

东莞市供水设施更新改造项目-水厂设备及工艺改造工程（西部片区）-

排泥水处理系统-中堂水厂

岩土工程详细勘察报告


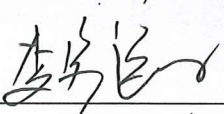
广州地质勘察基础工程有限公司

二〇二三年八月

东莞市供水设施更新改造项目-水厂设备及工艺改造工程（西部片区）-

排泥水处理系统-中堂水厂

岩土工程详细勘察报告

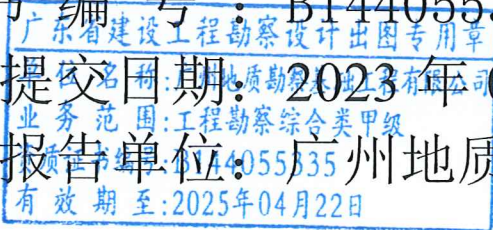
项目负责	汪令明	
野外编录	何 亮	
报告编写	黄木养	
报告审核	李步翔	
报告审定	黄以光	
总工程师	黄以光	
总 经 理	何发光	

勘察资质证书等级：工程勘察综合类甲级

证 书 编 号：B144055335

报告提交日期：2023年08月

提交报告单位：广州地质勘察基础工程有限公司



目 录

文 字 部 分：

1 前 言 -----	1	4 抗震设计参数 -----	9
1.1 场地位置、工程概况 -----	1	4.1 抗震设防烈度 -----	9
1.2 任务书要求 -----	1	4.2 场地土类型、场地类别 -----	9
1.3 勘察依据的标准、规范 -----	2	4.3 场地地层液化 -----	10
1.4 勘察工作方法 -----	2	4.4 软土震陷评介 -----	10
1.5 勘察等级分级 -----	3	4.5 抗震地段类别 -----	10
1.6 勘察工作布置及工作量完成情况 -----	3	5 岩土工程分析与评价 -----	10
2 场地工程地质条件 -----	4	5.1 场地稳定性及适宜性 -----	10
2.1 区域地质、气象水文概况 -----	4	5.2 各岩土层工程性状评价 -----	10
2.2 地形地貌 -----	5	5.3 地基稳定性和均匀评价 -----	10
2.3 地层岩性 -----	6	5.4 地基基础评价 -----	11
2.4 岩土层物理力学性质 -----	6	5.5 工程地质评价及基础选型分析 -----	11
2.5 不良地质作用及特殊性岩土 -----	8	6 地质条件对工程的风险评价 -----	12
3 场地水文地质条件 -----	8	7 结论和建议 -----	13
3.1 地表水 -----	8	7.1 结论 -----	13
3.2 地下水 -----	8	7.2 建议 -----	13
3.3 地下水的腐蚀性评价 -----	9		
3.4 场地地下水位以上土的腐蚀性评价 -----	9		

图表部分:

序号	图 表 名 称	图 号	张数
1	勘探点一览表	KC-DG0769-20230814-01	1
2	场地地层统计表	KC-DG0769-20230814-02	1
3	物理力学性质统计表	KC-DG0769-20230814-03	6
4	标贯分层统计表	KC-DG0769-20230814-04	4
5	等效剪切波速计算表	KC-DG0769-20230814-05	1
6	图 例	KC-DG0769-20230814-06	1
7	勘探点平面布置图	KC-DG0769-20230814-07	1
8	工程地质剖面图	KC-DG0769-20230814-08	4
9	钻孔柱状图	KC-DG0769-20230814-09	4

附件部分:

序号	附 件 名 称
1	土工试验报告
2	土的易溶盐分析报告
3	水质分析报告
4	岩石单轴抗压强度测试报告
5	钻孔岩芯照片

1 前 言

受东莞市水务集团供水有限公司（甲方）的委托，按设计院提供的“勘探孔平面布置图”和“工程地质勘察技术要求”，我对“东莞市供水设施更新改造项目-水厂设备及工艺改造工程（西部片区）-排泥水处理系统-中堂水厂”场地进行了岩土工程勘察工作，勘察阶段为详细勘察。

1.1 场地位置、工程概况

项目位于东莞市中堂镇，中堂水厂内，本次勘察拟新建建(构)筑为排泥水一体化设备，平面尺寸 9.8*20.5m，埋深约 1.5m，拟采用筏板基础。

拟建建(构)筑物与所布置钻孔相对位置详见“勘探点平面布置图”，具体平面位置见交通地理位置示意图（图 1.1）。



图 1.1 交通地理位置示意图

勘察报告内各表格、图件的图号编制以工程编号为前缀按装订次序加上序号为原则，钻孔编

号编制以前缀字母“ZT”加上序号为原则。

1.2 任务书要求

1.2.1 勘察目的、技术要求

依据相关技术规范、设计相关要求及现场实际情况进行本次岩土工程勘察。本次勘察目的是旨在查明场地的工程地质条件，对场地工程地质条件作出评价，为工程设计和施工提供必要的设计参数和地质依据。具体任务要求如下：

- 1)、查明场地范围内地层分布特征及各岩土层的物理力学性质，提供各岩土层地基承载力。
- 2)、查明场地内及附近有无影响工程稳定性的不良地质现象，分析其危害程度和发展趋势，提出整治方案和建议。
- 3)、查明场地地下水的类型、埋藏条件、水位及其变化幅度，判定水、土对建筑材料的腐蚀性。
- 4)、对场地土类型、建筑场地类别作出判定，分析预测地震效应；对整个场地的稳定性和适宜性作出评价。
- 5)、分析评价场地岩土工程地质条件，提供各岩土层桩端承载力、桩周摩阻力及摩擦系数。提供地基变形计算参数，评估地基变形性状，预测地基沉降，为拟建建筑物基础设计、施工提供合理的岩土数据及建议。

1.2.2 要求提交的岩土工程勘察报告主要内容

- 1)、提供勘察钻孔平面位置图、工程地质剖面图、钻孔柱状图。
- 2)、对场地位置、地形地貌、地质构造、地下水和不良地质现象进行描述和评价。
- 2)、通过分析论证对场地稳定性和适宜性进行评价。
- 3)、提供各层岩土的物理力学性质综合统计表、土工测试试验成果报告表及水质分析报告表，提供各层岩土的建議承载力特征值、变形模量和压缩模量，需采用桩基础时提供桩基计算的相关参数。
- 4)、针对拟建（构）筑物提出地基处理和基础设计的建议方案，并提供相应的设计参数；预测施工过程中可能出现的岩土工程问题，并提出相应的防治措施；对下阶段工作重点难点提出建议。

5)、其余未尽事宜按《岩土工程勘察规范》（GB50021-2001，2009 年版）及《市政工程勘察规范》（CJJ 56-2012）等相应规范标准执行。

1.3 勘察依据的标准、规范

- ◆ 国家标准《岩土工程勘察规范》（GB50021-2001，2009 年版）
- ◆ 行业标准《市政工程勘察规范》（CJJ 56-2012）
- ◆ 国家标准《建筑地基基础设计规范》（GB50007-2011）
- ◆ 广东省标准《建筑地基基础设计规范》（DBJ15-31-2016）
- ◆ 广东省标准《建筑地基处理技术规范》（DBJ 15-38-2019）
- ◆ 行业标准《建筑桩基技术规范》（JGJ 94-2008）
- ◆ 国家标准《中国地震动参数区划图》（GB18306-2015）
- ◆ 国家标准《建筑工程抗震设防分类标准》（GB50223-2008）
- ◆ 国家标准《建筑抗震设计规范》（GB50011-2010，2016 年版）
- ◆ 行业标准《建筑工程地质勘探与取样技术规程》（JGJ/T87-2012）
- ◆ 国家标准《土工试验方法标准》（GB/T50123-2019）
- ◆ 国家标准《工程测量标准》（GB50026-2020）
- ◆ 行业标准《岩土工程勘察报告编制标准》（CECS99：98）
- ◆ 国家标准《岩土工程勘察安全规范》（GB50585-2019）
- ◆ 《房屋建筑和市政基础设施工程勘察文件编制深度规定》（2020 年版）
- ◆ 《关于我市建设工程抗震设计有关问题的通知》（东建【2004】32 号文件）
- ◆ 甲方提供的“详细勘察阶段工程地质勘察任务书”

1.4 勘察工作方法

本次勘察外业工作严格按有关规范和设计相关要求进行，主要勘察工作方法有：钻孔测放、勘探钻孔、原位测试、取样、地下水位观测、室内土工试验及室内资料整理等。

1)、**钻孔测放**：测量放孔根据甲方提供的设计总平面图中新建建（构）筑物和钻孔位置，采用 CAD 技术取得钻孔坐标数据，由我公司人员在勘察现场采用实时 GPS 仪器对各钻孔进行测放。各控制点的坐标和标高见下表 1-1，各勘探点坐标和高程详见“勘探点一览表”。

控制点坐标、高程表				表 1-1
控制点号	X(m)	Y(m)	H(m)	备注
Z1	2555053.726	38466443.635	4.52	钢钉
Z2	2555067.560	38466462.275	4.83	钢钉

2)、**勘探钻孔**：采用 XY-1A 型钻机施工，采用 Φ130mm 合金钻头开孔，土层和基岩段地层以 Φ110mm 合金钻头钻进，采用套管跟进、泥浆护壁工艺，岩芯采取率一般为 65%~100%之间，符合相关要求。

3)、**原位测试**：原位测试主要为标准贯入试验。

标准贯入试验采用自动脱钩的自由落锤法，落距 76cm，锤重 63.5kg，贯入器放至预定深度后，先预打 15cm，记录锤击数，再记录 30cm 中每打入 10cm 的锤击数；当锤击数已达 50 击，而贯入深度未达 30cm 时，可记录 50 击的实际贯入深度，按下式换算成相当于 30cm 的标准贯入试验锤击数 N，并终止试验。

$$N=30 \times (50 / \Delta S)$$
 式中 ΔS——50 击时的贯入度（cm）

标准贯入试验主要在砂性土、黏性土及全、强风化岩层中进行；主要岩土层原位测试数据不少于 6 组，按规范规定进行钻杆长度修正后，获得标贯锤击数修正值 N。

4)、**取样**：钻探取土试样孔的数量不少于勘探孔总数的 1/3；对流塑状的软土，采用薄壁取土器静压法取 I 级原状样，可~硬塑状的黏性土采用厚壁取土器重锤少击法取原状样，砂土取岩芯管或标贯器内的扰动样，岩样在岩芯管内采取，水样采用专用样瓶（容量≥500ml）采取地下水样，其中一瓶添加大理石粉后密封，对所取原状样进行现场封蜡，并贴标签，及时送试验室进行测试工作。

5)、**地下水位观测**：初见水位和稳定水位在各钻孔内直接量测；稳定水位的间隔时间对于砂土和碎石土不得少于 4h，对粉土和黏性土不得少于 24h，并在勘察结束后统一量测稳定水位。

6)、**室内试验**：室内岩土的物理力学性质实验按设计要求及有关规范、规程执行，对所采取的原状土样均进行常规或其它特殊试验；对所采取的岩石芯样进行单轴抗压强度试验；对所采取

的砂样进行颗粒分析试验；对所采取的地下水样及地下水位以上的土样进行腐蚀性测试。

7)、**资料整理工作：**勘察地质资料由地质工程师现场编录收集、对钻探岩芯样拍摄数码照片存档，并经综合归纳后出勘察成果，室内资料的整理采用华宁专业勘察软件及各项测试工作的专门软件对所有图件和各项岩土数据进行处理；整个勘察工作实行文明施工、安全生产，勘察质量符合设计文件及现行规范、规程要求，可作为本工程项目施工图设计阶段工程地质依据。

1.5 勘察等级分级

根据区域工程地质构造、建设场地范围内的工程地质条件及水文地质条件，结合工程规模和特征破坏后果及场地、地基岩土条件的复杂程度等条件划分：工程重要性等级为二级，场地复杂程度等级为二级，地基复杂程度等级二级，按《岩土工程勘察规范》（GB50021-2001，2009年版）第3.1条，综合评价本项目岩土工程勘察等级为乙级。

1.6 勘察工作布置及工作量完成情况

1.6.1 勘察工作布置

根据甲方及设计院提供的勘察工作要求、钻孔平面布置图及规范相关要求，本次勘察钻孔沿主要拟建建（构）筑物范围线布控，共布置勘探点 4 个，钻孔编号为 ZT1～ZT4。

勘探钻孔分为控制性钻孔和一般性钻孔，根据《岩土工程勘察规范》（GB50021-2001，2009年版）要求控制性钻孔（取土试样钻孔）不少于总孔数量的三分之一。本次勘察共布置控制性钻孔 2 个、一般性钻孔 2 个，其中控制性钻孔施工中需采取岩土试样及进行标准贯入等原位测试试验，一般性钻孔施工中需进行标准贯入等原位测试试验。各钻孔的具体位置详见“勘探点平面布置图”。

钻孔深度根据设计要求、现场地质条件和相关规范确定，以对持力层的分布、埋深及压缩层厚度的控制为原则，控制性钻孔钻孔的深度需进入强风化岩以下不少于 3.0m 作为终孔条件，一般性钻孔的深度需满足不少于 18.0m 作为终孔条件。

1.6.2 勘察工作量完成情况

我公司根据项目相关要求，勘察外业工作于 2023 年 08 月 14 日进场作业，2023 年 08 月 16 日结束钻探外业工作，期间投入钻机 1 台，完成钻孔 4 个。现场钻探施工过程中，受场地障碍物影响，经设计单位及甲方的同意，部分钻孔孔位作适当调整，全部钻孔施工完成后又复测孔位坐标

标高，实际施工钻孔位置详见“勘探点平面布置图”。本次勘察共完成实物工作量及主要数据详见“勘探点一览表”及下表 1-2。

完成实物工作量一览表			表 1-2
序号	项 目 名 称		备 注
1	测量定点及终孔复核		1 组日/1 组日
2	工程钻探		112.00m/4 孔
3	原位测试	标准贯入试验	34 次/4 孔
4	取样	取原状土样	12 件/3 孔
5		取扰动土样	6 件/2 孔
6		取岩石芯样	3 件/1 孔
7		取水样	2 组/2 孔
8	室内土工试验	常规物理力学性质试验	12 件
9		颗粒分析	6 件
10		岩石天然单轴抗压强度	3 件
11		有机质	6 件
12		水质分析	2 组
13		土的易溶盐试验	2 组
14	钻孔岩芯照片		4 张

几点说明：

- 1）本报告中的坐标系统为珠区坐标系统，高程为 2000 国家大地坐标基准系统。
- 2）本报告工程地质剖面图中的标贯击数为实测击数；钻孔柱状图中的标贯击数为实测击数/修正击数。在确定承载力时，是根据经过杆长修正的修正击数确定。
- 3）工程地质剖面图中的地面连线为各勘探孔的孔口连线，并非实测地形线；地层连线为推测连线，并非实际地层线。

2 场地工程地质条件

2.1 区域地质、气象水文概况

2.1.1 区域地质概况

东莞市位于罗浮山断缘的北东向博罗大断裂南西部、东莞断凹盆地中，地势东南高、西北低。区域地质构造比较复杂，以断裂构造为主，褶皱构造与断裂相伴而生，由于受到多次断裂作用及岩浆侵入破坏多数不完整。近场区断裂按其展布方向主要有北东向和东西向二组，其中北东向的紫金—博罗大断裂是本区域内的主导构造，东西向主要发育高要-惠来断裂带。

