

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

(K0+000~K9+703, 三级公路, 全长 9.703 公里)

两阶段施工图设计

第二册 共四册

(路基、路面)



抚州赣东公路设计院有限公司

二〇二六年三月



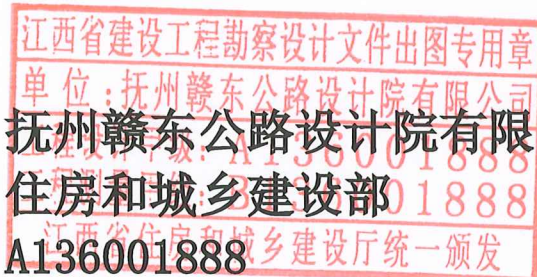
乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

(K0+000~K9+703, 三级公路, 全长 9.703 公里)

两阶段施工图设计

第二册 共四册

编制单位: 抚州赣东公路设计院有限公司
发证机关: 住房和城乡建设部
证书编号: A136001888



总经理(单位法人): 王江江

总工程师(技术负责人): 何颖东

审核负责人: 何颖东

项目负责人: 邓作敏

编制日期: 二〇二六年三月

工程设计资质证书



企业名称：抚州赣东公路设计院有限公司

经济性质：有限责任公司（非自然人投资或控股的法人独资）

资质等级：公路行业（公路）专业甲级。

工 程 设 计 资 质 证 书

证书编号：A136001888

有效期：至2028年12月22日

中华人民共和国住房和城乡建设部制

发证机关



2024年08月27日

No.AZ 0111746

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

两阶段施工图设计

总目录

第一册	(共一册)		第三册	(共一册)
	第一篇 总体设计			第四篇 桥梁、涵洞
	第二篇 路线			第五篇 隧道(无)
	第六篇 路线交叉			
	第七篇 交通工程及沿线设施(无)			
	第八篇 环境保护与景观设计(无)			
	第九篇 其他工程(无)			
	第十篇 筑路材料			
	第十一篇 施工组织计划		第四册	(共一册)
★第二册	(共一册)			第十二篇 施工图预算
	第三篇 路基、路面			

本 册 目 录

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路改建工程

第 1 页 共 1 页

序号	图表名称	图号	页数	备注
1	第三篇 路基路面			
2	路基、路面及排水说明		15	
3	路基设计表	S3-01	21	
4	路基标准横断面	S3-02	1	
5	一般路基设计图	S3-03	2	
6	横断面设计图	S3-04	137	
7	超高方式图	S3-05	1	
8	耕地填前夯实数量表	S3-06	1	
9	高填路基工程数量表	S3-07-1	1	
10	高填路基设计图	S3-07-2	3	
11	深挖路堑工程数量表	S3-08-1	1	
12	深挖路堑设计图	S3-08-2	8	
13	低填浅挖路基处理工程数量表	S3-09	1	
14	低填浅挖路基处理设计图	S3-10	1	
15	桥头路基处理工程数量表	S3-11	1	
16	桥头路基处理设计图	S3-12	1	
17	陡坡路堤及填挖交界处理工程数量表	S3-13	1	
18	陡坡路堤及填挖交界处理设计图	S3-14	1	
19	特殊路基设计工程量表	S3-15	1	
20	特殊路基设计图	S3-16	1	
21	路基土石方数量计算表	S3-17	24	
22	每公里土石方数量表	S3-18-1	1	
23	土石方运量运距表	S3-18-2	1	
24	取、弃土场一览表	S3-19	1	
25	取土场、弃土场设计图	S3-20	1	
26	路基防护工程数量表（挡土墙）	S3-21	5	
27	挡土墙开挖回填设计图	S3-22-1	1	
28	挡土墙设计图	S3-22-2	69	
29	边坡防护工程数量统计表	S3-23-1	8	
30	路基防护工程数量表（边坡防护）	S3-23-2	1	

[illegible]

第三篇 路基、路面及排水

路基、路面及排水说明

一、路基设计原则

路基设计收集公路沿线气候、水文、地形地貌、地质、地震、筑路材料等资料，做好沿线地质、路基填料勘察试验工作，查明地层岩土性质、厚度、空间分布特征及有关物理力学参数。

路基设计根据当地自然条件和工程地质条件，选择适当的路基横断面形式和边坡坡度。沿河路基不宜侵占河道，根据冲刷情况，设置必要的防护支档工程，妥善处理路基废方，避免河床堵塞、河流改道或冲毁沿线构筑物、农田、房屋等。

路基高度是重要的控制因素，路线布设时根据自然地形条件，合理布线，从总体上有效地控制填挖高度。路基高度主要受洪水位、地下水位以及土石方平衡、路基稳定性以及根据当地政府的土地开发规划要求等因素控制。

二、路基横断面布置

1.横断面布置

路基宽度为7.5m，横断面布置为0.5m土路肩+2×3.25m行车道+0.5m土路肩。

2.路拱横坡

行车道横坡为2%，土路肩横坡为3%。

三、路基加宽

二级公路、三级公路、四级公路的圆曲线半径小于或等于250m时，应设置加宽，本项目根据公路实际需求，建成后将通行半挂车、铰接列车，因此设计采用第3类加宽值，具体加宽值如下表：

加宽类别	设计车辆	圆曲线半径 (m)								
		200 ~ 250	150 ~ 200	100 ~ 150	70 ~ 100	50 ~ 70	30 ~ 50	25 ~ 30	20 ~ 25	15 ~ 20
第3类	铰接列车	0.8	1	1.5	2	2.7	—	—	—	—

平曲线半径小于50m的按最大加宽值2.7m考虑。

四、路基超高方式

K0+000.00-K7+200.00段设计速度为30km/h；按规范公路路线平曲线半径小于350m时，在曲线上设超高，此段为完全新建路段，最大超高为8%

K7+200.00-K9+703.02段设计速度为20km/h；按规范公路路线平曲线半径小于150m时，在曲线上设超高。此段为大部分沿旧路改建路段，混合交通量较大，车速受限，最大超高设置为4%

五、路基设计

1) 用地范围

路堤两侧坡脚外边边缘1m或鱼塘浆砌片石护坡基础外缘、路垫边坡坡顶或截水沟外边缘1m以内的土地为公路用地范围。

2) 路基边坡

1.路基填方坡度：边坡高度≤8m时，采用一级边坡，坡率为1:1.5；边坡高度≥8m并≤20m时，采用二级边坡，上部边坡坡率为1: 1.5，下部边坡坡率为1: 1.5，坡间平台宽度为2m。

2.挖方边坡坡率如本页“路堑边坡坡率”表所示，当边坡高度大于 10 米时增设一级边坡，不同级边坡之间设置 1~2m 宽的平台。

边坡类型	边坡坡率		
	一级边坡 n1 (H<10m)	(10≤H<20m) 二级边坡 n2	边坡平台宽度 (m)
未风化、微风化岩石	1:0.3	1:0.3	1.0
中风化岩石	1:0.5	1:0.5	1.0
强风化岩石	1:0.75	1:0.75~1:1	1.5
土质边坡	1:1	1:1	2.0

3) 路基填筑方案

1.一般路基

由于受地形、地貌等条件的制约，部分路段路基填土高度较低，有部分路段为零填挖。

2.半挖路基

当地面横坡（或纵坡）陡于 1：5 时，需将原地面挖成宽度不小于 2m 的台阶，并设向内倾 4%的横坡，并用小型夯实机加以夯实。填筑应由最低一层台阶填起，并分层夯实，然后逐台向上填筑，分层夯实，所有台阶填完之后，可按一般填土进行。

对于半填半挖路基，当填方部分不足一个车道时、应超挖至一个行车道宽度，其上路床深度范围内的原地面土应予以挖除换填，并按上路床填方的要求施工；纵向台阶挖至上路床底标高后、应将路床至少反开挖 10m 长，然后回填合格土，以便填、挖路段路基路面的过渡和衔接。路床范围内铺设土工格栅。

3.对路基填挖交界的处理

（1）填方区路基应优先选用级配和渗水性较好的砾类土、砂类土等粗粒料土作为填料，必要时，最好采用冲击压实或强夯等进行增加补压，以消减路基填挖间的差异变形；

（2）对挖方区路基范围内土体要进行反开挖回填碾压，在填挖交界处路床范围内铺设土工格栅。

4.斜（陡）坡路基设计

(1)当地面坡度超过 1：5 时，需要挖台阶，台阶宽度不小于 2m，台阶面应设 4%的反坡，根据具体情况设置土工格栅以减少不均匀沉降引起的路基开裂和加强路基稳定系数。

(2)当横向地面自然横坡陡于 1:2.5 时，首先进行填挖间路基稳定性分析，当稳定性不足时，则应根据地形、地质条件在路堤边坡下方设支挡工程。

5.低填浅挖处理

当路床（即路面底面以下 0~80cm）填挖高度≤0.8m 时，视为零填挖路基，为保证零填路堤及土质路堑路床范围压实度不小于 94%，一般视情况采取开沟排水、翻挖晾晒、回填碾压（原路基土质较好，达到基底填料要求）或换填碎砾石土（或砂砾石、石屑）或掺拌生石灰碾压（原路基的土质达不到基底填料要求）进行处理、必要时需在路基两侧边沟下设置渗沟以拦阻路基外地下水渗入并降低路基范围内地下水位，以保证路基强度。

6.特殊路基处理

淤泥质土呈深灰~灰黑色，流塑，仅局部呈软塑，饱和，土质粘滑，

含腐殖质和有机质，略有腥臭味，粘性强，局部含少量粉细砂。该层主要分布于山间冲积沟谷段，厚度小于 3 米。

处理措施：挖除软弱土层，回填片石，采用重型压路机碾压后，如换填路段为鱼塘或有积水，则路基底部铺设 50cm 碎石垫层，然后填筑路基。

7. 深挖路堑（高边坡）防护设计

（一）K2+120.00～K2+238.27 段右侧：长度 118.27 米，最大边坡高度 25.17m，土质边坡。

1) 边坡坡形、坡率

边坡采用台阶式边坡：碎落台宽 1m，坡率为 1：1。坡间台宽均为 2m，各级边坡最大高度 10m。

2) 边坡加固防护措施

a. 一级边坡：K2+120.00～K2+238.27，采用预应力锚索框架+三维网喷播草籽防护，锚索长度 15m，间距 2.5m。

b. 二级边坡：K2+128.97～K2+224.71，采用预应力锚索框架+三维网喷播草籽防护，锚索长度 20m，间距 2.5m。

c. 三级边坡：K2+145.08～K2+200.01，采用预应力锚索框架+三维网喷播草籽防护，锚索长度 20m，间距 2.5m。

（二）K5+579.97～K5+659.97 段右侧：长度 80 米，最大边坡高度 29.6m，土质边坡。

1) 边坡坡形、坡率

边坡采用台阶式边坡：碎落台宽 1m，坡率为 1：1。坡间台宽均为

2m，各级边坡最大高度 10m。

2) 边坡加固防护措施

a. 一级边坡：K5+579.97～K5+659.97，采用预应力锚索框架+三维网喷播草籽防护，锚索长度 10m，间距 2.5m。

b. 二级边坡：K5+587.07～K5+659.97，采用预应力锚索框架+三维网喷播草籽防护，锚索长度 15m，间距 2.5m。

c. 三级边坡：K5+600.67～K5+639.97，采用预应力锚索框架+三维网喷播草籽防护，锚索长度 15m，间距 2.5m。

（三）排水设计

(1) 边坡顶部设置山顶截水沟。

(2) 各级边坡平台采用预制块设置平台截水沟。

(3) 坡间设置步梯急流槽

（四）监测设计

（1）边坡坡体平台及堑顶外设置观测桩，观测桩间距 20～40m，每级边坡平台交错布设，并在施工期进行监测。

（2）为更好地监测边坡坡体变形情况，在边坡平台上增设测斜管监测坡体深层位移，施工过程中加强监测并根据监测情况对边坡进行动态调整。

六、路基填料及压实

为保证路基的压实度，填方路基两侧各超宽填筑 50cm，路基施工完成后对边坡进行整修，恢复正常路基宽度。路基压实度采用重型压实

标准，分层压实。本项目对路基压实度在施工期间应按规范要求严格控制，根据《公路路基设计规范》（JTG D30-2015）第 3.2.3 条，采用二级公路压实标准。

路基压实度、填料最小强度和最大粒径均应符合表 2 的要求。

填料粒径、强度及路基压实标准			表 2
填挖类型		路床顶面以下深度（cm）	压实度（%）
填方路基	上路床	0~30	≥95
	下路床	30~80	≥95
	上路堤	80~150	≥94
	下路堤	150 以下	≥92
零填及路垫路床		0~30	≥95

七、路基支挡、防护工程

1、路基支挡

本项目采用重力式挡土墙，材料采用 C20 砼，地基承载力一般要求不少于 180KPa（具体见挡土墙设计图不同高度地基承载力要求），挡土墙基坑开挖完成后必须对地基进行钻探或触探，若地基承载力达不到设计要求则通知设计单位到场察看并对基底采取加固措施。基础埋置深度一般不小于 1.0 米，河流路段基底埋深低于冲刷线以下不小于 1.0m，基础回填碎石。回填后需采用小型机械分层夯实，压实度按路基压实度要求。挡土墙墙身设置 Φ100mmPVC 管泄水孔，并使用滤水土工布包裹填土端。本项目挡土墙设计采用理正岩土计算软件进行设计验算，主要物

理参数如下：墙后填土内摩擦角为 35°，基地摩擦系数为 0.5，墙体容许压应力为 1.95Mpa，墙体容许弯拉应力为 0.349 Mpa，墙体容许剪应力为 0.301Mpa，计算荷载采用公路-II 级。经过理正软件计算，抗滑移稳定性、抗抗倾覆稳定性均通过验算，墙体抗弯、抗剪能力满足要求。挡土墙材料混凝土所需的砂采用天然中砂。

2、防护工程

路线所经地区地表植被非常茂密。工程施工过程中，地表植被会遭到一定程度的破坏，如果填土和挖方边坡直接暴露在大气中，将加速其风化速度，受到雨水的冲蚀而造成水土流失，甚至威胁路基安全。为确保路基、路垫边坡稳定，保证行车安全，同时改善变化后的地形景观，需对边坡进行防护和绿化美化。从沿线外业调查来看，路线经过地区植被茂密，为与周围自然景观充分融合，为将工程对环境的影响减少到最低程度，保持边坡稳定的条件下，首先考虑植物生态防护。防护工程材料混凝土所需的砂采用天然中砂。

- 1.土质或强风化岩石挖方边坡高度小于等于 4 米时，采用普通植草皮防护；
- 2.土质或强风化岩石挖方边坡高度大于 4 米小于等于 20 米时，采用三维网喷播草籽防护；
- 3.土质或强风化岩石边坡高度大于 20 米小于 30 米时，采用人字骨架三维喷播草籽防护；
- 4.填方边坡采用普通植草皮防护；
- 5.鱼塘及水面路段采用浆砌片石防护。

八、路基、路面排水

本项目路基、路面排水按自成排水系统结合原有排水系统的原则进行设计。路面水由路线纵坡和路拱横坡排走，汇入边沟或排水沟，汇入边沟的水流经填挖交界处的排水沟在进入坡脚排水沟直接排至天然河道及沟渠，进入排水沟的各处水流最后经涵洞排至天然河道、沟渠及原有公路排水系统，以确保排水畅通。设计中还考虑到环境保护的要求，尽量让排水系统不影响到自然环境。

1. 路基排水

路基排水尽可能结合当地沿线的排洪（涝）渠、自然沟谷、水塘以及原有公路排水系统，形成完整的排水体系。根据沿线地形、土质水文气象等条件，本路线的路基排水设计原则为：排水体系通畅，因地制宜，少占耕地，少破坏自然环境，不产生积水，处理好排水系统与沿线农田灌溉系统、鱼塘的关系；增大行车安全系数和加强视觉效果。

以下是具体拟定的水沟尺寸：

- 1.坡顶截水沟采用矩形混凝土截水沟 0.5×0.6m；
- 2.挖方边沟采用矩形混凝土边沟 0.4×0.5m；
- 3.填方排水沟采用矩形混凝土排水沟 0.6×0.6m；
- 4.平台截水沟采用 0.3×0.3m；
- 5.对于存在二级及以上边坡，设置了平台截水沟的坡面间距 30~60 米设置 1 道 0.8×0.3m 步梯急流槽。
- 6.为了更好地将整个项目的排水系统与周边自然存在的溪流、河流相连接，在局部路段特别设置了规格为 1×0.5 米的引流槽。

2. 路面排水

路面排水主要任务时迅速把降落在路面和路肩表面的降水排走，以免造成路面积水而影响行车安全。一般路段路面水主要通过路拱横坡向两侧边坡排流，超高路段路面积水，排往内侧的行车道，然后将水排出路堤边坡。

九、取土、弃土设计方案

（1）路基土石方数量

本项目从路基土石方调配情况来看，本项目的填挖方不平衡，存在大量的弃方，应将弃方运至合适的弃土场。

路基土石方数量表、路基每公里土石方数量表、路基土石方运量统计表三个表中填方总数量为压实方，其余均为天然土方数量。

（2）本项目拟定以下取弃设计原则：

- 1.尽量利用纵向调配，移挖作填，不足部分通过设置取土坑集中取土解决，以节约土地和降低取土对周围自然环境的影响。
- 2.对于沿线清除的腐植土、淤泥质土，应挖除地表草皮后集中堆放，以备将来地表回填，恢复植被。
- 3.本项目弃土场和取土场平均运距 2.82 公里。弃土场和取土场具体位置见 S3-20 取土场、弃土场设计图。
- 4.本弃土场为临时弃土场，所占用地为临时用地，弃土石方作为国有资产回收处理。

十、路面结构设计

1. 路面结构设计

根据项目所在地自然 IV6 区，具有高温多雨的特点，要求路面面层

具备良好抗高温稳定性、抵抗水损害能力、密水性。要求路面面层具有较强的抗疲劳能力和对半刚性基层抵抗反射裂缝的能力，同时要求面层具有足够的粗糙度和物造深度，有良好的表面抗滑、行车安全等表面功能。基于以上考虑，故本项目路面采用水泥混凝土路面。

路面结构

本项目路面结构设计结合交通量、公路等级和当地的气候、水文、地质、筑路材料等条件，经过综合技术经济比较，选择合理的路面结构。路面类型选择，初步拟定采用水泥混凝土路面。

基层和底基层类型选择参考广东省其他同等级路面结构的设计经验，本项目采用路面结构,基层采用 5%水泥稳定碎石，底基层为级配碎石。水泥稳定级配碎石是高等级公路理想的半刚性基层材料，具有早期和后期强度都较高、抗压回弹模量也较高、抗冲刷能力强、施工容易控制等优点。水泥稳定级配碎石结构在国内高等级公路被广泛采用，效果良好，并积累了丰富的施工经验。

交通量轴载计算

设计轴载 100 kN

最重轴载 120 kN

路面的设计基准期：15 年

设计车道使用初期设计轴载日作用次数：250

设计基准期内设计车道上设计轴载累计作用次数：866680

路面承受的交通荷载等级：中等交通荷载等级

路面参数的确定

按《公路水泥混凝土路面设计规范》JTG D40-2011 表 3.0.8，取普通

混凝土面层的弯拉强度标准值为 4.5Mpa，查附录 E.0.3-1，相应弯拉弹性模量标准值为 29GMpa。查附录 E.0.2-2，确定基层回弹模量 1300Mpa，查附录 E.0.2-1 垫层回弹模量 200Mpa。

3) 路面结构计算结论

本项目公路等级为三级公路，确定可靠度指标为 0.84，计算结果如下：

混凝土面层荷载疲劳应力:3.67 MPa

混凝土面层温度疲劳应力:.51 MPa

考虑可靠度系数后混凝土面层综合疲劳应力:4.47 MPa（小于或等于面层混凝土弯拉强度）

混凝土面层最大荷载应力:2 MPa

混凝土面层最大温度应力:1.31 MPa

考虑可靠度系数后混凝土面层最大综合应力:3.54 MPa（小于或等于面层混凝土弯拉强度）

计算结果：满足路面结构极限状态要求的混凝土面层设计厚度:223 mm

根据计算结果，路面厚度向上取整以及参照《广东省农村公路设计指南》中典型路面结构，最终拟定路面结构：水泥混凝土面层厚 24cm，基层为 6%水泥稳定级配碎石厚 20cm，底基层为级配碎石厚 20cm。

