

单桩竖向抗压静载 检测报告

工程名称: 武汉市优抚医院扩建(康复综合大楼)项目(地下室)

委托单位:武汉市优抚医院

检测日期: 2023年02月17日~2023年02月21日

报告日期: 2023年03月17日

流水号: A20230216004

委托编号: 23070060

检测编号: DJJC23000060



检测: 胡腊琴

裴恒

上岗证号: LSL2022006 上岗证号: LSL2022013

复 核: 裴恒

上岗证号: LSL2022013

审 核: 周炜

上岗证号: LSL2022003

批 准: 曾令锋

上岗证号: LSL2022008

声明:

- 1. 本报告涂改、错页、换页、漏页无效;
- 2. 检测单位名称与检测报告专用章名称不符者无效;
- 3. 本报告无我单位相关技术资格证书章无效;
- 4. 本报告无检测、审核、批准人签字无效;
- 5. 未经本机构批准,不得复制(全文复制除外)报告或证书。
- 6. 如对本检测报告有异议或需要说明之处,可在报告发出后7日内向本检测单位书面提出,本单位将于5日内给予答复,逾期未提出异议的,视为认可本检测报告。

检测单位: 湖北蓝森林工程检测有限公司

地 址: 武汉市硚口区古田二路长升路 12号

电 话: 027-83322001

首 页

		<u> </u>	<u> </u>							
工程名称	武汉市优抚医院扩建(康复综合大楼)项目(地下室)									
建设单位	武汉市优抚医院									
委托单位	武汉市优抚医院	武汉市优抚医院								
设计单位	中建三局集团有限。	公司、中	南建筑	设计院	股份有限公司联合体					
施工单位	中建三局集团有限公司、中南建筑设计院股份有限公司联合体									
监理单位	中韬华胜工程科技	中韬华胜工程科技有限公司								
勘察单位	武汉市勘察设计有	限公司								
质量监督站	武汉市建筑工程质	量监督站								
检测依据	《建筑基桩检测技》	术规范》	(JGJ1	.06-201	4)					
检测设备	静载检测仪、千斤顶									
桩型	钻孔灌注桩		设计	 持力层	中风化泥质砂岩					
检测类别	委托检测		基桩类别		工程桩					
工程桩总数	261 根	检测桩数		3 根						
加载方式	压重平台反为	加载方法		慢速维持荷载法						
检测桩施工日期	2022. 12. 07~2022	检测	日期	2023. 02. 17~2023. 02. 21						
检 测 结 论	通过本次单桩竖向抗压静载试验,根据规范 D147、D159 和 D201 单桩竖向抗压极限承载力均为 9030kN,其单桩竖向抗压承载力特征 值均为 4515kN,满足设计要求。									
备 注	/		测 位	湖北	比蓝森林工程检测有限公司 (盖章)					

目 录

	项目概况 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
<u> </u>	地质概况4
三	检测依据······5
四	现场检测······5
五.	检测结果······7
六	检测结论 ·······7
+;	附图表7

湖北蓝森林工程检测有限公司---地基基础检测报告(检测编号: DJJC23000060)

