

# 扶壁式挡土墙施工方案

1. 编制依据	1
2. 工程概况	1
2.1 地势地貌	1
2.2 工程地质	1
2.3 水文地质条件	2
2.4 设计概况	2
2.5 要紧工程数量	3
2.6 要紧技术标准	3
2.7 参建单位	4
3. 总体施工方案	4
4. 资源配置	5
4.1 施工人员配置	5
4.2 要紧施工机械设备配置	5
4.3 要紧测量、检测仪器设备的配备	6
5. 工期打算	6
6. 扶壁式挡土墙施工	6
6.1 施工预备	7
6.1.1 技术预备	7
6.1.2 场地预备	7
6.1.3 材料预备	8
6.1.4 机械设备预备	8
6.2 基坑开挖	8
6.3 地基处理	8
6.4 凸榫、墙趾板、墙踵板施工	9
6.4.1 钢筋安装	9
6.4.2 模板安装	10
6.4.3 混凝土浇筑	10
6.4.5 沉降缝施工	12
6.4.6 基坑回填	12
6.5 立壁板和扶壁施工	13
6.5.1 施工缝凿毛	13
6.5.2 钢筋安装	13
6.5.3 模板安装	13
6.5.4 混凝土浇筑	14
6.5.5 第二次混凝土浇筑	16
6.5.6 支架、模板拆除	17
6.6 泄水孔安装	17
6.7 墙身沉降缝施工	17
6.8 扶壁式挡土墙反滤层及台背填筑施工	17

7. 质量保证措施.....	18
7.1 组织措施.....	18
7.2 治理措施.....	18
7.2.1 PDCA 循环操纵质量.....	18
7.2.2 “三时期”操纵质量.....	18
7.2.3 实行“三检制”.....	19
7.3 技术措施.....	19
7.3.1 物资采购操纵.....	19
7.3.2 测量、试验设备配备保证措施.....	20
7.3.3 支架、模板质量操纵.....	20
7.3.4 钢筋工程质量保证措施.....	21
7.3.5 混凝土质量操纵措施.....	21
7.3.6 其它措施.....	23
8. 安全保证措施.....	23
8.1 安全治理制度.....	23
8.1.1 安全责任制度.....	23
8.1.2 教育、学习制度.....	23
8.1.3 施工人员、安检人员持证上岗制度.....	23
8.1.4 安全检查制度.....	24
8.1.5 安全事故报告制度.....	24
8.2 安全保证措施.....	24
8.2.1 高空作业.....	24
8.2.2 安全用电.....	24
9. 工期保证措施.....	26
9.1 工期保证体系.....	26
9.2 工期保证措施.....	26
9.2.1 制度保证.....	26
9.2.2 生产要素保证.....	28
9.2.3 施工策划保证.....	28
10. 环水保、文明施工措施.....	29
10.1 治理目标.....	29
10.2 治理制度.....	29
10.3 环水保、文明施工措施.....	29
10.3.1 环境爱护措施.....	29
10.3.2 水土保持措施.....	30
10.3.3 文明施工措施.....	31
11. 安全应急救援预案.....	31
11.1 安全生产事故应急救援.....	31
11.2 处理突发事件应急预案的原那么.....	31
11.3 应急救援领导小组.....	32

12. 附件：扶壁式挡土墙模板运算书 .....	314
--------------------------	-----

# 大西铁路客运专线站前 13 标路基 扶壁式挡土墙施工方案

## 1. 编制依据

- (3)《铁路混凝土工程施工质量验收标准》(TB10424-2020)；
- (4)《铁路混凝土工程施工技术指南》(铁建设[2020]241 号)；
- (5)《高速铁路路基工程施工质量验收标准》(TB10751-2020)；
- (6)《高速铁路路基工程施工技术指南》(铁建设[2020]241 号)
- (7) 新建铁路大同至西安客运专线工程指导性施工组织设计；
- (8) 建设单位、设计单位、监理单位的相关文件；
- (9) 本单位积存的类似工程施工体会。

## 2. 工程概况

### 2.1 地势地貌

### 2.2 工程地质

该段路基出露的地层要紧为第四系上更新统砂质黄土、黏质黄土、粉质黏土、粉土及粉砂。土的级别为 I 级非自重湿陷性黄土和松软土。

### 2.3 水文地质条件

线路属黄河三级阶地，地下水位于地表砂质黄土层中，水位埋设在 1~3m，为第四系松散土层间隙潜水，要紧受大气降水补给，随季节性雨水变化而变化。土壤最大冻结深度 42cm。

### 2.4 设计概况

DK756+600 处设站场旅客通道，在此旅客通道〔进口〕

DK756+524.24~DK756+595.1、DK756+604.9~DK756+675.76 段站台左侧设 8.5m 高扶壁式挡土墙。扶壁式挡土墙顶宽 0.8m，底板厚 1.15m，扶肋净间距 4.0m，扶肋厚度 0.9m，扶壁墙两端墙面板悬挑长度 1.64m。DK756+525.04 及 DK756+674.96 两处各设横墙与路堤衔接。扶壁式挡土墙分为 A 型和 B 型两种标准单元，B 型位于挡土墙的起点和终点与路堤边坡衔接处。