紫金—博罗大断裂:位于五华、紫金、博罗、东莞一带，推测斜贯入珠江口至台山广海湾入南海。整体上呈北东 50°～60° 方向延伸，陆地上长约 360km，由紫金—博罗断裂和樟木头断裂组成，单条长在 200km 以上，主要倾向南东，倾角 40°～80°，局部陡立或向北西倾斜。它控制了燕山期花岗岩体的分布，复又切割了它们。地层普遍发育糜棱化、角砾岩化、片理化。北段金鸡组、桥源组、漳平组、高基坪群与燕山三期花岗岩常呈断层接触。南西段构造形迹比较微弱。断裂性质为压扭性，形成于喜马拉雅运动期间。兴宁—博罗一线出露温泉，地震活动频繁，但强度均很低，断裂带有一定活动性。详见图 2.1。

高要-惠来断裂带:分布于罗定、高要、广州、惠阳、海丰、惠来一线。往东插入台湾浅滩。断裂带由东西走向的冲断裂，潜伏基底断裂组成，长 800km 余，宽 10-50km，倾向多变，倾角 40°～80°，该断裂带分别被吴川-四会、河源、莲花山断裂所分割而出露不连续，分为东段，中段和西段三段，其中东段在惠阳-海丰-惠来一线，长达 200km，扩散宽达 50km。总的来说，该段强度较弱，分布比较零星，行迹比较短促；中段：被夹持于吴川-四会和河源断裂带之间，沿断裂广泛发育拼压破碎，硅化、糜棱岩化带，广州瘦狗岭处见其切割了上白垩统，震旦系变质岩和花岗岩，倾向南，为正断层；西段：位于吴川-四会以西的罗定、信宜等地，该段强度较弱，由多条断裂组成，高要-惠来断裂带可能在加里东时期产生，形成于印支运动时期，在燕山运动期间活动更为强烈。历史上破坏性地震在该带较集中，其中东段地震较强，西段较弱。该断裂是全新世以来还在活动的断裂。详见图 2.1。

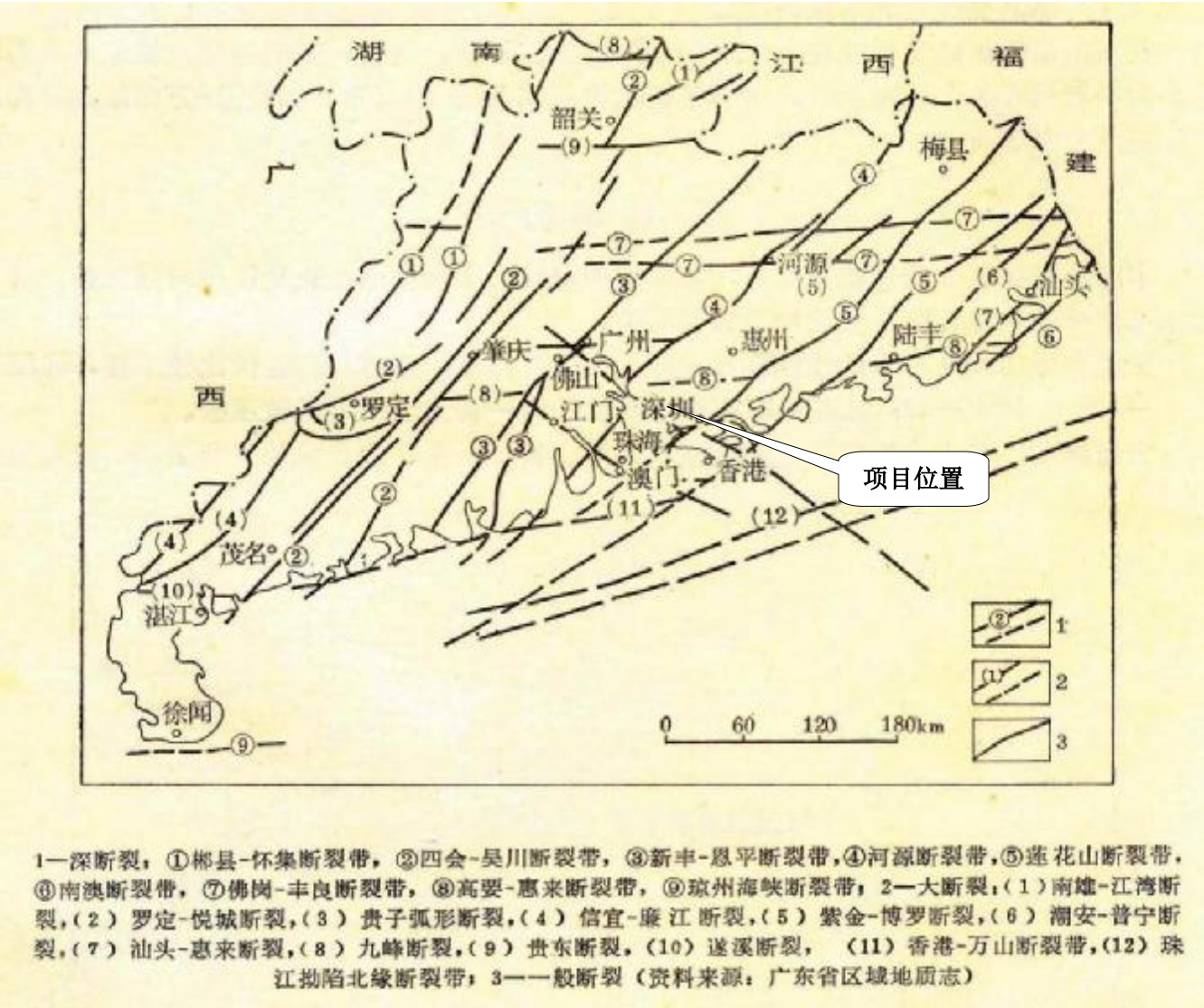


图 2.1 区域地质构造图

区域内从震旦系至第四系地层发育比较齐全，自上而下可分为第四系地层，未分统的残积层，第三系地层、白垩系地层、三叠系地层、石炭系地层、泥盆系地层、震旦系地层。除上述地层外，区内中生代岩浆活动极为强烈，凝灰岩类的侵入岩及酸性—中酸性火山岩广布全区，此外，还常见有酸性、中性、基性岩脉。基岩构成以沉积岩和岩浆岩为主，岩浆岩主要分布于东莞西南部，以花岗岩为主，西北部、东北部主要以沉积泥岩、泥岩为主，其东南部岩石混合出现沉积岩、岩浆岩，以花岗岩、泥岩、泥岩为主。根据本工程场地勘察结果及区域地质资料，场地内及其周边出露的地层主要为第四系冲残积地层及燕山期花岗岩。区域工程地质详见图 2.2。

东莞地处华南地震区中东南沿海地震带的中西段，东南沿海地震带北起浙江南部，经福建的福州、泉州、漳州向西南入广东，经南澳、汕头、海丰、广州、阳江向南包括海南岛，向西进入广西，抵灵山止，中西段的北缘包括了江西的南部，走向大体与海岸一致，总体北东，西段转成东西向。沿该地震带曾发生过南 澳（1600，7 级）、泉州（1604，7.5 级）、琼州（1605，7.5

级）、南澳（1918，7.3 级）等大地震，震中都在近海约 50m 水深处。

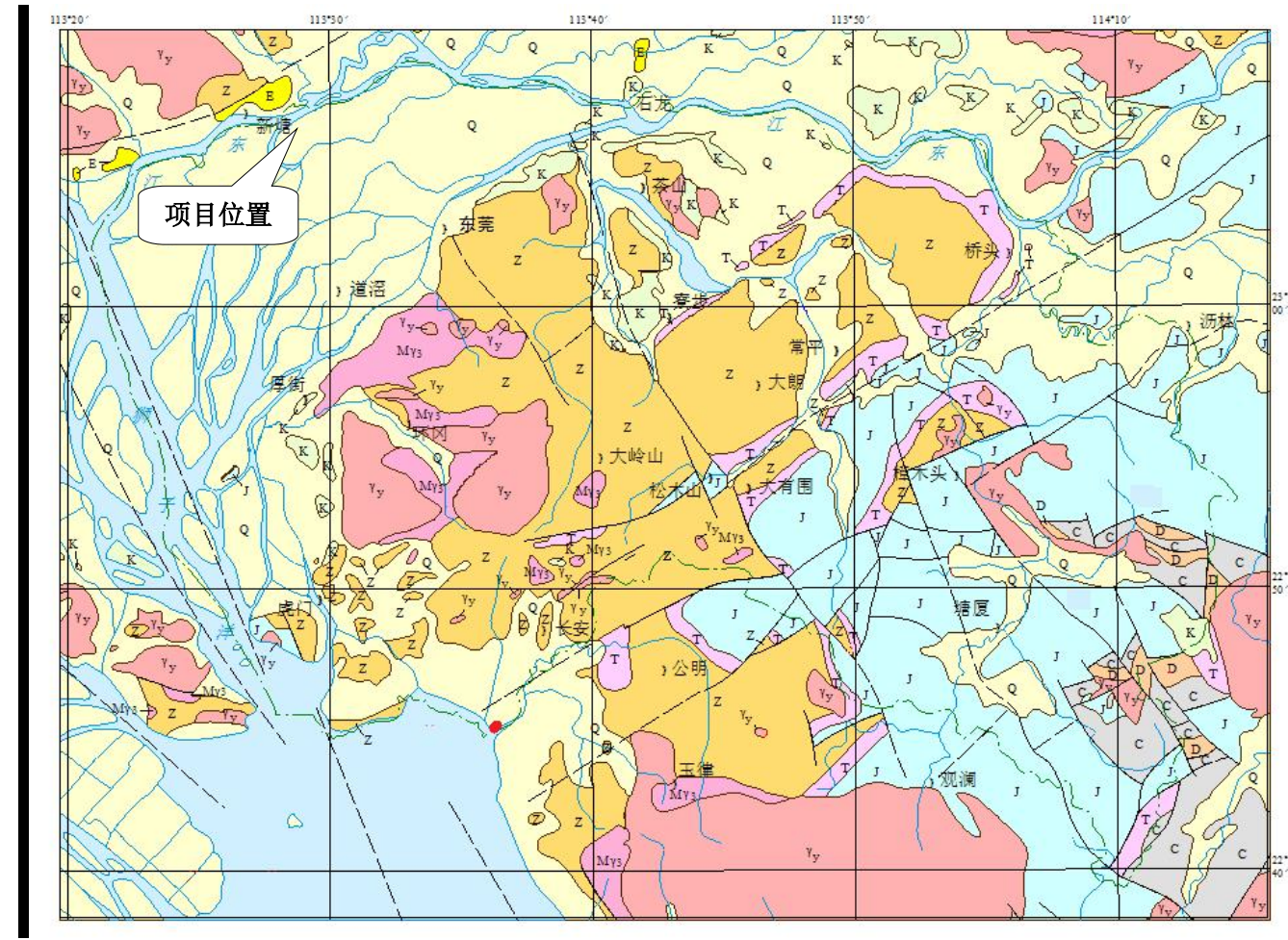


图 2.3 区域工程地质图

东莞区域内历史上没有破坏性地震记录，自 1970 年广东省建立地震台网观测之后 30 多年以来，所记录到大于 2 级的地震有 12 次，最大均不超过 3 级；由此可见，场址周围的地震活动性总体较弱。

从区域地震资料可知，本工程场地位于历史地震分带的内带，历史地震震级较低，从历史地震活动周期看，当前正处于剩余释放阶段向平静阶段的过渡期，发生破坏性地震的可能性不大。从地震在时间和空间上的分布规律看，场地地震活动水平较低，不具备中、强地震的地质条件，所在区域比较有利于工程的建设。

根据本工程场地勘察结果及区域地质构造资料，场地内未发现有活动断裂经过，工程场地较稳定。受区域构造影响，场地内基岩节理裂隙较发育，岩体的完整程度为破碎～较完整。综上所述本工程场地位于区域基本稳定区内，适宜本工程的建设。

2.1.2 区域气象水文概况

2.1.2.1 气象

项目位于亚热带季风气候区，长夏无冬，日照充足，雨量充沛，温差振幅小，季风明显。受热带海洋性气候的影响和温暖气流活动制约下，北方大陆性冷气团的南下入侵，常受台风、暴雨、春秋干旱、寒露风及冻害的侵袭。多年平均气温 22.4℃，极端最高气温可达 38.2℃（1994 年 7 月 2 日），极端最低气温-0.5℃（1957 年 2 月 11 日），每年平均相对湿度 79%。太阳总辐射量与日照时数充足，近十年来，年平均太阳辐射量 109158.19 卡/平方厘米，年平均日照时数为 1959.5 小时，占全年可照时数的 42%，一年中 2-3 月份日照最少，7 月份日照最多。

本区域多年年降水量在 1690～2380 毫米之间，年平均降水量 1774.1 毫米，历年最大降水量 2394.4，历年最小降水量 972.2 毫米，日最大降水量 481.3 毫米。每年雨季在 4～9 月，其中 4～6 月为前汛期，以锋面低槽降水为多；7～9 月为后汛期，台风降水活跃，其降水日数占全年的百分比为 40.8%，降雨量约占全年降雨量的 80%以上。

全年主导风向为东北风，平均风速 1.9 米/秒，强风向为南、北，最大风速 20 米/秒。春季多东风，夏季多南风，秋季多西风，冬季多北风，台风是本地区常见的自然灾害。台风盛行期在 7～9 月，平均每年影响 2.6 次。台风过境最大风速 33 米/秒，瞬间风速高达 45 米/秒，并伴有暴雨，破坏力很强。

2.1.2.2 水文

东莞市主要河流有东江、石马河、寒溪水，市境 96%属东江流域，东江干流自东北角惠州市惠城区、博罗县之间入境后，沿北部边境自东向西行至桥头镇新开河口。有发源于深圳市宝安区的石马河流入，至企石镇有企石河流入。至石龙镇分出东江南支流后，东江北干流续流至石滩，与来自增城市的支流汇流，经石碣镇、高埗镇、中堂镇、麻涌镇的大盛村注入狮子洋；东江南支流斜向西南，在峡口社区接纳来自市境中部的寒溪水，峡口以下有三支较小的支流牛山水、蛤地水和小沙河，自东向西汇入流经石碣镇、莞城街道、道滘镇、厚街镇、沙田镇于泗盛注入狮子洋。东江北干流与南支流之间为东江三角洲的河网区。

2.2 地形地貌

工程场地位于东莞市中堂镇水厂内，东江南支流北侧约 50m，场地内后经人工回填平整改造，现状地面地形较平坦。据钻探揭露，场地原始地貌单元为冲积平原。勘察期间测得各钻孔高程介于 4.52～4.83m 之间，相对高差为 0.31m。

2.3 地层岩性

据现场钻探揭露及室内土工试验结果，地基岩土层按地质成因类型、时代和岩土层性质，本场地地层自上而下为：人工填土层（Q^{ml}），第四系冲积层（Q^{al}），下伏基岩为下第三系泥岩（E），其分布特征详细分述如下：

2.3.1 人工填土层【Q^{ml}】

素填土【层号①】：灰黄色、黄红色，湿，松散，成分主要由黏性土、砂性土组成，土质不均，局部含少量碎石、砼块或砖块,最大块径可达 20cm。场地内该层在钻孔 ZT1～ZT4 均有揭露，分布于近地表处；为近期堆填，未完成自重固结。层厚 2.80～4.30m，平均 3.35m；层底埋深 2.80～4.30m，平均 3.35m；层底标高 0.28～1.73m，平均 1.29m。

2.3.2 第四系冲积层【Q^{al}】

淤泥质土【层号②1】：灰色、深灰色，饱和，流塑，主要由粉黏粒组成，切面稍有光泽，黏性一般，滑腻，具淤臭味，含少量有机质；局部混较多粉细砂；局部为淤泥。该层分布在钻孔 ZT1～ZT4 中。层厚 1.80～5.00m，平均 3.63m；层顶埋深 2.80～4.30m，平均 3.35m；层顶标高-0.28～-1.73m，平均 1.29m。

细砂【层号②2】：灰色、灰黄色，饱和，松散，局部为粉砂，颗粒主要矿物成分为石英，分选性好，含少量黏粒，稍具黏性，此层多以夹层形式分布于淤泥层中。场地内该层分布在钻孔 ZT1～ZT4。层厚 13.30～26.00m，平均 19.55m；层顶埋深 6.10～7.80m，平均 6.98m；层顶标高-3.28～-1.52m，平均-2.33m。

2.3.3 下第三系泥岩【E】

根据钻探揭露，场地内分布的上第三系基岩地层主要由泥岩组成，岩石矿物成分主要为黏土类矿物，泥质结构，层状构造，泥硅质胶结。按基岩风化程度不同，本次勘察揭露其强、中风化等 2 个风化岩带。具体描述如下：

(1)强风化泥岩【层号③1】：褐红色，结构大部分破坏，风化裂隙很发育，岩芯呈坚硬土状～半土半岩状，风化不均，随深度往下夹较多的中风化岩碎块，逐渐过渡到中风化岩带，风干易崩解。强风化泥岩属极软岩，岩体极破碎，岩体基本质量等级为 V 级。该层仅在钻孔 ZT2 中有揭露，未揭穿。揭露层厚 2.70m,层顶埋深 32.50m,层顶标高-27.67m.