一、项目概况

	H 19676											
工程	 名称	武汉市位	武汉市优抚医院扩建(康复综合大楼)项目(地下室)									
工程	地点	江汉区分	江汉区发展大道 187 号武汉市优抚医院									
建设	单位	武汉市位	武汉市优抚医院									
委托	单位	武汉市位	武汉市优抚医院									
设计	单位	中建三月	中建三局集团有限公司、中南建筑设计院股份有限公司联合体									
施工	单位	中建三月	司集团有限 <i>2</i>	公司、中南廷	建筑设计院股	份有限公司联合	} 体					
监理.	单位	中韬华原	性工程科技	有限公司								
勘察	单位	武汉市甚	勘察设计有同	限公司								
质量出	哲站	武汉市郊	建筑工程质量	量监督站								
检测	检测依据 《建筑基桩检测技术规范》(JGJ106-2014)											
结构	形式		/	层	数	/						
建筑面	建筑面积(m²) /			桩	型	钻孔灌注桩						
桩顶标高	桩顶标高(m) 4.6~4.8					中风化泥	质砂岩					
工程框	É总数	26	61 根	检测桩的	直工日期	2022. 12. 07~2022. 12. 28						
检测	桩数	G	3 根	检测	方法	慢速维持	荷载法					
检测进:	场日期	2023	. 02. 16	退场	日期	2023. 0	2023. 02. 22					
桩号	施工 桩长 (m)	桩径 (mm)	配筋情况	设计单标 佐身砼强 竖向抗压 度等级 承载力特 征值(kN		要求最大加 载值(kN)	基桩类别					
D147	38. 81	800	/	C40 水下 4515		9030	工程桩					
D159	40. 17	800 /		C40 水下	4515	9030	工程桩					
D201	37. 19	800 /		C40 水下 4515		9030	工程桩					
备注												

二、地质概况

详见本工程地质岩土勘察报告。

三、检测依据

检测依据标准及代号:

《建筑基桩检测技术规范》(JGJ106-2014)。

四、现场检测

1、检测方法

堆载法:由主梁、次梁和工字钢等组成堆载平台,上面均匀堆放砼预制块,构成加载反力系统。压重平台反力装置承载力不小于预计最大加载量的 1.2 倍。加载采用液压千斤顶,当采用两台或两台以上千斤顶加载时,并联同步工作。压力值由经过标定的压力表或压力传感器给出,再由千斤顶的标定曲线换算成荷载值,压力表精度优于或等于 0.4 级,压力传感器准确度优于或等于 0.5 级。试验用压力表、油泵、油管在最大加载时的压力不大于规定工作压力的 80%。

沉降测量采用大量程的位移传感器或百分表,且符合下列规定:测量误差不大于 0.1%FS,分度值/分辨力优于或等于 0.01mm; 直径或边宽大于 500mm 的桩,在其两个方向对称安置 4 个位移测试仪表,直径或边宽小于等于 500mm 的桩对称安置 2 个位移测试仪表。所有位移测试仪表均用磁性表座固定于基准梁上,基准梁具有足够刚度。为保证基准梁及基准桩的稳定性,试桩、压重平台支座和基准桩之间的中心距离符合下表规定。

试桩、锚桩(或压重平台支墩边)和基准桩之间的中心距离

	距离						
反力装置	试桩中心与锚桩中心 (或压重平台支墩边)	试桩中心与 基准桩中心	基准桩中心与锚桩中心 (或压重平台支墩边)				
锚桩横梁	>4(3)D 且>2.0m	>4(3)D 且>2.0m	>4(3)D且>2.0m				
压重平台	>4(3)D且>2.0m	≥4(3)D且>2.0m	≥4(3)D且>2.0m				
地锚装置	>4D 且>2.0m	>4(3)D且>2.0m	≥4D 且>2.0m				

注: D 为试桩、锚桩或地锚的设计直径或边宽,取其较大者

2、加载方式

现场试验采用慢速维持荷载法,利用电动油泵逐级加载,分级详情见下表:

荷载及对应油压分级表

分级	第1~2级	第3级	第4级	第5级	第6级	第7级	第8级	第9级	第 10 级
荷载(kN)	1806	2709	3612	4515	5418	6321	7224	8127	9030
油压(MPa)	8.83	13. 25	17.67	22.09	26. 51	30. 93	35. 35	39. 77	44. 19
序号		千斤顶	编号		对应方程				
1		DJ021	-5-1		Y=0.009857X-0.16				
2		DJ021	-5-2			Y=0.	009722X+	0.13	

3、检测设备:

现场检测设备一览表

名称	设备编号	型号/规格	检定/校准日期	证书编号
静载仪	DJ034	RSM-JC5(A)	2022. 09. 08	JC069-222049469
千斤顶	DJ021-5-1	0∼6300kN	2022. 12. 19	力 (L) 第 202212190353 号
千斤顶	DJ021-5-2	0∼6300kN	2022. 12. 19	力 (L) 第 202212190354 号

