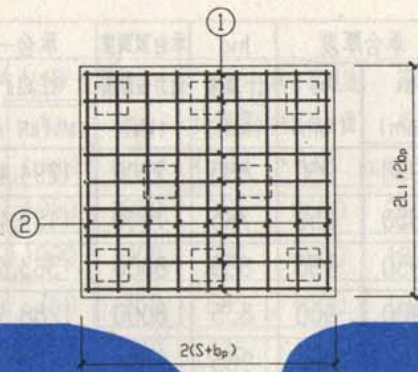
审核
 设计
 周建松
 周集建
 校制
 图
 徐朝阳
 周集建
 编制
 何集建

项目 承台 编号	方 桩 边 长 b _p (mm)	桩 距 S(mm)	L ₁ =√3S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c x b _c (mmxmm)	承台厚度		h 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 (m³)	C10 (m³)	HRB335钢筋 (kg)
CT7-111	400	1400	1212	1000	600x600	1050	750	985	7000	1824.9	1900.0	27Φ20	31Φ25	7.95	1.02	470.39
CT7-112	400	1400	1212	1000	650x650	1000	750	935	7000	1774.9	1825.0	28Φ20	31Φ25	7.77	1.02	477.08
CT7-113	400	1400	1212	1100	650x650	1050	750	985	7700	1952.4	2007.5	29Φ20	34Φ25	7.97	1.02	501.99
CT7-114	400	1400	1212	1100	700x700	1050	750	985	7700	1897.4	1925.0	28Φ20	34Φ25	8.00	1.02	495.13
CT7-115	400	1400	1212	1200	650x650	1100	800	1035	8400	2129.8	2190.0	30Φ20	35Φ25	8.42	1.02	526.78
CT7-116	400	1400	1212	1200	750x750	1050	800	985	8400	2009.8	2010.0	29Φ20	35Φ25	8.26	1.02	520.07
CT7-117	400	1400	1212	1300	700x700	1150	850	1085	9100	2242.3	2275.0	30Φ20	35Φ25	8.90	1.02	526.78
CT7-118	400	1400	1212	1300	750x750	1100	850	1035	9100	2177.3	2177.5	30Φ20	35Φ25	8.71	1.02	526.78
CT7-119	400	1400	1212	1400	750x750	1150	900	1085	9800	2344.8	2345.0	31Φ20	30Φ28	9.16	1.02	548.56
CT7-120	400	1400	1212	1400	800x800	1100	900	1035	9800	2274.8	2240.0	31Φ20	30Φ28	8.97	1.02	548.56
CT7-121	400	1400	1212	1500	750x750	1200	950	1135	10500	2512.3	2512.5	32Φ20	30Φ28	9.61	1.02	555.26
CT7-122	400	1400	1212	1500	850x850	1150	950	1085	10500	2362.3	2287.5	30Φ20	30Φ28	9.44	1.02	541.70
CT7-123	400	1400	1212	1600	800x800	1200	1000	1135	11200	2599.8	2560.0	27Φ22	31Φ28	9.87	1.02	582.03
CT7-124	400	1400	1212	1600	850x850	1200	1000	1135	11200	2519.8	2440.0	31Φ20	30Φ28	9.89	1.02	548.56
CT7-125	400	1400	1212	1800	850x850	1250	1250	1185	12600	2834.8	2745.0	27Φ22	31Φ28	11.26	1.02	582.03
CT7-126	400	1400	1212	1800	900x900	1250	1250	1185	12600	2744.8	2610.0	31Φ20	31Φ28	11.26	1.02	571.18
CT7-127	400	1400	1212	2000	900x900	1300	1300	1235	14000	3049.7	2900.0	28Φ22	34Φ28	11.71	1.02	612.76
CT7-128	400	1400	1212	2000	950x950	1250	1250	1185	14000	2949.7	2750.0	27Φ22	34Φ28	11.26	1.02	604.66