（一）K0+000~K8+660 段为完全新建路段，路面结构组合设计如下：

路面结构表 3

路面结构层	材料名称	厚度（cm）	回弹模量（Mpa）	弯沉设计值（0.01mm）	设计强度
面层	水泥混凝土	24	—	—	设计弯拉强度为 4.5Mpa
基层	6%水泥稳定碎石	20	1300	80.0	7d 无侧限抗压强度为 3.0Mpa
底基层	级配碎石	20	200	160.9	
路床顶面			40	232.9	

（二）K8+660~K9+703.02 段：此段为沿旧路改建路段，现有的水泥混凝土路面宽度为 4~6m，厚度为 20cm，无法满足设计车辆荷载等级要求，需进行路面改造。

根据《公路技术状况评定标准》（JTG 5210-2018），本工程采用路面状况指数方法进行评定，评定结果如表 3、表 4：

公路技术状况评定明细表表 3

起点桩号	~	终点桩号	长度（m）	MQI	路面PQI	路面分项指标					路基SCI	桥隧构造物BCI	沿线设施TCI
						PCI	RQI	RDI	SRI	PSSI			
K8+640.00	~	K9+000.00	360	76.60	85.42	83.34	88.54				89.50	20.00	72.50
K9+000.00	~	K9+703.02	673.14	82.97	85.95	84.63	87.93				85.63	60.00	87.50

路面损坏状况评价表表 4

起讫桩号	K8+640~K9+000	K9+000~K9+673
原路面结构	水泥混凝土路面	水泥混凝土路面
路面状况指数（MQI）	76.60	82.97
公路技术状况评定	中	良

原水泥混凝土路面依据《公路水泥混凝土路面设计规范(JTG D40-2011)》8.2.2 路面损坏状况分级标准评定，根据断板率和平均错台

量的分级标准评定为“良”，但混凝土板的平面尺寸不同、接缝形式或位置不对应或路拱横坡不一致时,采用分离式混凝土加铺方案，在旧砼路面上铺筑聚乙烯复合土工膜（两布一膜）后加铺厚度为 24cm 水泥混凝土路面面层。

2. 水泥混凝土路面面层的施工技术要求

1) 水泥

水泥宜采用道路用 42.5 级或以上旋窑硅酸盐水泥另外化学成分和其他物理指标应满足现行施工技术规范对中、轻交通路面水泥的相应规定。

2) 粗集料（碎石）

粗集料应质地坚硬、石质均匀、强度高、颗粒近似立方体，最大粒径不超过 31.5mm。粗集料质量要求按现行《公路水泥混凝土路面施工技术细则》取值，中、轻交通荷载等级公路面层混凝土使用Ⅲ级粗集料，粗集料的技术要求应符合表 4 的规定，级配应符合表 5 的规定。

粗集料技术要求表 4

项目	技术要求
石料强度等级（%）	不低于Ⅲ级
压碎指标值（%）	不低于Ⅲ级
针片状颗粒含量（%）	<20
含泥量，按质量计（%）	<2.0
泥块含量，按质量计（%）	<0.7
硫化物及硫酸盐含量（折算为 SO3）（%）	<1.0

水泥混凝土粗集料级配范围表 5

粒径级配类型		方筛孔尺寸(mm)							
		2.36	4.75	9.50	16.0	19.0	26.5	31.5	37.5
		累计筛余（以质量计）（%）							
合成级配	4.75~16	95~100	85~100	40~60	0~10				
	4.75~19	95~100	85~95	60~75	30~45	0~5	0		
	4.75~26.5	95~100	90~100	70~90	50~70	25~40	0~5	0	
	4.75~31.5	95~100	90~100	75~90	60~75	40~60	20~35	0~5	0
粒级	4.75~9.5	95~100	80~100	0~15	0				
	9.5~16		95~100	80~100	0~15	0			
	9.5~26.5		95~100	85~100	4~60	0~15	0		
	16~26.5			95~100	55~70	25~40	0~10	0	
	16~31.5			95~100	85~100	55~70	25~40	0~10	0

3）细集料（天然砂或机制砂）

细集料质量要求按现行《公路水泥混凝土路面施工技术细则》取值，中、轻交通荷载等级公路面层混凝土质量标准不应低于Ⅲ级。细集料应采用洁净、坚硬、耐久、符合表 6 规定级配、细度模数宜为 2.0-3.7 的粗砂或中砂。细集料的技术要求应符合表 7 的规定。

细集料级配范围表 6

砂分 级	细度模数	方筛孔尺寸(mm)							
		9.5	4.75	2.36	1.18	0.60	0.3	0.15	0.075
		通过各筛孔的质量百分比（%）							
粗砂	3.1~3.7	100	90~100	65~95	35~65	15~30	5~20	0~10	0~5
中砂	2.3~3.0	100	90~100	75~100	50~90	30~60	8~30	0~10	0~5
细砂	1.6~2.2	100	90~100	85~100	75~100	60~84	15~45	0~10	0~5

细集料技术要求表 7

项目	技术要求
含泥量，按质量计（%）	<3
泥块含量，按质量计（%）	<1
硫化物及硫酸盐含量（折算为 SO3）（%）	<0.5
云母（%）	<2.0
有机物含量（比色法）（%）	颜色不应深于标准溶液的颜色
其他物（%）	不得混有石灰、煤渣、草根等其他杂物

4）水

混凝土搅拌、养生和清洗集料的水，不应含有影响混凝土质量的油，酸、碱、盐类、有机物等有害杂质，宜采用饮用水；使用非饮用水时，需经过检验，其质量标准和检验方法应符合国家现行标准的规定。

5）钢筋

钢筋的品种、规格、应符合设计要求：钢筋应顺直，不得有裂缝、断伤。表面油污和锈蚀；钢筋的力学性能和表面质量，应符合国家标准《钢筋混凝土用钢第 2 部分：热轧带肋钢筋》（GB 1499.2-2018）、《钢筋混凝土用钢第 1 部分：热轧光圆钢筋》（GB 1499.1-2017）的规定。

6）缝料

填缝料应选用与混凝土板壁粘结牢固、回弹性好、不溶于水、不渗水，高温时不挤出、不流淌、抗嵌入能力强。耐老化龟裂，负温拉伸量大，低温时不脆裂和耐久性好的材料，其技术标准应满足现行规范要求。

7）接缝

①纵向缩缝：本路面设计在采用摊铺机械一次摊铺宽度大于 4.5 米

时，应设置纵向缩缝，其构造采用假缝加拉杆型。

②横向接缝：包括缩缝、胀缝、横向施工缝。

缩缝：临近胀缝的三条横向缩缝采用设传力杆假缝形式，其他情况采用不设传力杆假缝形式。

胀缝：在邻近桥梁和凹型竖曲线纵坡变换处，应设置胀缝，其它路段尽量少设，一般为 200 米左右设一条，施工时视情况而定。胀缝采用平缝加传力杆型，并在传力杆一端设一套筒，套筒端在相邻板中交错布置。

横向施工缝：每阶段施工终了或摊铺过程中因故中断摊铺，且中断时间超过初凝时间 2/3 时，必须设置横向施工缝。横向施工缝的位置宜与胀缝或缩缝设计位置吻合，其构造采用平缝加传力杆型。

3. 水泥混凝土路面基层、垫层的施工技术要求

1) 水泥

基层水泥宜采用 32.5 级普通硅酸盐水泥，且应选用初凝时间 3h 以上和终凝时间较长（宜在 6h 以上）的水泥。不应使用快硬水泥、早强水泥以及已受潮变质的水泥。

2) 基层技术要求

基层采用水泥稳定级配碎石，其 7d 无侧限抗压强度不小于 3.0Mpa。混合料应在处于或略大于最佳含水量进行碾压，直到达到按重型击实试验法确定的要求压实度，本项目要求基层压实度不小于 97%。对于所用碎石，要求压碎值不大于 35%，单个颗粒最大粒径不应超过 37.5mm。基层颗粒组成应在表 8 级配范围内：

结构层	通过下列方筛孔（mm）的质量百分率（%）									液限（%）	塑性指数
	37.5	26.5	19	9.5	4.75	2.36	1.18	0.6	0.075		
基层	90-100	66-100	54-100	39-100	28-84	20-70	14-57	8-47	0-30	<28	<9

3) 底基层技术要求

底基层采用碎石，混合料应在处于或略大于最佳含水量进行碾压，直到达到按重型击实试验法确定的要求压实度，本项目要求基层压实度不小于 97%。粗集料级配应符合现行《公路路面基层施工技术细则》的有关要求，对于所用碎石，要求压碎值不大于 30%，针片状颗粒含量不大于 20%，单个颗粒最大粒径不应超过 31.5mm，并应级配稳定、塑性指数不大于 9，液限宜不大于 28%。基层颗粒组成应在表 9 级配范围内（G-A-2）：

底基层颗粒组成要求 表 9

结构层	通过下列方筛孔（mm）的质量百分率（%） (G-A-2)									
	31.5	26.5	19	16	13.2	9.5	4.75	2.36	1.18	0.6
底基层	100	100-90	86-70	79-62	72-54	62-42	45-25	31-16	22-11	15-7

十一、路床顶面验收标准说明

路床顶面及路面验收标准设计要求详见下表 10；

表 10

路面结构层	材料名称	厚度（cm）	回弹模量 (Mpa)	弯沉设计值 (0.01mm)	设计强度
面层	水泥混凝土	24	—	—	设计弯拉强度为 4.5Mpa
基层	5%水泥稳定碎石	20	1300	80.0	7d 无侧限抗压强度为 3.0Mpa
底基层	级配碎石	20	200	160.9	
路床顶面			40	232.9	

十二、施工注意事项

- 1、路基施工前，首先考虑必须对全线导线点、水准点进行全面复测，确认精度满足后方可进行其它工程的施工。
- 2、施工前应先放样标明路基开挖线。
- 3、对沿线集借土场挖取有代表性的土样进行天然密实度、含水量、也液限。塑性指数等实验。同时做好施工场地清除和疏通工作。
- 4、经常注意并检查的含水量集压实度，并视需要采取相应措施。
- 5、开挖土方不得乱挖超挖，旧路边坡开挖应从上到下，同时应注意边坡稳定，必要时设置支挡工程，严禁掏洞取土。
- 6、施工时应严格控制底基层和基层的压实度、厚度及高程，其路拱横坡应与面层一致。
- 7、基层施工时，严禁用薄层贴补法进行找平。
- 8、施工期间应加强临时防水及排水处理，避免已完成施工的结构层泡水，破坏其强度。

十三、有关施工工艺、施工安全措施の説明及注意事项

1) 预应力锚索

1) 锚索支护工程的构造

1、预应力锚索

预应力锚索由锚固段、自由段和紧固头三部分组成，紧固头由锚墩、钢垫板和锚具组成。锚索总长度包括锚固段长度、自由段长度、张拉段长度三部分。

预应力锚索采用高强度低松弛钢绞线制作，钢绞线必须符合现行国家标准《预应力混凝土用钢绞线》（GB5224）的规定。锚索采用 3 束由 7 根钢丝构成的 $\Phi 15.2\text{mm}$ 钢绞线，强度级别 1860MPa。设计锚固力见工点的设计说明。

锚索锚固段制作采用一系列的束线环和隔离架使之成为波纹状，注浆后形成枣核状。

锚索必须作好防锈、防腐处理。锚索全段需要清污除锈，自由段锚索还需要涂防腐剂、外套 $\Phi 22\text{mm}$ 聚乙烯塑料套管内注油脂隔离防护，张拉段锚索也需涂防腐剂。

钻孔采用钻机造孔，造孔直径为 $\Phi 150\text{mm}$ ，造孔方向沿水平方向下倾角度应符合工点设计要求。锚索孔注浆材料采用 M30 水泥净浆（在腐蚀性地层中选用抗硫酸盐水泥），净浆灌注必须饱满密实，第一次注浆完毕，水泥净浆凝固收缩后，孔口进行补浆，灌浆应严格执行灌浆施工工艺要求。

锚具采用 OVM-15 系列锚具。预应力锚索张拉锁定后，锚头部分涂防腐剂后用 C30 混凝土封闭。

2、锚墩

锚墩分为锚固桩使用的锚墩和单独使用的锚墩两种，锚墩采用 C30

混凝土浇注，内配钢筋网，锚墩底面置于稳定平整的坡面上或桩身上，浇注前将钢套筒垫板的一端伸入边坡钻孔内或桩内预留孔道内不小于 0.5m，以保证锚墩顶面与锚索垂直。

2) 预应力锚索施工工艺

1、锚索制作：锚索制作应由熟练的工人在有经验的工程师的指导下进行，首先根据设计要求截取锚索体材料；并于钢绞线上标记出锚固段自由段和张拉段，锚索全长进行防锈、防腐处理；自由段采用聚乙烯管套封，管内预先充满防腐油脂（油脂应对锚索各部件无腐蚀），套管两端采用细铁丝缠绕封闭，将处理好的锚索体材料顺直置放于制作支架上；之后依次安装导向帽、隔离架、束线环、对中支架、止浆塞等，经检查合格后编号待用。

2、钻孔：钻孔采用干钻，钻孔必须满足设计孔径、深度、位置及方向的要求，钻孔过程中要密切注意了解锚固段的岩性及厚度，在风化严重或软弱夹层及土层中钻孔，可采用套管跟进等方式，以免孔壁坍塌或卡钻。

3、清孔：钻孔钻完后采用高压风吹净。

4、锚索安装：锚索安装前对钻孔深度，孔径等进行检查，对塌孔、掉块等进行处理；对锚索体进行详细检查，对损坏的防护层、配件等进行更换或修复；推送锚索入孔时用力要均匀一致，并且不得使锚索体转动；确保锚索体推送到预定位置并使注浆管保持畅通。

5、注浆：锚索采用二次注浆工艺，第一次采用 M30 水泥净浆常压注浆，注浆压力约 0.8MPa，待第一次注浆浆体强度达到 5MPa 时采用 M30 纯

水泥浆进行二次高压注浆，注浆压力不小于 2MPa。注浆应采用自孔底向上一次有压注浆技术，中途不得停灌，要保证浆液饱满，必要时对孔口段进行补浆，不得有里空外满的现象。锚杆注浆采用孔底注浆法，注浆压力要求达到 0.5MPa。当孔中有积水时，须使浆液将积水全部排出。

6、锚具、钢套筒垫板、锚索体必须同轴安装，安装前钢套筒垫板预置注浆管。

7、张拉：待框架混凝土达到 100%和锚固体灌浆强度达到设计强度的 85%后（约两周）方可进行张拉和锁定。张拉分两次逐级张拉，张拉采用先单根张拉，再整体张拉的方式进行。第一次张拉，单根张拉时，荷载为设计锚固力的 8%，整体张拉荷载共分五级施加，前四级分别为设计锚固力的 25%，50%，75%，100%，分别稳定 5min 后，可进行下一级张拉，最后一级为设计锚固力的 115%，稳定时间 30min。间隔 6~10 天后，再进行一次补偿张拉，补偿张拉一次达到设计锚固力的 115%。张拉结束后立即对锚具进行锁定并截断多余长度的钢绞线，之后通过钢垫板上的注浆孔对止浆塞外侧与钢垫板之间进行补充注浆。外锚头涂防腐剂后采用 C20 混凝土封闭。

应按照设计要求确保锚索质量。锚索正式施工前应进行基本试验，施工结束后应随机抽样作验收试验，锚索加卸荷等级与位移观测时间及其它规定详见《岩土锚杆（索）技术规程》。通过基本试验验证各项设计参数和确定施工工艺，采用工程锚进行基本试验时最大试验荷载不宜超过锚索承载力标准值的 80%，即 880kN，采用循环加卸荷法。验收试验最大试验荷载取锚索轴向拉力设计值的 1.5 倍，即 750kN。

3) 锚索试验及原位监测

1. 试验

为验证预应力锚索设计, 检验其施工工艺, 指导安全施工, 在锚固工程施工初期须进行预应力锚索锚固试验, 锚固试验分为拉拔试验和张拉试验。

1、拉拔试验

施工前应进行拉拔试验, 以校核设计参数的选取, 根据试验成果修改设计。拉拔试验应选择在与加固工程地质条件相似的现场进行, 不得在实际锚固工程部位进行。拉拔试验锚索不少于 3 根 (相关参数比照工作锚索执行), 其张拉荷载为锚索极限锚固力。

2、张拉试验

随机选择锚索总数的 5%, 同时不少于 3 根, 进行张拉试验, 其张拉试验荷载为设计锚固力的 1.2~1.3 倍。

3、试验方法

试验按 5 级加载, 每级为设计最大试验荷载的 0.2 倍, 采用逐级循环张拉 (逐级加荷、卸荷), 荷载每增加一级, 应稳定 5~10 分钟后记录测试数据。加荷速度为每分钟不超过设计最大试验荷载的 0.05~0.1 倍, 卸荷速度为每分钟不超过设计最大试验荷载的 0.1~0.2 倍。

2. 原位监测

为掌握锚索应力变化情况, 每工点设置锚索测力计, 数量不少于锚索总数的 5%, 且不少于 2 孔; 每工点设置地面位移观测断面, 一般按间距 50m 布设, 每个观测断面布置不少于 3 个观测点。

观测设备按照规范要求的频率在施工及使用过程中长期监测边坡变形, 及时处置异常情况, 保证边坡稳定。

4) 施工注意事项

1、预应力锚索支护工程应自上而下逐级施工, 以利于施工期间路堑边坡的稳定。每级堑坡开挖后, 边坡暴露时间不宜过长, 应及时进行预应力锚索支护工程施工。桩顶锚索应在开挖至该高度时及时进行, 严禁全部开挖完成后再施工全部锚索。

2、施工前堑顶做好天沟排水, 严格控制边坡开挖线, 尽量避免超欠挖, 欠挖部分采用风镐凿除, 超挖部分采用混凝土补齐, 以保证锚墩底部的平整。

3、预应力锚索的位置应由测量人员严格确定, 钻孔时钻进人员严格控制钻进方向, 钻孔应采用干钻。如遇地质条件较差造成塌孔时, 应采用套管跟进组合钻具作业。

4、锚孔深度达到设计要求后, 应立即清孔并按要求安装锚索并灌浆, 严格执行灌浆工艺要求。当孔内净浆达到设计强度的 70% 后方可进行张拉, 张拉中须对锚索伸长及受力作好记录。当伸长量或拉力变化异常时, 应立即停止张拉, 查明原因后再次进行。

5、锚索张拉时, 不得碰撞千斤顶; 严禁人员在千斤顶后方区域逗留。

6、在工作锚索上进行锚索锚固试验时, 千斤顶的反力严禁作用在桩身上。

7、未尽事宜按相关规范执行。

2) 框架梁施工

- 1. 框架梁施工与土石方开挖必须紧密结合，自上而下分排进行。土石方开挖尽量不放炮施工，以减少对边坡的振动。
- 2. 框架梁采用挖槽施工，梁的顶面与绿化防护后的坡面平齐。挖槽深度参照框架梁设计图。
- 3. 边坡局部滑塌处，在清理滑塌体后，可加深框架梁厚度，确保与清理后的边坡坡面紧密结合。框架内采用土袋或浆砌片石回填砌补。

3) 锚杆及锚索防腐蚀控制

本工程为永久性锚杆，按照《岩土工程勘察规范》，按环境类型场地土对混凝土结构具微腐蚀性；地层渗透性场地土对混凝土结构具微腐蚀性；场地土对混凝土中的钢筋具微腐蚀性。根据《岩土锚杆与喷射混凝土支护工程技术规范》（GB 50086-2015）4.5 条，采用 I 级防腐蚀保护构造设计。