扶壁式挡土墙采纳 C40 钢筋混凝土现场浇筑而成，墙后设 5cm 后塑料排水片材反滤层，地面以上墙面板每 2~3m 设圆形泄水孔。基础埋设不小于 1.5m，基底下设 1m 厚 5%水泥改良土垫层。地基承载力不小于 300Kpa。

扶壁式挡土墙伸缩缝缝宽 2cm，缝内全断面填塞沥青麻筋。

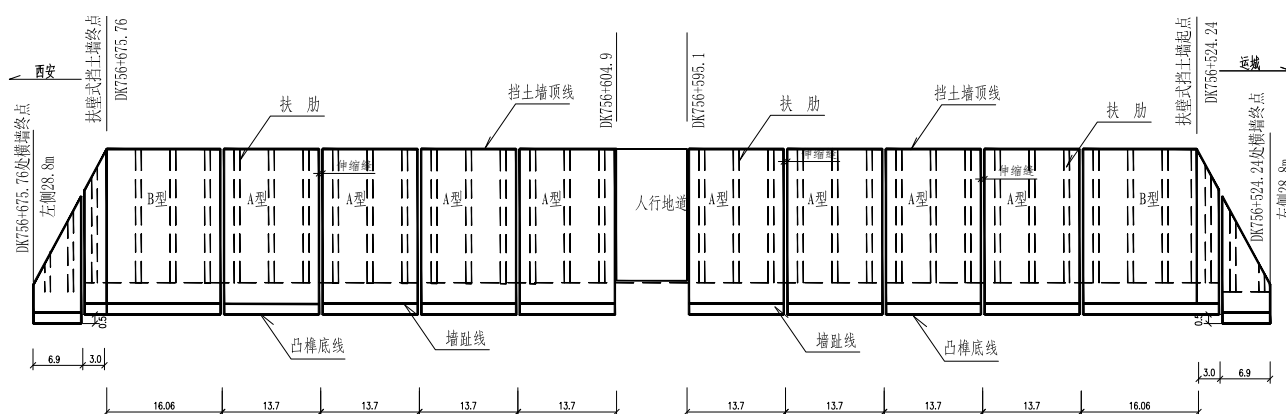


图 2.4-1 扶壁式挡土墙正面图

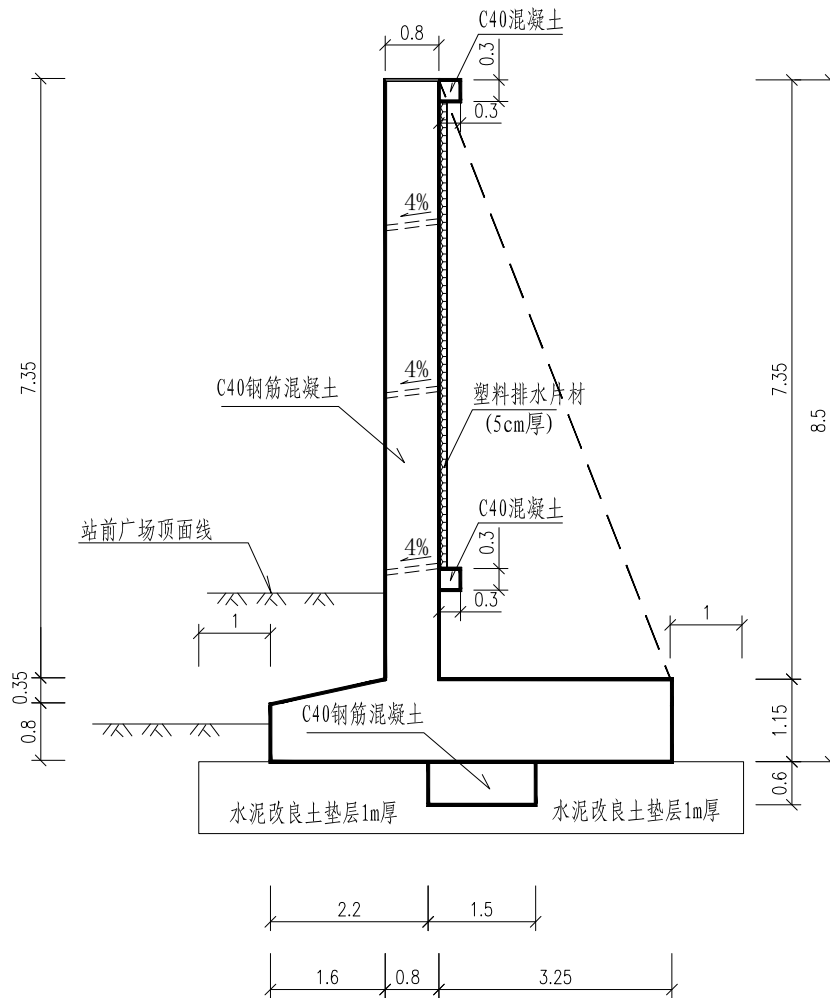


图 2.4-2 扶壁式挡土墙横断面图

## 2.5 要紧工程数量

表 2.5 扶壁式挡土墙要紧工程数量表

工程项目	单位	数量
C40 钢筋混凝土	m <sup>3</sup>	2394
HRB400 钢筋	kg	188035
HRB335 钢筋	kg	6638
塑料排水片材 (5cm 厚)	m <sup>2</sup>	1125
沥青麻筋	m <sup>2</sup>	155
挖基土	m <sup>3</sup>	2021
B 组填料垫层	m <sup>3</sup>	2369

## 2.6 要紧技术标准

铁路等级：客运专线

正线数目：双线

正线线间距：5.0m

设计活载：客运正线采纳 ZK 标准活载

## 2.7 参建单位

建设单位：

设计单位：

监理单位：

施工单位：

## 3. 总体施工方案

基坑开挖：按 CFG 桩施工方案要求，开挖挡墙下 CFG 桩并截桩。

地基处理：换填 1m 厚 B 组填料，分三层换填，分层厚度分别为 35cm、30cm、30cm。B 组填料运至现场，装载机铲运至基坑内，人工配合挖机进行摊平后，压路机进行碾压密实。换填后地基承载力不小于 300Kpa。