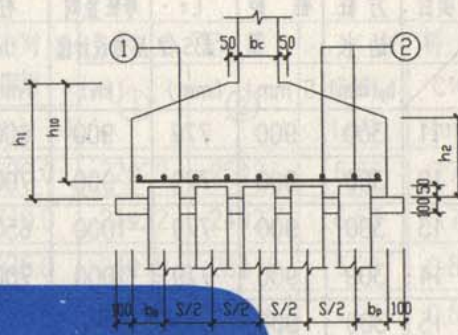
本资料由微信公众号jianzhu118整理
 持续更新中



承台平面



配筋平面



承台剖面

承台 编号	项目 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 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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT8- 1	300	900	779	400	400x400	650	650	585	3200	695.3	660.0	19Φ18	21Φ18	3.37	0.61	177.66
CT8- 2	300	900	779	400	450x450	650	650	585	3200	665.3	630.0	18Φ18	20Φ18	3.37	0.61	168.75
CT8- 3	300	900	779	500	450x450	700	700	635	4000	831.6	787.5	21Φ18	23Φ18	3.63	0.61	195.47
CT8- 4	300	900	779	500	500x500	700	700	635	4000	794.1	750.0	20Φ18	23Φ18	3.63	0.61	190.78
CT8- 5	300	900	779	600	500x500	750	750	685	4800	953.0	900.0	22Φ18	20Φ20	3.89	0.61	207.29
CT8- 6	300	900	779	600	550x550	750	750	685	4800	908.0	855.0	21Φ18	24Φ18	3.89	0.61	199.68
CT8- 7	300	900	779	700	550x550	800	800	735	5600	1059.3	997.8	19Φ20	21Φ20	4.14	0.61	219.33
CT8- 8	300	900	779	700	600x600	750	750	685	5600	1006.8	945.0	19Φ20	22Φ20	3.89	0.61	224.53
CT8- 9	300	900	779	800	600x600	850	850	785	6400	1150.6	1080.0	19Φ20	22Φ20	4.40	0.61	224.53
CT8- 10	300	900	779	800	650x650	800	800	735	6400	1090.6	1020.0	20Φ20	22Φ20	4.14	0.61	230.33

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

图名	洛阳市规划设计研究院 矩形八桩承台选用表(三) 内部使用 TEL: 3253041 2003年10月	图集号	02YG104-2
		页	56

承台 编号	项目 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 $h_c \times b_c$ (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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
						(mm)	(mm)			ΣM_x (kN $\cdot$ m)	ΣM_y (kN $\cdot$ m)					
CT8- 51	350	1050	909	1600	850 $\times$ 850	1200	1200	1135	12800	2324.8	2160.0	23 Φ 22	28 Φ 25	8.46	0.82	455.09
CT8- 52	350	1050	909	1600	900 $\times$ 900	1200	1200	1135	12800	2204.8	2040.0	21 Φ 22	28 Φ 25	8.46	0.82	438.68
CT8- 53	350	1225	1061	500	450 $\times$ 450	750	750	685	4000	1253.8	1193.8	28 Φ 18	32 Φ 18	6.67	1.01	350.57
CT8- 54	350	1225	1061	500	500 $\times$ 500	750	750	685	4000	1216.3	1156.3	28 Φ 18	31 Φ 18	6.67	1.01	345.03
CT8- 55	350	1225	1061	600	500 $\times$ 500	800	800	735	4800	1459.6	1387.5	25 Φ 20	28 Φ 20	7.11	1.01	382.52
CT8- 56	350	1225	1061	600	550 $\times$ 550	800	800	735	4800	1414.6	1342.5	25 Φ 20	27 Φ 20	7.11	1.01	375.69
CT8- 57	350	1225	1061	700	550 $\times$ 550	850	850	785	5600	1650.4	1566.3	27 Φ 20	30 Φ 20	7.56	1.01	411.48
CT8- 58	350	1225	1061	700	600 $\times$ 600	850	850	785	5600	1597.9	1513.8	26 Φ 20	29 Φ 20	7.56	1.01	397.00
CT8- 59	350	1225	1061	800	600 $\times$ 600	900	900	835	6400	1826.1	1730.0	28 Φ 20	31 Φ 20	8.00	1.01	425.96
CT8- 60	350	1225	1061	800	650 $\times$ 650	850	850	785	6400	1766.1	1670.0	24 Φ 22	32 Φ 20	7.56	1.01	440.75
CT8- 61	350	1225	1061	900	600 $\times$ 600	950	950	885	7200	2054.4	1946.3	25 Φ 22	27 Φ 22	8.44	1.01	454.58
CT8- 62	350	1225	1061	900	700 $\times$ 700	900	900	835	7200	1919.4	1811.3	25 Φ 22	27 Φ 22	8.00	1.01	454.58
CT8- 63	350	1225	1061	1000	650 $\times$ 650	1000	1000	935	8000	2207.6	2087.5	25 Φ 22	28 Φ 22	8.89	1.01	462.85
CT8- 64	350	1225	1061	1000	700 $\times$ 700	950	950	885	8000	2132.6	2012.5	26 Φ 22	29 Φ 22	8.44	1.01	480.37
CT8- 65	350	1225	1061	1100	700 $\times$ 700	1000	1000	935	8800	2345.9	2213.8	27 Φ 22	30 Φ 22	8.89	1.01	497.90
CT8- 66	350	1225	1061	1100	750 $\times$ 750	1000	1000	935	8800	2263.4	2131.3	26 Φ 22	29 Φ 22	8.89	1.01	480.37
CT8- 67	350	1225	1061	1200	700 $\times$ 700	1050	1050	985	9600	2559.2	2415.0	28 Φ 22	31 Φ 22	9.33	1.01	515.42
CT8- 68	350	1225	1061	1200	800 $\times$ 800	1000	1000	935	9600	2379.2	2235.0	27 Φ 22	30 Φ 22	8.89	1.01	497.90
CT8- 69	350	1225	1061	1400	800 $\times$ 800	1100	1100	1035	11200	2775.7	2607.5	23 Φ 25	32 Φ 22	9.78	1.01	539.42
CT8- 70	350	1225	1061	1400	850 $\times$ 850	1050	1050	985	11200	2670.7	2502.5	23 Φ 25	32 Φ 22	9.33	1.01	539.42