- 1、非预应力锚杆的自由段位于土层中时,可采用除锈、刷沥青船底漆、沥青玻纤布缠裹其层数不少于二层；
- 2、对采用钢绞线、精轧螺纹钢制作的预应力锚杆(索)，其自由段可按本 1 条进行防腐蚀处理后装入套管中;自由段套管两端 100 ~ 200mm 长度范围内用黄油充填,外绕扎工程胶布固定；
- 3、对位于无腐蚀性岩土层内的锚固段应除锈,净浆保护层厚度应不小于 25mm ；
- 4、对位于腐蚀性岩土层内的锚杆的锚固段和非锚固段,应采取特殊防腐蚀处理；

5、经过防腐蚀处理后,非预应力锚杆的自由段外端应埋入钢筋混凝土构件内 50mm 以上;对预应力锚杆,其锚头的锚具经除锈、涂防腐漆三度后应采用钢筋网罩、现浇混凝土封闭,且混凝土强度等级不应低于 C30，厚度不应小于 100mm，混凝土保护层厚度不应小于 50mm。

4) 喷播植草防护

施工方法及要求:

- (1) 喷播植草宜选择在春秋季节进行。
- (2) 采用人工对交验后的边坡面进行细致整平，清除所有的岩石、碎泥块、植被、垃圾和其他可能使网在地面被顶起的障碍物。
- (3) 对于路堤填土土质较差、不利于草种生长的坡面回填改良客土，并用水湿润让坡面自然沉降至稳定;当坡面土质 PH 值不合适，则采取措施进行土壤酸碱度改良。
 - a 利用离心泵将植物种子与肥料等的混合液用喷枪喷播在边坡，形成均匀覆盖层保护下的植物种子层。
 - b 喷薄混合液材料由草种、木纤维、泥炭土、保水剂、粘合剂、肥料、染色剂及水经拌合而成。草种根据当地气候条件进行合理选择，木纤维可以采树枝、桔梗等经粉碎获得，保水剂一般采用合成聚合物(丙烯酸丙西酰胺聚合物)。粘合剂可采用纤维素或胶液，肥料一般采用氮磷钾复合肥。混合液配合比应参照设计说明或通过现场试验确定。
 - c 覆盖养护管理:喷播植草完毕，用无纺布对坡面进行覆盖，用 U 型铁丝钉固定。覆盖完后，进行养护管理，每天浇水 1-2 次，每次都要浇透，草坪出苗齐全后撤掉覆盖物，并作好不同阶段的施肥以及病虫害防

治。

5)锚喷防护

1、搭设脚手架平台

为满足护坡的施工需要，搭设作业平台，整个脚手架随坡形状变化而变化，沿山体边坡搭成。脚手架搭设前必须先对现有边坡的稳定情况进行观察，确定安全后再搭设脚手架，钢管支架立柱应置于坚硬的岩石上，不得至于浮渣上，立柱间距以满足施工操作，搭设管扣要牢固和稳定，钢架与壁面必须楔紧，相邻钢架之间应连接牢靠，以确保施工安全。

2、坡面土石方清理

清理挂完该区域浮土、浮石及树枝等易掉落杂物。

3、锚杆防护

按锚杆的有关施工规范及要求进行施工，可参见本册说明的锚杆部分施工说明。

4、铺设钢筋网

- a. 钢筋网在初喷射混凝土 4-5cm 以后铺挂，保护层厚度不小于 2cm；
- b. 钢筋网随初喷面的起伏铺设，与受喷面的间隙一般不大于 3cm，与锚杆（锚杆安装 3d 后）或其它固定装置连接牢固；
- c. 开喷时减小喷头至受喷面距离，并调整喷射角度；
- d. 喷射中如有脱落的石块或混凝土块被钢筋网卡住时，及时清除后再喷射混凝土。

5、喷射混凝土施工

- a. 喷射前先对受喷岩面进行处理，一般岩面先用高压水冲洗受喷岩

面的浮尘、岩屑，岩面遇水容易潮解、泥化时，用高压风吹净岩面。喷射混凝土前先喷一层水泥砂浆，待终凝后再喷射混凝土，喷射 C25 砼，厚度为 10cm。

- b. 埋设钢筋头作为控制喷射砼厚度的标志；
- c. 先喷射 4-5cm 厚混凝土封闭岩面，挂钢筋网，对初喷岩面进行清理后复喷至设计厚度。
- d. 喷射混凝土采用分段、分片、分层依次进行，喷射顺序自下而上，分段长度不大于 6m。喷射时先将低洼处大致喷平，再自下而上顺序分层、往复喷射；分段施工时，在前段喷射混凝土接头处预留斜面，斜面宽度为 20-30cm，斜面上先用压力水冲洗润湿后再喷射砼；
- e. 检查喷射混凝土表面，是否有松动、开裂、下坠、滑移等现象，如有及时清除重喷。喷体达一定强度后可用锤击听声，对空鼓脱壳处及时进行处理。钻眼量测，厚度不够处补喷。及时测定回弹率和实际配合比，对喷体试件进行力学试验，以指导下步施工。

十四、初步设计批复意见（路基、路面）的执行情况

（一）路基横断面设计

路基横断面布置为：0.5m 土路肩+2×3.25m 行车道+0.5m 土路肩=7.5m。

【执行情况】路基横断布置与初步设计批复完全一致。

（二）一般路基设计

原则同意一般路基设计。施工图设计阶段应进一步补充勘察，结合各边坡的地质情况划分土石比例，结合边坡的地质及周边环境确定边坡

的开挖方式，进一步优化设计，减少弃方量；应最大限度保护自然资源，节约集约用地，做好填方边坡收脚等挡墙设计，尽量避免占用耕地资源；应做好耕植土的回收利用，避免浪费土地资源。

【执行情况】路基一般设计在施工图阶段已进一步详细勘察，结合本项目岩土工程地质详勘报告及现场调查记录，合理确定各边坡的地质情况划分土石比例；通过纵坡调整与坡长优化，有效降低挖方总量，适度增加了填方数量，一定程度上利于土石方平衡。鉴于原设计未包含碎落台结构，根据规范要求及专家评审意见，本次修编在全线挖方路段均增设碎落台。该措施显著提升边沟养护作业安全性，优化行车视距条件，符合公路工程安全运营标准。此项优化导致土石方总量产生一定量的增幅。已最大限度保护自然资源，节约用地，适当增加填方边坡收脚等挡墙设计路段，已最少占用耕地资源；做好了耕植土的回收利用。

（三）路面结构设计

拟定新建路面及挖除重铺路段的行车道路面结构为：厚 24cm 水泥混凝土面层+基层为厚 20cm 6%水泥稳定级配碎石+底基层为厚 20cm 碎石。设计弯拉强度标准值为 4.5MPa，基层 7d 浸水抗压强度标准值为 3.0MPa；利用旧路进行加宽的路段，则打裂旧砼路面后，20cm 厚 6%水泥稳定级配碎石基层+厚 24cm 水泥混凝土面层。设计弯拉强度标准值为 4.5MPa，基层 7d 浸水抗压强度标准值为 3.0MPa。

原则同意路面结构设计。施工图设计阶段应进一步对旧路路况作详细调查、检测（特别是基层的破损状况）和评估，加强旧路的路基强度及地质现状、软基处理情况、沉降观测等资料收集，结合沿线规划、标高、

施工等因素，进一步研究旧路调平问题，优化路面结构形式，降低工程造价。

【执行情况】施工图设计与初步设计批复路面结构参数一致；已补充利用旧路改建路段的水泥混凝土路面损坏调查表、路基损坏调查表、桥隧构造物损坏调查表、沿线设施损坏调查表，详见第一册基础资料附件。

（四）排水设计

1. 路基排水尽可能结合当地沿线的排洪（涝）渠、自然沟谷、水塘以及原有公路排水系统，形成完整的排水体系。在路基挖方边坡设置矩形混凝土边沟，尺寸为 40cm×50cm。在边坡合适的位置设置矩形步梯急流槽，尺寸为 30cm×80cm。

2. 一般路段路面水主要通过路拱横坡向两侧边坡排流，超高路段路面积水，排往内侧的行车道，然后将水排出路堤边坡。

原则同意项目排水设计。应贯彻落实绿色发展理念，进一步加强沿线水文、气象、降雨量等自然条件调查，结合沿线自然水系。需对排水细节进行详尽设计，重点关注排水沟渠与山体、路基坡面之间实现紧密、有效的衔接，明确防渗填塞的工艺与材料要求，从根源上避免因缝隙导致积水下渗，引发边坡或路基失稳。需科学布设排水构筑物，避免路面水直接排入鱼塘、水田、菜地及周边村镇，防范水体污染与环境影响，确保排水通畅且契合生态保护要求。

【执行情况】在初步设计的基础之上，进一步对排水系统进行了优化和完善。这一优化过程紧密结合《广东省公路路基边坡防护及排水设计指南（试行）》中的相关规范与要求，并且充分考虑了实际的地形状

况以及汇水面积等因素。基于这些考量，在多个合适的路段增加了路堑坡顶截水沟。同时，细致地确定了边沟、排水沟、截水沟以及急流槽等各类排水设施的具体尺寸和合理间距，通过这一系列的优化，最终构建起了一套完整且高效的排水系统，以确保公路路基边坡的防护以及排水功能得到可靠的保障。

十五、施工图设计专家评审（路基）意见及执行情况

1、建议优化平纵线形设计，尽量减少挖方数量。

【执行情况】本项目平面线形经多轮优化调整后，已完全规避基本农田占用，征地、拆迁工程量控制在最低限度，平面除 K7+580~K7+840 段优化避开古楼和古树外，难有进一步优化空间。针对纵断面线形，本次设计重点对 K3+944.82~K4+155.09 段、K7+397.47~K7+680 段、K8+467.68~K8+641.74 段等关键路段实施系统性优化。通过纵坡调整与坡长优化，有效降低挖方总量，适度增加了填方数量，一定程度上利于土石方平衡。鉴于原设计未包含碎落台结构，根据规范要求及专家评审意见，本次修编在全线挖方路段均增设碎落台。该措施显著提升边沟养护作业安全性，优化行车视距条件，符合公路工程安全运营标准。此项优化导致土石方总量产生一定量的增幅。

2、结合地勘报告优化完善高边坡设计方案。

【执行情况】本项目设计工作以岩土工程地质详勘报告为技术依据，针对两处高度超 20 米的土质边坡实施专项独立工点防护设计。具体为：K2+120.00~K2+238.27 段右侧边坡（长度 118.27 米，最大坡高 25.17m）及 K5+579.97~K5+659.97 段右侧边坡（长度 80 米，最大坡高 29.6m）。

鉴于该类高边坡的工程安全风险特性，已采用预应力锚索格梁防护体系进行专项设计，详细技术参数及构造做法详见第二册 S3-24-2，K2+120.00~K2+238.27、K5+579.97~K5+659.97 段预应力锚索格梁防护设计图。

十六、施工图设计咨询报告（路基、路面）意见及执行情况

①缺失沿线地质、土质及水文情况资料。应当补充。

【执行情况】依据《公路工程基本建设项目设计文件编制办法》（交公路[2007]358 号），沿线地质、土质及水文情况资料已在：第一篇总体设计（本篇说明）第四项中详细说明。

②填方坡脚外的排水沟应在坡脚 2m 以外。

【执行情况】根据《公路路基设计规范》（JTG D 30-2015）相关条款，排水沟外侧护坡道设置未作强制性规定。本项目路线填方段沿线多为基本农田及耕地，受土地用途属性限制，不具备护坡道设置条件。基于规范要求及沿线土地资源实际状况，经综合论证，不设置护坡道。

③《路基横断面设计图》应补充标高及网格线。

【执行情况】在本项目 S3-04 的横断面设计图当中，已经对路中桩、路面边缘等关键位置的标高进行了详尽且清晰的标示。这些标高的标注都是依据相关出图软件严格按照比例进行绘制的，其精确程度能够确保满足指导施工的实际需求。

④进一步完善设置在水浸路段浆砌片石防护设计图。

【执行情况】已根据意见完善设置在水浸路段浆砌片石防护设计图，见 S3-24-1 第 5 页。

⑤完善挡土墙及预应力锚索框架护坡验算资料，补充高边坡独立工点地质情况。

【执行情况】挡土墙及预应力锚索框架护坡均有完整的验算资料，已补充高边坡独立工点地质情况，见第三篇 路基、路面设计说明及 S3-24-2 第 1-9 页，独立工地边坡设计图。

⑥全线挡土墙均采用重力墙欠妥，应根据地形和高度选择不同形式的挡土墙，以节约费用；如 K1+500-K1+600、K2+240-K2+270、K4+080-K4+220、K5+160-K5+290、K5+500-K5+835、K5+852-K6+240 等段可采用衡重式挡土墙更合理。

【执行情况】本项目全线采用重力式挡土墙，其中大部分为仰斜式挡土墙，仰斜式挡土墙作为重力式挡土墙的一种优化形式，其墙身向填土方向倾斜，这一设计带来了多方面的综合优势，核心优势在于其卓越的经济性。由于墙身向后倾斜，在相同挡土高度下，其所受的主动土压力最小，这使得墙体断面尺寸得以优化。对于工程中大量的中低高度挡墙，这种材料的直接节省能显著降低工程造价，符合节约工程费用的核心诉求。衡重式挡土墙的施工难度显著大于仰斜式。需精确设置衡重台（配重块），这不仅对施工技术和经验要求高，也导致其施工周期较长，投资通常比仰斜式高，与“节约费用”的目标相悖。且衡重式挡土墙的稳定性的严重依赖良好的地基。由于其底板平面尺寸相对较小，为了承受集中应力，必须要求地基具有较高的承载力，综合以上经济、技术上因素，选用重力仰斜式为更合理方案。

⑦多级边坡中不同坡级采用同样的边坡率不合理，应依据土质的不

同而设置不同的坡率。

【执行情况】多级边坡中边坡坡率，根据《公路路基设计规范》（JTG D 30-2015）第 3.4.1、3.4.2 款不同的土质、岩质路堑边坡坡率执行。

⑧在预应力框架坡面防护中，预应力锚索张拉力采用 150KN 太大，建议取 100KN；预应力框架梁间设置三维网喷草籽易冲刷，建议用水泥混凝土铺砌。

【执行情况】原设计中的 150KN 张拉力，并非经验取值，根据公路路基设计、建筑边坡设计等相关规范，采用理正边坡综合治理分析软件对坡体进行稳定性计算后得出的结果。该计算综合考虑了岩土参数、坡体形态、潜在滑裂面位置及荷载组合等多种因素。锚索设计张拉力的根本目的是提供足够的抗滑力，以平衡坡体下滑力，确保边坡在施工期和运营期的长期稳定。随意降低张拉力，等同于降低了边坡的安全储备，可能使边坡处于临界甚至不稳定状态。

与刚性、封闭的水泥混凝土铺砌相比，三维网植草防护实现了工程防护与生态修复的完美结合。它能快速恢复坡面植被，减少水土流失，改善沿线生态环境，并对路基边坡起到保温、保湿作用。而大面积混凝土铺砌会割裂生态，造成视觉污染，且不利于地表水下渗，可能影响坡体内部水文平衡。

⑨边沟采用 0.4×0.5m 的矩形断面太小，不符合《广东省公路路基边坡防护及排水设计指南》的要求。

【执行情况】边沟断面尺寸为根据《广东省公路路基边坡防护及排水设计指南》第 8.2 款水文及水力计算、根据附录 E 广东省部分地级市

最新降雨强度公式计算所得；排水指南中所列的 $0.6 \times 0.6\text{m}$ 提升为 $0.8 \times 0.8\text{m}$ ，结合同为广东省交通运输厅，2026 年 1 月发布的《广东省在役干线公路路基病害防治技术指南》，边沟标准 $0.8 \times 0.8\text{m}$ 应为干线公路或二级及以上公路标准，本项目为低等级公路，标准未明确规定。

⑩完善挡土墙两端与路基边坡相接锥坡的结构设计图。

【执行情况】已根据意见增加挡土墙两端与路基边坡相接锥坡的结构设计图，见 S3-22-1 锥坡设计图第 2 页。

⑪“路面结构设计图（一）”中结构层顶面的计算弯沉值有的与说明书中不一致，请复核；改建路段新旧路面之间的隔离层建议采用沥青混凝土；请补充路面圆曲线加宽部分的水泥混凝土板的分块设计和钢筋设计；请补充改建路段现有路面的结构情况。

【执行情况】已修正路面结构设计图中的计算弯沉值等指标与设计说明一致；由于现状旧混凝土路面状况较为良好，采用聚乙烯复合土工膜（两布一膜）相较于沥青混凝土隔离层造价更低，工艺更简单，加铺后的标高不至于增加过高；圆曲线加宽部分的水泥混凝土板的分块设计和钢筋设计参照 S3-27 水泥混凝土路面设计图第 1-3 页执行。已补充改建路段现有路面的结构情况。

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填 挖 高 度 (m)		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)						施 工 时 中 桩 填 挖 高 度 (m)		备 注			
									左 侧		右 侧		左 侧		中 桩	右 侧								
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型			填	挖	W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1	填	挖					
K0+000			R-714.28 I-150.98 E-0.01 -0.15%	12.5	151.92	152.03	151.99		0.04	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.04				
+013.68				K0+012.50	150.95	152.05	1.10		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.10						
+015					150.95	152.07	1.12		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.12						
+016.19					151.85	152.09	0.24		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.24						
+017.89					152.38	152.12		0.26	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.26					
+019					151.89	152.14	0.26		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.26						
+020.01					151.89	152.17	0.28		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.28						
+022.69					151.22	152.23	1.02		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.02						
+029.45					3% 100.5	ZD	151.59	152.43	0.84		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.84				
+035.31							151.96	152.61	0.65		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.65				
+040							151.86	152.75	0.89		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.89				
+041.30							151.84	152.79	0.95		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.95				
+045.20							152.03	152.90	0.88		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.88				
+060							150.80	153.35	2.55		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.55				
+080							152.52	153.95	1.43		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.43				
+100			QD				156.04	154.64		1.40	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.40			
+120.01				R-1507.06 I-30 E-0.3			K0+113	157.91	155.60		2.31	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		2.31		
+139.99								154.67	156.83	2.15		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.15			
+160								154.26	158.22	3.96		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	3.96			
+179.99								158.36	159.62	1.26		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.26			
+199.98								165.60	161.01		4.59	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		4.59		
+220								165.31	162.41		2.90	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		2.90		
+240.01								165.80	163.81		2.00	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		2.00		
+260					168.00	165.20			2.80	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		2.80				
+280					174.44	166.60			7.84	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		7.84				
+300					173.30	167.99			5.30	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		5.30				
+320.01					6.98% 227	170.79		QD	171.78	169.35		2.43	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		2.43	
+340.01	168.89	170.46							1.57		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.57				
+360	169.79	171.31							1.52		0.50	3.68	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.02	-0.04	1.52				

