岩土工程有限元分析软件

PLAXIS 2D[®] 2017

案例教程

真空预压法加固软土地基分析



北京筑信达工程咨询有限公司 北京市古城西街 19 号研发主楼 4 层, 100043

版权

计算机程序 PLAXIS 及全部相关文档都是受专利法和版权法保护的产品。全球 范围的所有权属于 Plaxis bv。如果没有 Plaxis 和北京筑信达工程咨询有限公司的预 先书面许可,未经许可的程序使用或任何形式的文档复制一律禁止。

更多信息和此文档的副本可从以下获得:

北京筑信达工程咨询有限公司

北京市古城西街 19 号研发主楼 4 层 100043

电话: 86-10-6892 4600

传真: 86-10-6892 4600 - 8

电子邮件: support@cisec.cn

网址: www.cisec.cn

北京筑信达工程咨询有限公司版权所有©2017

筋信达

目录

1.	模型概况	1
2.	几何模型定义	1
3.	网格划分	3
4.	分步施工定义	3
5.	结果查看	5

1. 模型概况

本例主要是分析某工程采用真空预压法加固软土地基。场地土层依次为吹填土、淤泥土、 淤泥质土和残积土,地下水位于地表。垂直排水系统采用塑料排水板,排水板间距 1.2m, 长度 11.5m。水平排水垫层为厚度为 0.5m 的砂层 (模型中未考虑砂层)。利用抽真空设备 保证真空压力不小于 90kPa。

由于对称性,本例只取一半作为分析模型,如图1所示。通过该案例重点讲解涉及真空 预压法的土体材料属性定义,排水边界,计算阶段设置以及计算结果查看等内容。通过本案 例讲解能够掌握真空预压法在 PLAXIS 软件中的实现方法。

提示:学习本案例教程之前,需要已经掌握 PLAXIS 软件的基本操作。

吹填土	塑料排水板	
淤泥土		
淤泥质土		
残积土		

图1项目几何模型

2. 几何模型定义

1.1 模型边界

在项目属性窗口>>模型标签>>模型边界中定义 X 和 Y 方向的边界, Xmin=0,Xmax=31.4;Ymin=-18,Ymax=0.

1.2 定义土层

在 X=0, Y=0 的位置处创建钻孔,在修改土层对话框中定义水头高度 h=0。然后添加四 层土并创建土层材料,土层分布情况见表 1,土层材料属性见表 2。

統信达

表1 土层分布

吹填土	0	-2.6
淤泥	-2.6	-5.7
淤泥质		
土	-5.7	-11.9
残积土	-11.9	-16.6

表 2 土层材料属性

参数	名称	吹填土	淤泥	淤泥质土	残积土	单位
材料模型	模型	摩尔库仑	摩尔库仑	摩尔库仑	摩尔库仑	-
材料类型	类型	不排水(A)	不排水(A)	不排水(A)	不排水(A)	-
水位以上土体容重	γ_{unsat}	15.1	14.6	18.7	18.2	kN/m ³
水位以下土体容重	$\gamma_{\rm sat}$	15.1	14.6	18.7	18.2	kN/m ³
弹性模型	E'	1810	2050	1950	1270	kN/m ²
泊松比	v	0.35	0.35	0.3	0.3	-
黏聚力	C'	4.27	3.75	17.3	14.5	kN/m ²
内摩擦角	φ'	15.11	13.98	16.8	23.1	0
剪胀角	ψ	0	0	0	0	0
数据组	-	用户自定义	用户自定义	用户自定义	用户自定义	-
模型	-	饱和的	饱和的	饱和的	饱和的	-
水平渗透系数	k _x	0.000864	0.000864	0.00864	0.00864	m/天
竖向渗透系数	k _y	0.000864	0.000864	0.00864	0.00864	m/天

