

编制目录

1、工程概况

2、工程规模

3、管理人员及用工配置

4、投入施工机械

5、所需材料用量概算

6

7、施工布置

9、施工技术要求

10、质量保证措施

11、施工安全保证措施

12、环境保护措施

13、文明施工措施

1

混凝土挡墙施工方案

一、工程概况

七里河人工湖、北岸护坡、混凝土挡土墙位于北刑家河村南、是工程中十分重要的一段挡土墙。本段挡墙总长 600m，墙高 5m，墙体材料，基础处理为 1100 mm 水泥片石垫层、M7.5 水泥砂浆砌 MU30 片石，基础垫层 C10 混凝土、100 mm 厚，基础及墙体材料为 C30 混凝土。

- 1、基槽开挖土石方概算量：m³；
- 2、C30片石砼概算量：6000m³；
- 3、墙高 6.1m-6.52m 之间；
- 4.混凝土概算为 3146 立方；
- 4、模板工程概算量为：7572m²；
- 5、脚手架工程概算量为：7572m²；

三、管理人员及用工配置

- 1、工程经理：邸明会
- 2.工程副经理：马红顺
- 3、技术卖力人：胡英晖
- 4、测量卖力人：武强
- 5、施工（兼）质检卖力人：邱天龙
- 6、现场及安全卖力人：马红顺
- 7、资料（兼）试验负责人：柴永强
- 2
- 8、机维修工：2人
- 9、混凝土工：30人（两个班）
- 10、模工、架子工：30人
- 11.钢筋工：15人

1、挖掘机二台（大宇 330），基槽土石方开挖及场平回填使用；

2、压路机一台，场平土石方回填时使用；

3、装载机一台（夏工 50C），转运材料、收整料场；

4、运输车 6 辆（红岩 20 吨），土石方转运和材料转运利用；

5、滚动式搅拌机二台（500），砼搅拌使用；

6、三相振动棒二台

五、所需材料用量概算

（一）、主材概算量

1、矿渣水泥：1573 吨；

2、河砂：1195m³；

3、碎石：2674m³；

4、片石：6732m³；

5、施工用水：砼 1452 吨、养护及洗片石 6732 吨；

（二）、辅助材料概算量

1、钢模板：324m²；

2、钢管脚手架：872m；

3、扭扣：7918 颗

4 420 个

5、锚头：800 套

6、锚固拉杆： 钢筋长 2430m，合计 2939kg；

7、Φ100PVC 管 2400m；

8、沉降缝泡沫塑料板：460m²；

9、铁丝：55kg；

六、计划工期及工期安排：

计划总工期用时 120 天，施工时间段为 2010 年 06 月 13 日至 2010 年 10 月 10 日

1、基槽开挖时间：计划 40 天，2010 年 06 月 13 日至 2010 年 07 月 23 日；

2、砼挡墙浇筑时间：计划 60 天，2010 年 07 月 23 日至 2010 年 09 月 23 日；

3、墙背及场平回填时间：计划 20 天，2010 年 09 月 23 日至 2010 年 10 月 01 日；

4、以上总工期 120 天是不含各工序之间的平行或交叉作业时间；七、施工安置

1、本工程已经完成了“三通一平”、通水、通电、通路、场地平整；

也设在场平上（堆放河砂、水泥、石子）；石料分两地堆放，即挡墙南场平上；

3、辅助材料也分两处堆放，挡墙所需的堆放在挡墙南场平上；

4

4、本工程现场不设生活服务区或生活用房，只设看守点或工具房即可；生活服务用房设在项目部处；

八、施工方法

本挡墙采用平行流水、分段施工法；按此法在施工过程中及调整施工时间，使其与进度相稳合；

九、施工技术要求

（一）、测量控制

1、为了达到测量精度请求，为本工程配置了：拓普康全站仪一台、水准仪一台、50m 钢卷尺一把、5m 小卷尺 3 把、垂球两个。

2、设专人测量，测量负责人是唐楷。

3、测量控制：为了进一步精确观测，以高滩片区测量控制网的坐标引设两个控制分点在已做好的端墙上进行控制。

2m 深时举行复测一次；嵌岩和探基时每施工一次测量一次，直到基底设计标高为此。

5、基础施工前进行基础几何尺寸测量定位放样。

6、墙身施工前对墙身几何尺寸进行测量定位放样。

7、墙体施工过程中随时检查和校核模板支撑几何断面尺寸和坡比度，同时对高度举行控制，严格检查模板牢固性。

（二）、主要技术指标

1、本工程设计为 C30 砼挡墙。

2、设计高度在 6.1-6.52 之间；墙顶宽度在 0.5-0.677m 之间、基础宽度为 4.177M。

5

3、基底承载力要求在 Kpa 以上。

4、墙体应设置泄水孔，间距为 2~3m 设一个，外斜坡度为 3-5%，采用直径为 100mmPVC 管成梅花型布置；进水口下部用粘土夯实封层厚 30cm，其反滤层设置为 30cm 厚粗粒层。