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填挖高度		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)						施 工 时 中 桩 填 挖 高 度 (m)		备 注
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 _{ZD} 型			(m)	挖	左 侧		右 侧		左 侧		中桩	右 侧					
									W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1	填	挖		
K0+380.01	JD2 R=43.06° Ls=30.19 Ly=30.19 (YH) K0+443.70 (HZ)		2.8%	296.29	+371	171.75	171.91	0.16		0.50	5.02	3.25	0.50	-0.18	-0.17	0.00	0.11	0.09	0.16		
+400					165.38	172.47	7.08		0.50	5.25	3.25	0.50	-0.23	-0.21	0.00	0.13	0.12	7.08			
+406.01					165.66	172.63	6.98		0.50	5.25	3.25	0.50	-0.23	-0.21	0.00	0.13	0.12	6.98			
+420.01					167.02	173.03	6.01		0.50	4.83	3.25	0.50	-0.15	-0.13	0.00	0.09	0.07	6.01			
+440					172.46	173.59	1.13		0.50	3.50	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.04	-0.06	1.13			
+460					175.60	174.15		1.45	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.45		
+480					174.51	174.71	0.20		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.20			
+500					174.51	175.27	0.76		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.76			
+520.01					173.54	175.83	2.29		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.29			
+540.01					173.76	176.39	2.63		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.63			
+559.98					175.38	176.95	1.57		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.57			
+580.03					179.37	177.51		1.87	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.87		
+590.03					183.61	177.79		5.82	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		5.82		
+600.02					184.70	178.07		6.63	0.50	3.25	3.78	0.50	-0.03	-0.02	0.00	-0.08	-0.09		6.63		
+619.97					183.79	178.60		5.19	0.50	3.25	5.94	0.50	0.15	0.16	0.00	-0.30	-0.32		5.19		
+639.94					172.03	179.02	6.99		0.50	3.25	5.95	0.50	0.15	0.16	0.00	-0.30	-0.32	6.99			
+659.96					173.94	179.32	5.37		0.50	3.25	3.90	0.50	0.02	0.04	0.00	-0.05	-0.06	5.37			
+677.93					174.28	179.50	5.22		0.50	3.73	3.25	0.50	-0.07	-0.05	0.00	0.05	0.03	5.22			
+679.97					174.70	179.52	4.82		0.50	3.81	3.25	0.50	-0.08	-0.06	0.00	0.05	0.04	4.82			
+700.01	177.62	179.72	2.10		0.50	4.25	3.25	0.50	-0.14	-0.13	0.00	0.10	0.08	2.10							
+719.95	178.23	179.92	1.69		0.50	3.99	3.25	0.50	-0.09	-0.08	0.00	0.05	0.04	1.69							
+739.99	183.03	180.12		2.91	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		2.91						
+760.02	181.49	180.32		1.17	0.50	3.25	3.47	0.50	-0.04	-0.03	0.00	-0.07	-0.08		1.17						
+780	181.67	180.52		1.15	0.50	3.25	3.97	0.50	0.04	0.05	0.00	-0.08	-0.09		1.15						
+799.99	179.93	180.72	0.79		0.50	3.25	4.25	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.13	-0.14	0.79							
+820	181.23	180.92		0.31	0.50	3.25	4.25	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.13	-0.14		0.31						
+839.99	178.41	181.12	2.71		0.50	3.25	4.01	0.50	0.04	0.06	0.00	-0.08	-0.09	2.71							
+860.02	177.32	181.32	4.00		0.50	3.25	3.51	0.50	-0.04	-0.02	0.00	-0.07	-0.08	4.00							
+880	175.43	181.52	6.09		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	6.09							

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填挖高度 (m)		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)						施 工 时 中 桩 填 挖 高 度 (m)		备 注
									左 侧		右 侧		左 侧		中 桩	右 侧					
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型			填	挖	W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1	填	挖		
K0+885.05	JD6 R=1000 T=27.5 E=0.38 ZD K0+904.66 (ZH) K0+934.66 (HY) K0+960.03 (YH) K0+990.88 (HZ) K1+020.01 K1+031.79 (ZH) K1+061.79 (YH) K1+092.66 (YH) K1+122.66 (HZ) K1+159.97 K1+180.00 (ZH) K1+210.00 (HY) K1+240.01 (YH) K1+270.00 (ZH) K1+300.00 (HY) K1+330.00 (YH) K1+360.00 (GQ) K1+380.00 (GQ) K1+410.00 (YH) K1+440.00 (YH)		1% QD K0+923.72 R=1000 T=27.5 E=0.38 ZD +978.72	314.93 182.23 K0+951.22	177.74	181.57	3.83		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	3.83			
+899.99					176.75	181.72	4.97		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	4.97			
+919.98					176.54	181.92	5.38		0.50	4.63	3.25	0.50	-0.10	-0.09	0.00	0.05	0.04	5.38			
+939.97					182.09	182.25	0.16		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.32	-0.30	0.00	0.16	0.15	0.16			
+960.03					185.50	182.98		2.52	0.50	5.95	3.25	0.50	-0.32	-0.30	0.00	0.16	0.15		2.52		
+980.01					188.93	184.10		4.82	0.50	4.23	3.25	0.50	-0.09	-0.08	0.00	0.02	0.00		4.82		
+999.99					190.89	185.40		5.49	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		5.49		
K1+020.01					193.20	186.70		6.50	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		6.50		
+040					194.25	188.00		6.25	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.03	-0.04		6.25		
+060.01					196.21	189.30		6.91	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	0.06	0.04		6.91		
+079.99	196.99	190.60		6.38	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	0.07	0.05		6.38						
+100.01	195.26	191.90		3.36	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	0.03	0.02		3.36						
+120	K1+122.66 (HZ) K1+159.97 K1+180.00 (ZH) K1+210.00 (HY) K1+240.01 (YH) K1+270.00 (ZH) K1+300.00 (HY) K1+330.00 (YH) K1+360.00 (GQ) K1+380.00 (GQ) K1+410.00 (YH) K1+440.00 (YH)		6.5% 208.75 QD K1+128.97 R=1771.4 T=31 E=0.27 ZD +190.97	208.75 QD K1+128.97 R=1771.4 T=31 E=0.27 ZD +190.97	193.07	193.20	0.13		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.05	-0.07	0.13			
+140					192.81	194.47	1.66		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.66			
+160.01					194.73	195.53	0.80		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.80			
+180					197.97	196.37		1.60	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.60		
+200.01					198.18	197.00		1.18	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.18		
+220.01					197.04	197.60	0.56		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.56			
+240.01					196.19	198.20	2.02		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.02			
+255.01					196.54	198.65	2.11		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.11			
+260					196.56	198.80	2.24		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.24			
+279.99					198.08	199.40	1.32		0.50	3.25	4.43	0.50	0.03	0.05	0.00	-0.09	-0.10	1.32			
+300	200.85	200.00		0.85	0.50	3.25	5.25	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.21	-0.23		0.85						
+319.99	202.57	200.60		1.97	0.50	3.25	5.25	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.21	-0.23		1.97						
+340	201.66	201.20		0.46	0.50	3.25	4.31	0.50	0.05	0.07	0.00	-0.09	-0.11		0.46						
+360	K1+355.92 (GQ) K1+380.92 (GQ) K1+410.00 (YH) K1+440.00 (YH)		3% 224.63 QD K1+353.60 R=4915.48 T=31 E=0.1 ZD +415.60	224.63 QD K1+353.60 R=4915.48 T=31 E=0.1 ZD +415.60	200.77	201.81	1.03		0.50	3.69	3.25	0.50	-0.05	-0.03	0.00	0.03	0.01	1.03			
+380					200.23	202.47	2.24		0.50	5.85	3.25	0.50	-0.31	-0.28	0.00	0.16	0.14	2.24			
+400					200.92	203.22	2.30		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.32	-0.30	0.00	0.16	0.15	2.30			
+420					201.02	204.05	3.03		0.50	4.25	3.25	0.50	-0.09	-0.08	0.00	0.06	0.05	3.03			

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填挖高度 (m)		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)						施 工 时 中 桩 填 挖 高 度 (m)		备 注		
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型			填	挖	左 侧		右 侧		左 侧		中 桩	右 侧		填	挖				
									W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1						
K1+440	(GQ) K1+429.24 JD10 I-22.54·18· R-195 Ls-35 Ly-24.239	(GQ) K1+464.24	4.26% 235.4	QD	207.27	204.90		2.37	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.02	0.00	0.00	0.00	-0.02		2.37				
+460.09					211.59	205.76		5.84	0.50	3.25	3.97	0.50	0.06	0.07	0.00	-0.09	-0.10		5.84				
+480.03		(HY)			212.86	206.61		6.25	0.50	3.25	4.25	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.13	-0.14		6.25				
+499.97					208.69	207.46		1.23	0.50	3.25	4.25	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.13	-0.14		1.23				
+520.04		(YH)			208.32	208.31		0.01	0.50	3.25	3.87	0.50	0.02	0.04	0.00	-0.08	-0.09		0.01				
+539.95		K1+541.62			211.93	209.16		2.77	0.50	3.25	3.30	0.50	-0.07	-0.06	0.00	-0.07	-0.08		2.77				
+560.15		(HZ) K1+576.08			207.72	210.02	2.30		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.30					
+579.95		(ZH)			207.59	210.86	3.28		0.50	3.25	3.44	0.50	-0.05	-0.04	0.00	-0.07	-0.08	3.28					
+600.03		K1+606.08			212.57	QD	R-4915.48 T-31 E-0.1	212.66	211.71		0.95	0.50	3.25	4.45	0.50	0.08	0.09	0.00	-0.12	-0.14		0.95	
+620.03		(HY) K1+635.03						219.43	212.47		6.96	0.50	3.25	4.75	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.19	-0.21		6.96	
+640.02		JD11 I-25·58·45 R-130 Ls-30 Ly-28.94			3% 268.56	ZD	+651	215.13	213.16		1.97	0.50	3.25	4.50	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.14	-0.15		1.97	
+659.98		K1+665.03						210.83	213.77	2.94		0.50	3.25	3.50	0.50	-0.05	-0.03	0.00	-0.07	-0.08	2.94		
+679.97		(HZ)						215.45	214.37		1.08	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.08	
+699.98		K1+768.15						212.54	214.97	2.43		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.43		
+719.98								217.31	215.57		1.74	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.74	
+739.97								215.88	216.17	0.29		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.29		
+759.97		K1+768.15						216.35	216.77	0.42		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.42		
+780		(ZH) K1+793.15						219.22	217.37		1.85	0.50	3.25	3.96	0.50	0.01	0.03	0.00	-0.08	-0.09		1.85	
+799.98		(HY) K1+818.78						224.84	217.97		6.87	0.50	3.25	4.75	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.19	-0.21		6.87	
+820.03		JD12 I-29·00·27 R-130 Ls-30 Ly-25.68						222.65	218.57		4.08	0.50	3.25	4.67	0.50	0.11	0.12	0.00	-0.18	-0.20		4.08	
+840.01		K1+843.78						217.06	219.17	2.11		0.50	3.25	3.48	0.50	0.00	0.02	0.00	-0.02	-0.04	2.11		
+859.96		(GQ) K1+873.78			QD	K1+862.56	217.11	219.77		2.66	0.50	4.71	3.25	0.50	-0.17	-0.15	0.00	0.11	0.09	2.66			
+875		(HY)					218.72	220.29		1.56	0.50	5.95	3.25	0.50	-0.38	-0.36	0.00	0.20	0.18	1.56			
+879.99		K1+894.41			R-1173 T-26 E-0.29	220.63	220.26	220.50		0.24	0.50	5.95	3.25	0.50	-0.38	-0.36	0.00	0.20	0.18	0.24			
+900.01		JD13 I-88·35·47 R-372.4 Ls-30 Ly-20.63					K1+888.56	221.91	221.57		0.34	0.50	5.45	3.25	0.50	-0.27	-0.25	0.00	0.15	0.13		0.34	
+920.09		K1+924.41			221.50	222.97		1.47		0.50	3.64	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.03	-0.04	1.47				
+940.04		(HZ)			222.05	224.45		2.41		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.41				
+959.96		K1+964.48			224.66	225.93		1.28		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.28				
+979.98		(ZH)			226.17	227.42		1.25		0.50	3.25	4.03	0.50	0.02	0.04	0.00	-0.08	-0.09	1.25				

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填 挖 高 度 (m)		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)						施 工 时 中 桩 填 挖 高 度 (m)		备 注	
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型			填	挖	左 侧		右 侧		左 侧		中 桩	右 侧		填	挖			
									W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1					
K2+000.01	K2+311.96	JD14 K2+019.36 (HY) L=26*12 R=120 Ls=30 Ly=24.88 K2+049.36	7.43%	310.12	233.50	228.91		4.58	0.50	3.25	4.75	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.19	-0.21		4.58			
+020		233.91			230.40		3.52	0.50	3.25	4.72	0.50	0.11	0.13	0.00	-0.18	-0.20		3.52				
+039.99		233.22			231.88		1.34	0.50	3.25	3.72	0.50	-0.02	-0.00	0.00	-0.07	-0.08		1.34				
+060.03		(HZ)			233.04	233.37	0.33		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.33				
+080.02		235.88			234.86		1.02	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.02				
+099.96		233.81			236.34	2.53		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.53					
+120		237.86			237.83		0.03	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.03				
+140		K2+144.39			242.03	239.32		2.71	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		2.71			
+160		(ZH) K2+174.39			247.36	240.80		6.55	0.50	3.25	4.03	0.50	0.02	0.04	0.00	-0.08	-0.09		6.55			
+180		(HY) K2+198.68	243.68	QD	K2+167.68 R=1398.5 T=31 E=0.34	250.18	242.24		7.94	0.50	3.25	4.75	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.19	-0.21		7.94		
+200.01		JD15 K2+239.17 (YH) L=26*12 R=120 Ls=30 Ly=24.88			251.67	243.40		8.27	0.50	3.25	4.75	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.19	-0.21		8.27			
+219.99		(ZH) K2+241.61			247.75	244.28		3.46	0.50	3.25	4.33	0.50	0.06	0.08	0.00	-0.10	-0.11		3.46			
+240.01		K2+241.61			240.96	244.92	3.96		0.50	3.25	3.33	0.50	-0.07	-0.05	0.00	-0.07	-0.08	3.96				
+260.01		(GQ) K2+266.61			241.56	245.52	3.96		0.50	3.25	5.24	0.50	0.11	0.13	0.00	-0.20	-0.22	3.96				
+280.01		JD16 K2+286.99 (YH) L=26*12 R=120 Ls=30 Ly=24.88			249.58	246.12		3.46	0.50	3.25	5.95	0.50	0.18	0.20	0.00	-0.36	-0.38		3.46			
+300.01		(YH) K2+311.96			246.41	246.72	0.31		0.50	3.25	4.54	0.50	0.08	0.09	0.00	-0.13	-0.15	0.31				
+320		(GQ) K2+336.96			246.56	247.32	0.76		0.50	4.12	3.25	0.50	-0.09	-0.08	0.00	0.06	0.05	0.76				
+339.99		(HY) K2+354.29			243.03	247.92	4.89		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.38	-0.36	0.00	0.20	0.18	4.89				
+360		JD17 K2+379.29 (HZ) L=26*12 R=120 Ls=30 Ly=24.88			238.99	248.52	9.53		0.50	5.33	3.25	0.50	-0.24	-0.22	0.00	0.14	0.12	9.53				
+380		K2+403.71			239.49	249.12	9.63		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	9.63				
+390					240.81	249.42	8.61		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	8.61				
+400.01					239.38	249.72	10.34		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	10.34				
+419.99		(ZH) K2+428.71			247.35	250.35	3.00		0.50	3.25	4.55	0.50	0.05	0.06	0.00	-0.09	-0.10	3.00				
+440.01		JD18 K2+449.11 (YH) L=26*12 R=120 Ls=30 Ly=24.88	R=1033.33 T=31 E=0.47 ZD	251.02	250.82	251.28	0.46		0.50	3.25	5.25	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.21	-0.23	0.46				
+460		(YH) K2+474.10			252.61	252.61		0.00	0.50	3.25	4.38	0.50	0.03	0.04	0.00	-0.09	-0.10		0.00			
+480.01		(HZ)			253.76	254.31	0.55		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.55				
+500		K2+513.03			257.98	256.11		1.88	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.88			
+520.02	(ZH)	K2+513.03	8%	220.92	259.49	257.91		1.58	0.50	3.60	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.02	-0.03		1.58			
+540.01					260.27	259.71		0.56	0.50	4.60	3.25	0.50	-0.17	-0.16	0.00	0.11	0.10		0.56			

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填挖高度 (m)		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)					施 工 时 中 桩 填 挖 高 度 (m)		备 注
									左 侧		右 侧		左 侧		中 桩	右 侧				
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型			填	挖	W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1	填	挖	
K2+559.97	JD19 R=54.963 L=32.38+45° +18.96 +58.15 +50.30 +38.47 (YH)	K2+611.50	270.91	220.92	264.08	261.51		2.57	0.50	4.75	3.25	0.50	-0.21	-0.19	0.00	0.13	0.12		2.57	
+580.03					267.52	263.31		4.21	0.50	4.75	3.25	0.50	-0.21	-0.19	0.00	0.13	0.12		4.21	
+600.03					269.58	265.11		4.47	0.50	3.82	3.25	0.50	-0.07	-0.06	0.00	0.05	0.03		4.47	
+620.03					271.63	266.91		4.72	0.50	3.25	4.02	0.50	0.04	0.06	0.00	-0.07	-0.08		4.72	
+640.03	JD20 R=1033.33 L=86.51+2° +57.15 +50.18 (YH)	K2+701.68	270.91	220.92	274.08	268.69		5.39	0.50	3.25	5.82	0.50	0.17	0.19	0.00	-0.33	-0.36		5.39	
+660.01					272.67	270.17		2.51	0.50	3.25	5.95	0.50	0.18	0.20	0.00	-0.36	-0.38		2.51	
+679.97					273.07	271.26		1.81	0.50	3.25	5.20	0.50	0.13	0.14	0.00	-0.23	-0.25		1.81	
+699.99					273.09	271.97		1.12	0.50	3.25	3.40	0.50	-0.00	0.01	0.00	-0.01	-0.03		1.12	
+703.01	JD21 R=1240 L=92.24+3° +74.65 +55.19 (YH)	K2+808.69	270.91	220.92	273.52	272.06		1.45	0.50	3.39	3.25	0.50	-0.02	-0.01	0.00	0.01	-0.01		1.45	
+720					276.44	272.57		3.86	0.50	5.23	3.25	0.50	-0.21	-0.19	0.00	0.12	0.10		3.86	
+740.02					279.71	273.17		6.53	0.50	5.95	3.25	0.50	-0.32	-0.30	0.00	0.16	0.15		6.53	
+760.02					279.84	273.91		5.93	0.50	4.50	3.25	0.50	-0.10	-0.09	0.00	0.04	0.02		5.93	
+780.01	JD22 R=769.64 L=24.82+2° +59.49 +48.33 (YH)	K2+909.83	270.91	220.92	279.84	274.96		4.89	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		4.89	
+800.01					281.29	276.33		4.96	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		4.96	
+819.98					283.24	277.92		5.31	0.50	3.25	3.57	0.50	-0.03	-0.01	0.00	-0.07	-0.08		5.31	
+840					286.47	279.52		6.94	0.50	3.25	4.14	0.50	0.07	0.08	0.00	-0.10	-0.11		6.94	
+859.97	JD23 R=1031.34 L=31.87+2° +52.29 +35.35 +24.79 (YH)	K3+004.94	270.91	220.92	288.96	281.12		7.84	0.50	3.25	4.25	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.13	-0.14		7.84	
+879.99					290.88	282.44		8.44	0.50	3.25	4.10	0.50	0.06	0.07	0.00	-0.09	-0.10		8.44	
+899.96					291.28	283.23		8.05	0.50	3.25	3.53	0.50	-0.03	-0.02	0.00	-0.07	-0.08		8.05	
+919.96					289.32	283.51		5.81	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		5.81	
+940.03	JD23 R=1031.34 L=31.87+2° +52.29 +35.35 +24.79 (YH)	K3+087.73	270.91	220.92	285.93	283.26		2.67	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		2.67	
+959.96					284.10	282.50		1.60	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.60	
+979.99					283.50	281.27		2.23	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		2.23	
+999.96					283.77	279.96		3.81	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		3.81	
K3+020.01	JD23 R=1031.34 L=31.87+2° +52.29 +35.35 +24.79 (YH)	K3+087.73	270.91	220.92	283.03	278.64		4.38	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		4.38	
+039.98					282.20	277.34		4.86	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		4.86	
+059.98					277.83	276.03		1.81	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.81	
+079.98					276.05	274.71		1.33	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.33	
+099.98	(GQ)	(GQ)			270.78	273.40	2.63		0.50	3.25	3.77	0.50	-0.01	0.00	0.00	-0.08	-0.09	2.63		