(2)中风化泥岩【层号③2】：褐红色，成分以黏土类矿物为主，泥质结构，层状构造，泥质胶结为主；结构部分破坏，风化裂隙发育，岩芯呈饼状、短柱状，锤击易碎、声哑，风干易崩

解；岩芯采取率为 65%～80%，RQD=5～15。中风化泥岩属软岩，岩体破碎，岩体基本质量等级为 V 级。该层仅在钻孔 ZT4 中有揭露,未揭穿。揭露层厚 3.20m,层顶埋深 33.80m,层顶标高-29.28m.

上述各地层的厚度、埋深及空间展布情况见《工程地质剖面图》、《钻孔柱状图》。

2.4 岩土层物理力学性质

2.4.1 岩土参数统计方法

岩土层的物理力学统计指标是按有关规范及试验、测试要求的方法，对原位测试和室内试验的数据进行统计后所获得的指标。

岩土性质指标在进行统计时，各岩土层指标数据的粗差剔除原则上采用三倍标准差法，个别数据由于岩土层的不均匀性或为夹层而造成数据离散性明显较大的，也予以剔除。有关参数的平均值 ϕ_m 、标准差 σ_f 、变异系数 δ 、标准值 ϕ_k 的计算公式如下：

计算平均值：

$$f_m = \frac{\sum_{i=1}^n f_i}{n}$$

计算标准差：

$$s_f = \sqrt{\frac{1}{n-1} \left[\sum_{i=1}^n f_i^2 - \frac{\left(\sum_{i=1}^n f_i \right)^2}{n} \right]}$$

计算变异系数：

$$d = \frac{s_f}{f_m}$$

计算岩土参数标准值：

$$f_k = g_s f_m$$

计算统计修正系数值：

$$g_s = 1 \pm \left\{ \frac{1.704}{\sqrt{n}} + \frac{4.678}{n^2} \right\} d$$

注：式中正负号按不利组合考虑，如抗剪强度指标的修正系数应取负值。

式中：

f_m —岩土参数的平均值

n—参加统计的子样数

s_f —岩土参数的标准差

d —岩土参数的变异系数

g_s —统计修正系数，式中正负号按不利组合考虑室内试验统计指标

2.4.2 岩土层试验结果及统计分析

为查明各岩土层的物理力学性质，勘察期间全部勘探孔中进行了野外标准贯入试验，三分之一以上钻孔取土试样进行了室内土工试验，土工试验结果详见“附件：土工试验报告”，主要物理力学性质指标及标准贯入试验统计结果见下表 2-1、表 2-2。对于场地内下伏基岩的物理力学性质及有关指标，现场钻探采取 3 组中风化岩样进行了天然状态下的单轴抗压试验，试验结果详见“岩石单轴抗压强度测试报告”，试验结果统计见下表 2-3。

土工试验物理力学指标统计表								
表 2-1								
地层名称	统计项目		数据 个数 n	最小值 Φ_{\min}	最大值 Φ_{\max}	平均值 Φ_m	标准差 σ_f	变异 系数 δ
素填土 (粉质黏土) ① (Q^{ml})	ω (%)		6	30.8	33.8	32.3	1.159	0.036
	γ (kN/m ³)		6	17.6	18.1	17.8	0.021	0.012
	e		6	0.951	1.068	1.012	0.047	0.046
	I_L		6	0.61	0.75	0.68	0.056	0.082
	直快	C(kPa)	6	15.5	16.9	16.2	0.567	0.035
		Φ (°)	6	7.6	8.8	8.2	0.476	0.058
	a_{1-2} (MPa ⁻¹)		6	0.451	0.562	0.506	0.046	0.090
淤泥质土 ②1 (Q_4^{al})	Es(MPa)		6	3.679	4.326	3.996	0.271	0.068
	ω (%)		6	49.6	54.7	52.1	2.073	0.040
	γ (kN/m ³)		6	16.7	16.9	16.8	0.009	0.005
	e		6	1.328	1.446	1.386	0.049	0.036
	I_L		6	1.26	1.45	1.36	0.082	0.060
	直快	C(kPa)	6	7.6	8.8	8.2	0.501	0.061
		Φ (°)	6	7.6	8.8	8.2	0.476	0.058

土工试验物理力学指标统计表								
表 2-1								
地层名称	统计项目		数据 个数 n	最小值 Φ_{\min}	最大值 Φ_{\max}	平均值 Φ_m	标准差 σ_f	变异 系数 δ
		Φ (°)	6	3.1	4.2	3.6	0.436	0.120
		a_{1-2} (MPa ⁻¹)	6	0.906	1.378	1.174	0.184	0.156
	Es(MPa)		6	1.775	2.570	2.072	0.303	0.146

原位测试分层统计表								
表 2-2								
层名称	统计项目		数据 个数 n	最小值 Φ_{\min}	最大值 Φ_{\max}	平均值 Φ_m	标准差 σ_f	变异 系数 δ
素填土 ① (Q^{ml})	标贯击数 N(击/30cm)	实测	6	5.0	7.0	6.3	0.8	0.13
		修正	6	4.7	7.0	6.2	0.8	0.14
淤泥质土 ②1 (Q_4^{al})	标贯击数 N(击/30cm)	实测	6	1.0	3.0	2.0	0.9	0.45
		修正	6	0.9	2.8	1.8	0.8	0.47
细砂 ②2 (Q_4^{al})	标贯击数 N(击/30cm)	实测	21	5.0	14.0	10.0	3.0	0.30
		修正	21	4.2	9.9	7.3	1.8	0.24
强风化 泥岩③1 (E)	标贯击数 N(击/30cm)	实测	1	74				
		修正	1	42.9				

岩石抗压强度试验结果统计表								
表 2-3								
地层名称	试验方法	数据 个数 n	最小值 Φ_{\min}	最大值 Φ_{\max}	平均值 Φ_m	标准差 σ_f	变异 系数 δ	标准值 Φ_k
中风化泥岩 ③2 (E)	天然单轴	3	6.4	9.6	8.0			

2.4.3 岩土参数统计说明

统计数据源于测试试验资料，勘察取样质量符合规范要求，标准贯入试验、室内试验等均按相关规范、规程操作。本次勘察测试成果资料均按照《岩土工程勘察规范》（GB50021-2001，

2009 年版）第 14.2 节要求进行统计分析。统计分析表明：本场地地层物理力学指标中除个别数据离散性偏大以外，大部分数据离散性都较小，说明地层划分合理。因此，勘察各试验数据具有代表性，能正确反映岩土在特定条件下的性状，满足岩土工程设计计算精度要求，可以作为岩土参数选取的依据。

由于地层岩性的不均一性及岩相的变化，各种测试方法提供各相同数值时具有差异性，所以在使用时，综合各种经验进行选用。

2.5 不良地质作用及特殊性岩土

2.5.1 不良地质作用和地质灾害

根据《岩土工程勘察规范》（GB50021-2001，2009 年版）及本次勘察结果表明，拟建场地内无活动性断裂通过，场地地形较为平坦，未发现岩溶、滑坡、危岩、崩塌与岩锥、泥石流、采空区、水库坍岸等不良地质。

2.5.2 特殊性岩土

1) 填土

场地内分布的填土层以素填土(层号①)为主。其成分主要由黏性土组成、局部含少量的碎石块，最大块径可达 10cm，呈松散状态，土质不均，分布于地表，为新近堆填，未完成自重固结，稳定性差，渗透性较强，基础开挖时容易塌落，且易引起不均匀沉降，在设计施工中应考虑其不利影响。

2) 软土

场地内分布软土主要为淤泥质土（层号②1），呈流塑状，具有孔隙比大、天然含水量高、低强度、高压缩性等特点，在上部荷载作用下会产生固结沉降，在设计施工中应考虑其不利影响；该层在水平作用力下自稳能力差，水平受荷作用下易产生侧向滑移、蠕变等现象；其工程性质差，从而影响工程的建设和使用或稳定，未经处理不宜直接作为拟建物持力层，当作为地基下卧层使用时应进行地基软弱下卧层强度及变形验算。

3) 风化岩

场地内揭露的风化岩为泥岩，由于基岩风化程度不同，钻探深度内可分为强、中风化岩，胶结物为泥质、硅质，由于胶结成分不同及风化程度差异，基岩的强度差别较大，且其厚度分布不均匀，胶结程度差、易风化，干湿交替时具易软化、崩解等特点，设计时应予以注意。

3 场地水文地质条件

3.1 地表水

场地位于东江南支流北侧，河流水体丰富，水位受近海洋潮汐的影响，一般最大水位高差可达 3.00m，对场地内地下水影响较大。场地内其它地段无明显地表水体，在雨季，大气降水随地形流向周边地势低洼处形成临时性地表积水或漫流，部分下渗补给地下水。

3.2 地下水

3.2.1 含水层及地下水类型

根据钻探揭露，拟建场地内主要含水层有两类。第一类为第四系孔隙水，主要含水层为素填土（层号①）、细砂（层号②2），其中素填土（层号①）的富水性、透水性一般，赋存于其中的地下水为上层滞水，分布不均，水量及动态变化受季节影响大，多为季节性含水层(雨季为含水层，旱季无水或水量少)；细砂（层号②2）的富水性、透水性较强，赋存于其中的地下水为孔隙水，具承压性。第二类为基岩裂隙水，主要含水层为基岩风化带，其富水性、透水性受岩层裂隙发育程度控制，整体上属弱含水、弱透水性地层；其它各地层均为弱含水性、弱透水性土层或相对隔水层。

3.2.2 地下水的补给与排泄

场地浅部地下水为孔隙水，赋存于填土层中的上层滞水补给来源主要通过大气降水、地表水垂直下渗补给及地下水、河流水体渗流的侧向补给，其排泄方式主要有大气蒸发及流入其他含水层或通过侧向渗流排泄；赋存于细砂层中的孔隙承压水主要受上部含水层下渗及地下水及河流水体的侧向（渗）流补给，通过侧向径（渗）流排泄；赋存于下伏基岩风化带中的基岩裂隙水，主要通过上部含水层下渗及侧向径（渗）流补给，通过流入其他含水层或地下水侧向径（渗）流排泄。

勘察期间，场地内钻孔实测初见水位埋深为 1.30～1.80m、标高为 2.98～3.22m，稳定水位埋深为 2.20～2.60m、标高为 2.23～2.32m。场地地下水位受大气降雨影响和地形控制明显，每年 4～9 月为雨季，大气降雨充沛，场地地下水水位会上升，地形低洼处地下水水位可达地表；而在旱季因降水减少，地下水位随之下降；场地地下水位变化受地形控制，据调查，其近 3～5 年变化幅度约为 3.00m。

3.3 地下水的腐蚀性评价

根据岩土层分布、岩芯观察、钻孔简易水文地质观测及样品分析结果，按《岩土工程勘察规范》（GB50021-2001，2009 年版)附录 G 的场地环境类型分类标准：钻探揭露地基土层内细砂层为强透水层、其余各岩土层均为湿的弱透水层，据工程特点，**场地环境类型属Ⅱ类**。

本次勘察在 ZT2、ZT4 号钻孔中各取地下水试样一组，进行室内水质分析试验，其结果详见附件的《水质分析报告》，根据《岩土工程勘察规范》（GB50021-2001，2009 年版)判定，详见下表 3-1。

地下水腐蚀性判定一览表									表 3-1
取样孔号	类型	对混凝土结构的腐蚀性						对钢筋混凝土结构中钢筋的腐蚀性	
		环境类型	pH 值		侵蚀性 CO ₂ （mg/L）		HCO ₃ ⁻ （mmol/L）	水中的 Cl ⁻ 含量（mg/L）	
		Ⅱ类	直接临水或强透水层	弱透水层	直接临水或强透水层	弱透水层	直接临水或强透水层	长期浸水	干湿交替
ZT2	地下水	微	6.89		4.29		3.064	58.22	
			微	微	微	微	微	微	微
ZT4	地下水	微	6.84		5.61		2.868	67.48	
			微	微	微	微	微	微	微

注：地下水的总矿化度均大于 0.1g/L，小于 10g/L。

本次勘察所取水样分析试验结果显示：场地内地下水对混凝土结构具微腐蚀性、在长期浸水条件下对钢筋混凝土结构中的钢筋具微腐蚀性、在干湿交替条件下对钢筋混凝土结构中的钢筋具微腐蚀性。

3.4 场地地下水位以上土的腐蚀性评价

根据《岩土工程勘察规范》（GB50021-2001，2009 年版)附录 G 及场地工程地质条件、水文地质条件，结合东莞地区工程经验，拟建场地地下水以上的土为可塑黏性土，为 B 类土，根据钻探揭露及样品分析结果为湿的弱透水层，其环境类型为Ⅱ类。

本场地在 ZT2、ZT4 号钻孔采集了 2 组地下水位以上土样进行室内易溶盐分析试验，其结果详见《易溶盐试验报告》。按《岩土工程勘察规范》（GB50021-2001，2009 年版)有关规定，地下水位以上土质对混凝土结构、混凝土结构中钢筋和钢结构的腐蚀性判定如下表 3-2。

场地地下水位以上土的腐蚀性判定一览表						表 3-2
孔号	对混凝土结构的腐蚀性		对钢筋混凝土结构中钢筋的腐蚀性		对钢结构的腐蚀性	
	环境类型	pH 值		土中的 Cl ⁻ 含量（mg/kg 土）		pH 值
	Ⅱ类	直接临水或强透水层	弱透水层	A	B	
ZT2	微	6.72		33		6.72
		微	微	微	微	微
ZT4	微	6.65		19		6.65
		微	微	微	微	微