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

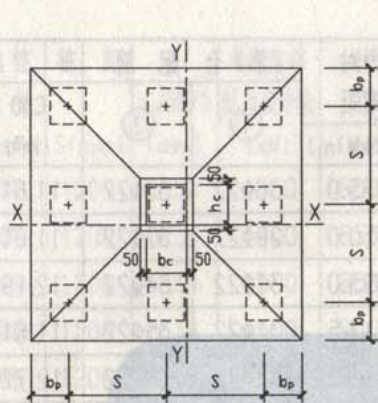
项目 承台 编号	方桩 边长 b _p (mm)	桩 距 S(mm)	L ₁ =√3S/2 (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c x b _c (mmxmm)	承台厚度		h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
						h ₁ (mm)	h ₂ (mm)			ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT8- 71	350	1225	1061	1600	850x850	1200	1200	1135	12800	3052.2	2860.0	23Φ25	32Φ22	10.67	1.01	539.42
CT8- 72	350	1225	1061	1600	900x900	1150	1150	1085	12800	2932.2	2740.0	23Φ25	32Φ22	10.22	1.01	539.42
CT8- 73	400	1200	1039	500	450x450	750	750	685	4000	1221.3	1162.5	28Φ18	31Φ18	6.91	1.05	351.34
CT8- 74	400	1200	1039	500	500x500	750	750	685	4000	1183.8	1125.0	27Φ18	30Φ18	6.91	1.05	339.40
CT8- 75	400	1200	1039	600	500x500	800	800	735	4800	1420.6	1350.0	25Φ20	27Φ20	7.37	1.05	382.55
CT8- 76	400	1200	1039	600	550x550	800	800	735	4800	1375.6	1305.0	29Φ18	27Φ20	7.37	1.05	370.82
CT8- 77	400	1200	1039	700	550x550	850	850	785	5600	1604.9	1522.5	26Φ20	29Φ20	7.83	1.05	404.26
CT8- 78	400	1200	1039	700	600x600	800	800	735	5600	1552.4	1470.0	27Φ20	30Φ20	7.37	1.05	419.01
CT8- 79	400	1200	1039	800	600x600	900	900	835	6400	1774.2	1680.0	27Φ20	30Φ20	8.29	1.05	419.01
CT8- 80	400	1200	1039	800	650x650	850	850	785	6400	1714.2	1620.0	28Φ20	31Φ20	7.83	1.05	433.75
CT8- 81	400	1200	1039	900	600x600	950	950	885	7200	1995.9	1890.0	29Φ20	32Φ20	8.75	1.05	448.50
CT8- 82	400	1200	1039	900	700x700	900	900	835	7200	1860.9	1755.0	29Φ20	32Φ20	8.29	1.05	448.50
CT8- 83	400	1200	1039	1000	650x650	950	950	885	8000	2142.7	2025.0	26Φ22	29Φ22	8.75	1.05	489.16
CT8- 84	400	1200	1039	1000	700x700	950	950	885	8000	2067.7	1950.0	25Φ22	28Φ22	8.75	1.05	471.32
CT8- 85	400	1200	1039	1100	700x700	1000	1000	935	8800	2274.5	2145.0	26Φ22	29Φ22	9.21	1.05	489.16
CT8- 86	400	1200	1039	1100	750x750	950	950	885	8800	2192.0	2062.5	27Φ22	30Φ22	8.75	1.05	507.00
CT8- 87	400	1200	1039	1200	700x700	1050	1050	985	9600	2481.2	2340.0	27Φ22	30Φ22	9.67	1.05	507.00
CT8- 88	400	1200	1039	1200	800x800	1000	1000	935	9600	2301.2	2160.0	27Φ22	29Φ22	9.21	1.05	498.56
CT8- 89	400	1200	1039	1300	750x750	1100	1100	1035	10400	2590.5	2437.5	27Φ22	30Φ22	10.13	1.05	507.00
CT8- 90	400	1200	1039	1300	850x850	1000	1000	935	10400	2395.5	2242.5	28Φ22	31Φ22	9.21	1.05	524.84