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填 挖 高 度 (m)		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)						施 工 时 中 桩 填 挖 高 度 (m)		备 注
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型			填	挖	左 侧		右 侧		左 侧		中 桩	右 侧		填	挖		
									W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1				
K3+120.01	K3+227.18	JD24 I-35.47° L=150.18 ZH K3+122.73 HY K3+150.18 YH K3+185.18	-6.55%	400	269.42	272.09	2.67		0.50	3.25	4.63	0.50	0.10	0.11	0.00	-0.16	-0.18	2.67			
+140.01					265.62	270.78	5.16		0.50	3.25	4.75	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.19	-0.21	5.16			
+160.04					272.85	269.47		3.39	0.50	3.25	4.33	0.50	0.06	0.08	0.00	-0.10	-0.11		3.39		
+180.02					270.53	268.16		2.37	0.50	3.25	3.47	0.50	-0.05	-0.04	0.00	-0.07	-0.08		2.37		
+200.01					267.60	266.85		0.75	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.75		
+220.02					264.36	265.54	1.17		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.17			
+240.01	(ZH)				263.36	264.23	0.87		0.50	3.98	3.25	0.50	-0.09	-0.08	0.00	0.02	0.00	0.87			
+259.96	K3+262.18				261.46	262.92	1.46		0.50	5.12	3.25	0.50	-0.26	-0.23	0.00	0.15	0.13	1.46			
+280.03	JD25 I-57.330° L=150.18 ZH K3+282.44 HY K3+312.44 YH K3+332.44				263.19	261.61		1.59	0.50	5.25	3.25	0.50	-0.29	-0.26	0.00	0.16	0.15		1.59		
+300.01					260.88	260.37		0.50	0.50	5.10	3.25	0.50	-0.25	-0.23	0.00	0.15	0.13		0.50		
+319.98	K3+332.44		R-1745.35 T-31 E-0.28	259.32	K3+315	259.54	259.36		0.18	0.50	3.96	3.25	0.50	-0.09	-0.08	0.00	0.02	0.00		0.18	
+340.01	(HZ)					258.57	258.58	0.00		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.00		
+359.99						257.40	257.97	0.57		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.57		
+379.97						256.32	257.37	1.05		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.05		
+400.01		K3+407.15				257.03	256.77		0.26	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.26	
+419.98		(ZH)				257.04	256.17		0.87	0.50	3.25	3.98	0.50	-0.01	0.01	0.00	-0.08	-0.09		0.87	
+439.96		K3+442.15				255.69	255.57		0.12	0.50	3.25	5.12	0.50	0.10	0.12	0.00	-0.19	-0.20		0.12	
+460.01		(HY)				252.65	254.97	2.32		0.50	3.25	5.25	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.21	-0.23	2.32		
+479.98		JD26 I-52.320° L=150.18 ZH K3+482.20 HY K3+497.20 YH K3+512.20				249.33	254.37	5.03		0.50	3.25	5.25	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.21	-0.23	5.03		
+488.01		(YH)				252.76	254.12	1.36		0.50	3.25	5.20	0.50	0.11	0.13	0.00	-0.20	-0.22	1.36		
+500.02			253.32	200	K3+484	254.10	253.66		0.44	0.50	3.25	4.52	0.50	0.05	0.06	0.00	-0.09	-0.10		0.44	
+519.97	K3+522.20	K3+522.20				254.04	252.64		1.40	0.50	3.25	3.38	0.50	-0.06	-0.05	0.00	-0.07	-0.08		1.40	
+540.01	(GQ)	(GQ)				251.92	251.30		0.62	0.50	3.65	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.00	-0.01		0.62	
+560.02	K3+567.20					250.91	249.71		1.20	0.50	4.09	3.25	0.50	-0.10	-0.09	0.00	0.07	0.06		1.20	
+580.01	(HY)					248.80	248.11		0.69	0.50	4.25	3.25	0.50	-0.14	-0.13	0.00	0.10	0.08		0.69	
+600	JD27 I-27.328° L=150.18 ZH K3+602.20 HY K3+617.20 YH K3+632.46.13					246.57	246.52		0.05	0.50	4.25	3.25	0.50	-0.14	-0.13	0.00	0.10	0.08		0.05	
+620.01	(YH)					245.04	244.91		0.13	0.50	4.10	3.25	0.50	-0.10	-0.09	0.00	0.07	0.06		0.13	
+639.99	K3+658.32					243.87	243.32		0.55	0.50	3.66	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	0.00	-0.01		0.55	
+660.01	(HZ)					242.50	241.71		0.78	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.78	

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填挖高度		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)						施 工 时 中 桩		备 注
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型			(m)		左 侧		右 侧		左 侧		中桩	右 侧		填挖高度 (m)			
							填	挖	W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1	填	挖		
K3+680	JD28 L=233.07 R=1240.03 T=31.17 E=0.39 ZD	K3+757.83 (ZH)	QD	228.03	240.67	240.12		0.56	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.56		
+700					236.02	238.52	2.50		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.50			
+706					231.68	238.04	6.35		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	6.35			
+720					237.39	236.94		0.45	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.45		
+740					237.36	235.63		1.72	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.72		
+759.99		K3+787.83 (HY)	R-1240.03 T=31.17 E=0.39 ZD	K3+743.03	235.07	235.53	234.64		0.89	0.50	3.25	3.32	0.50	-0.07	-0.05	0.00	-0.07	-0.08		0.89	
+780						233.06	233.96	0.91		0.50	3.25	3.99	0.50	0.04	0.06	0.00	-0.08	-0.09	0.91		
+800.01						232.48	233.36	0.89		0.50	3.25	4.25	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.13	-0.14	0.89		
+820.01						232.93	232.76		0.16	0.50	3.25	4.25	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.13	-0.14		0.16	
+840.01						234.24	232.16		2.08	0.50	3.25	3.80	0.50	0.01	0.02	0.00	-0.08	-0.09		2.08	
+860.01		K3+856.46 (YH)	R-1240.03 T=31.17 E=0.39 ZD	K3+774.03	201.79	235.93	231.56		4.36	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		4.36	
+879.99						234.00	230.96		3.04	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		3.04	
+900.01						230.99	230.36		0.63	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.63	
+919.93						229.87	229.77		0.10	0.50	5.37	3.25	0.50	-0.21	-0.19	0.00	0.11	0.10		0.10	
+940.01						226.65	229.12	2.48		0.50	5.55	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.14	0.12	2.48		
+960	K3+900.26 (ZH)	JD29 L=33.39 R=620.00 T=26.11 E=0.07 ZD	K3+944.82	QD	K3+918.82	226.40	228.40	2.00		0.50	3.39	3.25	0.50	-0.02	-0.01	0.00	0.01	-0.01	2.00		
+980	225.75					227.61	1.86		0.50	3.25	4.93	0.50	0.11	0.12	0.00	-0.18	-0.20	1.86			
K4+000	225.87					226.81	0.95		0.50	3.25	5.95	0.50	0.18	0.20	0.00	-0.36	-0.38	0.95			
+020	224.29					226.01	1.72		0.50	3.25	5.95	0.50	0.18	0.20	0.00	-0.36	-0.38	1.72			
+040	222.76					225.21	2.45		0.50	3.25	5.95	0.50	0.18	0.20	0.00	-0.36	-0.38	2.45			
+050.01	K4+047.06 (GQ)		JD30 L=108.35 R=37.34 T=30.0 E=0.07 ZD	210.27	222.33	224.81	2.48		0.50	3.25	5.95	0.50	0.18	0.20	0.00	-0.36	-0.38	2.48			
+059.99					222.19	224.41	2.23		0.50	3.25	5.95	0.50	0.18	0.20	0.00	-0.36	-0.38	2.23			
+080.01					222.37	223.61	1.24		0.50	3.25	5.95	0.50	0.18	0.20	0.00	-0.36	-0.38	1.24			
+100					217.86	222.81	4.96		0.50	3.25	4.35	0.50	0.03	0.04	0.00	-0.09	-0.10	4.96			
+120					217.78	222.01	4.23		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	4.23			
+140	K4+112.26 (YH)		JD31 L=72.01 R=1872.94 T=26.18 E=0.18 ZD	QD	K4+129.09	215.80	221.18	5.38		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	5.38		
+160						215.45	220.16	4.71		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	4.71		
+180.02						214.73	218.92	4.19		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	4.19		
+200.01						214.65	217.56	2.91		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.91		

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填挖高度 (m)		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)						施 工 时 中 桩 填 挖 高 度 (m)		备 注	
									左 侧		右 侧		左 侧		中 桩	右 侧						
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型			填	挖	W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1	填	挖			
K4+220	K4+296.91		QD K4+264.52 T-26 E-0.15	135.43	213.72	216.21	2.49		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.49				
+240					213.80	214.85	1.06		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.06				
+260					214.11	213.50		0.61	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.61			
+280					214.34	212.20		2.14	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		2.14			
+300.01	(ZH)		R-2284.24 T-26 ZD	K4+290.52	213.84	211.06		2.78	0.50	3.49	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.04	-0.06		2.78			
+319.99	K4+331.91				213.01	210.11		2.91	0.50	5.03	3.25	0.50	-0.18	-0.16	0.00	0.11	0.09		2.91			
+340	(HY)				212.28	209.20		3.07	0.50	5.95	3.25	0.50	-0.38	-0.36	0.00	0.20	0.18		3.07			
+360.01					209.48	208.30		1.17	0.50	5.95	3.25	0.50	-0.38	-0.36	0.00	0.20	0.18		1.17			
+380	JD32 I-118.08'46° R-43.01 Ls-0/35 Ly-65.18		QD	249.48	206.95	207.40	0.46		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.38	-0.36	0.00	0.20	0.18	0.46				
+400					204.58	206.50	1.93		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.38	-0.36	0.00	0.20	0.18	1.93				
+420					202.16	205.60	3.44		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.38	-0.36	0.00	0.20	0.18	3.44				
+424.97					200.10	205.38	5.28		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.38	-0.36	0.00	0.20	0.18	5.28				
+440.01	K4+443.89		JD33 I-85'39'36° R-43.01 Ls-0/35 Ly-46.8	QD	201.62	204.70	3.08		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.38	-0.36	0.00	0.20	0.18	3.08				
+459.99	(YH) K4+478.89				201.19	203.81	2.62		0.50	4.71	3.25	0.50	-0.12	-0.11	0.00	0.08	0.06	2.62				
+479.99	(HZ)				201.77	202.91	1.14		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.14				
+500.01					198.94	202.00	3.06		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	3.06				
+520	K4+529.83	(ZH)	200.2	K4+514	198.74	201.10	2.36		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.36				
+539.99						196.61	200.04	3.44		0.50	3.25	3.63	0.50	-0.03	-0.02	0.00	-0.07	-0.08	3.44			
+560					K4+569.83	R-2080 T-26 ZD	193.16	198.80	5.63		0.50	3.25	4.38	0.50	0.07	0.08	0.00	-0.11	-0.12	5.63		
+578					(HY)		192.34	197.54	5.20		0.50	3.25	4.75	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.19	-0.21	5.20		
+580		192.53	197.40	4.88			0.50	3.25	4.75	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.19	-0.21	4.88						
+600	JD34 I-48'31'20° R-113.87 Ls-40 Ly-56.43	193.27	196.00	2.73			0.50	3.25	4.75	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.19	-0.21	2.73						
+620		K4+626.26	195.20	194.60		0.60	0.50	3.25	4.75	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.19	-0.21		0.60					
+640		(YH)	196.87	193.20		3.66	0.50	3.25	4.23	0.50	0.05	0.06	0.00	-0.08	-0.09		3.66					
+659.95		K4+666.26	196.29	191.81		4.48	0.50	3.25	3.49	0.50	-0.05	-0.03	0.00	-0.07	-0.08		4.48					
+680.01	K4+710.90	(HZ)			191.95	190.40		1.55	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.55			
+700.01					190.78	189.00		1.78	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.78			
+719.92					(ZH)	190.66	187.61		3.05	0.50	4.06	3.25	0.50	-0.09	-0.08	0.00	0.01	-0.00		3.05		
+739.96						186.80	186.21		0.59	0.50	5.87	3.25	0.50	-0.36	-0.34	0.00	0.19	0.17		0.59		

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填挖高度 (m)		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)						施 工 时 中 桩 填 挖 高 度 (m)		备 注
									左 侧		右 侧		左 侧		中 桩	右 侧					
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型			填	挖	W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1	填	挖		
K4+759.98	JD35 K4+740.90 I-87.32, 2.27% (YH)			-7% 436.55	185.64	184.81		0.84	0.50	5.95	3.25	0.50	-0.38	-0.36	0.00	0.20	0.18		0.84		
+779.97					185.02	183.41		1.61	0.50	5.26	3.25	0.50	-0.26	-0.23	0.00	0.14	0.13		1.61		
+799.97	K4+802.25 (GQ)	K4+802.25 (GQ) K4+834.25 (HY)			182.12	182.01		0.11	0.50	3.46	3.25	0.50	-0.03	-0.02	0.00	0.01	-0.00		0.11		
+819.96					177.67	180.61	2.94		0.50	3.25	4.36	0.50	0.07	0.09	0.00	-0.12	-0.14	2.94			
+839.99		JD36 K4+831.17 I-52.51, 1.17% (YH)			175.70	179.21	3.51		0.50	3.25	5.25	0.50	0.15	0.16	0.00	-0.26	-0.29	3.51			
+860.02					175.37	177.80	2.44		0.50	3.25	5.25	0.50	0.15	0.16	0.00	-0.26	-0.29	2.44			
+880.02		K4+860.81 (YH)			176.20	176.40	0.21		0.50	3.25	4.55	0.50	0.07	0.08	0.00	-0.12	-0.13	0.21			
+900					177.02	175.00		2.02	0.50	3.25	3.30	0.50	-0.07	-0.06	0.00	-0.07	-0.08		2.02		
+920.05		K4+900.81 (HZ) K4+933.41 (ZH)			179.02	173.60		5.42	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		5.42		
+939.95					177.39	172.21		5.18	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		5.18		
+960.02		K4+947.55 (YH)	QD	K4+947.55 R-1512.44 T-31 E-0.32	172.88	170.85		2.02	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		2.02		
+980					171.14	169.75		1.39	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.39		
+999.71		JD37 K4+999.71 I-103.12, 2.27% (YH)			164.92	168.92	4.01		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	4.01			
K5+006.83					163.30	168.69	5.39		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	5.39			
+009.87		ZD			163.48	168.60	5.12		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	5.12			
+010.76					162.85	168.57	5.73		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	5.73			
+014.67					162.90	168.46	5.56		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	5.56			
+017.38					161.80	168.38	6.58		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	6.58			
+019.97					161.94	168.31	6.37		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	6.37			
+020.95					161.96	168.28	6.32		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	6.32			
+025.56		K5+025.76 (HZ)			161.76	168.14	6.39		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	6.39			
+028.94					161.41	168.05	6.63		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	6.63			
+032.64					160.70	167.94	7.24		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	7.24			
+037.50					160.51	167.80	7.29		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	7.29			
+038.58					163.30	167.77	4.46		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	4.46			
+040					163.34	167.72	4.38		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	4.38			
+045.20		K5+043.56 (ZH)			163.23	167.57	4.35		0.50	3.25	3.30	0.50	-0.07	-0.06	0.00	-0.07	-0.08	4.35			
+053.61					163.29	167.33	4.04		0.50	3.25	3.59	0.50	-0.03	-0.01	0.00	-0.07	-0.08	4.04			
+057.81				-2.9% 289.45	166.01	167.21	1.20		0.50	3.25	3.73	0.50	-0.00	0.01	0.00	-0.07	-0.08	1.20			

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填挖高度		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)						施 工 时 中 桩 填 挖 高 度 (m)		备 注
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型			(m)		左 侧		右 侧		左 侧		中桩	右 侧					
							填	挖	W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1	填	挖		
K5+060.02	K5+132.23	K5+073.56	-2.9%	289.45	166.28	167.14	0.87		0.50	3.25	3.80	0.50	0.01	0.02	0.00	-0.08	-0.09	0.87			
+079.97		(HY)			166.60	166.57		0.03	0.50	3.25	4.25	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.13	-0.14		0.03		
+099.97		JD38 I-35 L=180 E=0.14 Ly=28.67			165.44	165.99	0.55		0.50	3.25	4.25	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.13	-0.14	0.55			
+119.99		(YH)			168.81	165.40		3.40	0.50	3.25	3.66	0.50	-0.01	0.00	0.00	-0.07	-0.08		3.40		
+140.02	(GQ)	(GQ)			168.35	164.82		3.52	0.50	3.58	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.02	-0.03		3.52		
+159.99	K5+167.23				163.08	164.24	1.16		0.50	4.44	3.25	0.50	-0.14	-0.12	0.00	0.09	0.08	1.16			
+179.97	(HY)				161.95	163.67	1.71		0.50	4.75	3.25	0.50	-0.21	-0.19	0.00	0.13	0.12	1.71			
+200.02	JD39 I-35 L=171.5 E=0.14 Ly=37.84	(YH)			162.01	163.08	1.08		0.50	4.75	3.25	0.50	-0.21	-0.19	0.00	0.13	0.12	1.08			
+220.06					163.34	162.50		0.84	0.50	4.11	3.25	0.50	-0.09	-0.08	0.00	0.05	0.03		0.84		
+240.02	K5+240.08				161.62	161.92	0.31		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.06	-0.08	0.31			
+259.95	(HZ)				160.27	161.28	1.02		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.02			
+279.97		K5+290.73			159.52	160.45	0.93		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.93			
+300.01		(ZH)	163.28	159.44		3.84	0.50	3.25	3.97	0.50	-0.02	-0.00	0.00	-0.08	-0.09		3.84				
+320.02		K5+325.73	167.04	158.39		8.65	0.50	3.25	5.51	0.50	0.11	0.13	0.00	-0.21	-0.23		8.65				
+339.99		(HY)	163.62	157.34		6.28	0.50	3.25	5.95	0.50	0.15	0.16	0.00	-0.30	-0.32		6.28				
+360		JD40 I-60 L=265 E=0.14 Ly=30.38	164.15	156.29		7.85	0.50	3.25	5.65	0.50	0.13	0.14	0.00	-0.25	-0.27		7.85				
+380.01	K5+391.12	(YH)	159.25	155.25		4.00	0.50	3.25	4.11	0.50	0.04	0.05	0.00	-0.07	-0.08		4.00				
+400.03	(GQ)	(GQ)	160.21	154.20		6.01	0.50	3.63	3.25	0.50	-0.05	-0.04	0.00	0.03	0.02		6.01				
+419.99	K5+426.12		162.93	153.15		9.77	0.50	4.49	3.25	0.50	-0.16	-0.15	0.00	0.11	0.09		9.77				
+439.96	(HY)		146.31	152.13	5.83		0.50	4.75	3.25	0.50	-0.21	-0.19	0.00	0.13	0.12	5.83					
+444.99			145.27	151.90	6.63		0.50	4.75	3.25	0.50	-0.21	-0.19	0.00	0.13	0.12	6.63					
+460.01	JD41 I-41 L=192.43 E=0.14 Ly=38.89	(YH)	156.63	151.27		5.36	0.50	4.75	3.25	0.50	-0.21	-0.19	0.00	0.13	0.12		5.36				
+479.97	K5+500.01	K5+500.01	157.52	150.59		6.94	0.50	4.11	3.25	0.50	-0.09	-0.08	0.00	0.05	0.03		6.94				
+500.03	(GQ)	(GQ)	147.93	150.06	2.13		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.07	-0.06	0.00	-0.07	-0.08	2.13					
+520		K5+530.01	148.23	149.56	1.33		0.50	3.25	3.92	0.50	0.03	0.04	0.00	-0.08	-0.09	1.33					
+540.03		(HY)	150.87	149.06		1.81	0.50	3.25	4.25	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.13	-0.14		1.81				
+560.03			149.23	148.56		0.67	0.50	3.25	4.25	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.13	-0.14		0.67				
+579.97		JD42 I-30 L=180 E=0.14 Ly=66.3	148.09	148.06		0.03	0.50	3.25	4.25	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.13	-0.14		0.03				
+599.97		(YH)	150.16	147.56		2.60	0.50	3.25	4.13	0.50	0.06	0.08	0.00	-0.10	-0.11		2.60				

