

图 4 浅层沉降曲线

Fig. 4 Shallow subsidence curve

倍数等都比 14 区要高,说明插板深度越深,固结效果越好。

表 2 各参数对比
Table 2 Comparison of parameters

区域	1 区	14 区
工法	工法2-2	工法 1-2
地表最大沉降量/mm	1 243	1 025
表土层端阻力提高倍数	4.0 ~13.0 (9.0)	3.5 ~11.0 (7.6)
(工前与工后)(平均值)		
表土层侧阻力提高倍数	3.5~11.9 (8.0)	2. 3 ~ 9. 0 (6. 6)
(工前与工后)(平均值)		
淤泥层端阻力提高倍数	3. 2 ~ 12. 0 (5. 8)	3.9 ~ 7.7 (4.8)
(工前与工后)(平均值)		
淤泥层侧阻力提高倍数	3.5 ~ 5.8 (3.5)	2.3 ~ 4.5 (2.9)
(工前与工后)(平均值)		
淤泥层剪切强度提高倍数	2.1~11.5 (5.0)	2.5 ~ 8.6 (4.1)
(工前与工后)(平均值)		
地基土载荷试验承载力特	180	180
征值(该试验由质检部		
门进行) /kPa		

从以上可以看出,满夯后相当一段时间,孔隙水压力先增加后逐渐消散,土压力、沉降量持续增加;表明冲击荷载作用后还存在持续残余力作用,在残余力作用下孔隙水压力通过与排水体系的共

同作用慢慢消散 土压力和沉降量得以持续增长。

4 结语

- 1) 根据沉降曲线得出,在固结度较小时,不同处理深度对排水效果影响不大,在处理区固结完成后,处理深度对固结度影响很大,增大处理深度比减小间距加速固结的效果好得多。因此,在施工能力允许的条件下,应优先考虑加大处理深度。
- 2) 在实际的静动力排水固结法处理超软土地 基工程中,塑料排水板的间距与深度的选取要考虑 工期、施工能力及非理想性等因素,综合考虑才能 达到经济合理的目的。
- 3) 冲击荷载作用后还存在持续的残余力作用,在残余力持续作用下孔隙水压力通过排水体系的共同作用逐渐消散,土压力和沉降量得以持续增长。参考文献:
- [1] 李彰明. 软土地基加固的理论设计与施工[M]. 北京: 中国电力出版社 2006.
- [2] 李彰明. 软土地基加固与质量监控[M]. 北京: 中国建筑工业 出版社 2011.
- [3] 李彰明 冯遗兴 冯强. 软基处理中孔隙水压力变化规律与分析[J]. 岩土工程学报,1997,19(6):97-402.
- [4] 李彰明. 广州南沙泰山石化成品油库区淤泥软基处理施工图设计[R]. 广州: 广东工业大学建筑设计研究院 2006.
- [5] 赵维炳,施建勇. 地基处理及基础工程[M]. 北京: 中国水利水电出版社 2000.
- [6] 许莹. 塑料排水板在软土地基中的应用探讨[J]. 公路, 1995, 9(1): 34-37.
- [7] 王祥. 影响塑料排水板加固效果几个因素的分析 [J]. 岩土工程技术 2002(1):29-32 44.
- [8] 王景环 陈志成 周俊磊 等. 影响塑料排水板加固效果因素的探讨[J]. 华东交通大学学报, 2008(3):14-17.

武汉绿地中心主体钢结构出地面

近日 ,606m 的武汉绿地中心 4 根钢巨柱正式 "冲"出地面 ,这标志绿地中心将全面进入 "长高" 阶段。

该项目的大楼主体今年将"长"出地面,预计2017年全面完工。

绿地集团武汉房地产事业部总经理助理李煜介绍,武汉绿地中心地下室钢结构部分共分布有 12 根巨柱,包括 SC1、SC2 两种型号规格巨柱各 6 根,目前冲出地面的钢巨柱是其中 4 根,出地面高度达25.5m。

事实上,每根钢巨柱都由3节钢柱拼接而成,其中最长的一节有10m,重达76t。未来冲上云霄的606m摩天大楼,就靠这12根钢巨柱支撑。

(摘自《武汉晚报》2014-02-09)