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

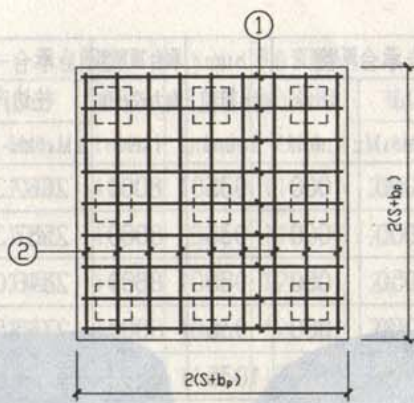
承台 编号	方 桩 边 长 b _p (mm)	桩 距 S(mm)	L ₁ = $\sqrt{3}S/2$ (mm)	单桩竖向 反力设计值 (kN)	柱断面 h _c ×b _c (mm×mm)	承台厚度		h ₁₀ 计算值 (mm)	承台顶面竖 向力设计值 (kN)	承台一侧桩反力对 柱边产生最大弯矩		承 台 配 筋		材 料 用 量		
						h ₁ (mm)	h ₂ (mm)			ΣM_x (kN·m)	ΣM_y (kN·m)	①	②	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT8-91	400	1200	1039	1400	800×800	1100	1100	1035	11200	2684.8	2520.0	28Φ22	31Φ22	10.13	1.05	524.84
CT8-92	400	1200	1039	1400	850×850	1050	1050	985	11200	2579.8	2415.0	28Φ22	31Φ22	9.67	1.05	524.84
CT8-93	400	1200	1039	1500	800×800	1150	1150	1085	12000	2876.5	2700.0	29Φ22	32Φ22	10.59	1.05	542.68
CT8-94	400	1200	1039	1500	900×900	1100	1100	1035	12000	2651.5	2475.0	28Φ22	31Φ22	10.13	1.05	524.84
CT8-95	400	1200	1039	1600	850×850	1200	1200	1135	12800	2948.3	2760.0	28Φ22	31Φ22	11.05	1.05	524.84
CT8-96	400	1200	1039	1600	900×900	1150	1150	1085	12800	2828.3	2640.0	28Φ22	31Φ22	10.59	1.05	524.84
CT8-97	400	1200	1039	1800	900×900	1250	1250	1185	14400	3181.8	2970.0	29Φ22	31Φ25	11.51	1.05	610.46
CT8-98	400	1200	1039	1800	1000×1000	1200	1200	1135	14400	2911.8	2700.0	28Φ22	31Φ25	11.05	1.05	601.06
CT8-99	400	1200	1039	2000	950×950	1350	1350	1285	16000	3385.4	3150.0	29Φ22	28Φ28	12.43	1.05	655.40
CT8-100	400	1200	1039	2000	1050×1050	1350	1350	1285	16000	3085.4	2850.0	26Φ22	28Φ28	12.43	1.05	627.20
CT8-101	400	1400	1212	500	450×450	750	750	685	4000	1481.2	1412.5	27Φ20	30Φ20	8.71	1.30	471.27
CT8-102	400	1400	1212	500	500×500	750	750	685	4000	1443.7	1375.0	32Φ18	36Φ18	8.71	1.30	455.24
CT8-103	400	1400	1212	600	500×500	800	800	735	4800	1732.4	1650.0	29Φ20	33Φ20	9.29	1.30	512.27
CT8-104	400	1400	1212	600	550×550	800	800	735	4800	1687.4	1605.0	29Φ20	32Φ20	9.29	1.30	504.44
CT8-105	400	1400	1212	700	550×550	850	850	785	5600	1968.6	1872.5	32Φ20	35Φ20	9.87	1.30	554.19
CT8-106	400	1400	1212	700	600×600	850	850	785	5600	1916.1	1820.0	31Φ20	34Φ20	9.87	1.30	537.61
CT8-107	400	1400	1212	800	600×600	900	900	835	6400	2189.8	2080.0	28Φ22	30Φ22	10.45	1.30	580.83
CT8-108	400	1400	1212	800	650×650	900	900	835	6400	2129.8	2020.0	32Φ20	36Φ20	10.45	1.30	562.02
CT8-109	400	1400	1212	900	600×600	1000	1000	935	7200	2463.6	2340.0	28Φ22	31Φ22	11.61	1.30	590.31
CT8-110	400	1400	1212	900	700×700	950	950	885	7200	2328.6	2205.0	28Φ22	31Φ22	11.03	1.30	590.31

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

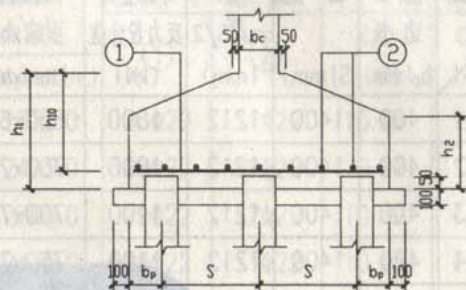
图名	洛阳市规划建筑设计研究院 矩形桩承台选用表(七) 内部使用 TEL: 3253041 2003年10月	图集号	02YG104-2
		页	60



承台平面



配筋平面



承台剖面

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 $h_c \times b_c$ (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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT9- 1	300	900	400	450 $\times$ 450	750	550	685	3600	810.0	810.0	21 Φ 18	21 Φ 18	3.66	0.68	197.16
CT9- 2	300	900	400	500 $\times$ 500	750	550	685	3600	780.0	780.0	21 Φ 18	21 Φ 18	3.67	0.68	197.16
CT9- 3	300	900	500	500 $\times$ 500	800	800	735	4500	975.0	975.0	24 Φ 18	24 Φ 18	4.61	0.68	225.33
CT9- 4	300	900	500	550 $\times$ 550	800	800	735	4500	937.5	937.5	23 Φ 18	23 Φ 18	4.61	0.68	215.94
CT9- 5	300	900	600	550 $\times$ 550	900	700	835	5400	1125.0	1125.0	20 Φ 20	20 Φ 20	4.55	0.68	231.82
CT9- 6	300	900	600	600 $\times$ 600	850	850	785	5400	1080.0	1080.0	20 Φ 20	20 Φ 20	4.90	0.68	231.82
CT9- 7	300	900	700	600 $\times$ 600	900	900	835	6300	1260.0	1260.0	22 Φ 20	22 Φ 20	5.18	0.68	255.00
CT9- 8	300	900	700	650 $\times$ 650	900	900	835	6300	1207.5	1207.5	21 Φ 20	21 Φ 20	5.18	0.68	243.41
CT9- 9	300	900	800	600 $\times$ 600	1000	800	935	7200	1440.0	1440.0	23 Φ 20	23 Φ 20	5.14	0.68	266.59
CT9- 10	300	900	800	700 $\times$ 700	900	900	835	7200	1320.0	1320.0	23 Φ 20	23 Φ 20	5.18	0.68	266.59