综合判定：场地内地下水以上地层的土层对混凝土结构具微腐蚀性、对混凝土结构中钢筋具微腐蚀性，对钢结构具微腐蚀性（仅针对 PH 值）。

4 抗震设计参数

4.1 抗震设防烈度

根据《建筑抗震设计规范》（GB50011-2010，2016 年版）及《关于我市建设工程抗震设计有关问题的通知》(东建【2004】32 号文件)划分，拟建场地位于抗震设防烈度 6 度区，设计基本地震加速度为 0.05g，设计地震分组为第一组。

4.2 场地土类型、场地类别

根据钻探揭露、地区经验及《建筑抗震设计规范》（GB50011-2010，2016 年版）第 4.1.3 条，对拟建场地内钻孔 ZT2、ZT3、ZT4 进行土层等效剪切波速估算，根据各岩土层剪切波速估算值计算钻孔等效剪切波速，依据场地内钻探揭露及周边场地地质调查的覆盖层厚度，计算深度取覆盖层厚度和 20m 两者的较小值。

根据《建筑抗震设计规范》（GB50011-2010，2016 年版）第 4.1.5 条计算公式：

$$v_{se}=d_0/t \qquad (4.1.5-1)$$

$$t=\sum_{i=1}^n \left(d_i/v_{si} \right) \qquad (4.1.5-2)$$

计算过程详见“等效剪切波速计算表”，等效剪切波速估算结果详见下表 4-1。

等效剪切波速估算表							表 4-1	
层 号	土层名称	剪切波速 估算取值 v_{si} (m/s)	孔 号	计算 深度 d_0 (m)	等效 剪切波速 v_{se} (m/s)	覆盖层 厚度 d_0 (m)	场地 类别	备 注
①	素填土	120	ZT2	20.0	125.7	20.0	III	
②1	淤泥质土	100	ZT3	20.0	130.6	20.0		
②2	细砂	140	ZT4	20.0	125.2	20.0		
③1	强风化岩	480						
③2	中风化岩	>500						

根据钻探揭露、周边场地地质调查及表 4-1 中各钻孔的等效剪切波速估算值，本场地覆盖层厚度介于 15.0～80.0m，各钻孔的等效剪切波速值介于 125.2（m/s）～130.6（m/s），按《建筑抗震设计规范》（GB50011-2010，2016 年版）表 4.1.6 综合判定本场地类别为III类，场地土类型为软弱土。按《建筑抗震设计规范》（GB50011-2010，2016 年版）表 5.1.4-2 判定：III类场地特征周期值为 0.45s。根据《中国地震动参数区划图》（GB18306-2015）附录 E，III类场地地震动峰值加速度调整系数为 1.25。

4.3 场地地层液化

据钻探揭露，地基内存在可能液化的饱和细砂（层号②2），由于拟建场地位于抗震设防烈度 6 度区，根据《建筑抗震设计规范》（GB50011-2010，2016 年版），可不考虑地基土层的液化问题。设计时可不考虑场地地基内饱和砂（粉）土层地震液化的影响。

4.4 软土震陷评介

场地存在的软土层为第四系全新统冲积层淤泥质土（层号②1），根据周边场地剪切波波速测试结果及地区经验，其剪切波速大于 90m/s，依据《岩土工程勘察规范》(GB50021-2001，2009 年版)条文说明第 5.7.11 条判定，在 6 度地震烈度作用下第四系全新统冲积层淤泥质土（层号②1）可不考虑软土震陷对工程的影响。

4.5 抗震地段类别

据钻探揭露及周边地质资料调查，勘察场地存在淤泥质土等软弱土层，按《建筑抗震设计规范》（GB 50011-2010，2016 年版）有关规定综合判定：拟建场地属对建筑抗震不利地段。依据

《建筑工程抗震设防分类标准》（GB50223-2008），本场地建筑抗震设防类别为标准设防类（丙类）。根据《建筑抗震设计规范》(GB50011-2010，2016 版)相关规定，建筑物应按有关规定进行抗震设防。

5 岩土工程分析与评价

5.1 场地稳定性及适宜性

根据勘察成果结合区域地质资料综合分析，在钻探点位及钻探深度范围内未见有活动性断裂构造带通过，场地岩土层有一定的起伏，受区域地质构造影响，场地基岩整体上完整性相对较差，区域构造活动性微弱。综合分析场地稳定性较好，可进行本工程的建设。

5.2 各岩土层工程性状评价

根据各岩土层的岩土性质特征，结合野外鉴别、标准贯入试验结果、室内土工试验结果，对地基土（岩）层评价如下：

①层素填土：松散，未完成自重压密，场地普遍分布，密实度和均匀性较差，土质不均，该层力学性能较差，为不稳定土层，未经处理不可直接作为拟建建筑物基础持力层。

②1 层淤泥质土：流塑，高压缩性，承载力低，场地内普遍分布，土质均匀性一般，工程性能差，未经处理不宜作为拟建物的基础持力层，作为下卧层时应作沉降变形验算。

②2 层细砂：松散～稍密，承载力稍低，低压缩性，场地局部分布，土质均匀性一般，工程性能差，可作为拟建物的基础持力层。

③1 层强风化泥岩：承载力较高，呈低压缩性，岩土力学性质较稳定，场地内均有揭露，均匀性一般，埋藏深度较大，可作为拟建物的桩基础持力层。

③2 层中风化泥岩：承载力高，为基本不可压缩的刚性持力层，岩土力学性质稳定，场地内均有揭露，均匀性较好，埋藏较深，工程性能好，可作为拟建物的桩基础持力层。

5.3 地基稳定性和均匀评价

拟建场地内未发现防空洞、古墓、洞穴、临空面等对工程不利的埋藏物，场地内存在填土层、软土层、风化岩等特殊岩土，会对基础开挖施工时产生一定影响。当对场地内特殊性岩土

进行挖除或支护加固等妥善处理，地基的稳定性可以得到保证。

根据钻探揭露的地基土层分布情况，各土层分布均匀性一般~差，相邻钻孔层底面的坡度大部分大于 10%，工程力学性质均匀性一般~差。综上所述，场地地基可视为不均匀地基。

拟建场地位于冲积平原地貌单元区，主要地层为填土层、第四系冲积淤泥质土、细砂层、下第三系泥岩，该区域地层均匀性较一般。其中素填土、淤泥质土层厚度变化较大，力学性能较差、均匀性差，基础施工时可进行挖除换填、水泥搅拌桩加固处理或桩基穿越；细砂的力学性能一般~差，钻冲孔桩基础施工时易塌孔或缩颈等不良影响，施工时应予以注意；下部基岩整体力学性质较好，埋藏较深，为良好桩基础持力层。

5.4 地基基础评价

根据野外钻探及室内土工试验结果，依据广东省标准《建筑地基基础设计规范》(DBJ15-31-2016)的有关规定并结合地区经验，场地内各岩土层各力学参数指标建议采用表 7-1 数值。

5.5 工程地质评价及基础选型分析

5.5.1 天然地基方案

根据勘察成果、拟建建（构）筑物规模特征及场地标高，设备基础基底埋深为 1.50m，场地上部分布较厚的素填土(层号①)、淤泥质土(层号②1)，其工程性质差，未经处理不宜作为地基基础持力层，其下分布的细砂(层号②2)、强及中风化泥岩，其工程性质较好，但埋藏较深，不宜直接作为拟建物的天然地基基础持力层。由于上部结构设计荷载较小，建议对上部填土层换填适当厚度碎石垫层，以处理后的地基作为拟建物基础持力层，并对下部的淤泥质土层在强度及沉降方面进行软弱下卧层验算，满足设计要求时方可采用此方案，否则采用其它基础方案建议。

当采用天然地基浅基础时，应对持力层进行现场浅层平板载荷试验验证承载力或采用相关规范规定的检测方法进行验证，达到设计要求后再进行下一步施工。

5.5.2 复合地基方案

根据勘察成果及拟建建筑物规模，由于场地浅部分布的土层为素填土(层号①)、淤泥质土(层号②1)，其工程性质差，且厚度较大，若采用天然地基方案无法满足设计要求，则可选用复合地基方案，采用粉喷桩、高压旋喷桩或水泥搅拌桩对基础底下填土层、淤泥质土层进行加固处理，以处理后的复合地基作为拟建排泥水处理系统基础持力层。

5.5.3 桩基础方案

5.5.3.1 桩基础类型及选型分析

东莞地区常用的桩基础类型有预应力管桩桩基础、旋挖桩基础、钻（冲）孔灌注桩基础，现对各种常用桩型优、缺点做如下分析：

1) **预应力管桩：**可以细砂层作为桩端持力层。该桩型的优点是施工中不用降水，施工速度较快，技术、工艺成熟，且造价较低。缺点是单桩承载力相对较低，且当强风化以上土层厚度较小时难以运用，若采用打入式法沉桩时，会对周围产生噪音、振动影响，且对施工场地要求较高。

2) **旋挖桩基础：**旋挖桩穿透能力较强，成桩速度快，可钻达中、微风化岩层，在工期较紧的情况下可考虑该方案。但该桩型存在的主要问题是施工质量较难控制，凿岩施工相对困难，孔底清渣难度大，旋挖成孔和桩身质量需严格控制。成桩后采用反循环工艺进行清渣效果较好，沉渣厚度可采用专用测渣仪器测量，必要时辅以桩底注浆处理。

3) **钻（冲）孔灌注桩：**可以强风化岩层或中风化岩层作为桩端持力层。优点是施工中不用降水，持力层选择余地大，单桩承载力较高，但该桩型对工艺要求较高,工艺控制不当时较易出现垮孔、砼离析、夹泥、缩径及桩底沉渣超标等问题,影响桩基质量，且施工过程中产生的大量泥浆需要处理，工期较长，造价相对较高。

根据勘察揭露及拟建物荷载特征综合分析，本工程建议首选采用预应力管桩基础，以细砂层作为桩端持力层，桩基承载力特征值，宜通过桩基静载荷试验确定。

根据各岩土层岩性特征，结合野外原位测试及室内土工试验结果，依据广东省标准《建筑地基基础设计规范》（DBJ15-31-2016）的有关规定结合地区经验，场地内各岩土层的桩基础设计参数建议值见表 7-1。关于单桩竖向承载力特征值 Ra 的计算，可根据广东省标准《建筑地基基础设计规范》（DBJ15-31-2016）（10.2.3）或（10.2.4）公式计算：

$$R_a=u \sum q_{sia} l_i + q_{pa} A_p \tag{10.2.3}$$

$$R_a= R_{sa}+ R_{ra}+ R_{pa} \tag{10.2.4-1}$$

$$R_{sa}=u \sum q_{sia} l_i \tag{10.2.4-2}$$

$$R_{ra}=u_p C_2 f_{rs} h_r \tag{10.2.4-3}$$

$$R_{pa}=C_1 f_{rp} A_p \tag{10.2.4-4}$$

式中：C₁、C₂—根据沉渣厚度、基岩完整程度等因素而定，建议中风化岩（层号③2）的 C₁=0.32、 C₂=0.025；桩端扩大头时，扩大斜面部分取 C₂=0；当桩端嵌入基础深度 hr<0.5m 时，取 C₂=0；

q_{sia} —第 i 层桩侧的摩阻力特征值（kPa）；

q_{pa} —桩端持力层端阻力特征值（kPa）；

u —桩身截面周长（m）；

l_i —第 i 层的厚度（m）；

A_p —桩身截面面积，对扩底桩取扩大头直径计算桩截面面积（m²）；

u_p —桩嵌岩段截面周长；

h_r —嵌岩深度，当岩面倾斜时以低点起计；

f_{rs} 、 f_{rp} —分别为桩侧岩层和桩端岩层的岩样饱和单轴抗压强度。

5.5.3.2 地下水对桩基础的影响

勘察期间测得稳定水位埋深为 2.20～2.60m、标高为 2.23～2.32m。场地地下水对混凝土结构具弱腐蚀性、在长期浸水条件下对钢筋混凝土结构中的钢筋具微腐蚀性、在干湿交替条件下对钢筋混凝土结构中的钢筋具微腐蚀性，桩基础需采取相应的防腐措施。场地地下水主要为细砂（层号②2）中的孔隙潜水，其富水性较好，具强透水性，且地下水与河水具有较密切的水力联系，河水的涨落对地下水水位变化有一定影响。由于地下水埋深较浅，应注意地下水对结构的浮托作用。桩基施工时，应做好防护和加固措施，防止地下水与土体相互作用，使桩基周边土体的强度和稳定性降低，引发潜蚀等问题。

当采用预应力管桩基础时，在群桩施工中的挤土效应可能引起很高的超孔隙水压力，容易引起土体的隆起、水平位移，并对相邻建（构）筑物的基础（包括桩基）造成挤压、产生位移、弯曲等变形，设计及施工时应考虑其不利影响。

5.5.3.3 成桩可能性分析

1）、场地表层填土具一定承载力，场地相对较开阔，拟建场地距周边建筑物距离相对较远，周边环境条件较简单，具备大型机械的桩基施工条件。

2）、对于预应力管桩基础，场地内基岩风化带以上各土层强度一般～差，沉桩能顺利进行；管桩施工前应进行现场试桩，以判断管桩进入强风化岩等持力层的能力；桩基施工中，群桩的挤土效应容易引起土体的隆起、水平位移，对相邻建（构）筑物及施工好的管桩挤压位移等变形，建议通过设计合理的桩间距，合理安排沉桩顺序、控制沉桩速率或采用相应的合理措施，避免产生挤土效应，同时应注意桩基施工时机械振动及噪声对周边环境的影响。

3）、场地地基内的土层强度一般，灌注桩穿透能力较强，可钻入强中风化基岩地层，在灌注桩成孔过程中，应做好桩周土体的护壁工作，以保证顺利成桩。场地位于园区内，施工时应注意泥浆、机械振动及噪声对周边环境的影响。

5.5.4、地基处理方案

由于浅部填土层及淤泥质土层厚度较大，可对拟建排泥水处理系统基础底下存在的素填土（层号①），淤泥质土（层号②1）采用高压旋喷桩或水泥搅拌桩进行加固处理，以提高地基土强度及稳定性，拟建排泥水处理系统基础可以处理后的复合地基作为基础持力层，桩长宜进入细砂（层号②2）不少于 0.50m。其设计参数见表 7-1。

根据勘察结果，淤泥质土（层号②1）中含有机质，有机质含量局部大于 5.0%，必须通过现场试验确定其适用性，避免水泥在该土层中有可能不凝固或发生后期崩解。水泥土搅拌法应通过试验确定其可行性。