1.3 定义排水线

在结构模式中使用排水线模拟塑料排水板。排水线4根,排水线间距1.2m,长度11.5m。 建模思路是建立一根排水线再用阵列工具创建其余3根。一根排水线坐标 X=30.8, Y=0; X=30.8, Y=-11.5.选中该排水线后选择竖向工具栏中的阵列工具,形状默认为1D,在X方向,列数为4,列距为-1.2,如图2所示。

20 创建阵列 选择的对象 Line_1			
阵列模式 ● 鉅形 ● 环形	布局 形状 11),在×方向	
	718× 列距 X 将保留原有对	-1.200 € 泉并另添加3个复制对象.	н
VIP		确认() 即	▼ 消©

图 2 阵列工具窗口

3. 网格划分

程序会自动给排水线加密,粗糙因数为0.25。选择竖向工具栏中的生成网格工具,单元 分布选择为中等,点击确定,网格划分成功后的网格如图3所示。



图 3 划分的网格

4. 分步施工定义

本例只考虑三个阶段,初始阶段,10天抽真空压力至90kPa和真空固结10天。

● 初始阶段 (Phase 0):

设置模型浏览器>>模型条件>>地下水流动中的边界条件,由于 Xmax 为对称边界, 需要将其改为关闭,如图 4 所示。其余选项使用默认设置。



图 4 地下水流动边界条件

• 10 天抽真空压力至 90kPa (Phase 1):

修改阶段窗口>>一般>>ID 为对应名称,计算类型为渗流与变形完全耦合计算,时间间隔为10天。变形控制参数中去掉忽略吸力中的对勾,如图5所示。注意: Phase 1 程序会自动勾选重置位移为零,忽略生成初始应力场时产生的位移。

20 阶段			
= = = □ □ -			
🜔 Initial phase [InitialPhase] 📑 🗄 🚍	1 Name	Value	最近计算的曰志信息
🚺 🗴 10天抽真空至-90kPa [Phase_1 🔀 🔚 🔀 🛛	□ - 歳		
📀 真空固结10天 [Phase_2] 🛛 🔀 🔚 🔀 [1 ID	10天抽真空至-90kPa [Phas	
	起始阶段	Initial phase 👻	
	计算类型	108 滲流与变形完全吻; ▼	
	荷载类型	🕒 分步施工 🔹 🔻	
	ΣM weight	1.000	汪辩
	热计算类型	☑ 忽略温度 ▼	
	时间间隔	10.00 day	
	估计结束时间	10.00 day	
	第一计算步		
	最终步		
	设计方法	(没有) 🔻	
	□		
	重置位移为零		
	重置局部应变	V	
	重置状态变量		
	重置时间		
	忽略吸力		
	⊞ 數值控制參數		
	Ⅱ 水流控制参数		
			确认(Q)

图 5 阶段窗口设置

在选择对象浏览器中激活全部排水线并设置行为类型为真空,h=-9m,如图6所示。



图 6 排水线属性定义

● 真空固结 10 天 (Phase 2):

定义方法和 Phase 1 一样。重置位移为零程序不会自动勾选,由于抽真空过程产生的位移也是我们关心的位移,所以重置位移为零使用默认选项不勾选。全部分步施工定

訊信达

义完成后如图7所示。



图 7 分步施工定义后整体模型

5. 结果查看

计算完成后,在后处理程序中可以查看计算结果。图8显示了阶段1的沉降云图,图中可以看出由于真空预压作用在靠近对称轴的位置处沉降较大,沿着深度和X负方向沉降量逐渐减小,抽10天真空时产生最大沉降值36.55cm。



图 8 阶段 1 沉降云图

图 9 显示了阶段 2 的沉降云图,真空预压 20 天后沉降最大值为 41.77cm。图中黑色实 线代表地表浸润线,对比图 8 和图 9 可见由于真空预压排水导致浸润线降低。



图9阶段2沉降云图

图 10 显示了阶段 2 的吸力分布云图,从图中可以看出真空加荷过程中,吸力随着土层 深度增加而逐渐减小。



图 10 吸力分布云图