模板及支架设计：基础采纳拼装钢模。立壁板和扶壁板采纳 1.2cm 厚高强竹胶板模板。模板外竖楞采纳 10×10cm 方木，方木中心间距 18cm；横楞为  $\phi 48 \times 3.5$ mm 双钢管，间距为 60cm，采纳 M16 对拉螺栓加固，拉杆间距为 60cm。每侧拉杆端配一块 10×10cm 的 1cm 厚加强钢板和双螺母。

混凝土浇筑：挡墙混凝土现场分三次浇注：第一次先浇注凸榫、墙趾板和墙踵板混凝土；挡墙墙身高 7.35m，第一次浇筑 4.88m（两块竹胶板高度），第二次浇筑剩余高度混凝土。

台背填土：立壁板及扶臂板混凝土强度达到设计强度的 70%后

方可进行墙背填筑。

#### 4. 资源配置

##### 4.1 施工人员配置

我部扶壁式挡土墙施工采纳架子队组织模式，参加施工人员见下表。

表 4.1 施工人员表

队长	
技术负责人	
安全员	
质量员	
技术员	
测量员	
试验员	
工班长	
领工员	
普工	26 人

##### 4.2 要紧施工机械设备配置

本着各种设备之间能力和谐、经济合理的原那么进行配置，要紧施工机械配置见下表。

4.2 要紧施工机械设备表

序号	名称	规格及型号	单位	数量
1	挖掘机	小松 PC200	台	1
2	挖掘机	现代 50	台	1
3	装载机	柳工 ZL50	台	1
4	吊车	徐工 20t	台	1
5	自卸汽车	双桥	台	5
8	插入式捣固器	ZD50 型	个	10
9	钢筋弯曲机		台	2
10	钢筋切断机		台	1
11	电焊机		台	2
12	混凝土汽车泵	42m	台	1