本资料由微信公众号jianshu118整理
持续更新中

承台 编号	项 目 方 柱 边 长 b_p (mm)	桩 距 S (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 $\cdot$ m)	ΣM_y (kN $\cdot$ m)	①	②	C30 (m ³)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT9- 11	300	900	900	650 $\times$ 650	1000	1000	935	8100	1552.5	1552.5	24 Φ 20	24 Φ 20	5.76	0.68	278.18
CT9- 12	300	900	900	750 $\times$ 750	950	950	885	8100	1417.5	1417.5	24 Φ 20	24 Φ 20	5.47	0.68	278.18
CT9- 13	300	900	1000	700 $\times$ 700	1050	850	985	9000	1650.0	1650.0	21 Φ 22	21 Φ 22	5.45	0.68	294.52
CT9- 14	300	900	1000	750 $\times$ 750	1000	1000	935	9000	1575.0	1575.0	21 Φ 22	21 Φ 22	5.76	0.68	294.52
CT9- 15	300	900	1200	750 $\times$ 750	1100	1100	1035	10800	1890.0	1890.0	21 Φ 25	21 Φ 25	6.34	0.68	380.33
CT9- 16	300	900	1200	850 $\times$ 850	1050	1050	985	10800	1710.0	1710.0	21 Φ 25	21 Φ 25	6.05	0.68	380.33
CT9- 17	300	1050	400	450 $\times$ 450	800	550	735	3600	990.0	990.0	24 Φ 18	24 Φ 18	4.77	0.84	254.09
CT9- 18	300	1050	400	500 $\times$ 500	750	550	685	3600	960.0	960.0	25 Φ 18	25 Φ 18	4.63	0.84	264.68
CT9- 19	300	1050	500	500 $\times$ 500	850	650	785	4500	1200.0	1200.0	27 Φ 18	27 Φ 18	5.36	0.84	285.85
CT9- 20	300	1050	500	550 $\times$ 550	850	650	785	4500	1162.5	1162.5	27 Φ 18	27 Φ 18	5.37	0.84	285.85
CT9- 21	300	1050	600	550 $\times$ 550	900	900	835	5400	1395.0	1395.0	24 Φ 20	24 Φ 20	6.56	0.84	313.69
CT9- 22	300	1050	600	600 $\times$ 600	900	700	835	5400	1350.0	1350.0	24 Φ 20	24 Φ 20	5.75	0.84	313.69
CT9- 23	300	1050	700	600 $\times$ 600	950	950	885	6300	1575.0	1575.0	26 Φ 20	26 Φ 20	6.93	0.84	339.84
CT9- 24	300	1050	700	650 $\times$ 650	950	950	885	6300	1522.5	1522.5	25 Φ 20	25 Φ 20	6.93	0.84	326.76
CT9- 25	300	1050	800	600 $\times$ 600	1050	850	985	7200	1800.0	1800.0	27 Φ 20	27 Φ 20	6.84	0.84	352.91
CT9- 26	300	1050	800	700 $\times$ 700	1000	800	935	7200	1680.0	1680.0	26 Φ 20	26 Φ 20	6.50	0.84	339.84
CT9- 27	300	1050	900	650 $\times$ 650	1050	1050	985	8100	1957.5	1957.5	24 Φ 22	24 Φ 22	7.65	0.84	379.57
CT9- 28	300	1050	900	750 $\times$ 750	1000	1000	935	8100	1822.5	1822.5	23 Φ 22	23 Φ 22	7.29	0.84	363.75
CT9- 29	300	1050	1000	700 $\times$ 700	1100	900	1035	9000	2100.0	2100.0	25 Φ 22	25 Φ 22	7.23	0.84	395.39
CT9- 30	300	1050	1000	750 $\times$ 750	1050	1050	985	9000	2025.0	2025.0	25 Φ 22	25 Φ 22	7.65	0.84	395.39