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填 挖 高 度 (m)		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)						施 工 时 中 桩 填 挖 高 度 (m)		备 注	
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型					左 侧		右 侧		左 侧		中 桩	右 侧						
							填	挖	W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1	填	挖			
K5+620.01	K5+676.14 (ZH)	K5+626.30 (HZ)	144.06 K5+740	-2.5% 280 QD	147.98	147.06		0.93	0.50	3.25	3.46	0.50	-0.05	-0.03	0.00	-0.07	-0.08		0.93			
+639.94					145.88	146.56	0.68		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.68				
+659.97					146.66	146.06		0.60	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.60			
+680.03					145.00	145.56	0.56		0.50	3.38	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.04	-0.06	0.56				
+700.01					143.49	145.06	1.57		0.50	4.05	3.25	0.50	-0.09	-0.08	0.00	0.06	0.05	1.57				
+719.95	K5+737.79 (HY)	K5+806.53 (ZH)			K5+712	144.37	144.55	0.19		0.50	4.25	3.25	0.50	-0.14	-0.13	0.00	0.10	0.08	0.19			
+739.99	JD43 I-23.32+180.50 R=150 Ls=30 Ly=31.66				R=5600 T=28 ZD E=0.07	145.01	143.99		1.02	0.50	4.18	3.25	0.50	-0.12	-0.11	0.00	0.09	0.07		1.02		
+759.96	K5+767.79					146.83	143.35		3.48	0.50	3.51	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.02	-0.04		3.48		
+779.98	(HZ)					+768	143.48	142.66		0.82	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.82	
+799.95							140.91	141.96	1.05		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.05		
+820.01	K5+836.53	139.54					141.26	1.71		0.50	3.25	4.46	0.50	0.02	0.04	0.00	-0.09	-0.10	1.71			
+840	(HY) K5+856.94	145.00					140.56		4.44	0.50	3.25	5.95	0.50	0.15	0.16	0.00	-0.30	-0.32		4.44		
+859.99	K5+886.94	JD44 I-48.08+365.50 R=350 Ls=30 Ly=20.41					140.74	139.86		0.88	0.50	3.25	5.68	0.50	0.13	0.15	0.00	-0.25	-0.28		0.88	
+880		137.39				139.16	1.76		0.50	3.25	3.87	0.50	0.02	0.04	0.00	-0.04	-0.06	1.76				
+900.01		(GQ)				135.25	138.46	3.20		0.50	3.90	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	0.06	0.04	3.20			
+902.89		K5+916.94			135.25	138.36	3.10		0.50	4.05	3.25	0.50	-0.10	-0.09	0.00	0.07	0.05	3.10				
+920		(HY)		-3.5% 340	137.90	137.76		0.14	0.50	4.75	3.25	0.50	-0.21	-0.19	0.00	0.13	0.12		0.14			
+940.02	JD45 I-32.54+360.39 R=400 Ls=30 Ly=26.2	137.39			137.06		0.33	0.50	4.75	3.25	0.50	-0.21	-0.19	0.00	0.13	0.12		0.33				
+959.99	(YH) K5+973.14	140.14			136.36		3.78	0.50	3.91	3.25	0.50	-0.09	-0.08	0.00	0.02	0.01		3.78				
+980	(HZ)	136.59			135.66		0.93	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.93				
+999.99		134.79			134.96	0.17		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.17					
K6+020.01	K6+046.22	133.97			134.26	0.29		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.29					
+040		134.91			133.56		1.35	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.35				
+060.01		(ZH)			130.63	132.87	2.24		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.24				
+080.01		K6+087.22 (HZ)			132.16	K6+080	131.99	132.24	0.24		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.24		
+100		JD46 I-7.24+325.50 R=400 Ls=30 Ly=16.72				130.92	131.67	0.75		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.75			
+120.01	K6+132.94	130.12				131.16	1.04		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.04				
+140	(HZ)	131.16				130.66		0.51	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.51			
+160.01		130.90				130.16		0.74	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.74			

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填挖高度 (m)		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)						施 工 时 中 桩 填 挖 高 度 (m)		备 注					
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型			填	挖	左 侧		右 侧		左 侧		中 桩	右 侧		填	挖							
									W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1									
K6+180		(ZH) K6+197.67	-2.5%	240	128.90	129.66	0.76		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.76								
+200		(HY) JD47 K6+230.92 L=63.3 E=0.33 YH			129.43	129.16		0.27	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.27							
+219.99					128.37	128.66	0.29		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.29								
+239.99					128.37	128.16		0.21	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.21							
+260.01		K6+265.92				127.64	127.66	0.02		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.02							
+280.01		(HZ)			QD	127.27	127.16		0.11	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.11						
+297.99		R=1464.02 T=31 ZD E=0.33	K6+289	QD	126.16	125.73	126.74	1.00		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.00							
+300						125.73	126.70	0.97		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.97							
+319.99						126.94	126.49		0.45	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.45						
+340						K6+320	126.77	126.55		0.22	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.22					
+360							127.32	126.85		0.47	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.47					
+380							128.72	127.20		1.52	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.52					
+400.01							128.47	127.55		0.93	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.93					
+420							129.29	127.89		1.40	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.40					
+440							128.69	128.24		0.45	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.45					
+459.99						K6+504.60	1.73%	288.25	QD	130.83	128.59		2.25	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		2.25		
+480.01										130.71	128.93		1.77	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		1.77		
+500.06										129.77	129.28		0.49	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.49		
+520										(ZH) K6+534.60	132.67	129.63		3.04	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.01	0.00	0.00	-0.07	-0.08		3.04	
+539.99										(HY) JD48 K6+577.21 L=116.40 E=0.30 YH	128.88	129.97	1.10		0.50	3.25	3.25	0.50	0.05	0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.10		
+560											126.66	130.32	3.66		0.50	3.25	3.25	0.50	0.05	0.07	0.00	-0.07	-0.08	3.66		
+580										(YH) K6+591.10	126.74	130.67	3.93		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.03	-0.02	0.00	-0.07	-0.08	3.93		
+599.99										(GQ) K6+616.10	128.46	130.77	2.31		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.31		
+620										K6+608.25	131.16	R=1063.5 T=31 ZD E=0.46	134.17	130.50		3.68	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	
+640.01	+639.25	135.00	129.84		5.16								0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		5.16			
+660.01		133.29	129.01		4.28								0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		4.28			
+680		(GQ) K6+691.93	132.34	128.18									4.16	0.50	3.25	3.77	0.50	0.00	0.02	0.00	-0.08	-0.09		4.16		
+699.99	JD50 K6+705.73 L=126.20 E=0.35 YH	-4.15%	305.72	130.06	127.35		2.71	0.50	3.25	4.25	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.13	-0.14		2.71								
+720.01				126.47	126.52	0.05		0.50	3.25	3.51	0.50	0.01	0.03	0.00	-0.03	-0.04	0.05									

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填挖高度		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)						施 工 时 中 桩 填 挖 高 度 (m)		备 注
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型			(m)		左 侧		右 侧		左 侧		中 桩	右 侧					
							填	挖	W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1	填	挖		
K6+730.01	(GQ)	(GQ)	-4.15%	305.72	124.67	126.11	1.44		0.50	3.62	3.25	0.50	-0.04	-0.02	0.00	0.02	0.01	1.44			
+739.94	JD51 K6+728.83 K6+754.88 K6+779.20 K6+804.20 K6+829.27 K6+853.75 K6+882.97 K6+913.97 K6+944.97 K6+969.02 K7+039.69 K7+069.69 K7+159.45 K7+178.86	JD52 K6+757.12 K6+782.22 K6+807.32 K6+832.42 K6+857.52 K6+882.62 K6+907.72 K6+932.82 K6+957.92 K6+983.02 K6+1008.12 K6+1033.22 K6+1058.32 K6+1083.42 K6+1108.52 K6+1133.62 K6+1158.72 K6+1183.82 K6+1208.92 K6+1234.02 K6+1259.12 K6+1284.22 K6+1309.32 K6+1334.42 K6+1359.52 K6+1384.62 K6+1409.72 K6+1434.82 K6+1459.92 K6+1485.02 K6+1510.12 K6+1535.22 K6+1560.32 K6+1585.42 K6+1610.52 K6+1635.62 K6+1660.72 K6+1685.82 K6+1710.92 K6+1736.02 K6+1761.12 K6+1786.22 K6+1811.32 K6+1836.42 K6+1861.52 K6+1886.62 K6+1911.72 K6+1936.82 K6+1961.92 K6+1987.02 K6+2012.12 K6+2037.22 K6+2062.32 K6+2087.42 K6+2112.52 K6+2137.62 K6+2162.72 K6+2187.82 K6+2212.92 K6+2238.02 K6+2263.12 K6+2288.22 K6+2313.32 K6+2338.42 K6+2363.52 K6+2388.62 K6+2413.72 K6+2438.82 K6+2463.92 K6+2489.02 K6+2514.12 K6+2539.22 K6+2564.32 K6+2589.42 K6+2614.52 K6+2639.62 K6+2664.72 K6+2689.82 K6+2714.92 K6+2740.02 K6+2765.12 K6+2790.22 K6+2815.32 K6+2840.42 K6+2865.52 K6+2890.62 K6+2915.72 K6+2940.82 K6+2965.92 K6+2991.02 K6+3016.12 K6+3041.22 K6+3066.32 K6+3091.42 K6+3116.52 K6+3141.62 K6+3166.72 K6+3191.82 K6+3216.92 K6+3242.02 K6+3267.12 K6+3292.22 K6+3317.32 K6+3342.42 K6+3367.52 K6+3392.62 K6+3417.72 K6+3442.82 K6+3467.92 K6+3493.02 K6+3518.12 K6+3543.22 K6+3568.32 K6+3593.42 K6+3618.52 K6+3643.62 K6+3668.72 K6+3693.82 K6+3718.92 K6+3744.02 K6+3769.12 K6+3794.22 K6+3819.32 K6+3844.42 K6+3869.52 K6+3894.62 K6+3919.72 K6+3944.82 K6+3969.92 K6+3995.02 K6+4020.12 K6+4045.22 K6+4070.32 K6+4095.42 K6+4120.52 K6+4145.62 K6+4170.72 K6+4195.82 K6+4220.92 K6+4246.02 K6+4271.12 K6+4296.22 K6+4321.32 K6+4346.42 K6+4371.52 K6+4396.62 K6+4421.72 K6+4446.82 K6+4471.92 K6+4497.02 K6+4522.12 K6+4547.22 K6+4572.32 K6+4597.42 K6+4622.52 K6+4647.62 K6+4672.72 K6+4697.82 K6+4722.92 K6+4748.02 K6+4773.12 K6+4798.22 K6+4823.32 K6+4848.42 K6+4873.52 K6+4898.62 K6+4923.72 K6+4948.82 K6+4973.92 K6+4999.02 K6+5024.12 K6+5049.22 K6+5074.32 K6+5099.42 K6+5124.52 K6+5149.62 K6+5174.72 K6+5199.82 K6+5224.92 K6+5250.02 K6+5275.12 K6+5300.22 K6+5325.32 K6+5350.42 K6+5375.52 K6+5400.62 K6+5425.72 K6+5450.82 K6+5475.92 K6+5501.02 K6+5526.12 K6+5551.22 K6+5576.32 K6+5601.42 K6+5626.52 K6+5651.62 K6+5676.72 K6+5701.82 K6+5726.92 K6+5752.02 K6+5777.12 K6+5802.22 K6+5827.32 K6+5852.42 K6+5877.52 K6+5902.62 K6+5927.72 K6+5952.82 K6+5977.92 K6+6003.02 K6+6028.12 K6+6053.22 K6+6078.32 K6+6103.42 K6+6128.52 K6+6153.62 K6+6178.72 K6+6203.82 K6+6228.92 K6+6254.02 K6+6279.12 K6+6304.22 K6+6329.32 K6+6354.42 K6+6379.52 K6+6404.62 K6+6429.72 K6+6454.82 K6+6479.92 K6+6505.02 K6+6530.12 K6+6555.22 K6+6580.32 K6+6605.42 K6+6630.52 K6+6655.62 K6+6680.72 K6+6705.82 K6+6730.92 K6+6756.02 K6+6781.12 K6+6806.22 K6+6831.32 K6+6856.42 K6+6881.52 K6+6906.62 K6+6931.72 K6+6956.82 K6+6981.92 K6+7007.02 K6+7032.12 K6+7057.22 K6+7082.32 K6+7107.42 K6+7132.52 K6+7157.62 K6+7182.72 K6+7207.82 K6+7232.92 K6+7258.02 K6+7283.12 K6+7308.22 K6+7333.32 K6+7358.42 K6+7383.52 K6+7408.62 K6+7433.72 K6+7458.82 K6+7483.92 K6+7509.02 K6+7534.12 K6+7559.22 K6+7584.32 K6+7609.42 K6+7634.52 K6+7659.62 K6+7684.72 K6+7709.82 K6+7734.92 K6+7760.02 K6+7785.12 K6+7810.22 K6+7835.32 K6+7860.42 K6+7885.52 K6+7910.62 K6+7935.72 K6+7960.82 K6+7985.92 K6+8011.02 K6+8036.12 K6+8061.22 K6+8086.32 K6+8111.42 K6+8136.52 K6+8161.62 K6+8186.72 K6+8211.82 K6+8236.92 K6+8262.02 K6+8287.12 K6+8312.22 K6+8337.32 K6+8362.42 K6+8387.52 K6+8412.62 K6+8437.72 K6+8462.82 K6+8487.92 K6+8513.02 K6+8538.12 K6+8563.22 K6+8588.32 K6+8613.42 K6+8638.52 K6+8663.62 K6+8688.72 K6+8713.82 K6+8738.92 K6+8764.02 K6+8789.12 K6+8814.22 K6+8839.32 K6+8864.42 K6+8889.52 K6+8914.62 K6+8939.72 K6+8964.82 K6+8989.92 K6+9015.02 K6+9040.12 K6+9065.22 K6+9090.32 K6+9115.42 K6+9140.52 K6+9165.62 K6+9190.72 K6+9215.82 K6+9240.92 K6+9266.02 K6+9291.12 K6+9316.22 K6+9341.32 K6+9366.42 K6+9391.52 K6+9416.62 K6+9441.72 K6+9466.82 K6+9491.92 K6+9517.02 K6+9542.12 K6+9567.22 K6+9592.32 K6+9617.42 K6+9642.52 K6+9667.62 K6+9692.72 K6+9717.82 K6+9742.92 K6+9768.02 K6+9793.12 K6+9818.22 K6+9843.32 K6+9868.42 K6+9893.52 K6+9918.62 K6+9943.72 K6+9968.82 K6+9993.92 K7+0019.02 K7+0044.12 K7+0069.22 K7+0094.32 K7+0119.42 K7+0144.52 K7+0169.62 K7+0194.72 K7+0219.82 K7+0244.92 K7+0270.02 K7+0295.12 K7+0320.22 K7+0345.32 K7+0370.42 K7+0395.52 K7+0420.62 K7+0445.72 K7+0470.82 K7+0495.92 K7+0521.02 K7+0546.12 K7+0571.22 K7+0596.32 K7+0621.42 K7+0646.52 K7+0671.62 K7+0696.72 K7+0721.82 K7+0746.92 K7+0772.02 K7+0797.12 K7+0822.22 K7+0847.32 K7+0872.42 K7+0897.52 K7+0922.62 K7+0947.72 K7+0972.82 K7+0997.92 K7+1023.02 K7+1048.12 K7+1073.22 K7+1098.32 K7+1123.42 K7+1148.52 K7+1173.62 K7+1198.72 K7+1223.82 K7+1248.92 K7+1274.02 K7+1299.12 K7+1324.22 K7+1349.32 K7+1374.42 K7+1399.52 K7+1424.62 K7+1449.72 K7+1474.82 K7+1499.92 K7+1525.02 K7+1550.12 K7+1575.22 K7+1600.32 K7+1625.42 K7+1650.52 K7+1675.62 K7+1700.72 K7+1725.82 K7+1750.92 K7+1776.02 K7+1801.12 K7+1826.22 K7+1851.32 K7+1876.42 K7+1901.52 K7+1926.62 K7+1951.72 K7+1976.82 K7+2001.92 K7+2027.02 K7+2052.12 K7+2077.22 K7+2102.32 K7+2127.42 K7+2152.52 K7+2177.62 K7+2202.72 K7+2227.82 K7+2252.92 K7+2278.02 K7+2303.12 K7+2328.22 K7+2353.32 K7+2378.42 K7+2403.52 K7+2428.62 K7+2453.72 K7+2478.82 K7+2503.92 K7+2529.02 K7+2554.12 K7+2579.22 K7+2604.32 K7+2629.42 K7+2654.52 K7+2679.62 K7+2704.72 K7+2729.82 K7+2754.92 K7+2780.02 K7+2805.12 K7+2830.22 K7+2855.32 K7+2880.42 K7+2905.52 K7+2930.62 K7+2955.72 K7+2980.82 K7+3005.92 K7+3031.02 K7+3056.12 K7+3081.22 K7+3106.32 K7+3131.42 K7+3156.52 K7+3181.62 K7+3206.72 K7+3231.82 K7+3256.92 K7+3282.02 K7+3307.12 K7+3332.22 K7+3357.32 K7+3382.42 K7+3407.52 K7+3432.62 K7+3457.72 K7+3482.82 K7+3507.92 K7+3533.02 K7+3558.12 K7+3583.22 K7+3608.32 K7+3633.42 K7+3658.52 K7+3683.62 K7+3708.72 K7+3733.82 K7+3758.92 K7+3784.02 K7+3809.12 K7+3834.22 K7+3859.32 K7+3884.42 K7+3909.52 K7+3934.62 K7+3959.72 K7+3984.82 K7+4009.92 K7+4035.02 K7+4060.12 K7+4085.22 K7+4110.32 K7+4135.42 K7+4160.52 K7+4185.62 K7+4210.72 K7+4235.82 K7+4260.92 K7+4286.02 K7+4311.12 K7+4336.22 K7+4361.32 K7+4386.42 K7+4411.52 K7+4436.62 K7+4461.72 K7+4486.82 K7+4511.92 K7+4537.02 K7+4562.12 K7+4587.22 K7+4612.32 K7+4637.42 K7+4662.52 K7+4687.62 K7+4712.72 K7+4737.82 K7+4762.92 K7+4788.02 K7+4813.12 K7+4838.22 K7+4863.32 K7+4888.42 K7+4913.52 K7+4938.62 K7+4963.72 K7+4988.82 K7+5013.92 K7+5039.02 K7+5064.12 K7+5089.22 K7+5114.32 K7+5139.42 K7+5164.52 K7+5189.62 K7+5214.72 K7+5239.82 K7+5264.92 K7+5290.02 K7+5315.12 K7+5340.22 K7+5365.32 K7+5390.42 K7+5415.52 K7+5440.62 K7+5465.72 K7+5490.82 K7+5515.92 K7+5541.02 K7+5566.12 K7+5591.22 K7+5616.32 K7+5641.42 K7+5666.52 K7+5691.62 K7+5716.72 K7+5741.82 K7+5766.92 K7+5792.02 K7+5817.12 K7+5842.22 K7+5867.32 K7+5892.42 K7+5917.52 K7+5942.62 K7+5967.72 K7+5992.82 K7+6017.92 K7+6043.02 K7+6068.12 K7+6093.22 K7+6118.32 K7+6143.42 K7+6168.52 K7+6193.62 K7+6218.72 K7+6243.82 K7+6268.92 K7+6294.02 K7+6319.12 K7+6344.22 K7+6369.32 K7+6394.42 K7+6419.52 K7+6444.62 K7+6469.72 K7+6494.82 K7+6519.92 K7+6545.02 K7+6570.12 K7+6595.22 K7+6620.32 K7+6645.42 K7+6670.52 K7+6695.62 K7+6720.72 K7+6745.82 K7+6770.92 K7+6796.02 K7+6821.12 K7+6846.22 K7+6871.32 K7+6896.42 K7+6921.52 K7+6946.62 K7+6971.72 K7+6996.82 K7+7021.92 K7+7047.02 K7+7072.12 K7+7097.22 K7+7122.32 K7+7147.42 K7+7172.52 K7+7197.62 K7+7222.72 K7+7247.82 K7+7272.92 K7+7298.02 K7+7323.12 K7+7348.22 K7+7373.32 K7+7398.42 K7+7423.52 K7+7448.62 K7+7473.72 K7+7498.82 K7+7523.92 K7+7549.02 K7+7574.12 K7+7599.22 K7+7624.32 K7+7649.42 K7+7674.52 K7+7699.62 K7+7724.72 K7+7749.82 K7+7774.92 K7+7800.02 K7+7825.12 K7+7850.22 K7+7875.32 K7+7900.42 K7+7925.52 K7+7950.62 K7+7975.72 K7+8000.82 K7+8025.92 K7+8051.02 K7+8076.12 K7+8101.22 K7+8126.32 K7+8151.42 K7+8176.52 K7+8201.62 K7+8226.72 K7+8251.82 K7+8276.92 K7+8302.02 K7+8327.12 K7+8352.22 K7+8377.32 K7+8402.42 K7+8427.52 K7+8452.62 K7+8477.72 K7+8502.82 K7+8527.92 K7+8553.02 K7+8578.12 K7+8603.22 K7+8628.32 K7+8653.42 K7+8678.52 K7+8703.62 K7+8728.72 K7+8753.82 K7+8778.92 K7+8804.02 K7+8829.12 K7+8854.22 K7+8879.32 K7+8904.42 K7+8929.52 K7+8954.62 K7+8979.72 K7+9004.82 K7+9029.92 K7+9055.02 K7+9080.12 K7+9105.22 K7+9130.32 K7+9155.42 K7+9180.52 K7+9205.62 K7+9230.72 K7+9255.82 K7+9280.92 K7+9306.02 K7+9331.12 K7+9356.22 K7+9381.32 K7+9406.42 K7+9431.52 K7+9456.62 K7+9481.72 K7+9506.82 K7+9531.92 K7+9557.02 K7+9582.12 K7+9607.22 K7+9632.32 K7+9657.42 K7+9682.52 K7+9707.62 K7+9732.72 K7+9757.82 K7+9782.92 K7+9808.02 K7+9833.12 K7+9858.22 K7+9883.32 K7+9908.42 K7+9933.52 K7+9958.62 K7+9983.72 K8+0008.82 K8+0033.92 K8+0059.02 K8+0084.12 K8+0109.22 K8+0134.32 K8+0159.42 K8+0184.52 K8+0209.62 K8+0234.72 K8+0259.82 K8+0284.92 K8+0310.02 K8+0335.12 K8+0360.22 K8+0385.32 K8+0410.42 K8+0435.52 K8+0460.62 K8+0485.72 K8+0510.82 K8+0535.92 K8+0561.02 K8+0586.12 K8+0611.22 K8+0636.32 K8+0661.42 K8+0686.52 K8+0711.62 K8+0736.72 K8+0761.82 K8+0786.92 K8+0812.02 K8+0837.12 K8+0862.22 K8+0887.32 K8+0912.42 K8+0937.52 K8+0962.62 K8+0987.72 K8+1012.82 K8+1037.92 K8+1063.02 K8+1088.12 K8+1113.22 K8+1138.32 K8+1163.42 K8+1188.52 K8+1213.62 K8+1238.72 K8+1263.82 K8+1288.92 K8+1314.02 K8+1339.12 K8+1364.22 K8+1389.32 K8+1414.42 K8+1439.52 K8+1464.62 K8+1489.72 K8+1514.82 K8+1539.92 K8+1565.02 K8+1590.12 K8+1615.22 K8+1640.32 K8+1665.42 K8+1690.52 K8+1715.62 K8+1740.72 K8+1765.82 K8+1790.92 K8+1816.02 K8+1841.12 K8+1866.22 K8+1891.32 K8+1916.42 K8+1941.52 K8+1966.62 K8+1991.72 K8+2016.82 K8+2041.92 K8+2067.02 K8+2092.12 K8+2117.22 K8+2142.32 K8+2167.42 K8+2192.52 K8+2217.62 K8+2242.72 K8+2267.82 K8+2292.92 K8+2318.02 K8+2343.12 K8+2368.22 K8+2393.32 K8+2418.42 K8+2443.52 K8+2468.62 K8+2493.72 K8+2518.82 K8+2543.92 K8+2569.02 K8+2594.12 K8+2619.22 K8+2644.32 K8+2669.42 K8+2694.52 K8+2719.62 K8+2744.72 K8+2769.82 K8+2794.92 K8+2820.02 K8+2845.12 K8+2870.22 K8+2895.32 K8+2920.42 K8+2945.52 K8+2970.62 K8+2995.72 K8+3020.82 K8+3045.92 K8+3071.02 K8+3096.12 K8+3121.22 K8+3146.32 K8+3171.42 K8+3196.52 K8+3221.62 K8+3246.72 K8+3271.82 K8+3296.92 K8+3322.02 K8+3347.12 K8+3372.22 K8+3397.32 K8+3422.42 K8+3447.52 K8+3472.62 K8+3497.72 K8+3522.82 K8+3547.92 K8+3573.02 K8+3598.12 K8+3623.22 K8+3648.32 K8+3673.42 K8+3698.52 K8+3723.62 K8+3748.72 K8+3773.82 K8+3798.92 K8+3824.02 K8+3849.12 K8+3874.22 K8+3899.32 K8+3924.42 K8+3949.52 K8+3974.62 K8+3999.72 K8+4024.82 K8+4049.92 K8+4075.02 K8+4100.12 K8+4125.22 K8+4150.32 K8+4175.42 K8+4200.52 K8+4225.62 K8+4250.72 K8+4275.82 K8+4300.92 K8+4326.02 K8+4351.12 K8+4376.22 K8+4401.32 K8+4426.42 K8+4451.52 K8+4476.62 K8+4501.72 K8+4526.82 K8+4551.92 K8+4577.02 K8+4602.12 K8+4627.22 K8+4652.32 K8+4677.42 K8+4702.52 K8+4727.62 K8+4752.72 K8+4777.82 K8+4802.92 K8+4828.02 K8+4853.12 K8+4878.22 K8+4903.32 K8+4928.42 K8+4953.52 K8+4978.62 K8+5003.72 K8+5028.82 K8+5053.92 K8+5079.02 K8+5104.12																			