- 4、当出现下列情况之一时,可终止加载:
- (1) 某级荷载作用下,桩顶沉降量大于前一级荷载作用下的沉降量的 5 倍,且桩顶总沉降量超过 40mm;
- (2) 某级荷载作用下,桩顶沉降量大于前一级荷载作用下的沉降量的 2 倍,且 经 24h 尚未达到稳定标准;
 - (3) 已达到设计要求的最大加载值且桩顶沉降达到相对稳定标准;
 - (4) 荷载-沉降曲线呈缓变型时,可加载至桩顶总沉降 60mm~80mm;

当桩端阻力尚未充分发挥时,可加载至桩顶累计沉降量超过80mm。

- 5、检测数据分析与判定
- (1) 单桩竖向抗压极限承载力应按下列方法分析确定:
- ①根据沉降随荷载变化的特征确定:对于陡降型 Q~s 曲线,应取其发生明显陡降的起始点对应的荷载值;
- ②根据沉降随时间变化的特征确定: 应取 s~lgt 曲线尾部出现明显向下弯曲的 前一级荷载值:
 - ③符合第4(2)条情况时, 官取前一级荷载值:
- ④对于缓变型 Q~s 曲线,宜根据桩顶总沉降量,取 s 等于 40 mm 对应的荷载值;对 D (D 为桩端直径) 大于等于 500 mm 的桩,可取 s 等于 0.05 D 对应的荷载值;当桩长大于 40 m 时,宜考虑桩身弹性压缩;

- ⑤不满足本条第①~④款情况时,桩的竖向抗压极限承载力宜取最大加载值。
- (2) 为设计提供依据的单桩竖向抗压极限承载力的统计取值,应符合下列规定:
- ①对参加算术平均的试验桩检测结果,当极差不超过平均值的 30%时,可取其算术平均值为单桩竖向抗压极限承载力;当极差超过平均值的 30%时,应分析原因,结合桩型、施工工艺、地基条件、基础型式等工程具体情况综合确定极限承载力;不能明确极差过大的原因时,宜增加试桩数量;
 - ②试验桩数量小于3根或桩基承台下的桩数不大于3根时,应取低值。单桩竖向抗压承载力特征值应按单桩竖向抗压极限承载力的50%取值。

五、检测结果

D147、D159 和 D201 试验加载至 9030kN,终止加载时,Q \sim s 曲线平缓,无明显陡降段,s \sim 1gt 曲线呈平缓规则排列,桩顶总沉降量分别为 22.35mm、22.20mm 和 20.78mm,根据规范,其单桩竖向抗压极限承载力为 9030kN,即 Qu=9030kN。

检测结果汇总表

序号	桩号	桩长 (m)	桩径 (mm)	承载力 特征值 (kN)	对应 沉降量 (mm)	最大试 验荷载 (kN)	对应 沉降量 (mm)	极限 承载力 (kN)	对应 沉降量 (mm)	残余 沉降量 (mm)
1	D147	38. 81	800	4515	5. 36	9030	22. 35	9030	22. 35	15. 82
2	D159	40. 17	800	4515	5. 82	9030	22. 20	9030	22. 20	15. 57
3	D201	37. 19	800	4515	4. 78	9030	20. 78	9030	20. 78	15. 36

六、检测结论

通过本次单桩竖向抗压静载试验,根据规范 D147、D159 和 D201 单桩竖向抗压极限 承载力均为 9030kN,其单桩竖向抗压承载力特征值均为 4515kN,满足设计要求。

七、附图表

- 1、单桩竖向抗压静载试验汇总表 3 张;
- 2、单桩 $Q\sim s$ 曲线图、 $s\sim 1gt$ 曲线图及 $s\sim 1gQ$ 曲线图 3 张。