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

承台 编号	项目 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 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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT9- 31	300	1050	1200	750x750	1200	1000	1135	10800	2430.0	2430.0	26Φ22	26Φ22	7.98	0.84	411.20
CT9- 32	300	1050	1200	850x850	1100	1100	1035	10800	2250.0	2250.0	26Φ22	26Φ22	8.02	0.84	411.20
CT9- 33	350	1050	500	500x500	850	600	785	4500	1200.0	1200.0	27Φ18	27Φ18	5.53	0.90	296.64
CT9- 34	350	1050	500	550x550	850	600	785	4500	1162.5	1162.5	26Φ18	26Φ18	5.54	0.90	285.65
CT9- 35	350	1050	600	550x550	900	700	835	5400	1395.0	1395.0	24Φ20	24Φ20	6.16	0.90	325.53
CT9- 36	350	1050	600	600x600	900	700	835	5400	1350.0	1350.0	24Φ20	24Φ20	6.17	0.90	325.53
CT9- 37	350	1050	700	600x600	950	750	885	6300	1575.0	1575.0	26Φ20	26Φ20	6.57	0.90	352.66
CT9- 38	350	1050	700	650x650	950	750	885	6300	1522.5	1522.5	25Φ20	25Φ20	6.58	0.90	339.10
CT9- 39	350	1050	800	600x600	1050	800	985	7200	1800.0	1800.0	27Φ20	27Φ20	7.13	0.90	366.22
CT9- 40	350	1050	800	700x700	950	750	885	7200	1680.0	1680.0	28Φ20	28Φ20	6.59	0.90	379.79
CT9- 41	350	1050	900	650x650	1050	850	985	8100	1957.5	1957.5	24Φ22	24Φ22	7.36	0.90	393.89
CT9- 42	350	1050	900	750x750	1000	800	935	8100	1822.5	1822.5	24Φ22	24Φ22	7.00	0.90	393.89
CT9- 43	350	1050	1000	700x700	1100	850	1035	9000	2100.0	2100.0	25Φ22	25Φ22	7.56	0.90	410.31
CT9- 44	350	1050	1000	750x750	1050	850	985	9000	2025.0	2025.0	25Φ22	25Φ22	7.39	0.90	410.31
CT9- 45	350	1050	1100	750x750	1100	900	1035	9900	2227.5	2227.5	26Φ22	26Φ22	7.79	0.90	426.72
CT9- 46	350	1050	1100	800x800	1100	900	1035	9900	2145.0	2145.0	25Φ22	25Φ22	7.80	0.90	410.31
CT9- 47	350	1050	1200	750x750	1200	950	1135	10800	2430.0	2430.0	26Φ22	26Φ22	8.36	0.90	426.72
CT9- 48	350	1050	1200	850x850	1100	900	1035	10800	2250.0	2250.0	27Φ22	27Φ22	7.82	0.90	443.13
CT9- 49	350	1050	1400	850x850	1200	1000	1135	12600	2625.0	2625.0	28Φ22	28Φ22	8.60	0.90	459.54
CT9- 50	350	1050	1400	900x900	1150	1150	1085	12600	2520.0	2520.0	28Φ22	28Φ22	9.02	0.90	459.54

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 $h_c \times b_c$ (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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
					(mm)	(mm)			ΣM_x (kN·m)	ΣM_y (kN·m)					
CT9- 51	350	1050	1600	900 $\times$ 900	1250	1250	1185	14400	2880.0	2880.0	28 Φ 25	28 Φ 25	9.80	0.90	593.42
CT9- 52	350	1050	1600	1000 $\times$ 1000	1200	1200	1135	14400	2640.0	2640.0	28 Φ 25	28 Φ 25	9.41	0.90	593.42
CT9- 53	350	1225	500	500 $\times$ 500	850	600	785	4500	1462.5	1462.5	26 Φ 20	26 Φ 20	6.97	1.12	397.54
CT9- 54	350	1225	500	550 $\times$ 550	850	600	785	4500	1425.0	1425.0	32 Φ 18	32 Φ 18	6.99	1.12	396.32
CT9- 55	350	1225	600	550 $\times$ 550	950	700	885	5400	1710.0	1710.0	28 Φ 20	28 Φ 20	7.98	1.12	428.12
CT9- 56	350	1225	600	600 $\times$ 600	900	700	835	5400	1665.0	1665.0	29 Φ 20	29 Φ 20	7.79	1.12	443.41
CT9- 57	350	1225	700	600 $\times$ 600	1000	750	935	6300	1942.5	1942.5	30 Φ 20	30 Φ 20	8.49	1.12	458.70
CT9- 58	350	1225	700	650 $\times$ 650	950	750	885	6300	1890.0	1890.0	31 Φ 20	31 Φ 20	8.30	1.12	473.99
CT9- 59	350	1225	800	600 $\times$ 600	1050	850	985	7200	2220.0	2220.0	27 Φ 22	27 Φ 22	9.28	1.12	499.53
CT9- 60	350	1225	800	700 $\times$ 700	1000	1000	935	7200	2100.0	2100.0	32 Φ 20	32 Φ 20	9.92	1.12	489.28
CT9- 61	350	1225	900	650 $\times$ 650	1100	900	1035	8100	2430.0	2430.0	28 Φ 22	28 Φ 22	9.79	1.12	518.03
CT9- 62	350	1225	900	750 $\times$ 750	1050	850	985	8100	2295.0	2295.0	28 Φ 22	28 Φ 22	9.32	1.12	518.03
CT9- 63	350	1225	1000	700 $\times$ 700	1150	950	1085	9000	2625.0	2625.0	29 Φ 22	29 Φ 22	10.30	1.12	536.53
CT9- 64	350	1225	1000	750 $\times$ 750	1100	900	1035	9000	2550.0	2550.0	30 Φ 22	30 Φ 22	9.82	1.12	555.03
CT9- 65	350	1225	1100	750 $\times$ 750	1200	950	1135	9900	2805.0	2805.0	30 Φ 22	30 Φ 22	10.54	1.12	555.03
CT9- 66	350	1225	1100	800 $\times$ 800	1150	950	1085	9900	2722.5	2722.5	30 Φ 22	30 Φ 22	10.33	1.12	555.03
CT9- 67	350	1225	1200	750 $\times$ 750	1250	1000	1185	10800	3060.0	3060.0	31 Φ 22	31 Φ 22	11.03	1.12	573.53
CT9- 68	350	1225	1200	850 $\times$ 850	1150	1150	1085	10800	2880.0	2880.0	31 Φ 22	31 Φ 22	11.41	1.12	573.53
CT9- 69	350	1225	1400	850 $\times$ 850	1300	1100	1235	12600	3360.0	3360.0	26 Φ 25	26 Φ 25	11.84	1.12	621.16
CT9- 70	350	1225	1400	900 $\times$ 900	1250	1050	1185	12600	3255.0	3255.0	26 Φ 25	26 Φ 25	11.36	1.12	621.16