根据各岩土层岩性特征，结合野外原位测试及室内土工试验结果，依据广东省标准《建筑地基基础设计规范》（DBJ15-31-2016）的有关规定结合地区经验，场地内各岩土层的地基处理设计参数建议值见表 7-1。高压旋喷桩和水泥搅拌桩的单桩竖向承载力特征值应通过现场载荷试验确定，初步设计时可按国家行业标准《建筑地基处理技术规范》（JGJ 79-2012）（7.1.5-3）公式计算，并满足式（7.3.3）的要求：

$$R_a=u_p \sum q_{si} l_{pi} + a_p q_{pa} A_p \tag{7.1.5-3}$$

$$R_a= \eta f_{cu} A_p \tag{7.3.3}$$

式中： u_p —桩的周长（m）；

q_{si} —桩周第 i 层土的侧摩阻力特征值（kPa）；

l_i —桩长范围内第 i 层土的厚度（m）；

a_p —桩端端阻力发挥系数；

q_p —桩端端阻力特征值（kPa）；取未修正的桩端地基土承载力特征值；

f_{cu} —与搅拌桩桩身水泥土配比相同的室内加固土试块，边长为 70.7mm 的立方体在标准养护条件下 90d 龄期的立方体抗压强度平均值（kPa）；

η —桩身强度折减系数，干法可取 0.20～0.25；湿法可取 0.25。

6 地质条件对工程的风险评价

根据场地地质条件结合拟建项目施工方式，本工程的风险主要体现在以下几个方面：

1、基础施工时应尽量避开雨季，开挖时，应注意地层变化，并做好周边地表水的排放工作，防止地表水流入基坑（槽）内而软化地基土；如用机械施工，应预留 20cm 土用人工修整，以免破坏地基土的原状性，开挖后的基坑（槽）应避免长时间暴露或被水浸泡软化持力层。

2、场地存在一定厚度的填土、流塑的淤泥质土等软弱土层，桩基施工后由于地下水位下降、上覆堆载或自重固结等原因，软弱土层的后期固结作用使桩周产生负摩擦力。建议基础设计时应予以考虑并采取措施以降低或消除桩所受的负摩擦力。如在桩基外设隔离桩、涂层法等；负摩阻力系数取值见表 7-1

7 结论和建议

7.1 结论

1、勘察结果表明，场地岩土层有一定的起伏，受区域地质构造影响，场地基岩整体上完整性相对较差。结合区域地质资料综合分析，本场地范围内未见有新近活动迹象的断裂构造破碎带，区域构造活动性微弱，本工程所在的位置属区域较稳定地区，不会对本工程稳定性造成不利影响，因此场地稳定性较好。

2、勘察场地内地形较平坦，区域稳定性较好，场地内未发现可影响该场地稳定性的不良地质作用等因素，场地地基为均匀地基，地基稳定性较好，场地适宜拟建物的建设。

3、据现场钻探揭露及室内土工试验结果，场地内分布的岩土层主要有人工填土层（Q^{ml}），第四系冲积层（Q^{al}），下伏基岩为下第三系泥岩（E）。

4、拟建场地内主要含水层有两类。第一类为第四系孔隙水，主要含水层为素填土（层号①）、细砂（层号②2），其中素填土（层号①）的富水性、透水性一般，赋存于其中的地下水为上层滞水，分布不均，水量及动态变化受季节影响大，多为季节性含水层(雨季为含水层，旱季无水或水量少)；细砂（层号②2）的富水性、透水性较强，赋存于其中的地下水为孔隙水，具承压性；第二类为基岩裂隙水，主要含水层为场地下伏基岩风化带；其它各地层均为弱含水性、弱透水性土层或相对隔水层。赋存于填土层中的上层滞水补给来源主要通过大气降水、地表水垂直下渗补给及地下水、河流水体渗流的侧向补给，其排泄方式主要有大气蒸发及流入其他含水层或通过侧向渗流排泄；赋存于细砂层中的孔隙承压水主要受上部含水层下渗及地下水及河流水体的侧向（渗）流补给，通过侧向径（渗）流排泄；赋存于下伏基岩风化带中的基岩裂隙水，主要通过上部含水层下渗及侧向径（渗）流补给，通过流入其他含水层或地下水侧向径（渗）流排泄。勘察期间，场地内钻孔实测初见水位埋深为 1.30~1.80m、标高为 2.98~3.22m，稳定水位埋深为

2.20~2.60m、标高为 2.23~2.32m。据调查，其近 3~5 年变化幅度约为 3.0m。

5、场地位于抗震设防烈度 6 度区，设计基本地震加速度为 0.05g，设计地震分组为第一组；场地类别为Ⅲ类，场地土类型为软弱土；本场地特征周期为 0.45s；拟建场地属对建筑抗震不利地段。依据《建筑工程抗震设防分类标准》（GB50223-2008），本场地建筑抗震设防类别为标准设防类（丙类）。根据《建筑抗震设计规范》(GB50011-2010，2016 版)相关规定，建筑物应按有关规定进行抗震设防。

6、根据《岩土工程勘察规范》（GB50021-2001，2009 年版）第 12.2 条腐蚀性评价标准综合判定：场地内地下水对混凝土结构具微腐蚀性、在长期浸水条件下对钢筋混凝土结构中的钢筋具微腐蚀性、在干湿交替条件下对钢筋混凝土结构中的钢筋具微腐蚀性；场地地下水位以上的土为黏性土，其对混凝土结构具微腐蚀性、对混凝土结构中钢筋具微腐蚀性、对钢结构具微腐蚀性（仅针对 PH 值）。

7.2 建议

1、根据本次勘察成果、拟建物荷载特征、施工条件及基础经济合理性综合分析，若采用天然地基方案无法满足设计要求，则可选用复合地基方案，采用粉喷桩、高压旋喷桩或水泥搅拌桩对基础底下填土层、淤泥质土层进行加固处理，以处理后的复合地基作为拟建排泥水处理系统基础持力层。

2、采用换填地基基础时，基础持力层的承载力特征值宜通过浅层平板载荷试验验证。

3、根据现场地质调查及钻探揭露，场地内部分钻孔的强风化泥岩层下部夹较多中风化岩碎块，基础设计施工时应予以注意。

4、施工过程中如遇地质条件异常的部位，不要盲目施工，应与勘察、设计部门联系解决，必要时进行施工勘察以查明异常部位的地质条件。

5、由于强及中风化泥岩抗风化、抗扰动能力差，受水浸泡后强度明显降低，桩基施工过程中需引起注意，并采取科学的施工方法尽量减小对持力层的扰动，必要时可采取桩底后注浆的方法确保桩基承载力。

6、根据勘察结果、土工试验、原位测试及当地的勘察经验，按广东省标准《建筑地基基础设计规范》（DBJ15-31-2016）及其它相关规范的有关规定，场地内各岩土层岩土工程设计参数建议值见表 7-1。

岩土工程设计参数建议值表

表 7-1

岩 土 层				承载力 特征值 f_{ak}/f_a (kPa)	物理力学性质指标						水泥搅 拌桩桩 周土的 摩阻力 特征值 q_{si} (kPa)	高压旋 喷桩桩 周土的 摩阻力 特征值 q_{si} (kPa)	预应力混凝土管桩				天然单 轴抗压 强度 (MPa)
成 因 年 代	层 号	名 称	状态		重 度 γ kN/m ³	压缩 模量 ES_{1-2} (MPa)	变形 模量 E_0 (MPa)	直接快剪		有机质			桩侧 摩阻力 特征值 q_{sa} (kPa)	负摩阻 力系数	桩端阻力特征值 q_{pa} (kPa)		
								黏聚力 C (kPa)	内摩 擦角 ϕ (度)						桩入土深度(m)		
															L≤16	L>16	
Q ^{ml}	①	素填土	松 散	70	17.8	4.2	--	15.7	7.8	--	12	13	11	0.30	--	--	--
Q ₄ ^{al}	②1	淤泥质土	流 塑	60	16.8	2.3	2.2	7.8	3.3	3.2	8	8	8	0.25	--	--	--
	②2	细 砂	松 散~稍密	130	18.5	--	25.0	0	25.0	--	13	13	12	0.45	500	800	--
E	③1	泥岩	强风化	500	20.5	10.0	150.0	38.0	35.0	--	--	--	100	--	3500	4500	--
	③2		中风化	800	23.5	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	7.0

注：①、当基础宽度大于 3m 或埋置深度大于 0.50m 时，承载力应进行深度和宽度的修正。


②、桩端进入中风化岩层的嵌岩桩 C1、C2 系数详见报告 5.5.2.4 节，注意事项详见《建筑地基基础设计规范》（DBJ15-31-2016）表 10.2.4 所示。

勘探点一览表

共 1 页, 第 1 页

[illegible]

制图：黄木养 黄木养

审核：李步翔 

图号: KC-DG0769-20230814-01

物理力学性质指标统计表
(素填土<层号①>)

序号	取样编号	取样深度	基本物理指标							可塑性指标				固结试验		直接快剪		其他指标		颗粒组成(%)								土名	
			含水量	湿密度	干密度	比重	孔隙比	孔隙度	饱和度	液限	塑限	塑性指数	液性指数	压缩系数	压缩模量	黏聚力	内摩擦角	渗透系数	有机质含量	卵石	细砾				砂粒				细粒
			w	ρ	ρ _d	G _s	e	n	Sr	W _L	W _P	I _P	I _L	a	Es	c	φ	K ₂₀	Wu	>20	20~10	10~5	5~2	2~0.5	0.5~0.25	0.25~ 0.075	<0.075		
		(m)	(%)	(g/cm ³)	(g/cm ³)			(%)	(%)	(%)			(MPa ⁻¹)	(MPa)	(kPa)	(°)	cm/s	%	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm		
1	ZT1-1	0.50 ~ 0.70	31.9	1.79	1.36	2.71	0.997	49.9	86.7	36.8	22.5	14.3	0.66	0.486	4.109	16.4	8.3											粉质黏土	
2	ZT1-2	1.10 ~ 1.30	31.4	1.80	1.37	2.70	0.971	49.3	87.3	36.6	22.4	14.2	0.63	0.463	4.257	16.7	8.6											粉质黏土	
3	ZT1-3	2.10 ~ 2.30	30.8	1.81	1.38	2.70	0.951	48.7	87.4	36.2	22.2	14.0	0.61	0.451	4.326	16.9	8.8											粉质黏土	
4	ZT2-1	0.50 ~ 0.70	33.8	1.76	1.32	2.72	1.068	51.6	86.1	37.4	22.8	14.6	0.75	0.562	3.679	15.5	7.6											粉质黏土	
5	ZT2-2	1.10 ~ 1.30	33.3	1.76	1.32	2.71	1.053	51.3	85.7	37.2	22.7	14.5	0.73	0.543	3.780	15.7	7.8											粉质黏土	
6	ZT2-3	2.10 ~ 2.30	32.8	1.77	1.33	2.71	1.033	50.8	86.0	37.0	22.6	14.4	0.71	0.532	3.822	15.9	7.9											粉质黏土	
																</													

注： 1、带星号*的数值离散大，未参与统计。
2、如果样本数小于6，则只计算最大值、最小值和平均值。

制图：黄木养 黄木养

审核：李步翔 


图号: KC-DG0769-20230814-03

物理力学性质指标统计表
(淤泥质土<层号②1>)

[illegible]

注： 1、带星号*的数值离散大，未参与统计。
2、如果样本数小于6，则只计算最大值、最小值和平均值。

制图：黄木养 黄木养

审核：李步翔 


图号: KC-DG0769-20230814-03

物理力学性质指标统计表
(中风化泥岩<层号③2>)

[illegible]

注： 1、带星号*的数值离散大，未参与统计。
2、如果样本数小于6，则只计算最大值、最小值和平均值。

制图：黄木养 黄木养

审核：李步翔 

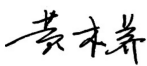
图号: KC-DG0769-20230814-03

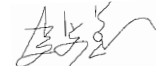
标贯分层统计表

层号	孔号	试验编号	标贯深度(米)	杆长(米)	杆长修正系数 α	实测击数(击)	修正击数(击)	岩 土 名 称		层号	孔号	试验编号	标贯深度(米)	杆长(米)	杆长修正系数 α	实测击数(击)	修正击数(击)	岩 土 名 称	备 注
1	ZT1	ZT1-1	1.55-1.85	3.0	1.00	6	6.0	素填土		2-2	ZT3	ZT3-7	18.15-18.45	20.0	0.71	14	9.9	细砂	
1	ZT1	ZT1-2	2.55-2.85	4.0	0.96	7	6.7	素填土		2-2	ZT4	ZT4-4	8.55-8.85	10.0	0.84	5	4.2	细砂	
1	ZT2	ZT2-1	2.55-2.85	4.0	0.96	7	6.7	素填土		2-2	ZT4	ZT4-5	10.55-10.85	12.0	0.80	7	5.6	细砂	
1	ZT3	ZT3-1	1.15-1.45	3.0	1.00	6	6.0	素填土		2-2	ZT4	ZT4-6	13.55-13.85	15.0	0.76	9	6.8	细砂	
1	ZT3	ZT3-2	3.15-3.45	5.0	0.94	5	4.7	素填土		2-2	ZT4	ZT4-7	16.55-16.85	18.0	0.73	11	8.0	细砂	
1	ZT4	ZT4-1	1.55-1.85	3.0	1.00	7	7.0	素填土		2-2	ZT4	ZT4-8	20.15-20.45	22.0	0.69	12	8.3	细砂	
1	最小值					5.0	4.7	素填土		2-2	ZT4	ZT4-9	24.15-24.45	26.0	0.66	13	8.6	细砂	
	最大值					7.0	7.0			2-2	ZT4	ZT4-10	28.15-28.45	30.0	0.62	14	8.7	细砂	
	数据个数					6	6			2-2	最小值					5.0	4.2	细砂	
	平均值					6.3	6.2				最大值					14.0	9.9		
	标准差					0.8	0.8				数据个数					21	21		
	变异系数					0.13	0.14				平均值					10.0	7.3		
	标准值					5.7	5.5				标准差					3.0	1.8		
2-1	ZT1	ZT1-3	4.15-4.45	6.0	0.92	3	2.8	淤泥质土			变异系数					0.30	0.24		
2-1	ZT2	ZT2-2	4.55-4.85	6.0	0.92	1	0.9	淤泥质土			标准值					8.9	6.7		
2-1	ZT2	ZT2-3	6.55-6.85	8.0	0.87	2	1.7	淤泥质土		3-1	ZT2	ZT2-9	34.15-34.45	36.0	0.58	74	42.9	强风化泥岩	
2-1	ZT3	ZT3-3	5.15-5.45	7.0	0.89	1	0.9	淤泥质土		3-1	数据个数					1	1		
2-1	ZT4	ZT4-2	3.55-3.85	5.0	0.94	3	2.8	淤泥质土			平均值					74.0	42.9		
2-1	ZT4	ZT4-3	6.55-6.85	8.0	0.87	2	1.7	淤泥质土											
2-1	最小值					1.0	0.9	淤泥质土											
	最大值					3.0	2.8												
	数据个数					6	6												
	平均值					2.0	1.8												
	标准差					0.9	0.8												
	变异系数					0.45	0.47												
	标准值					1.3	1.1												
2-2	ZT1	ZT1-4	7.15-7.45	9.0	0.85	6	5.1	细砂											
2-2	ZT1	ZT1-5	10.15-10.45	12.0	0.80	8	6.4	细砂											
2-2	ZT1	ZT1-6	13.15-13.45	16.0	0.75	10	7.5	细砂											
2-2	ZT1	ZT1-7	15.15-15.45	17.0	0.74	12	8.9	细砂											
2-2	ZT1	ZT1-8	18.15-18.45	20.0	0.71	14	9.9	细砂											
2-2	ZT2	ZT2-4	8.55-8.85	10.0	0.84	5	4.2	细砂											
2-2	ZT2	ZT2-5	11.55-11.85	13.0	0.79	7	5.5	细砂											
2-2	ZT2	ZT2-6	14.55-14.85	16.0	0.75	10	7.5	细砂											
2-2	ZT2	ZT2-7	18.15-18.45	20.0	0.71	12	8.5	细砂											
2-2	ZT2	ZT2-8	22.15-22.45	24.0	0.67	14	9.4	细砂											
2-2	ZT3	ZT3-4	8.15-8.45	10.0	0.84	7	5.9	细砂											
2-2	ZT3	ZT3-5	11.15-11.45	13.0	0.79	9	7.1	细砂											
2-2	ZT3	ZT3-6	14.15-14.45	16.0	0.75	11	8.3	细砂											