### 4.3 要紧测量、检测仪器设备的配备

表 4.3 要紧测量、检测仪器设备表

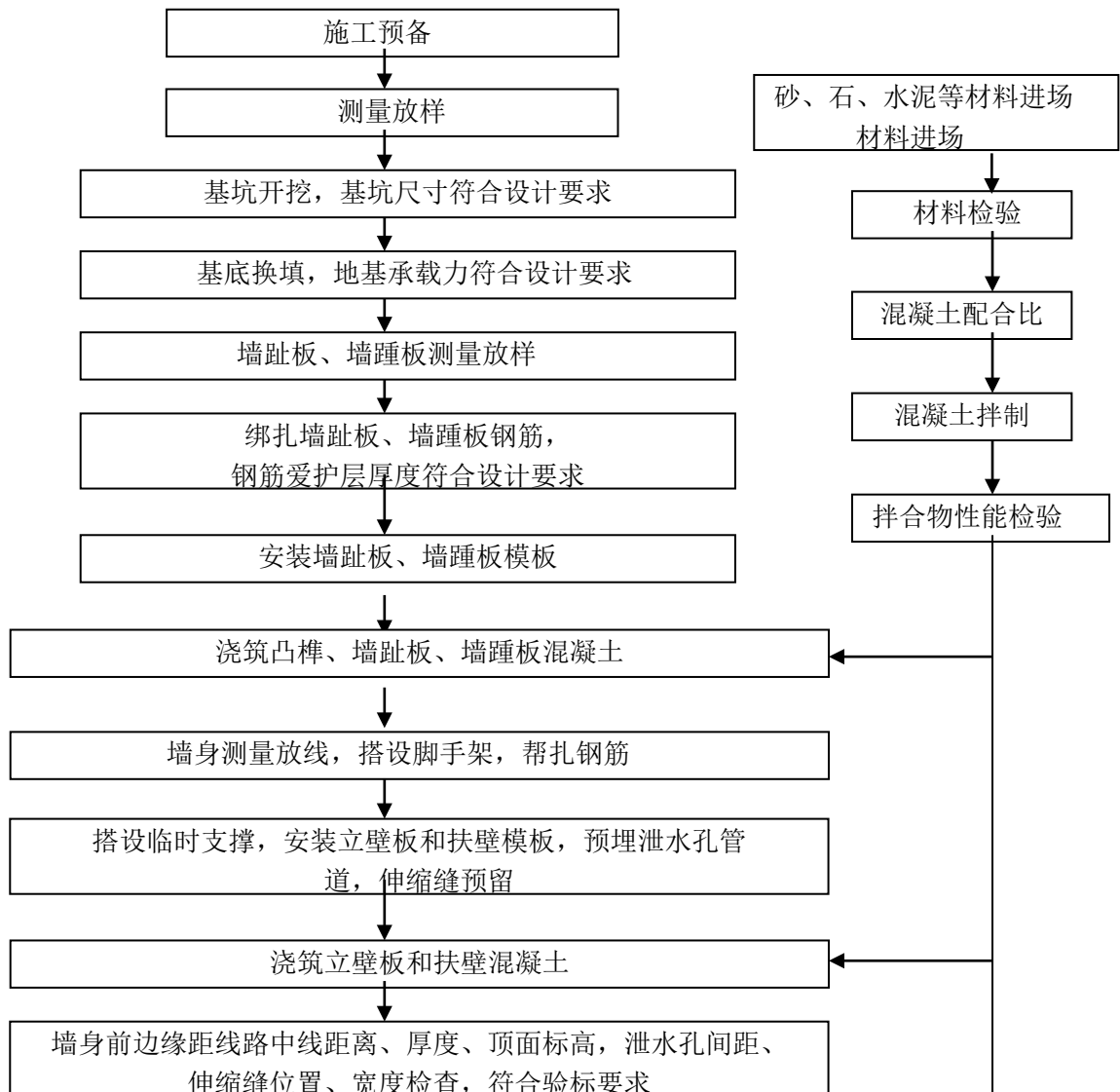
序号	仪器设备名称	规格型号	单位	数量	检定状态	备注
1	全站仪	瑞士 Leica Tc1202+	台	1	合格	
2	水准仪	苏一光 DSZ2	台	1	合格	
3	水准尺	5m 铝合金尺	把	1	合格	