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填挖高度 (m)		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)					施 工 时 中 桩 填 挖 高 度 (m)		备 注		
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型			填	挖	左 侧		右 侧		左 侧		中 桩	右 侧						
									W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1	填	挖			
K7+272.47	(ZH)		-3.04%	218.61	118.98	117.77		1.21	0.50	4.91	3.25	0.50	-0.11	-0.10	0.00	0.05	0.04		1.21			
+280	K7+280.21				118.21	117.54		0.67	0.50	5.92	3.25	0.50	-0.25	-0.23	0.00	0.13	0.11		0.67			
+287.01	JD55 I-71°44'06" R=34.73 Ls=20/0 Ly=33.48	(HY)			117.03	117.32	0.30		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.13	0.12	0.30				
+292.28					115.99	117.16	1.17		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.13	0.12	1.17				
+298.34					110.17	116.98	6.81		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.13	0.12	6.81				
+300					110.22	116.93	6.71		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.13	0.12	6.71				
+301.68					109.74	116.88	7.14		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.13	0.12	7.14				
+306.10					109.70	116.74	7.04		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.13	0.12	7.04				
+309.66					110.07	116.64	6.57		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.13	0.12	6.57				
+313.09					K7+313.69		111.44	116.53	5.09		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.13	0.12	5.09		
+319.29					JD56 I-53°16'08" R=34.73 Ls=0/20 Ly=22.29	(GQ)	111.77	116.34	4.57		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.13	0.12	4.57		
+319.97							111.78	116.32	4.54		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.13	0.12	4.54		
+327.02	111.76	116.11					4.35		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.13	0.12	4.35				
+329.94	111.76	116.02					4.25		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.13	0.12	4.25				
+330.46	113.73	116.00					2.27		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.13	0.12	2.27				
+331.10	113.71	115.98					2.28		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.13	0.12	2.28				
+331.51	112.91	115.97					3.07		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.13	0.12	3.07				
+332.74	113.05	115.93					2.88		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.13	0.12	2.88				
+332.89	K7+335.98						112.80	115.93	3.13		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.26	-0.24	0.00	0.13	0.12	3.13		
+336.83	(YH)						112.76	115.81	3.05		0.50	5.84	3.25	0.50	-0.24	-0.22	0.00	0.12	0.11	3.05		
+340.02					111.93	115.71	3.78		0.50	5.40	3.25	0.50	-0.19	-0.17	0.00	0.10	0.09	3.78				
+341.60					111.87	115.66	3.79		0.50	5.19	3.25	0.50	-0.16	-0.15	0.00	0.09	0.08	3.79				
+342.84					112.36	115.63	3.26		0.50	5.02	3.25	0.50	-0.15	-0.13	0.00	0.09	0.07	3.26				
+349.05	K7+355.98				K7+355.98	QD	R=1031.24 T=26 E=0.33	113.96	112.27	115.44	3.17		0.50	4.19	3.25	0.50	-0.07	-0.06	0.00	0.05	0.03	3.17
+360.02	(GQ)	JD57 I-43°27'43" R=34.73 Ls=0/20 Ly=17.5	112.65	115.10	2.45					0.50	3.25	3.80	0.50	0.01	0.03	0.00	-0.03	-0.05	2.45			
+380.03			112.81	114.53	1.72					0.50	3.25	5.95	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.24	-0.26	1.72			
+399.96			K7+403.49		112.92				114.28	1.36		0.50	3.25	3.73	0.50	-0.05	-0.03	0.00	-0.07	-0.08	1.36	
+420.02	(HZ)		ZD	+423.47	113.06	114.42	1.36		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.36				
+439.97					113.55	114.81	1.27		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.27				

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填挖高度 (m)		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)						施 工 时 中 桩 填挖高度 (m)		备 注
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型			填	挖	左 侧		右 侧		左 侧		中桩	右 侧		填	挖		
									W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1				
K7+459.99	K7+475.87	JD58 L=282.43° I=-282.43° +505.87 +519.99 +529.48 +540.01 +540.01 +559.99 +580 +600 +620 +640 +660 +680 +700 +720 +740 +760 +780 +800 +820 +840 +860 +880 +902.88 +922.90 +942.89 +962.86 +982.83 K8+002.85 +022.73	2%	282.53	114.05	115.21	1.16		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.16			
+480.04	(ZH)				114.36	115.61	1.26		0.50	3.46	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.04	-0.06	1.26			
+500.02	K7+505.87				114.62	116.01	1.39		0.50	4.46	3.25	0.50	-0.10	-0.09	0.00	0.07	0.05	1.39			
+519.99	K7+519.99				114.65	116.41	1.77		0.50	4.75	3.25	0.50	-0.16	-0.14	0.00	0.10	0.08	1.77			
+540.01	K7+559.48				115.81	116.81	1.00		0.50	4.22	3.25	0.50	-0.10	-0.08	0.00	0.06	0.05	1.00			
+559.99	(GQ)				116.72	117.21	0.49		0.50	3.25	3.32	0.50	-0.01	0.00	0.00	-0.00	-0.02	0.49			
+580	(HY)				116.79	117.61	0.83		0.50	3.25	5.95	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.24	-0.26	0.83			
+600	K7+597.23				119.65	118.01		1.63	0.50	3.25	5.58	0.50	0.09	0.10	0.00	-0.18	-0.19		1.63		
+620	(HZ)				122.02	118.41		3.61	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		3.61		
+640					123.29	118.81		4.47	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		4.47		
+660	K7+662.68	JD59 L=427.47° I=-427.47° +580 +600 +620 +640 +660 +680 +700 +720 +740 +760 +780 +800 +820 +840 +860 +880 +902.88 +922.90 +942.89 +962.86 +982.83 K8+002.85 +022.73	2%	282.53	121.24	119.24		2.00	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		2.00		
+680	(ZH)				119.91	119.81		0.09	0.50	3.25	4.12	0.50	0.01	0.03	0.00	-0.08	-0.09		0.09		
+700	(HY)				118.51	120.55	2.04		0.50	3.25	4.75	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.14	-0.16	2.04			
+720					121.36	121.44	0.08		0.50	3.25	4.75	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.14	-0.16	0.08			
+740	K7+740.00				122.10	122.35	0.25		0.50	3.25	4.75	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.14	-0.16	0.25			
+760	(YH)				122.74	123.26	0.52		0.50	3.25	4.35	0.50	0.04	0.05	0.00	-0.09	-0.10	0.52			
+780	K7+782.08				125.02	124.17		0.84	0.50	3.25	3.35	0.50	-0.07	-0.05	0.00	-0.07	-0.08		0.84		
+800	(HZ)				125.29	125.09		0.20	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		0.20		
+820					123.82	126.00	2.17		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	2.17			
+840					125.90	126.91	1.01		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.01			
+860		JD60 L=617.33° I=-617.33° +740 +760 +780 +800 +820 +840 +860 +880 +902.88 +922.90 +942.89 +962.86 +982.83 K8+002.85 +022.73	2%	282.53	130.21	127.82		2.39	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		2.39		
+880	K7+888.85				128.19	128.73	0.55		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.55			
+902.88	(ZH)				126.37	129.77	3.40		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.02	-0.00	0.00	-0.07	-0.08	3.40			
+922.90	(HY)				128.65	130.50	1.85		0.50	3.25	3.25	0.50	0.05	0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.85			
+942.89	K7+942.89				129.18	130.98	1.80		0.50	3.25	3.25	0.50	0.05	0.07	0.00	-0.07	-0.08	1.80			
+962.86	(YH)				131.82	131.27		0.55	0.50	3.25	3.25	0.50	0.01	0.03	0.00	-0.07	-0.08		0.55		
+982.83	K7+983.64				135.84	131.54		4.29	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.06	0.00	-0.07	-0.08		4.29		
K8+002.85	(HZ)				134.08	131.82		2.26	0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08		2.26		
+022.73	(ZH)				134.19	132.09		2.10	0.50	3.25	3.47	0.50	-0.04	-0.03	0.00	-0.07	-0.08		2.10		