等效剪切波速计算表

孔号			ZT1		ZT2		ZT3		ZT4													
地层编号	土层名称	剪切波速估算取值 Vsi (m/s)	地层厚度 di	剪切波在各土层的传播时间 ti	地层厚度 di	剪切波在各土层的传播时间 ti	地层厚度 di	剪切波在各土层的传播时间 ti	地层厚度 di	剪切波在各土层的传播时间 ti	地层厚度 di	剪切波在各土层的传播时间 ti										
①	素填土	120	3.20	0.0267	3.10	0.0258	4.30	0.0358	2.80	0.0233												
②1	淤泥质土	100	3.30	0.0330	4.40	0.0440	1.80	0.0180	5.00	0.0500												
②2	细砂	140	13.30	0.0950	12.50	0.0893	13.90	0.0993	13.00	0.0929												
③1	强风化岩	480	0.00	0.0000	0.00	0.0000	0.00	0.0000	0.00	0.0000												
③2	中风化岩	>500																				
计算 公式: $V_{se}=d_0/t$ $t=\sum (di / si)$			计算深度 do(∑ di)	19.80	剪切波在地面至计算深度之间的传播时间 t(∑ ti)	0.1547	计算深度 do(∑ di)	20.00	剪切波在地面至计算深度之间的传播时间 t(∑ ti)	0.1591	计算深度 do(∑ di)	20.00	剪切波在地面至计算深度之间的传播时间 t(∑ ti)	0.1531	计算深度 do(∑ di)	20.80	剪切波在地面至计算深度之间的传播时间 t(∑ ti)	0.1662	计算深度 do(∑ di)		剪切波在地面至计算深度之间的传播时间 t(∑ ti)	
			等效剪切波速 Vse(m/s)		128.0		等效剪切波速 Vse(m/s)		125.7		等效剪切波速 Vse(m/s)		130.6		等效剪切波速 Vse(m/s)		125.2		等效剪切波速 Vse(m/s)			

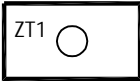
制表： 黄木养 

审核：李步翔 

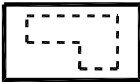
图号: KC-DG0769-20230814-05

图 例

平面图图例



孔 号



拟建建筑物

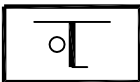


技术孔

剖面图图例



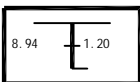
钻 孔



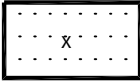
取扰动土试样位置



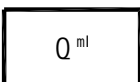
地下水位线



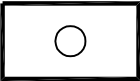
层底标高及层底深度



细砂



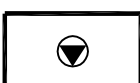
人工填土层



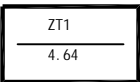
钻探孔/鉴别孔



预留建筑物



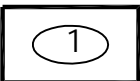
一般孔



孔 号
孔口标高



取岩样或长土样位置



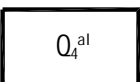
地层编号



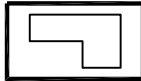
素填土



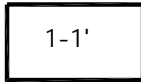
强风化泥岩



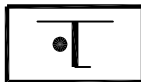
第四系冲积层



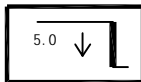
原有建筑物



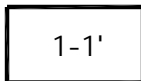
剖面线



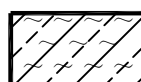
取原状土试样位置



标贯位置及实测击数



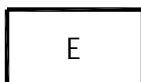
剖面线及编号



淤泥质土



中风化泥岩



第三系基岩

勘察单位

广州地质勘察基础工程有限公司

制 图

黄木养

黄木养

审 核

李步翔

李步翔

图 号

KC-DG0769-20230814-06

勘探点平面布置图

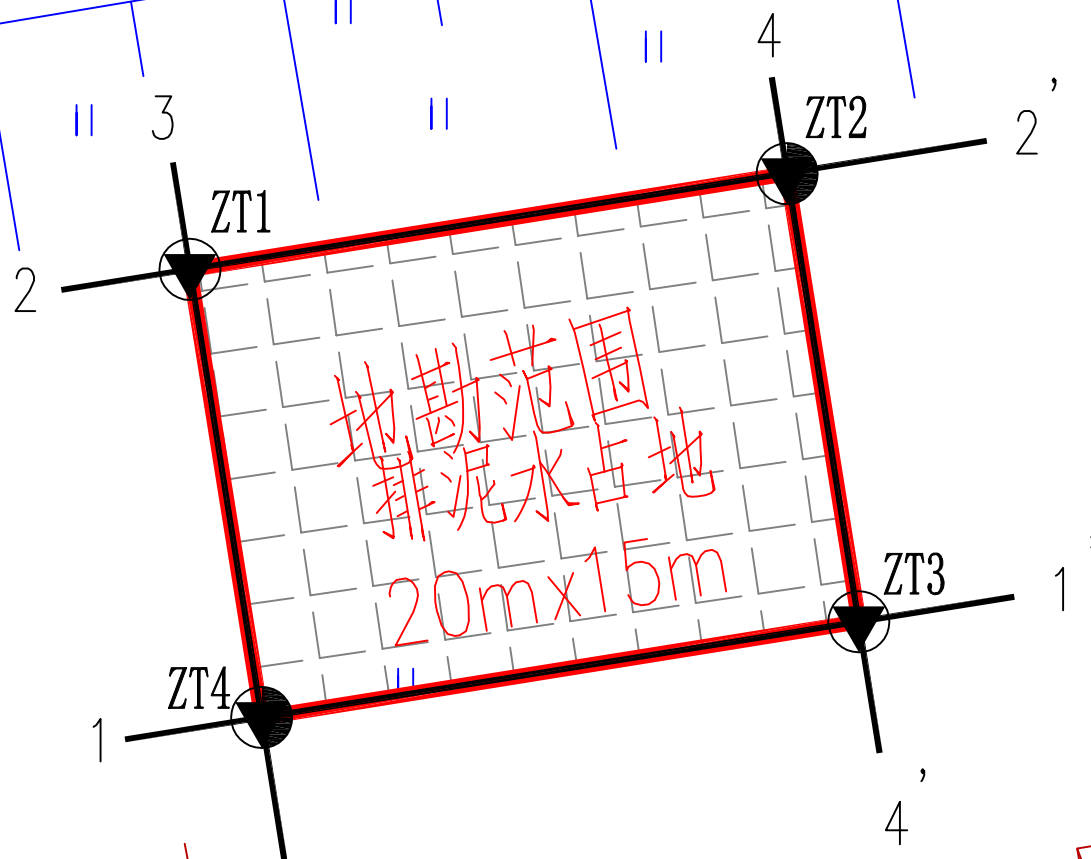
比例尺 1:250

水泥 北



1172.7平方米 (36.26亩)