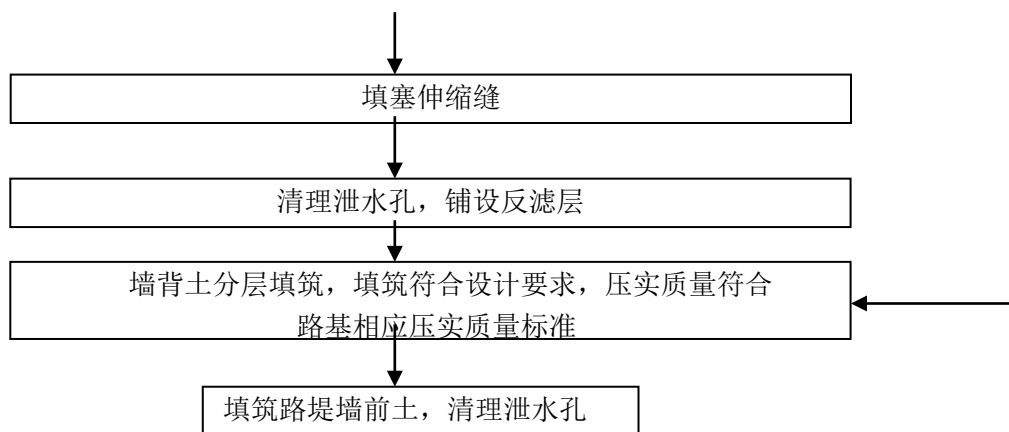
### 5. 工期打算

扶壁式挡土墙打算 2011 年 3 月 1 日开工，2011 年 5 月 20 日完工混凝土浇筑，工期 80 天。

### 6. 扶壁式挡土墙施工

图 6.2 扶壁式挡土墙工艺流程图





## 6.1 施工预备

### 6.1.1 技术预备

(1) 施工前，阅读、审核施工图纸，澄清有关技术问题，领会施工图纸设计意图。学习相关施工技术指南和验收标准。

(2) 按地质、水文资料、环保要求，结合现场情形，测量放样定出开挖范畴，确定开挖方式、深度等。

(3) 熟悉钢筋制作安装规范要求，运算钢筋数量，绘制钢筋加工安装大样图。

(4) 依照施工图纸和工程结构形式、荷载大小验算模板受力。

(5) 对施工作业人员进行技术交底。

### 6.1.2 场地预备

#### (1) 施工便道

我部在线路右侧路基坡脚外设贯穿便道，可满足施工要求。

#### (2) 临时用电

本工程临时用电要紧是钢筋加工用电、小型机具及照明用电，利用沿线大临供电。

#### (3) 临时施工给排水

经实验室检查我部处地下水水质满足施工用水要求，共本工程施工用水在拌和站打井取得。

基坑开挖后，依照基坑四周地势，做好地面防、排水工作。

### 6.1.3 材料预备

(1)消耗材料：依照设计和有关施工要求选定该扶壁式挡土墙施工所需混凝土、钢筋、塑料排水片材等材料，并按设计和有关规范取样进行原材检验，经检验合格的原材由项目部材料治理人员依照工程进度需要，分期送往施工现场。

(2)周转材料：依照采纳的施工方法，合理选用模板、钢管、方木等材料。

### 6.1.4 机械设备预备

按表 4.2 预备好扶壁式挡土墙所需的机械设备。

## 6.2 基坑开挖

扶壁式挡墙基础采纳 CFG 桩加固处理。施工前，测量队放出挡土墙基础的位置。现场按照 CFG 桩开挖要求，采纳小型挖掘机配合人工进行开挖，桩周土采纳人工清理洁净。开挖至距换填基础底高程 0.1m 处，然后人工配合整平基坑底。开挖过程中严禁挖掘机斗碰撞桩头，以免浅层断桩，同时注意桩间土标高的操纵严禁超挖和扰动桩间土。

基坑开挖完成后，依照设计标高切除桩头。

### 6.3 地基处理

CFG 桩检测合格后，基坑底采纳 B 组填料进行换填，换填深度 1.0m，分三层换填，分层厚度分别为 35cm、30cm、30cm。B 组填料运至现场，装载机铲运至基坑内，人工配合挖机进行摊平后，压路机进行碾压密实。换填后地基承载力应达到设计要求不小于 300Kpa。

换填终止后，对凸樨位置进行放样，人工配合小挖机反开挖凸樨基坑，尺寸符合设计要求。

**表 6.3 换填基础各部尺寸承诺偏差、检验数量及检验方法**

序号	项目	承诺偏差	施工单位 检验数量	检验方法
1	高程	±20 mm	3 点	测量仪器测量
2	换填深度	±50 mm	3 点	测量仪器测量
3	边缘距路基中线距离	+50, 0mm	3 处	钢尺丈量
4	基坑回填填料，夯实	±100 mm	1 组	测量仪器测量、尺量

## 6.4 凸樨、墙趾板、墙踵板施工

### 6.4.1 钢筋安装

#### (1) 钢筋加工

挡土墙采纳 HRB335 和 HRB400 两种类型钢筋，原材经试验检测合格后严格按照图纸加工，不论是钢筋原材，依旧加工成型的成品都必须将钢筋表面的油渍、漆污、铁锈清除洁净，按照不同的钢筋编号进行分类存放，并对现场所有存放钢筋进行下垫上盖。钢筋加工配料时，准确运算钢筋长度，减少钢筋的断头废料和焊接量。接头采纳搭接焊接，焊缝长度和质量要符合设计和规范要求。

钢筋加工承诺偏差和检验方法见下表。

**表 6.4-1 钢筋加工承诺偏差和检验方法**

序号	名称	承诺偏差(mm)	检验方法
1	受力钢筋全长	±10	尺量
2	弯起钢筋的弯折位置	20	
3	箍筋内净尺寸	±3	

#### (2) 钢筋安装

半成品钢筋检验合格后，由钢筋加工场运至施工现场安装。先安装凸樨钢筋，再安装墙趾板、墙踵板钢筋，最后安装立壁及扶臂预埋钢筋。

测量放线确定墙趾板、墙踵板细部尺寸后进行钢筋安装。按照设计图纸要求，每单元段的凸榫、墙趾板、墙踵板的钢筋一次性绑扎、安装成型。钢筋实行梅花点绑扎，数量、间距等要符合设计要求。钢筋绑扎完成后在骨架底部及侧面设置混凝土保护层垫块，垫块强度不低于实体混凝土强度，数量许多于 4 个/m<sup>2</sup>。基础净保护层厚度为 7cm。

表 6.4-2 钢筋安装及保护层厚度承诺偏差和检验方法

序号	名称	承诺偏差 (mm)	检验方法
1	受力钢筋排距	±5	尺量，两端、中间各 1 处
2	同一排中受力钢筋间距	±20	
3	分布钢筋间距	±20	尺量，连续 3 处
4	箍筋间距	±20	
5	弯起位置（加工偏差±20 包括在内）	30	尺量
6	钢筋净保护层厚度 c	+10、-5	尺量，两端、中间各 2 处