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

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 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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
					(mm)	(mm)			ΣM _x (kN·m)	ΣM _y (kN·m)					
CT9- 71	350	1225	1600	900×900	1350	1150	1285	14400	3720.0	3720.0	27Φ25	27Φ25	12.35	1.12	645.05
CT9- 72	350	1225	1600	1000×1000	1300	1300	1235	14400	3480.0	3480.0	26Φ25	26Φ25	12.90	1.12	621.16
CT9- 73	400	1200	500	500×500	850	600	785	4500	1425.0	1425.0	32Φ18	32Φ18	7.19	1.16	402.71
CT9- 74	400	1200	500	550×550	850	600	785	4500	1387.5	1387.5	31Φ18	31Φ18	7.21	1.16	390.13
CT9- 75	400	1200	600	550×550	950	650	885	5400	1665.0	1665.0	27Φ20	27Φ20	7.93	1.16	419.49
CT9- 76	400	1200	600	600×600	900	650	835	5400	1620.0	1620.0	28Φ20	28Φ20	7.74	1.16	435.03
CT9- 77	400	1200	700	600×600	1000	750	935	6300	1890.0	1890.0	29Φ20	29Φ20	8.76	1.16	450.57
CT9- 78	400	1200	700	650×650	950	750	885	6300	1837.5	1837.5	30Φ20	30Φ20	8.56	1.16	466.10
CT9- 79	400	1200	800	600×600	1050	800	985	7200	2160.0	2160.0	32Φ20	32Φ20	9.27	1.16	497.18
CT9- 80	400	1200	800	700×700	1000	800	935	7200	2040.0	2040.0	32Φ20	32Φ20	9.09	1.16	497.18
CT9- 81	400	1200	900	650×650	1100	850	1035	8100	2362.5	2362.5	27Φ22	27Φ22	9.80	1.16	507.59
CT9- 82	400	1200	900	750×750	1050	800	985	8100	2227.5	2227.5	27Φ22	27Φ22	9.33	1.16	507.59
CT9- 83	400	1200	1000	700×700	1150	900	1085	9000	2550.0	2550.0	28Φ22	28Φ22	10.34	1.16	526.38
CT9- 84	400	1200	1000	750×750	1100	850	1035	9000	2475.0	2475.0	29Φ22	29Φ22	9.84	1.16	545.18
CT9- 85	400	1200	1100	750×750	1150	900	1085	9900	2722.5	2722.5	30Φ22	30Φ22	10.36	1.16	563.98
CT9- 86	400	1200	1100	800×800	1150	900	1085	9900	2640.0	2640.0	29Φ22	29Φ22	10.38	1.16	545.18
CT9- 87	400	1200	1200	750×750	1200	950	1135	10800	2970.0	2970.0	32Φ22	32Φ22	10.87	1.16	601.58
CT9- 88	400	1200	1200	850×850	1150	950	1085	10800	2790.0	2790.0	31Φ22	31Φ22	10.67	1.16	582.78
CT9- 89	400	1200	1300	800×800	1250	1000	1185	11700	3120.0	3120.0	32Φ22	32Φ22	11.40	1.16	601.58
CT9- 90	400	1200	1300	900×900	1200	950	1135	11700	2925.0	2925.0	31Φ22	31Φ22	10.93	1.16	582.78