水泥



水

水泥

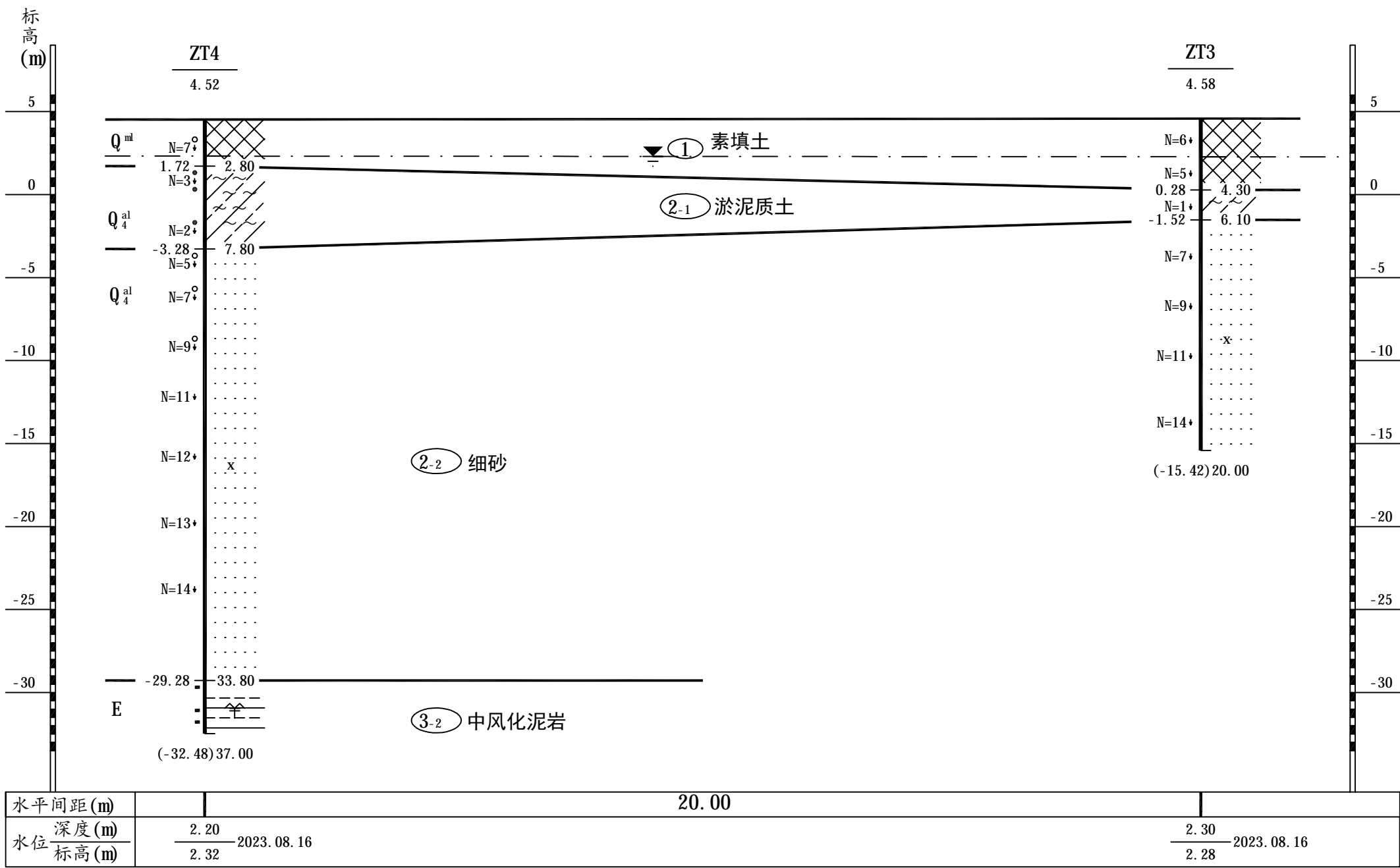
制图：黄木养 黄木养

审核：李步翔 李步翔

图号：KC-DG0769-20230814-09

1-1'工程地质剖面图

比例尺 水平 1:100 垂直 1:300



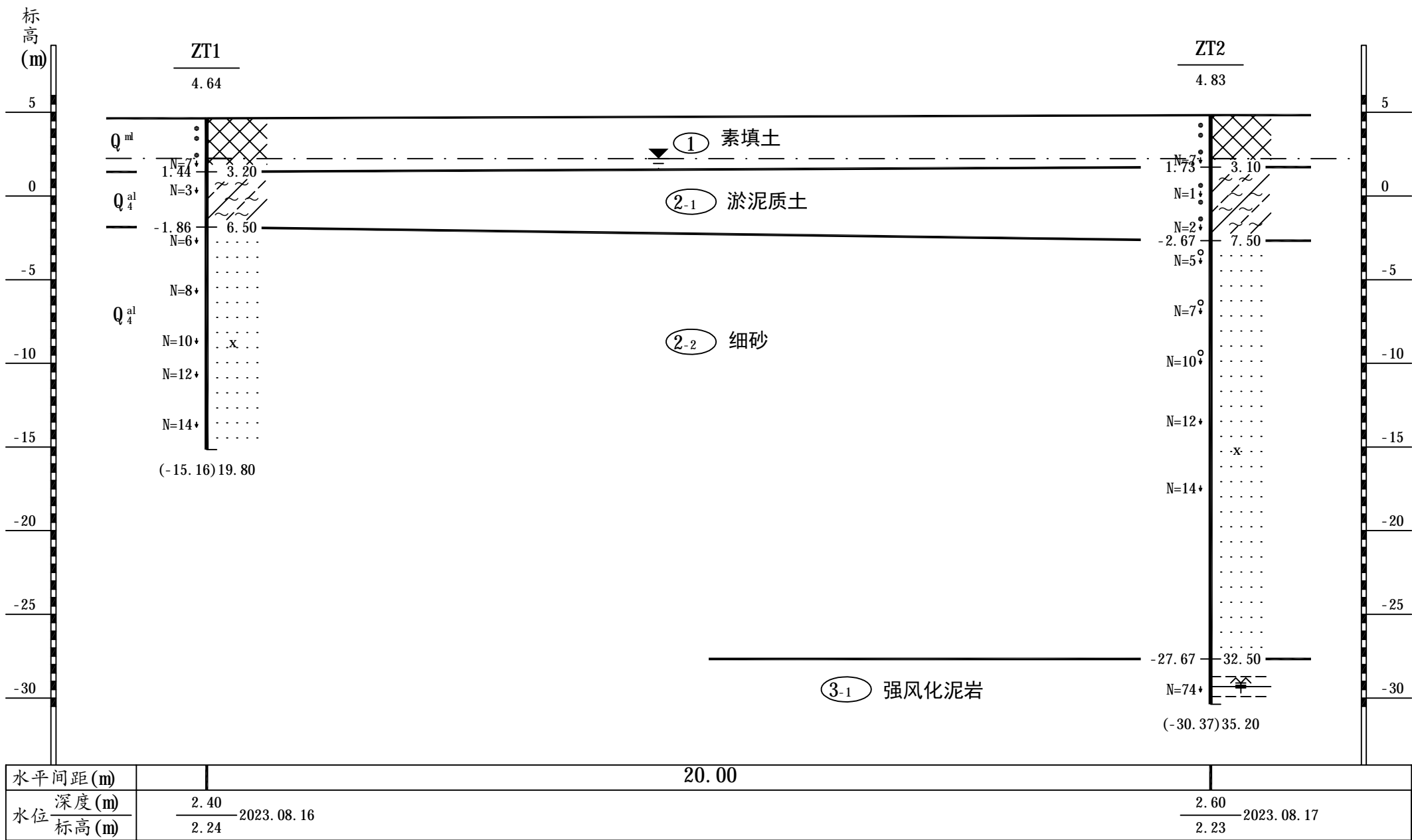
制图: 黄木养

审核: 李步翔

图号: KC-DG0769-20230814-08

2-2' 工程地质剖面图

比例尺 水平 1:100 垂直 1:300



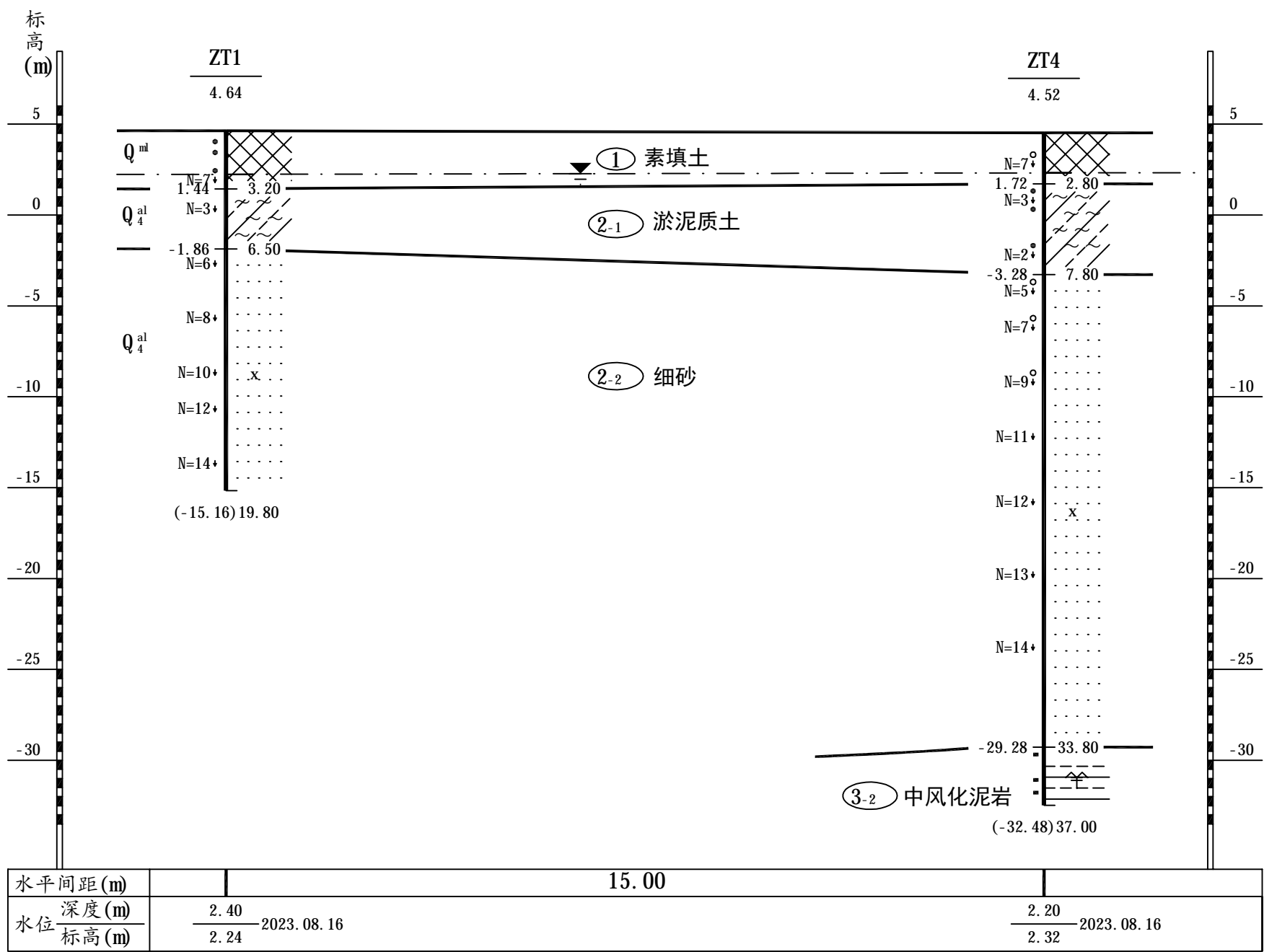
制图: 黄木养

审核: 李步翔

图号: KC-DG0769-20230814-08

3-3' 工程地质剖面图

比例尺 水平 1:100 垂直 1:300



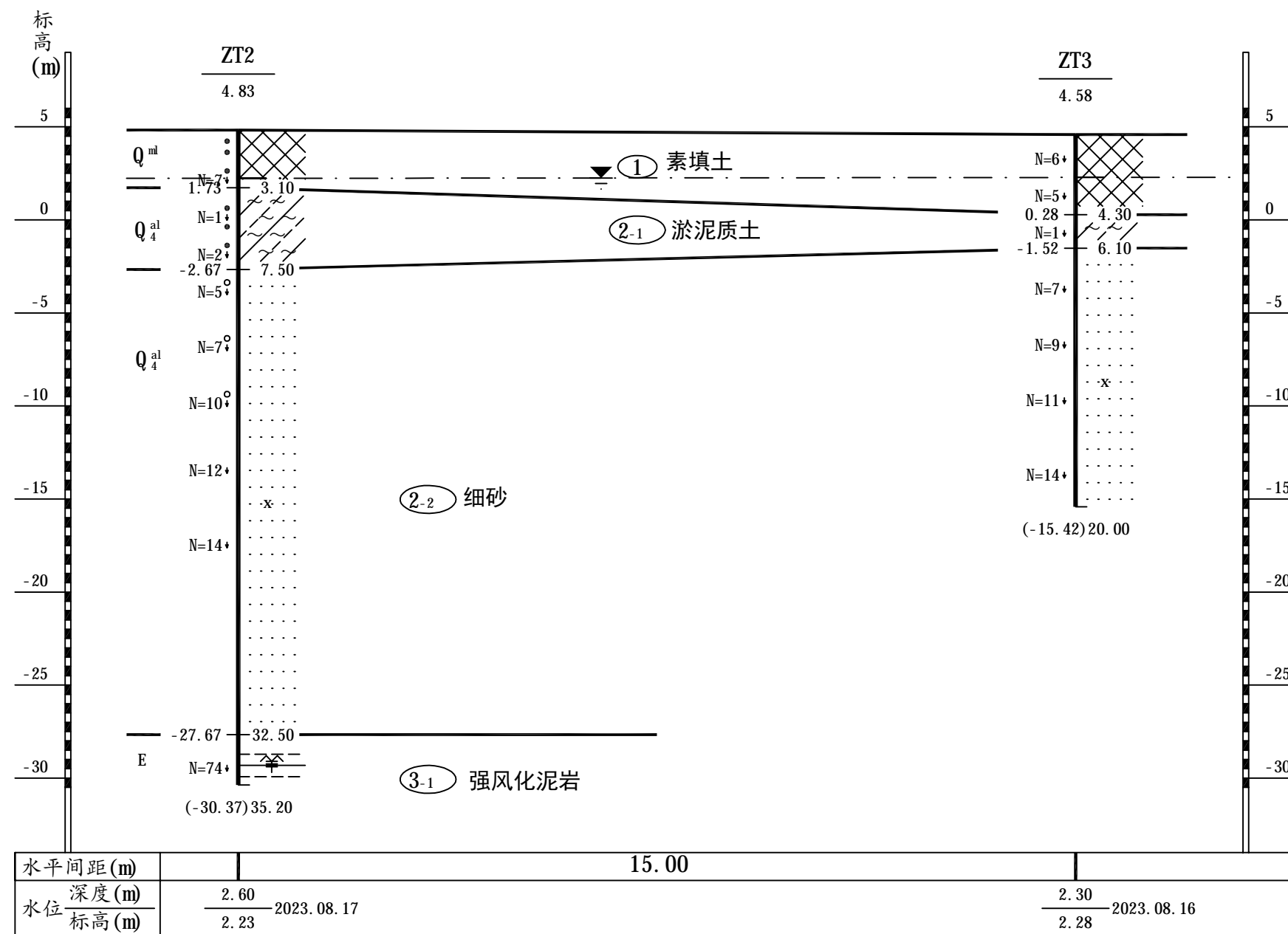
制图: 黄木养

审核: 李步翔

图号: KC-DG0769-20230814-08

4-4' 工程地质剖面图

比例尺 水平 1:100 垂直 1:300




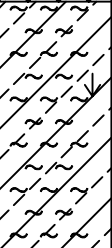
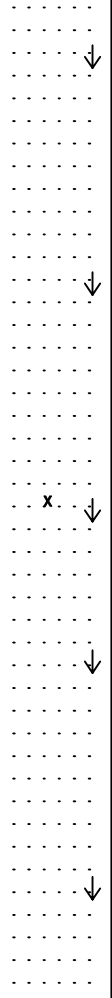
制图: 黄木养

审核: 李步翔

图号: KC-DG0769-20230814-08

钻孔柱状图

1 / 4

工程名称		东莞市供水设施更新改造项目-水厂设备及工艺改造工程勘察						工程编号			
孔 号		ZT1		坐 标	X=2555064.808m		钻孔直径	130mm	稳定水位深度	2.40m	
孔口标高		4.64m			Y=38466444.879m		初见水位深度	1.50m	测量日期	2023.08.16	
地质时代	层号	层底标高 (m)	层底深度 (m)	分层厚度 (m)	柱状图 1:100	地 层 描 述	取 样		标贯试验		备 注
							编 号 深度(m)	深度(m)	实测修正		
Q _{ml}	1	1.44	3.20	3.20		素填土:灰黄色、黄红色,湿,松散,成分主要由黏性土组成,土质不均,局部含少量碎石、砖块,最大块径可达10cm。	1 0.50-0.70	2.70	7.0 6.7		
							2 1.10-1.30				
							3 2.10-2.30				
Q _{al} 4	2-1	-1.86	6.50	3.30		淤泥质土:深灰色、饱和,流塑,主要由粉黏粒组成,切面稍有光泽,黏性一般,滑腻,具淤臭味,含少量有机质;局部混较多粉细砂。		4.30	3.0 2.8		
Q _{al} 4						细砂:灰色、深灰色,主要矿物成分为石英,颗粒级配一般、呈亚圆形状,饱和,松散~稍密;土质不均,含较多黏粒,稍具黏性。		7.30	6.0 5.1		
								10.30	8.0 6.4		
								13.30	10.0 7.5		
	15.30	12.0 8.9									
Q _{al} 4	2-2	-15.16	19.80	13.30				18.30	14.0 9.9		
外业日期: 2023.08.15											

制 图: 黄木养

审 核: 李步翔

图 号: KC-DG0769-20230814-09

钻孔柱状图

工程名称		东莞市供水设施更新改造项目-水厂设备及工艺改造工程勘察						工程编号			
孔 号		ZT2		坐 标	X=2555067.560m		钻孔直径	130mm	稳定水位深度	2.60m	
孔口标高		4.83m			Y=38466462.275m		初见水位深度	1.80m	测量日期	2023.08.17	
地质时代	层号	层底标高 (m)	层底深度 (m)	分层厚度 (m)	柱状图 1:100	地 层 描 述	取 样		标贯试验		备 注
							编 号 深度(m)	深度 (m)	实测		
									修正		
q _{ml}	1	1.73	3.10	3.10		素填土:灰色、黄红色,湿,松散,成分主要由黏性土组成,土质不均,局部含少量树根。	1 0.50-0.70	2.70	7.0 6.7		
q _{al} 4	2-1	-2.67	7.50	4.40		淤泥质土:深灰色、饱和,流塑,主要由粉黏粒组成,切面稍有光泽,黏性一般,滑腻,具淤臭味,含少量有机质;局部混较多粉细砂;局部为淤泥。	2 1.10-1.30				
							3 2.10-2.30				
							4 4.10-4.30				
							5 5.10-5.30				
							6 6.10-6.30				
							7 8.10-8.30	8.70	5.0 4.2		
							8 11.10-11.30				
							9 14.10-14.30	14.70	10.0 7.5		
								18.30	12.0 8.5		
外业日期: 2023.08.16											

制 图: 黄木养

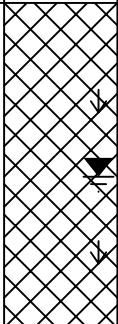

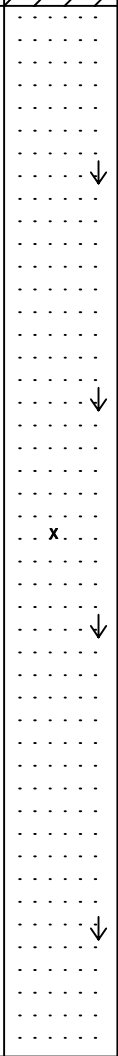
钻孔柱状图

工程名称		东莞市供水设施更新改造项目-水厂设备及工艺改造工程勘察						工程编号			
孔 号		ZT2		坐	X=2555067.560m		钻孔直径	130mm	稳定水位深度	2.60m	
孔口标高		4.83m		标	Y=38466462.275m		初见水位深度	1.80m	测量日期	2023.08.17	
地质时代	层号	层底标高 (m)	层底深度 (m)	分层厚度 (m)	柱状图 1:100	地 层 描 述	取 样	标贯试验		备 注	
							编 号 深度(m)	深度 (m)	实测 修正		
q _{al} 4	2-2	-27.67	32.50	25.00		细砂:灰色、深灰色,主要矿物成分为石英,颗粒级配一般、呈亚圆形状,饱和,松散~稍密;土质不均,含较多黏粒,稍具黏性。		22.30	<div><div>14.0</div><div>9.4</div></div>		
E	3-1	-30.37	35.20	2.70		强风化泥岩:灰色,结构大部分破坏,风化裂隙很发育,岩芯呈坚硬土状~半土半岩状,风化不均,局部夹较多的中风化岩碎块。		34.30	<div><div>74.0</div><div>42.9</div></div>		
外业日期: 2023.08.16											

审 核: 李步翔

图 号: KC-DG0769-20230814-09

钻孔柱状图

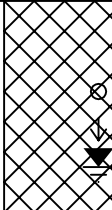
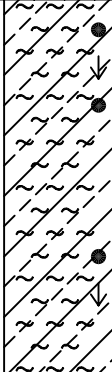
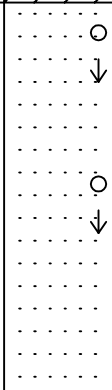
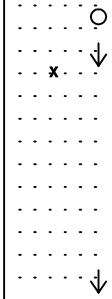
工程名称		东莞市供水设施更新改造项目-水厂设备及工艺改造工程勘察						工程编号			
孔 号		ZT3		坐 标	X=2555058.377m		钻孔直径	130mm	稳定水位深度	2.30m	
孔口标高		4.58m			Y=38466467.264m		初见水位深度	1.60m	测量日期	2023.08.16	
地质时代	层号	层底标高 (m)	层底深度 (m)	分层厚度 (m)	柱状图 1:100	地 层 描 述	取 样	标贯试验		备 注	
							编 号 深度(m)	深度 (m)	实测 修正		
q _{ml}	1	0.28	4.30	4.30		素填土:灰黄色、黄红色,湿,松散,成分主要由黏性土、砂性土组成,土质不均,局部含少量碎石、砼块,最大块径可达10cm。		1.30	<div>6.0 6.0</div>		
									3.30		<div>5.0 4.7</div>
q _{al} ₄	2-1	-1.52	6.10	1.80		淤泥质土:深灰色、饱和,流塑,主要由粉黏粒组成,切面稍有光泽,黏性一般,滑腻,具淤臭味,含少量有机质;局部混较多粉细砂;局部为淤泥。		5.30	<div>1.0 0.9</div>		
q _{al} ₄						细砂:灰色、深灰色,主要矿物成分为石英,颗粒级配一般、呈亚圆形状,饱和,松散~稍密;土质不均,含较多黏粒,稍具黏性。		8.30	<div>7.0 5.9</div>		
q _{al} ₄								11.30	<div>9.0 7.1</div>		
q _{al} ₄	2-2	-15.42	20.00	13.90				14.30	<div>11.0 8.3</div>		
q _{al} ₄								18.30	<div>14.0 9.9</div>		
外业日期: 2023.08.15											