#### 6.4.2 模板安装

依照测量队放样定出的挡土墙墙趾板、墙踵板的细部尺寸，安装模板，模板采纳钢型组合模板。模板安装前，将模板与混凝土的接触面打磨、清理洁净并涂刷水溶性脱模剂。模板外侧竖楞采纳  $\phi 48 \times 3.5\text{mm}$  双肢钢管，间距不大于 60cm，同时采纳 M16 对拉螺栓加固，拉杆间距为 60cm。竖楞后设置方木或钢管斜撑。模板必须稳固牢靠，接缝严密，不得漏浆。

#### 6.4.3 混凝土浇筑

混凝土浇注前，技术员检查钢筋种类、数量及保护层情形，模板位置偏差、断面尺寸、表面平坦度、标高以及支护情形等，自检合格后向监理工程师报检，验收合格后方可浇筑混凝土。

混凝土拌和采纳经大西公司验收合格的自动计量混凝土拌和站集中拌和，混凝土罐车运输至施工现场，用混凝土汽车泵入模的方法浇筑，插入式振捣棒振捣密实。混凝土浇筑前，试验员先对混凝土性能进行测试，满足要求后，即可进行混凝土浇筑。先浇筑凸榫部位，分两层浇筑；再浇筑墙趾板、墙踵板，分三层浇筑。分层布料时，浇筑完一层后再浇筑第二层，摊铺厚度不宜大于 40cm。混凝土灌注入模时下料平均，注意与振捣相配合，混凝土的振捣与下料交错进行。插入式振动棒时宜快插慢拔，垂直点振，不得平拖，不得用振捣棒驱逐混凝土。每一振点的振捣连续时刻以混凝土不再沉落，表面出现浮浆为度，幸免重复振捣，防止过振、漏振。插入式振动棒移动距离不宜大于振动棒作用半径的 1.5 倍(约 40cm)，且插入下层混凝土内的深度宜为 50~100mm，与侧模应保持 50~100mm 的距离。浇筑过程中应幸免碰撞模板、钢筋及其它预埋部件。

混凝土浇筑应连续进行，不得间断。当因故停顿间歇时，其间歇时刻应小于前层混凝土的初凝时刻。当超过承诺间歇时刻时，应按浇筑中断处理，同时应留置施工缝。施工缝的平面应与结构的轴线相垂直。

浇筑混凝土期间，设专人检查支架、模板、钢筋和预埋件等的稳固情形，当发觉有松动、变形、移位时，及时处理。

混凝土浇筑完毕后，应及时修整、抹平混凝土裸露面，采取二次压光工艺。混凝土振捣完成后，即用木抹子压实抹平，待定浆后再用铁抹子抹第二遍并压光。抹面时严禁洒水，并防止过度操作阻碍表层混凝土的质量。夏季混凝土浇筑完成后，待混凝土顶面接近初凝(以手按不沾灰为准)，按夏季施工方案要求采纳

土工布覆盖, 并进行洒水养护, 养护期间始终保持混凝土面潮湿。

#### 6.4.4 模板拆除

当墙趾板、墙踵板砼强度达到 2.5MPa 以上, 且其表面及棱角不因拆除而受损; 混凝土温度已处于降温期, 且构件芯部混凝土与表面混凝土、表面混凝土与环境之间的温度差均不大于 20℃时, 即可拆除基础模板。

模板拆除应后装先拆、先装后拆的方法拆除。拆除模板时注意爱护混凝土, 幸免表面及棱角受损, 不得用撬棒、重锤硬撬硬击。模板、支架拆除后要及时进行修理整理, 并分类妥善存放。严禁抛掷、撞击、脚踩等损坏模板的行为。

#### 6.4.5 沉降缝施工

基础施工时, 沉降缝位置设置 2cm 厚泡沫板, 等基础混凝土浇筑完成后、沉降缝填塞前先将缝泡沫板清除洁净, 全断面填塞浸制好的沥青麻筋, 填塞时要做到缝宽平均、缝身竖直, 环向贯穿, 填塞密实、无空泛, 外表光洁。

表 6.4-3 沉降缝质量操纵及检验

序号	项目	质量标准及承诺偏差 (mm)	检验方法
1	沉降缝所用原材料	品种、规格、性能等必须符合施工图要求	全检, 检查产品合格证、试验报告和观看
2	沉降缝位置、尺寸、构造型式	位置: $\pm 5$ 0mm, 每道缝检查	尺量
		宽度: $\pm 4$ mm, 检查 6 处	尺量
3	沉降缝漏水情形	不得漏水, 湿渍总长度不大于沉降缝总长度的 1%, 单个湿渍长度不大于 0.2m	全检, 观看和尺量
4	填缝前处理	沉降缝填塞前, 缝内应清扫洁净, 保持干燥, 不得有杂物和积水	全检, 观看
5	表面质量	沉降缝的表面质量应达到缝宽平均、缝身竖直, 环向贯穿, 填塞密实, 外表光洁	全检, 观看