5、基底承载力 Kpa 以上；基础不小于 1m 深。

6、墙体 15m 设置一沉降缝，缝宽 2.5cm，自地基到墙顶断开，用泡沫塑料板隔开，缝口用沥青麻丝填塞，深度不小于 20cm。

93%，回填时

不要损坏墙背反滤层，保证泄水孔的通畅。

（三）、施工工艺流程及分项技术请求

1、准备工作 测量放样→基槽开挖→基底报验→浆砌片石→基础定位测量→基础模板支撑→浇筑混凝土基础→养护→墙身定位测量→墙身模板支撑→浇筑混凝土墙身→养护→中间交工验收→墙背回填→竣工验收。

2、基槽开挖前应进行施工测量放样，施工放样时应严格按照设计图计算出每段挡墙的坐标及高程放样于实地，基槽开挖线按实地土质进行放坡。本段上部 5m 高左右为原地表和场平回填土层，为了满足基槽开挖宽度坡比按 1: 1.2 的坡比进行放样（样例如图示）；下部 2.718m 高左右为岩层坡按 1: 0.3 进行放样控制，以便基槽开挖后在满足设计断面几何尺寸的前提下也能满足施工作业面。

3、基坑开挖：在施工放样完毕后，用挖掘机在所放开挖线内举行开挖，挖至基底卵石层，如有水，挖掘机挖 10 米，举行水泵抽水，抽完后，清理基槽余剩淤泥，然后举行边坡防护，基槽清理完后报请监理工程师及业主代表到现场验

6 槽，同时基底进行 M7.5 水泥砂浆砌 MU30 片石，过一段时间后，进行地基承载力检测。

然后打 C10 混凝土。然后组织基础模板支撑施工。在模板施工前应对所有要用于本工程的模板举行清理、打磨、校订、上油或打脱模剂。然后按设计挡墙几何尺寸举行拼装模板，模板拼装完毕后下一步举行模板安装。在安装模板时要根据设计标高将所要支撑的模板高度先在两头头做好高程控制桩，同时拉线加密高程控制点以便控制模板顶面标高。模板安装完毕后按设计标高和所固定控制点举行加固模板和校订模板。模板校订完毕后举行自检，待自检合格后申请监理工程师对模板举行检查。

5、本分项工程采取人工自拌砼、砼自流配合传筒输送到使用部位。在砼浇筑前应提前对安装设备进行调试，调试完毕后并进行检测便于砼浇筑时一次性成功。

6、在砼浇筑前应将所需用于的材料经检测合格后全部运到现场，便于在砼施工时不出现缺料现象。本挡土墙采用自拌砼，在模板验收合格后立即组织工人拌和砼，上料时严格控制各种原材料的计量准确（即配料机计量）。

7、在浇筑时应严格按照设计及施工技术规范进行施工，用混凝土泵，经过混凝土管道送入挡墙内，同时采用三相振动棒振捣，振动时振动棒应快插慢拔，严格控制插入振捣的间距

成梅花形”进行。砼浇筑时严格按预先测好的高程进行砼顶面控制，不要使其所浇筑的砼高于控制标高位置。

8、砼浇筑施工时应做好施工记录、同时做好砼试件抽取并作好记录。砼试件频率不低于规范要求，每一个台班应抽取1-2组砼试件或100-150m³一至二组。

7

9、基础浇筑完毕后要先进行墙身线定位放样，将设计图中各段挡墙断面几何尺寸实放于基础顶面自检合格后申请监理进行隐蔽检查，检查合格后立即组织人员进行墙身模板支撑工作，墙身模板支撑时严格按相关规范及设计要求进行。

10、砼墙身施工工艺流程与基础施工一样每个环节需请监理工程师检验合格后方可举行。由于墙身较高所以模板支撑的每个细节工作都十分重要，墙身模板安装时预先用墨汁弹出墙身下底宽度线，便于模板安装时利用；弹出底边线后应立即对墙身前后坡面搭设样架坡面线，模板支撑安装时严格按已搭设好的样架坡面线举行拼装；为了加强模板的整体性和牢固性在模上纵横向每隔1m加设一根Φ14横向拉杆；在沉降缝处支模时应预先把沉降缝的泡沫塑料板安装固定好使其缝能从下至上整体断开；模板安装时架管应采用双层脚手架其纵横间距不能大于1m；每一次拆模时要保留已浇筑砼的模板有一米高度不

以上内容仅为本文档的试下载部分，为可阅读页数的一半内容。如要下载或阅读全文，请访问：<https://d.book118.com/528037073124006061>