制 图: 黄木养

审 核: 李步翔

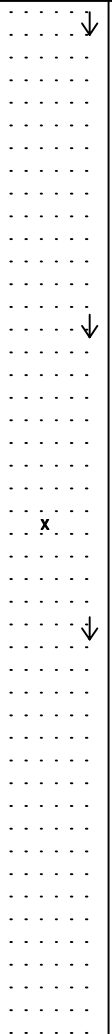

图 号: KC-DG0769-20230814-09

钻孔柱状图

工程名称		东莞市供水设施更新改造项目-水厂设备及工艺改造工程勘察						工程编号			
孔 号		ZT4		坐 标	X=2555053. 726m		钻孔直径	130mm	稳定水位深度	2. 20m	
孔口标高		4. 52m			Y=38466443. 635m		初见水位深度	1. 30m	测量日期	2023. 08. 16	
地质时代	层号	层底标高 (m)	层底深度 (m)	分层厚度 (m)	柱状图 1:100	地 层 描 述	取 样	标贯试验		备 注	
							编 号 深度(m)	深度 (m)	实测 修正		
q ml	1	1. 72	2. 80	2. 80		素填土:灰黄色, 湿, 松散, 成分主要由黏性土、砂性土组成, 土质不均, 局部含少量碎石、砼块, 最大块径可达10cm。	1 1. 10-1. 30	1. 70	7. 0 7. 0		
							2 3. 10-3. 30		3. 70		3. 0 2. 8
q al 4	2-1	-3. 28	7. 80	5. 00		淤泥质土:深灰色、饱和, 流塑, 主要由粉黏粒组成, 切面稍有光泽, 黏性一般, 滑腻, 具淤臭味, 含少量有机质; 局部混较多粉细砂; 局部为淤泥。	3 4. 10-4. 30	6. 70			
							4 6. 10-6. 30		2. 0 1. 7		
							5 8. 10-8. 30	8. 70	5. 0 4. 2		
							6 10. 10-10. 30		10. 70		7. 0 5. 6
							7 13. 10-13. 30	13. 70	9. 0 6. 8		
									16. 70		11. 0 8. 0
外业日期: 2023. 08. 15											

制 图: 黄木养 黄木养

钻孔柱状图

工程名称		东莞市供水设施更新改造项目-水厂设备及工艺改造工程勘察						工程编号			
孔 号		ZT4		坐	X=2555053.726m		钻孔直径	130mm	稳定水位深度	2.20m	
孔口标高		4.52m		标	Y=38466443.635m		初见水位深度	1.30m	测量日期	2023.08.16	
地质时代	层号	层底标高 (m)	层底深度 (m)	分层厚度 (m)	柱状图 1:100	地 层 描 述	取 样	标贯试验		备 注	
							编 号 深度(m)	深度 (m)	实测 修正		
Q al 4	2-2	-29.28	33.80	26.00		细砂:灰色、深灰色,主要矿物成分为石英,颗粒级配一般、呈亚圆形状,饱和,松散~稍密;土质不均,含较多黏粒,稍具黏性。		20.30	12.0 8.3		
E	3-2	-32.48	37.00	3.20		中风化泥岩:灰色,岩石矿物成分主要为黏土类矿物,泥钙质胶结,泥质结构,层状构造;结构部分破坏,风化裂隙发育,岩芯呈饼状、短柱状,锤击易碎、声哑,风干易崩解;岩芯采取率为73%,RQD为7。	Y1 34.10-34.30	24.30	13.0 8.6		
									Y2 35.50-35.70		
									Y3 36.20-36.40		
外业日期: 2023.08.15											

审 核: 李步翔 李步翔

图 号: KC-DG0769-20230814-09

编号: SWYT-C-23-001

深万岩土工程有限公司

土工试验报告

第 1 页 共 1 页

工程名称: 东莞市供水设施更新改造项目-水厂设备及工艺改造工程(西部片区)-排泥水处理系统-中堂水厂

委托单位: 广州地质勘察基础工程有限公司

报告编号: TG2023-L1755

收样日期: 2023-8-16

检测日期: 2023-8-21

编 号			取样深度 m	天 然 状 态 指 标							稠 度 指 标				直剪快剪q		固结指标		颗粒组成(%)						有机 质含 量	土类定名 (按GB50021- 2001)(2009版)
序号	实验 编号	野外编号		含水 率	土粒 比重	湿密 度	干密 度	孔隙 度	孔隙比	饱和 度	液 限	塑 限	塑性 指数	液性 指数	黏聚力	内摩 擦角	压缩系 数	压缩模 量	>20	20~2	2~0.5	0.5~ 0.25	0.25~ 0.075	< 0.075	Om	
				ω	G _s	ρ ₀	ρ _d	n	e ₀	S _r	W _L	W _p	I _p	I _L	C	φ	a _{v1-2}	E _{s1-2}	mm	mm	mm	mm	mm	mm	%	
				h _i ~ h _j	%	/	g/cm ³		%	/	%	%	%	/	/	kPa	°	MPa ⁻¹	MPa							
1	T001	ZT1-1	0.50 ~ 0.70	31.9	2.71	1.79	1.36	49.9	0.997	86.7	36.8	22.5	14.3	0.66	16.4	8.3	0.486	4.109								粉质黏土
2	T002	ZT1-2	1.10 ~ 1.30	31.4	2.70	1.80	1.37	49.3	0.971	87.3	36.6	22.4	14.2	0.63	16.7	8.6	0.463	4.257								粉质黏土
3	T003	ZT1-3	2.10 ~ 2.30	30.8	2.70	1.81	1.38	48.7	0.951	87.4	36.2	22.2	14.0	0.61	16.9	8.8	0.451	4.326								粉质黏土
4	T004	ZT2-1	0.50 ~ 0.70	33.8	2.72	1.76	1.32	51.6	1.068	86.1	37.4	22.8	14.6	0.75	15.5	7.6	0.562	3.679								粉质黏土
5	T005	ZT2-2	1.10 ~ 1.30	33.3	2.71	1.76	1.32	51.3	1.053	85.7	37.2	22.7	14.5	0.73	15.7	7.8	0.543	3.780								粉质黏土
6	T006	ZT2-3	2.10 ~ 2.30	32.8	2.71	1.77	1.33	50.8	1.033	86.0	37.0	22.6	14.4	0.71	15.9	7.9	0.532	3.822								粉质黏土
7	T007	ZT2-4	4.10 ~ 4.30	54.2	2.64	1.67	1.08	59.0	1.438	99.5	46.3	28.5	17.8	1.44	7.7	3.2	1.352	1.803							4.3	淤泥质土
8	T008	ZT2-5	5.10 ~ 5.30	54.7	2.64	1.67	1.08	59.1	1.446	99.9	46.6	28.7	17.9	1.45	7.6	3.1	1.378	1.775							6.8	淤泥质土
9	T009	ZT2-6	6.10 ~ 6.30	51.9	2.63	1.68	1.11	57.9	1.378	99.1	45.7	28.2	17.5	1.35	8.4	3.7	1.165	2.041							5.1	淤泥质土
10	T010	ZT2-7	8.10 ~ 8.30																	2.7	15.1	23.6	44.5	14.1		细砂
11	T011	ZT2-8	11.10 ~ 11.30																	3.3	17.8	22.4	43.1	13.4		细砂
12	T012	ZT2-9	14.10 ~ 14.30																	3.8	18.9	20.5	45.3	11.5		细砂
13	T013	ZT4-2	3.10 ~ 3.30	49.6	2.63	1.69	1.13	57.0	1.328	98.2	45.1	27.9	17.2	1.26	8.8	4.2	0.906	2.570							2.6	淤泥质土
14	T014	ZT4-3	4.10 ~ 4.30	52.3	2.64	1.68	1.10	58.2	1.393	99.1	45.9	28.3	17.6	1.36	8.2	3.5	1.214	1.971							3.3	淤泥质土
15	T015	ZT4-4	6.10 ~ 6.30	50.1	2.63	1.69	1.13	57.2	1.336	98.6	45.4	28.1	17.3	1.27	8.7	4.0	1.027	2.274							4.7	淤泥质土
16	T016	ZT4-5	8.10 ~ 8.30																	2.4	13.6	22.9	46.5	14.6		细砂
17	T017	ZT4-6	10.10 ~ 10.30																	3.0	16.3	24.1	42.8	13.8		细砂
18	T018	ZT4-7	13.10 ~ 13.30																	3.6	18.2	21.9	43.6	12.7		细砂

说明:1、本报告试验方法执行GB/T50123—2019标准。2、本报告液限为76g锥入土深10mm时的含水率。3、对本报告如有疑问或意见,必须在一周内提出,来函来电请注明本报告编号。4、本报告只对来样负责,测试后样品保留一周。5、未经本司书面批准不得复制本报告(完整复印除外)。 地址:广东省东莞市万江街道泰新路111号135室,电话:0769-89880836

批准/职务: 罗天才

校核: 钟凤兴

检测: 黄裕玲

编号: SWYTC-23-002

深万岩土工程有限公司 易溶盐试验报告

第 1 页 共 1 页

工程名称: 东莞市供水设施更新改造项目-水厂设备及工艺改造工程(西部片区)-排泥水处理系统-中堂水厂

报告编号: TC2023-L1755

委托单位: 广州地质勘察基础工程有限公司

收样日期: 2023-8-16

报告日期: 2023-8-21

试验编号: --R			1		2		/		/		/		/	
送样编号:			ZT2-1		ZT4-1		/		/		/		/	
取样深度:			0.50-0.70m		1.10-1.30m		/		/		/		/	
分析项目	符号	分析结果(土)		分析结果(土)		分析结果(土)		分析结果(土)		分析结果(土)		分析结果(土)		
		ρ(B) mg/kg±	c(B) mmol/kg±	ρ(B) mg/kg±	c(B) mmol/kg±	ρ(B) mg/kg±	c(B) mmol/kg±	ρ(B) mg/kg±	c(B) mmol/kg±	ρ(B) mg/kg±	c(B) mmol/kg±	ρ(B) mg/kg±	c(B) mmol/kg±	
pH			6.72		6.65		/		/		/		/	
阳离子	钙离子	Ca ²⁺	16	0.391	11	0.276	/	/	/	/	/	/	/	/
	镁离子	Mg ²⁺	10	0.397	6	0.241	/	/	/	/	/	/	/	/
阴离子	氯离子	Cl ⁻	33	0.921	19	0.526	/	/	/	/	/	/	/	/
	硫酸根	SO ₄ ²⁻	38	0.395	25	0.261	/	/	/	/	/	/	/	/
	碳酸氢根	HCO ₃ ⁻	88	1.447	67	1.096	/	/	/	/	/	/	/	/
	碳酸根	CO ₃ ²⁻	0	0.000	0	0.000	/	/	/	/	/	/	/	/
说明	①本报告执行标准 GB/T 50123-2019; 2、对本报告如有疑问或意见, 必须在一周内提出, 来函来电请注明本报告编号。3、本报告只对来样负责, 测试后样品保留一周。4、未经本司书面批准不得复制本报告(完整复印除外)。地址: 广东省东莞市万江街道泰新路111号135室, 电话: 0769-89880836													

批准/职务: 罗天才

校核: 钟凤兴

检测: 黄裕玲

编号: SWYT-C-23-003

水质分析报告

第1页 共1页

工程名称: 东莞市供水设施更新改造项目-水厂设备及工艺改造工程(西部片区)-排泥水处理系统-中堂水厂

报告编号: TG2023-L1755

委托单位: 广州地质勘察基础工程有限公司

收样日期: 2023-8-16

报告日期: 2023-8-21

20201903276 检验编号: -SY276			1		2		/		/		/		/	
送样编号:			ZT2-地下水		ZT4-地下水		/		/		/		/	
分析项目	符号	分析结果		分析结果		分析结果		分析结果		分析结果		分析结果		
		ρ(B) mg/L	c(B) mmol/L	ρ(B) mg/L	c(B) mmol/L	ρ(B) mg/L	c(B) mmol/L	ρ(B) mg/L	c(B) mmol/L	ρ(B) mg/L	c(B) mmol/L	ρ(B) mg/L	c(B) mmol/L	
pH			6.89		6.84		/		/		/		/	
阳离子	铵离子	NH4 ⁺	0.04	0.002	0.07	0.004	/	/	/	/	/	/	/	/
	钙离子	Ca ²⁺	31.65	0.790	26.58	0.663	/	/	/	/	/	/	/	/
	镁离子	Mg ²⁺	18.97	0.780	15.32	0.630	/	/	/	/	/	/	/	/
阴离子	氯离子	Cl ⁻	58.22	1.642	67.48	1.904	/	/	/	/	/	/	/	/
	硫酸根	SO ₄ ²⁻	71.43	0.744	79.23	0.825	/	/	/	/	/	/	/	/
	碳酸氢根	HCO ₃ ⁻	186.97	3.064	175.03	2.868	/	/	/	/	/	/	/	/
	碳酸根	CO ₃ ²⁻	0.00	0.000	0.00	0.000	/	/	/	/	/	/	/	/
	氢氧根	OH ⁻	0.00	0.000	0.00	0.000	/	/	/	/	/	/	/	/
游离二氧化碳		fCO ₂	22.16		28.36		/		/		/		/	
侵蚀二氧化碳		ECO ₂	4.29		5.61		/		/		/		/	
溶解性总固体(矿化度)		—	375.43		388.88		/		/		/		/	
总硬度		以CaCO ₃ 计	157.14		129.45		/		/		/		/	
说明 ①本报告执行标准: DZ/T0064-2021; 2、对本报告如有疑问或意见, 必须在一周内提出, 来函来电请注明本报告编号。3、本报告只对来样负责, 测试后样品保留一周。4、未经本司书面批准不得复制本报告(完整复印除外)。地址: 广东省东莞市万江街道泰新路111号135室, 电话: 0769-89880836														

批准/职务: 罗天才

校核: 钟凤兴

检测: 黄裕玲

编号:SWYT-C-23-004

深万岩土工程有限公司 岩石物理力学试验报告

第1页共1页

工程名称: 东莞市供水设施更新改造项目-水厂设备及工艺改造工程(西部片区)-排泥水处理系统-中堂水厂

收样日期: 2023-8-16

委托单位: 广州地质勘察基础工程有限公司

报告编号: TG2023-L1755

报告日期: 2023-8-21

实验 编号	野外编号	取样深度 (m)	试验 状态	抗压强度		备注
				单 值	平均值	
				MPa	MPa	
Y01	ZT4-Y1	34.10 ~ 34.30	天然	6.37		
Y02	ZT4-Y2	35.50 ~ 35.70	天然	8.12		
Y03	ZT4-Y3	36.20 ~ 36.40	天然	9.63		
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	

实验 编号	野外编号	取样深度 (m)	试验 状态	抗压强度		备注
				单 值	平均值	
				MPa	MPa	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	
/	/	/	/	/	/	

说明: 1. 执行标准: 《工程岩体试验方法标准》GB/T50266-2013; 《混凝土物理力学性能试验方法标准》GB/T50081-2019。2、对本报告如有疑问或意见, 必须在一周内提出, 来函来电请注明本报告编号。3、本报告只对来样负责, 测试后样品保留一周。4、未经本司书面批准不得复制本报告(完整复印除外)。 地址: 广东省东莞市万江街道泰新路111号135室, 电话: 0769-89880836

批准/职务: 罗天才 校核: 钟凤兴 检测: 黄裕玲

钻孔岩芯照片

			
ZT1	ZT2	ZT3	ZT4