#### 6.4.6 基坑回填

墙趾板、墙踵板两侧基坑采纳 B 组填料分层回填，分层压实厚度不大于 30cm，采纳压路机碾压密实，压路机碾压不到的部位采纳小型压实机械压实。

## 6.5 立壁板和扶壁施工

### 6.5.1 施工缝凿毛

当墙趾板、墙踵板砼强度达到 2.5MPa 以上，即可进行墙身立壁板和扶肋的施工，先人工凿除墙趾板、墙踵板与墙身立壁板、扶肋接茬处砼表面的水泥砂浆及松软层，凿毛后用水冲洗洁净。凿毛后露出大的新奇混凝土面积不低于总面积的 75%。

### 6.5.2 钢筋安装

#### (1) 钢筋加工

钢筋加工要求同 6.4.1 凸榫、墙趾板、墙踵板钢筋。

#### (2) 钢筋安装

半成品钢筋检验合格后，由钢筋加工场运至施工现场安装。先焊接接长扶臂立筋，再安装立壁板、扶臂水平钢筋，最后安装拉勾筋。

测量放线确定立壁板、扶臂细部尺寸后进行钢筋安装。按照设计图纸要求，每单元段的立壁板、扶臂的钢筋一次性绑扎、安装成型。钢筋实行梅花点绑扎，数量、间距等要符合设计要求。钢筋绑扎完成后在骨架侧面设置混凝土保护层垫块，垫块强度不低于实体混凝土强度，数量许多于 4 个/m<sup>2</sup>。基础净保护层厚度为 5cm。

钢筋安装完成后，钢筋安装及保护层厚度承诺偏差和检验方法见表 6.4-2。

### 6.5.3 模板安装

钢筋安装绑扎完毕、经监理检查合格后，开始安装立壁板和扶臂



模板。挡墙墙身高 7.35m，立壁板和扶肋板分两次浇筑混凝土，第一次浇筑 4.88m（两块竹胶板高度），第二次浇筑剩余高度混凝土，因此立模时，外模一次性立到设计标高位置，内模只需立至浇筑混凝土高度位置即可，同时采取措施（模板内侧压方木条）保证连接混凝土内外施工缝在一条水平线上。

立壁板和扶壁板采纳 1.2cm 厚高强竹胶板模板。模板外竖楞采纳  $10 \times 10\text{cm}$  方木，方木中心间距 18cm；横楞为  $\phi 48 \times 3.5\text{mm}$  双钢管，间距为 60cm，采纳 M16 对拉螺栓加固，拉杆间距为 60cm，拉杆外套  $\phi 18\text{mm}$  PVC 管。每侧拉杆端配一块  $10 \times 10\text{cm}$  的 1cm 厚加强钢板和双螺母。同时，在距离挡墙底 1.8m、3.8m、6.3m 处设置三道模板外撑，外撑间距为 1.2m；在距离挡墙底 3.8m、6.3m 处设置三道模板外撑，外撑间距为 1.2m。外撑可采纳  $\phi 48 \times 3.5\text{mm}$  钢管，外拉可采纳调剂钢丝绳缆绳，基础施工时注意预埋相关地锚钢筋。

