文章编号:1005-0523(2001)03-0077-02

软土地基深层搅拌法加固工程实践

刘林芽, 张 燕

(华东交通大学 土木建筑学院,江西 南昌 330013)

摘要:介绍水泥深层搅拌法在软土地基加固中的应用,从而对类似工程设计、施工提供有益参考19.

关键词: 软土地基;深层搅拌法

中图分类号: TU 472 19.3 + 6 文献标识码: B

0 引 言

深层搅拌法系利用水泥作固结剂通过特制的搅拌机械,在地基中将水泥和土体强制拌和,产生一系列物理和化学化应,使软弱土固结成整体,形成具有水稳性和足够强度的水泥土桩或地下连续墙19.深层搅拌法可以在软土地基中生成柱状、壁状和块状等不同形式的加固体,这些加固体与天然地基组成复合地基,共同承担建筑物的荷载19.

处理后的水泥土与软粘土比较,其力学特性显著改善19.无侧限抗压强度约为 0.3~0.5 MPa,比天然土大几十倍19.水泥土的抗压强度除与被加固土的性质有关外,还与水泥的标号、掺合量、龄期及外加剂等有密切的关系19.

1 工程实践

1.1 工程概况

深圳市高科技开发区南片五区,其道路地基属 滨海相软土地基19.经充分论证确定在科技大道北面 一段采用水泥深层搅拌桩加固软土地基,该段原为 人工围造的连片鱼塘,无天然硬壳,其地质分层如 下:

第一层淤泥层:黑色、流塑状,含腐植质和有机质,厚 $3.0\sim10.0$ m,其物理力学指标见表 119.

第二层粘土及粗砾砂层: 承载力为 85~100 KPa, 可作为路基的持力层19.

1.2 加固设计

表 1 淤泥层的物理力学指标

物理力学指标	数值			
含水量	75 % ~ 80 %			
孔隙比	2.0~2.3			
液限指数	1.6~1.8			
塑限指数	28.5~31.0			
压缩模量	1.5 ~ 2.0 MPa			
有机物含量	1.0%~1.5%			
承载力	45 ∼ 55 KPa			

- 1) 设计指标:复合地基强度 \geq 100 KPa;复合地基沉降量:工后沉降 \leq 1.5 cm,沉降差(纵横向比 $100_{\rm m}$) \leq 1.5 cm 19.
- 2) 设计参数:采用梅花形布置桩,桩径 **Φ**550 mm;桩间距离 1.2×1.2 m;搅拌桩置换率 0.17;水 泥掺入比 15**% 19**.
- 3) 桩端置于粘土层顶,这时沉降量由复合地基及粘土层压缩组成,总沉降量较小19.

13 施工工艺

1) 施工工艺流程

场地整理→桩孔定位并编号→搅拌机定位→搅拌机喷浆下沉→搅拌机搅拌上升→重复搅拌下沉→ 重复搅拌上升→检查合格→下一根桩施工19.

2) 场地的整理及桩位的确定

清除植物根系,采用填土挤淤,填筑人工硬壳,其硬层厚 $2.0\sim3.0$ m,强度 $\geqslant80$ KPa,以便桩孔定位和桩机定位,按照设计图纸定出搅拌桩范围的起始里程,在此范围内用白灰粉布置桩位,搅拌桩沿线路中线向两侧呈梅花形分布,桩间距 1.2 m 19.

收稿日期:2001-05-10;

作者简介: 刘林芽(1973-), 男, 江西樟树人, 华东交通大学助教19.

(C)1994-2024 China Academic Journal Electronic Publishing House. All rights reserved. http://www.cnki.net

3) 搅拌机定位

采用 CZB = 600 型搅拌机,移动搅拌机到指定桩位,打桩时误差不得大于 5~cm,且要保证搅拌机垂直 19.

4) 成桩

开动泥浆泵,当浆液从喷嘴喷出时,启动搅拌机 向下旋转钻进,边喷边钻,直到设计标高;关闭泥浆 泵,搅拌头自桩底反转匀速搅拌提升;重复搅拌下沉 上升19如果检查喷浆量未达到设计要求,则要继续喷 浆直到达到设计标高,此后只要搅拌无需喷浆,再从 桩底反转均匀搅拌提升19.

5) 搅拌机移位再进行下一根桩施工

14 工程质量检测结果

1) 用 N 10 轻型动探击数来判定搅拌桩的桩身强度,在龄期 6 天内检测,随机抽取样本数 30 根进行,均满足设计要求,其结果汇总如表 219.

表 $2 N^{10}$ 轻型动检测结果汇总表

	N 10 击数				
	< 10(击)	10-15(击)	>15(击)		
搅拌桩根数	0	7	23		
平均击数		23.5			

- 2) 由钻探抽芯直观检查,岩芯采取率较好,桩体水泥土的水化物生成情况良好,可以认为水泥深层搅拌桩对于该淤泥具有较好的适应性,可以采用该方法加固软土地基19.
- 3) 由复合地基载荷试验,可以测定加固的地基 承载力为 $110 \sim 140$ KPa,均满足设计 100 KPa 的要 求,其结果汇总如表 319.

表 3 静荷载试验结果

道路名称	龄期 (天)	承载力 (KPa)	相应沉降 (mm)	变形模量 (MPa)
科技大道	65	110	12.360	8.654
	105	140	7.450	18.500

1.5 工程质量保护措施的几点体会

- 1) 为保证桩端的施工质量,到达桩底标高时, 喷浆 30 秒,使浆液完全达到桩端;到达桩顶标高时, 搅拌 5~10 秒,以保证桩头的均匀密实19.
- 2) 现场配备一台小型柴油发动机组,以保证深层搅拌桩的连续施工19.
- 3) 为防止断桩,在搅拌机因故暂停,再恢复供 浆时,应在断桩面上重复喷浆搭接 0.5 m 19.

2 结束语

- 1) 桩气体水泥土具有胶凝固结的性质,其变形模量由试验表明为 8.6~18.5 MPa,故可以有效控制地基的沉降变形19.
- 2) 经加固处理后的软土路基,经检测其地基承载力为 110~140 KPa,达到设计要求 19.
- 3) 施工工艺简单,速度快,可通过轻型动力触探跟踪检测,及时了解桩体情况,施工质量容易保证19.

参考文献:

- [1] 杨位光·地基及基础[M]·北京:中国建筑工业出版 社,1991
- [2] 刘成宇· 土力学 [M]· 北京:中国铁道出版社,1997

Engineering Practice for Deep Stirring Method in the Soft Road Foundation

LIU Ling-ya, ZHANG Yan

(School of Civil Engineering and Architecture, East China Jiaotong University, Nanchang, 330013, China)

Abstract: This paper introduces the application for deep stirring method in the soft road foundation and provided the helpful suggestions for the design and practice of the same engineerings.

Key words: soft road foundation; deep stirring method