本资料由微信公众号jianzhu118整理
 持续更新中

承台 编号	项目 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 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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT9- 91	400	1200	1400	850×850	1250	1000	1185	12600	3255.0	3255.0	26Φ25	26Φ25	11.42	1.16	631.18
CT9- 92	400	1200	1400	900×900	1250	1000	1185	12600	3150.0	3150.0	32Φ22	32Φ22	11.44	1.16	601.58
CT9- 93	400	1200	1500	850×850	1300	1050	1235	13500	3487.5	3487.5	27Φ25	27Φ25	11.93	1.16	655.46
CT9- 94	400	1200	1500	950×950	1250	1050	1185	13500	3262.5	3262.5	26Φ25	26Φ25	11.73	1.16	631.18
CT9- 95	400	1200	1600	900×900	1350	1100	1285	14400	3600.0	3600.0	27Φ25	27Φ25	12.47	1.16	655.46
CT9- 96	400	1200	1600	1000×1000	1250	1050	1185	14400	3360.0	3360.0	27Φ25	27Φ25	11.75	1.16	655.46
CT9- 97	400	1200	1800	950×950	1400	1150	1335	16200	3915.0	3915.0	28Φ25	28Φ25	13.00	1.16	679.73
CT9- 98	400	1200	1800	1050×1050	1300	1100	1235	16200	3645.0	3645.0	28Φ25	28Φ25	12.28	1.16	679.73
CT9- 99	400	1200	2000	1000×1000	1450	1450	1385	18000	4200.0	4200.0	28Φ28	28Φ28	14.85	1.16	852.66
CT9-100	400	1200	2000	1100×1100	1350	1350	1285	18000	3900.0	3900.0	28Φ28	28Φ28	13.82	1.16	852.66
CT9-101	400	1400	500	500×500	850	600	785	4500	1725.0	1725.0	31Φ20	31Φ20	9.07	1.44	542.80
CT9-102	400	1400	500	550×550	850	600	785	4500	1687.5	1687.5	30Φ20	30Φ20	9.09	1.44	525.29
CT9-103	400	1400	600	550×550	950	650	885	5400	2025.0	2025.0	32Φ20	32Φ20	10.00	1.44	560.31
CT9-104	400	1400	600	600×600	950	650	885	5400	1980.0	1980.0	32Φ20	32Φ20	10.02	1.44	560.31
CT9-105	400	1400	700	600×600	1000	750	935	6300	2310.0	2310.0	35Φ20	35Φ20	11.05	1.44	612.84
CT9-106	400	1400	700	650×650	1000	750	935	6300	2257.5	2257.5	34Φ20	34Φ20	11.07	1.44	595.33
CT9-107	400	1400	800	600×600	1100	800	1035	7200	2640.0	2640.0	36Φ20	36Φ20	11.97	1.44	630.35
CT9-108	400	1400	800	700×700	1050	800	985	7200	2520.0	2520.0	36Φ20	36Φ20	11.74	1.44	630.35
CT9-109	400	1400	900	650×650	1150	850	1085	8100	2902.5	2902.5	32Φ22	32Φ22	12.64	1.44	677.97
CT9-110	400	1400	900	750×750	1100	850	1035	8100	2767.5	2767.5	32Φ22	32Φ22	12.41	1.44	677.97

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中

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 h _c x b _c (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)	C10 (m ³)	HRB335钢筋 (kg)
CT9-111	400	1400	1000	700x700	1200	950	1135	9000	3150.0	3150.0	33Φ22	33Φ22	13.69	1.44	699.16
CT9-112	400	1400	1000	750x750	1150	900	1085	9000	3075.0	3075.0	34Φ22	34Φ22	13.06	1.44	720.35
CT9-113	400	1400	1100	750x750	1200	950	1135	9900	3382.5	3382.5	35Φ22	35Φ22	13.71	1.44	741.53
CT9-114	400	1400	1100	800x800	1200	950	1135	9900	3300.0	3300.0	35Φ22	35Φ22	13.73	1.44	741.53
CT9-115	400	1400	1200	750x750	1250	1000	1185	10800	3690.0	3690.0	29Φ25	29Φ25	14.36	1.44	793.41
CT9-116	400	1400	1200	850x850	1200	1000	1135	10800	3510.0	3510.0	29Φ25	29Φ25	14.11	1.44	793.41
CT9-117	400	1400	1300	800x800	1300	1050	1235	11700	3900.0	3900.0	29Φ25	29Φ25	15.03	1.44	793.41
CT9-118	400	1400	1300	900x900	1250	1050	1185	11700	3705.0	3705.0	29Φ25	29Φ25	14.78	1.44	793.41
CT9-119	400	1400	1400	850x850	1350	1100	1285	12600	4095.0	4095.0	30Φ25	30Φ25	15.70	1.44	820.77
CT9-120	400	1400	1400	900x900	1300	1100	1235	12600	3990.0	3990.0	30Φ25	30Φ25	15.43	1.44	820.77
CT9-121	400	1400	1500	850x850	1400	1150	1335	13500	4387.5	4387.5	31Φ25	31Φ25	16.34	1.44	848.12
CT9-122	400	1400	1500	950x950	1300	1100	1235	13500	4162.5	4162.5	31Φ25	31Φ25	15.45	1.44	848.12
CT9-123	400	1400	1600	900x900	1400	1150	1335	14400	4560.0	4560.0	32Φ25	32Φ25	16.37	1.44	875.48
CT9-124	400	1400	1600	1000x1000	1350	1150	1285	14400	4320.0	4320.0	31Φ25	31Φ25	16.11	1.44	848.12
CT9-125	400	1400	1800	950x950	1450	1250	1385	16200	4995.0	4995.0	34Φ25	34Φ25	17.39	1.44	930.20
CT9-126	400	1400	1800	1050x1050	1400	1200	1335	16200	4725.0	4725.0	33Φ25	33Φ25	16.78	1.44	902.84
CT9-127	400	1400	2000	1000x1000	1500	1300	1435	18000	5400.0	5400.0	35Φ25	35Φ25	18.06	1.44	957.56
CT9-128	400	1400	2000	1100x1100	1450	1250	1385	18000	5100.0	5100.0	35Φ25	35Φ25	17.45	1.44	957.56

本资料由微信公众号jianzhu118整理
持续更新中