施工中需专门注意模板的垂直度、平坦度和错台操纵。

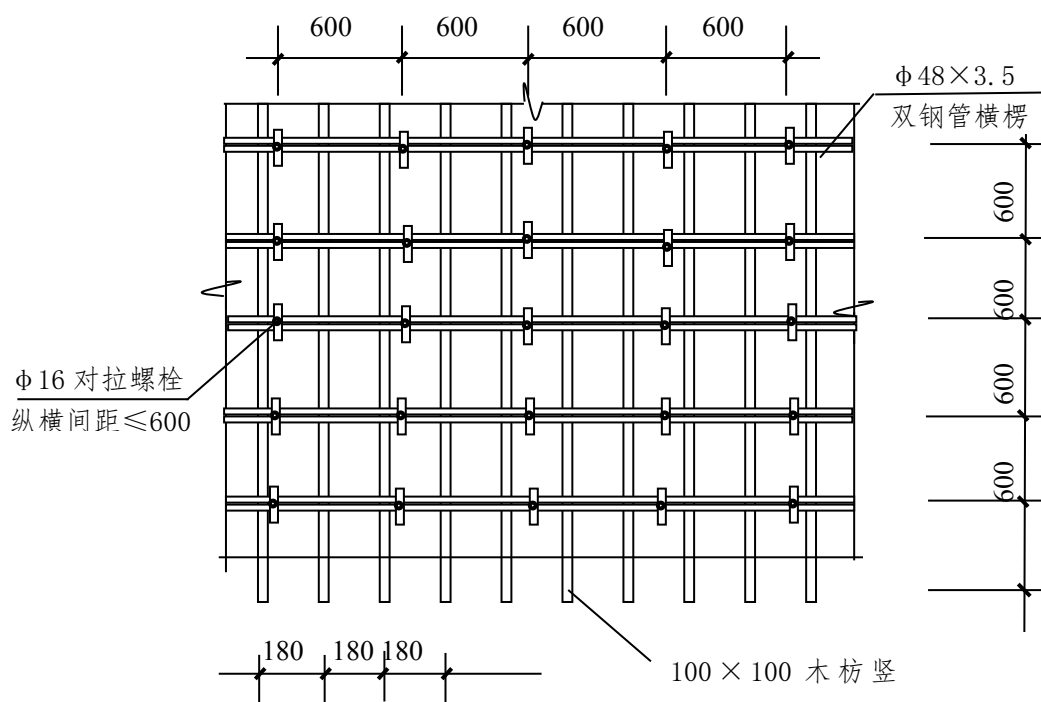


图 6.5-1 挡墙模板竖楞立面布置示意

#### 6.5.4 混凝土浇筑

混凝土浇筑前，技术员检查模板位置偏差、断面尺寸、表面平坦度、标高以及支撑加固情形等，自检合格后向监理工程师报检，验收合格后方可浇筑混凝土。

混凝土拌和采纳经大西公司验收合格的自动计量混凝土拌和站集中拌和，混凝土罐车运输至施工现场，用混凝土汽车泵入模的方法浇筑，插入式振捣棒振捣密实。混凝土浇筑前，试验员先对混凝土性能进行测试，满足要求后，即可进行混凝土浇筑。

通过串筒浇筑，出料口距混凝土浇筑面的高度不宜超过 1 m。分层布料，浇筑完一层后再浇筑第二层，摊铺厚度不宜大于 40cm。混凝土灌筑入模时下料平均，注意与振捣相配合，混凝土的振捣与下料交错进行。插入式振动棒时宜快插慢拔，垂直点振，不得平拖，不得用振捣棒驱逐混凝土。每一振点的振捣连续时刻以混凝土不再沉落，表面出现浮浆为度，幸免重复振捣，防止过振、漏振。插入式振动棒移动距离不宜大于振动棒作用半径的 1.5 倍(约 40cm)，且插入下层混凝土内的深度宜为 50~100mm，与侧模应保持 50~100mm 的距离。浇筑过程中应幸免碰撞模板、钢筋及其它预埋部件。

混凝土浇筑应连续进行，不得间断。当因故停顿间歇时，其间歇时刻应小于前层混凝土的初凝时刻。当超过承诺间歇时刻时，应按浇筑中断处理，同时应留置施工缝。施工缝的平面应与结构的轴线相垂直。

浇筑混凝土期间，严格操纵混凝土浇筑速度，每小时浇筑高度不超过 1m，并设专人检查支架、模板、钢筋和预埋件等的稳固情形

，当发觉有松动、变形、移位时，及时处理。

混凝土浇筑完毕后，应及时修整、抹平混凝土裸露面。夏季混凝土浇筑完成后，待混凝土顶面接近初凝(以手按不沾灰为准)，按夏季施工方案要求采纳土工布覆盖，并进行洒水养护，养护期间始终保持混凝土面潮湿。

#### 6.5.5 第二次混凝土浇筑

施工缝凿毛、立模板、浇筑混凝土同立壁板和扶壁第一次施工。

本卷须知：

(1)施工缝凿毛时，将模板内侧压方木条小心凿出。

(2)在原先的基础上直截了当立内侧模板。模板加固时，需要将第一次浇筑段模板拉杆螺母重新拧紧。

(3)混凝土浇筑完毕后，应及时修整、抹平混凝土裸露面，采取二次压光工艺。混凝土振捣完成后，即用木抹子压实抹平，待定浆后再用铁抹子抹第二遍并压光。

表 6.5-2 挡土墙墙身各部尺寸的承诺偏差、检验数量及检验方法

序号	项目	承诺偏差 (mm)	施工单位 检验数量	检验方法
1	距线路距离	0~+20	3 处	测量仪器测量、尺量
2	墙身厚度 (前缘至后缘)	0~+20	3 处	尺量
3	顶面高程	±20	3 点	测量仪器测量
4	泄水孔间距	±20	抽样检验 10%	尺量
5	起讫里程	±100	全部检查	测量仪器测量、尺量
6	沉降缝(伸缩缝)位置	±50	每到缝	尺量
7	沉降缝(伸缩缝)宽度	±4	6 处	尺量

表 6.5-3 挡土墙墙面的承诺偏差、检验数量及检验方法

序号	项目	承诺偏差	施工单位检验数量	检验方法
1	垂直度 h>6m	15mm	3 处	吊线尺量

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/588131011040006051>