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填挖高度 (m)		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)						施 工 时 中 桩 填 挖 高 度 (m)		备 注
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型			填	挖	左 侧		右 侧		左 侧		中 桩	右 侧		填	挖		
									W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1				
K8+042.89	JD62 K8+040.00 JD63 K8+148.88 JD64 K8+200.41 JD65 K8+259.62 JD66 K8+319.03 JD67 K8+378.44 JD68 K8+437.85 JD69 K8+497.26 JD70 K8+556.67 JD71 K8+616.08 JD72 K8+675.49 JD73 K8+734.90 JD74 K8+794.31 JD75 K8+853.72 JD76 K8+913.13 JD77 K8+972.54 JD78 K8+1031.95 JD79 K8+1091.36 JD80 K8+1150.77 JD81 K8+1210.18 JD82 K8+1269.59 JD83 K8+1329.00 JD84 K8+1388.41 JD85 K8+1447.82 JD86 K8+1507.23 JD87 K8+1566.64 JD88 K8+1626.05 JD89 K8+1685.46 JD90 K8+1744.87 JD91 K8+1804.28 JD92 K8+1863.69 JD93 K8+1923.10 JD94 K8+1982.51 JD95 K8+2041.92 JD96 K8+2101.33 JD97 K8+2160.74 JD98 K8+2220.15 JD99 K8+2279.56 JD100 K8+2338.97 JD101 K8+2398.38 JD102 K8+2457.79 JD103 K8+2517.20 JD104 K8+2576.61 JD105 K8+2636.02 JD106 K8+2695.43 JD107 K8+2754.84 JD108 K8+2814.25 JD109 K8+2873.66 JD110 K8+2933.07 JD111 K8+2992.48 JD112 K8+3051.89 JD113 K8+3111.30 JD114 K8+3170.71 JD115 K8+3230.12 JD116 K8+3289.53 JD117 K8+3348.94 JD118 K8+3408.35 JD119 K8+3467.76 JD120 K8+3527.17 JD121 K8+3586.58 JD122 K8+3645.99 JD123 K8+3705.40 JD124 K8+3764.81 JD125 K8+3824.22 JD126 K8+3883.63 JD127 K8+3943.04 JD128 K8+4002.45 JD129 K8+4061.86 JD130 K8+4121.27 JD131 K8+4180.68 JD132 K8+4240.09 JD133 K8+4299.50 JD134 K8+4358.91 JD135 K8+4418.32 JD136 K8+4477.73 JD137 K8+4537.14 JD138 K8+4596.55 JD139 K8+4655.96 JD140 K8+4715.37 JD141 K8+4774.78 JD142 K8+4834.19 JD143 K8+4893.60 JD144 K8+4953.01 JD145 K8+5012.42 JD146 K8+5071.83 JD147 K8+5131.24 JD148 K8+5190.65 JD149 K8+5250.06 JD150 K8+5309.47 JD151 K8+5368.88 JD152 K8+5428.29 JD153 K8+5487.70 JD154 K8+5547.11 JD155 K8+5606.52 JD156 K8+5665.93 JD157 K8+5725.34 JD158 K8+5784.75 JD159 K8+5844.16 JD160 K8+5903.57 JD161 K8+5962.98 JD162 K8+6022.39 JD163 K8+6081.80 JD164 K8+6141.21 JD165 K8+6200.62 JD166 K8+6260.03 JD167 K8+6319.44 JD168 K8+6378.85 JD169 K8+6438.26 JD170 K8+6497.67 JD171 K8+6557.08 JD172 K8+6616.49 JD173 K8+6675.90 JD174 K8+6735.31 JD175 K8+6794.72 JD176 K8+6854.13 JD177 K8+6913.54 JD178 K8+6972.95 JD179 K8+7032.36 JD180 K8+7091.77 JD181 K8+7151.18 JD182 K8+7210.59 JD183 K8+7269.99 JD184 K8+7329.40 JD185 K8+7388.81 JD186 K8+7448.22 JD187 K8+7507.63 JD188 K8+7567.04 JD189 K8+7626.45 JD190 K8+7685.86 JD191 K8+7745.27 JD192 K8+7804.68 JD193 K8+7864.09 JD194 K8+7923.50 JD195 K8+7982.91 JD196 K8+8042.32 JD197 K8+8101.73 JD198 K8+8161.14 JD199 K8+8220.55 JD200 K8+8279.96 JD201 K8+8339.37 JD202 K8+8398.78 JD203 K8+8458.19 JD204 K8+8517.60 JD205 K8+8577.01 JD206 K8+8636.42 JD207 K8+8695.83 JD208 K8+8755.24 JD209 K8+8814.65 JD210 K8+8874.06 JD211 K8+8933.47 JD212 K8+8992.88 JD213 K8+9052.29 JD214 K8+9111.70 JD215 K8+9171.11 JD216 K8+9230.52 JD217 K8+9289.93 JD218 K8+9349.34 JD219 K8+9408.75 JD220 K8+9468.16 JD221 K8+9527.57 JD222 K8+9586.98 JD223 K8+9646.39 JD224 K8+9705.80 JD225 K8+9765.21 JD226 K8+9824.62 JD227 K8+9884.03 JD228 K8+9943.44 JD229 K8+10002.85 JD230 K8+10062.26 JD231 K8+10121.67 JD232 K8+10181.08 JD233 K8+10240.49 JD234 K8+10300.00 JD235 K8+10359.41 JD236 K8+10418.82 JD237 K8+10478.23 JD238 K8+10537.64 JD239 K8+10597.05 JD240 K8+10656.46 JD241 K8+10715.87 JD242 K8+10775.28 JD243 K8+10834.69 JD244 K8+10894.10 JD245 K8+10953.51 JD246 K8+11012.92 JD247 K8+11072.33 JD248 K8+11131.74 JD249 K8+11191.15 JD250 K8+11250.56 JD251 K8+11309.97 JD252 K8+11369.38 JD253 K8+11428.79 JD254 K8+11488.20 JD255 K8+11547.61 JD256 K8+11607.02 JD257 K8+11666.43 JD258 K8+11725.84 JD259 K8+11785.25 JD260 K8+11844.66 JD261 K8+11904.07 JD262 K8+11963.48 JD263 K8+12022.89 JD264 K8+12082.30 JD265 K8+12141.71 JD266 K8+12201.12 JD267 K8+12260.53 JD268 K8+12319.94 JD269 K8+12379.35 JD270 K8+12438.76 JD271 K8+12498.17 JD272 K8+12557.58 JD273 K8+12616.99 JD274 K8+12676.40 JD275 K8+12735.81 JD276 K8+12795.22 JD277 K8+12854.63 JD278 K8+12914.04 JD279 K8+12973.45 JD280 K8+13032.86 JD281 K8+13092.27 JD282 K8+13151.68 JD283 K8+13211.09 JD284 K8+13270.50 JD285 K8+13329.91 JD286 K8+13389.32 JD287 K8+13448.73 JD288 K8+13508.14 JD289 K8+13567.55 JD290 K8+13626.96 JD291 K8+13686.37 JD292 K8+13745.78 JD293 K8+13805.19 JD294 K8+13864.60 JD295 K8+13924.01 JD296 K8+13983.42 JD297 K8+14042.83 JD298 K8+14102.24 JD299 K8+14161.65 JD300 K8+14221.06 JD301 K8+14280.47 JD302 K8+14339.88 JD303 K8+14399.29 JD304 K8+14458.70 JD305 K8+14518.11 JD306 K8+14577.52 JD307 K8+14636.93 JD308 K8+14696.34 JD309 K8+14755.75 JD310 K8+14815.16 JD311 K8+14874.57 JD312 K8+14933.98 JD313 K8+14993.39 JD314 K8+15052.80 JD315 K8+15112.21 JD316 K8+15171.62 JD317 K8+15231.03 JD318 K8+15290.44 JD319 K8+15349.85 JD320 K8+15409.26 JD321 K8+15468.67 JD322 K8+15528.08 JD323 K8+15587.49 JD324 K8+15646.90 JD325 K8+15706.31 JD326 K8+15765.72 JD327 K8+15825.13 JD328 K8+15884.54 JD329 K8+15943.95 JD330 K8+16003.36 JD331 K8+16062.77 JD332 K8+16122.18 JD333 K8+16181.59 JD334 K8+16241.00 JD335 K8+16300.41 JD336 K8+16359.82 JD337 K8+16419.23 JD338 K8+16478.64 JD339 K8+16538.05 JD340 K8+16597.46 JD341 K8+16656.87 JD342 K8+16716.28 JD343 K8+16775.69 JD344 K8+16835.10 JD345 K8+16894.51 JD346 K8+16953.92 JD347 K8+17013.33 JD348 K8+17072.74 JD349 K8+17132.15 JD350 K8+17191.56 JD351 K8+17250.97 JD352 K8+17310.38 JD353 K8+17369.79 JD354 K8+17429.20 JD355 K8+17488.61 JD356 K8+17548.02 JD357 K8+17607.43 JD358 K8+17666.84 JD359 K8+17726.25 JD360 K8+17785.66 JD361 K8+17845.07 JD362 K8+17904.48 JD363 K8+17963.89 JD364 K8+18023.30 JD365 K8+18082.71 JD366 K8+18142.12 JD367 K8+18201.53 JD368 K8+18260.94 JD369 K8+18320.35 JD370 K8+18379.76 JD371 K8+18439.17 JD372 K8+18498.58 JD373 K8+18557.99 JD374 K8+18617.40 JD375 K8+18676.81 JD376 K8+18736.22 JD377 K8+18795.63 JD378 K8+18855.04 JD379 K8+18914.45 JD380 K8+18973.86 JD381 K8+19033.27 JD382 K8+19092.68 JD383 K8+19152.09 JD384 K8+19211.50 JD385 K8+19270.91 JD386 K8+19330.32 JD387 K8+19389.73 JD388 K8+19449.14 JD389 K8+19508.55 JD390 K8+19567.96 JD391 K8+19627.37 JD392 K8+19686.78 JD393 K8+19746.19 JD394 K8+19805.60 JD395 K8+19865.01 JD396 K8+19924.42 JD397 K8+19983.83 JD398 K8+20043.24 JD399 K8+20102.65 JD400 K8+20162.06 JD401 K8+20221.47 JD402 K8+20280.88 JD403 K8+20340.29 JD404 K8+20399.70 JD405 K8+20459.11 JD406 K8+20518.52 JD407 K8+20577.93 JD408 K8+20637.34 JD409 K8+20696.75 JD410 K8+20756.16 JD411 K8+20815.57 JD412 K8+20874.98 JD413 K8+20934.39 JD414 K8+20993.80 JD415 K8+21053.21 JD416 K8+21112.62 JD417 K8+21172.03 JD418 K8+21231.44 JD419 K8+21290.85 JD420 K8+21350.26 JD421 K8+21409.67 JD422 K8+21469.08 JD423 K8+21528.49 JD424 K8+21587.90 JD425 K8+21647.31 JD426 K8+21706.72 JD427 K8+21766.13 JD428 K8+21825.54 JD429 K8+21884.95 JD430 K8+21944.36 JD431 K8+22003.77 JD432 K8+22063.18 JD433 K8+22122.59 JD434 K8+22182.00 JD435 K8+22241.41 JD436 K8+22300.82 JD437 K8+22360.23 JD438 K8+22419.64 JD439 K8+22479.05 JD440 K8+22538.46 JD441 K8+22597.87 JD442 K8+22657.28 JD443 K8+22716.69 JD444 K8+22776.10 JD445 K8+22835.51 JD446 K8+22894.92 JD447 K8+22954.33 JD448 K8+23013.74 JD449 K8+23073.15 JD450 K8+23132.56 JD451 K8+23191.97 JD452 K8+23251.38 JD453 K8+23310.79 JD454 K8+23370.20 JD455 K8+23429.61 JD456 K8+23489.02 JD457 K8+23548.43 JD458 K8+23607.84 JD459 K8+23667.25 JD460 K8+23726.66 JD461 K8+23786.07 JD462 K8+23845.48 JD463 K8+23904.89 JD464 K8+23964.30 JD465 K8+24023.71 JD466 K8+24083.12 JD467 K8+24142.53 JD468 K8+24201.94 JD469 K8+24261.35 JD470 K8+24320.76 JD471 K8+24380.17 JD472 K8+24439.58 JD473 K8+24498.99 JD474 K8+24558.40 JD475 K8+24617.81 JD476 K8+24677.22 JD477 K8+24736.63 JD478 K8+24796.04 JD479 K8+24855.45 JD480 K8+24914.86 JD481 K8+24974.27 JD482 K8+25033.68 JD483 K8+25093.09 JD484 K8+25152.50 JD485 K8+25211.91 JD486 K8+25271.32 JD487 K8+25330.73 JD488 K8+25390.14 JD489 K8+25449.55 JD490 K8+25508.96 JD491 K8+25568.37 JD492 K8+25627.78 JD493 K8+25687.19 JD494 K8+25746.60 JD495 K8+25806.01 JD496 K8+25865.42 JD497 K8+25924.83 JD498 K8+25984.24 JD499 K8+26043.65 JD500 K8+26103.06 JD501 K8+26162.47 JD502 K8+26221.88 JD503 K8+26281.29 JD504 K8+26340.70 JD505 K8+26400.11 JD506 K8+26459.52 JD507 K8+26518.93 JD508 K8+26578.34 JD509 K8+26637.75 JD510 K8+26697.16 JD511 K8+26756.57 JD512 K8+26815.98 JD513 K8+26875.39 JD514 K8+26934.80 JD515 K8+26994.21 JD516 K8+27053.62 JD517 K8+27113.03 JD518 K8+27172.44 JD519 K8+27231.85 JD520 K8+27291.26 JD521 K8+27350.67 JD522 K8+27410.08 JD523 K8+27469.49 JD524 K8+27528.90 JD525 K8+27588.31 JD526 K8+27647.72 JD527 K8+27707.13 JD528 K8+27766.54 JD529 K8+27825.95 JD530 K8+27885.36 JD531 K8+27944.77 JD532 K8+28004.18 JD533 K8+28063.59 JD534 K8+28123.00 JD535 K8+28182.41 JD536 K8+28241.82 JD537 K8+28301.23 JD538 K8+28360.64 JD539 K8+28420.05 JD540 K8+28479.46 JD541 K8+28538.87 JD542 K8+28598.28 JD543 K8+28657.69 JD544 K8+28717.10 JD545 K8+28776.51 JD546 K8+28835.92 JD547 K8+28895.33 JD548 K8+28954.74 JD549 K8+29014.15 JD550 K8+29073.56 JD551 K8+29132.97 JD552 K8+29192.38 JD553 K8+29251.79 JD554 K8+29311.20 JD555 K8+29370.61 JD556 K8+29430.02 JD557 K8+29489.43 JD558 K8+29548.84 JD559 K8+29608.25 JD560 K8+29667.66 JD561 K8+29727.07 JD562 K8+29786.48 JD563 K8+29845.89 JD564 K8+29905.30 JD565 K8+29964.71 JD566 K8+30024.12 JD567 K8+30083.53 JD568 K8+30142.94 JD569 K8+30202.35 JD570 K8+30261.76 JD571 K8+30321.17 JD572 K8+30380.58 JD573 K8+30439.99 JD574 K8+30499.40 JD575 K8+30558.81 JD576 K8+30618.22 JD577 K8+30677.63 JD578 K8+30737.04 JD579 K8+30796.45 JD580 K8+30855.86 JD581 K8+30915.27 JD582 K8+30974.68 JD583 K8+31034.09 JD584 K8+31093.50 JD585 K8+31152.91 JD586 K8+31212.32 JD587 K8+31271.73 JD588 K8+31331.14 JD589 K8+31390.55 JD590 K8+31449.96 JD591 K8+31509.37 JD592 K8+31568.78 JD593 K8+31628.19 JD594 K8+31687.60 JD595 K8+31747.01 JD596 K8+31806.42 JD597 K8+31865.83 JD598 K8+31925.24 JD599 K8+31984.65 JD600 K8+32044.06 JD601 K8+32103.47 JD602 K8+32162.88 JD603 K8+32222.29 JD604 K8+32281.70 JD605 K8+32341.11 JD606 K8+32400.52 JD607 K8+32459.93 JD608 K8+32519.34 JD609 K8+32578.75 JD610 K8+32638.16 JD611 K8+32697.57 JD612 K8+32756.98 JD613 K8+32816.39 JD614 K8+32875.80 JD615 K8+32935.21 JD616 K8+32994.62 JD617 K8+33054.03 JD618 K8+33113.44 JD619 K8+33172.85 JD620 K8+33232.26 JD621 K8+33291.67 JD622 K8+33351.08 JD623 K8+33410.49 JD624 K8+33469.90 JD625 K8+33529.31 JD626 K8+33588.72 JD627 K8+33648.13 JD628 K8+33707.54 JD629 K8+33766.95 JD630 K8+33826.36 JD631 K8+33885.77 JD632 K8+33945.18 JD633 K8+34004.59 JD634 K8+34064.00 JD635 K8+34123.41 JD636 K8+34182.82 JD637 K8+34242.23 JD638 K8+34301.64 JD639 K8+34361.05 JD640 K8+34420.46 JD641 K8+34479.87 JD642 K8+34539.28 JD643 K8+34598.69 JD644 K8+34658.10 JD645 K8+34717.51 JD646 K8+34776.92 JD647 K8+34836.33 JD648 K8+34895.74 JD649 K8+34955.15 JD650 K8+35014.56 JD651 K8+35073.97 JD652 K8+35133.38 JD653 K8+35192.79 JD654 K8+35252.20 JD655 K8+35311.61 JD656 K8+35371.02 JD657 K8+35430.43 JD658 K8+35489.84 JD659 K8+35549.25 JD660 K8+35608.66 JD661 K8+35668.07 JD662 K8+35727.48 JD663 K8+35786.89 JD664 K8+35846.30 JD665 K8+35905.71 JD666 K8+35965.12 JD667 K8+36024.53 JD668 K8+36083.94 JD669 K8+36143.35 JD670 K8+36202.76 JD671 K8+36262.17 JD672 K8+36321.58 JD673 K8+36380.99 JD674 K8+36440.40 JD675 K8+36499.81 JD676 K8+36559.22 JD677 K8+36618.63 JD678 K8+36678.04 JD679 K8+36737.45 JD680 K8+36796.86 JD681 K8+36856.27 JD682 K8+36915.68 JD683 K8+36975.09 JD684 K8+37034.50 JD685 K8+37093.91 JD686 K8+37153.32 JD687 K8+37212.73 JD688 K8+37272.14 JD689 K8+37331.55 JD690 K8+37390.96 JD691 K8+37450.37 JD692 K8+37509.78 JD693 K8+37569.19 JD694 K8+37628.60 JD695 K8+37688.01 JD696 K8+37747.42 JD697 K8+37806.83 JD698 K8+37866.24 JD699 K8+37925.65 JD700 K8+37985.06 JD701 K8+38044.47 JD702 K8+38103.88 JD703 K8+38163.29 JD704 K8+38222.70 																				

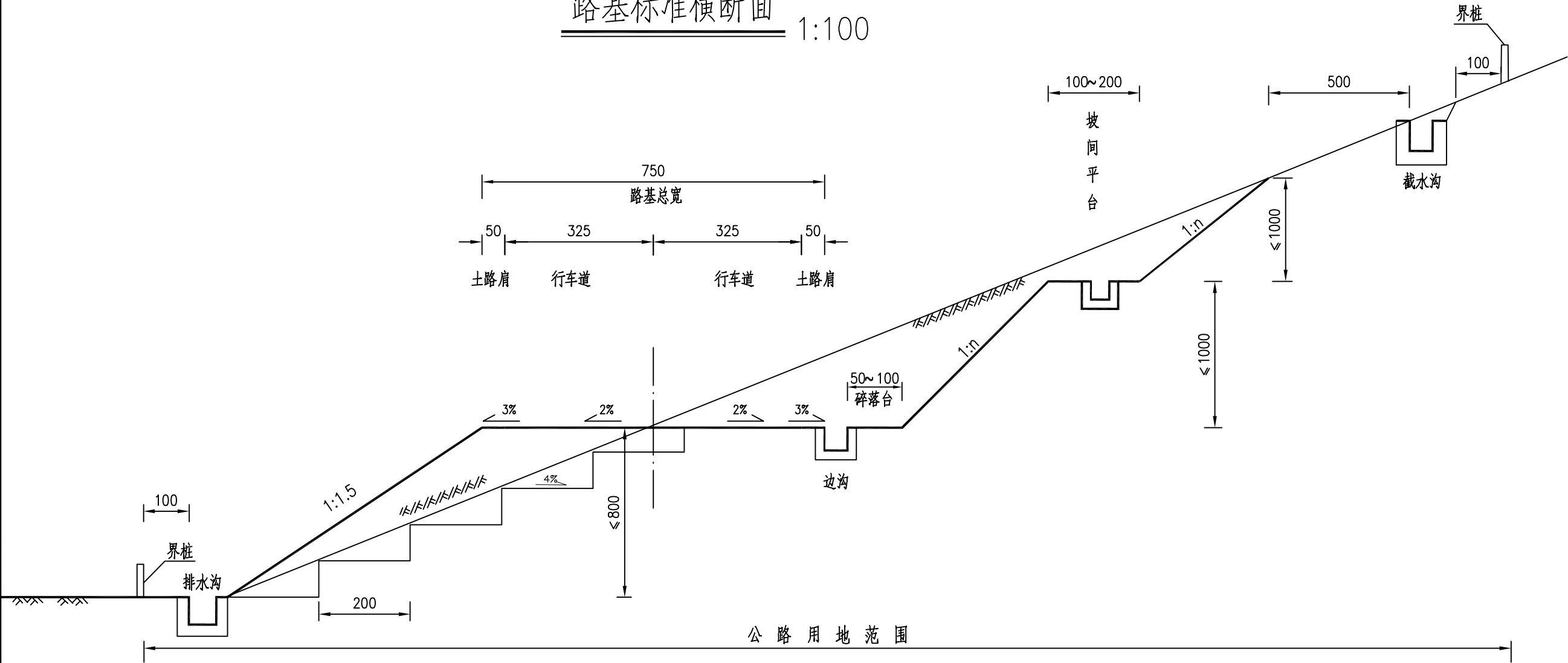
路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填挖高度		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)						施 工 时 中 桩 填 挖 高 度 (m)		备 注
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型			(m)		左 侧		右 侧		左 侧		中 桩	右 侧					
							填	挖	W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1	填	挖		
K8+582.87	K8+602.01	JD65 R=582.01 T=20.13 Ls=20.13 Ly=20.13	QD R-2249.24 T=26 E=-0.15	174.06	122.10	115.88		6.22	0.50	3.25	5.83	0.50	0.11	0.12	0.00	-0.22	-0.24		6.22		
+602.88	(GQ)	JD66 R=602.01 T=20.13 Ls=20.13 Ly=20.13			114.03	117.98	115.25		2.73	0.50	5.25	3.25	0.50	-0.12	-0.11	0.00	-0.06	-0.07		2.73	
+622.87	(YH)					K8+641.74	114.39	114.64	0.24		0.50	5.25	3.25	0.50	-0.12	-0.11	0.00	0.04	0.03	0.24	
+642.87			113.36	114.16			0.81		0.50	4.30	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	0.05	0.04	0.81			
+643.87	K8+653.36	113.38	114.14	0.77			0.50	4.20	3.25	0.50	-0.07	-0.06	0.00	0.05	0.03	0.77					
+662.87	(HZ)	K8+664.39	ZD	+667.74	113.73	113.87	0.14		0.50	3.25	3.87	0.50	0.03	0.04	0.00	-0.05	-0.06	0.14			
+682.87		JD67 R=682.01 T=20.13 Ls=20.13 Ly=20.13	+667.74		113.80	113.70		0.10	0.50	3.25	4.75	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.14	-0.16		0.10		
+683.87		K8+688.10			113.75	113.69		0.06	0.50	3.25	4.75	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.14	-0.16		0.06		
+702.87		(YZ) K8+713.63		113.62	113.54		0.09	0.50	3.25	4.46	0.50	0.06	0.08	0.00	-0.11	-0.12		0.09			
+722.87		(ZY) JD68 R=722.01 T=26 E=-0.17	K8+705.22	113.31	113.13	113.30	0.17		0.50	3.25	4.25	0.50	0.05	0.07	0.00	-0.09	-0.10	0.17			
+730.45		K8+731.22			112.88	113.16	0.28		0.50	3.25	4.25	0.50	0.05	0.07	0.00	-0.09	-0.10	0.28			
+742.87					112.49	112.86	0.38		0.50	3.53	3.97	0.50	0.02	0.03	0.00	-0.03	-0.05	0.38			
+747.26	K8+747.27		K8+747.27	ZD	112.35	112.74	0.39		0.50	3.75	3.75	0.50	-0.01	0.00	0.00	-0.00	-0.02	0.39			
+762.87	JD69 R=762.01 T=26 E=-0.17	(GQ)	+757.22	102.08	111.86	112.24	0.39		0.50	4.25	3.25	0.50	-0.10	-0.09	0.00	0.07	0.05	0.39			
+768.36					111.68	112.06	0.38		0.50	4.25	3.25	0.50	-0.10	-0.09	0.00	0.07	0.05	0.38			
+782.87					111.23	111.57	0.34		0.50	4.25	3.25	0.50	-0.10	-0.09	0.00	0.07	0.05	0.34			
+789.45	K8+789.46	(YZ)	QD	109.88	111.02	111.35	0.33		0.50	4.25	3.25	0.50	-0.10	-0.09	0.00	0.07	0.05	0.33			
+802.87	110.59				110.90	0.30		0.50	3.58	3.25	0.50	-0.09	-0.07	0.00	-0.02	-0.04	0.30				
+822.87	110.11				110.38	0.27		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.27				
+825.11	K8+825.12	JD70 R=825.01 T=26 E=-0.17	K8+807.30	109.88	110.09	110.35	0.26		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.26			
+838.47	(ZY)				110.06	110.31	0.25		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.25			
+842.87					110.10	110.34	0.25		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.25			
+851.83	K8+851.83	K8+851.83	ZD	K8+833.30	110.25	110.49	0.24		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.24			
+862.87	(GQ)	(GQ)			110.56	110.80	0.24		0.50	3.25	4.13	0.50	-0.01	0.01	0.00	-0.08	-0.09	0.24			
+876.83		K8+876.83			110.99	111.23	0.24		0.50	3.25	5.25	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.16	-0.17	0.24			
+882.87		(HY)	+859.30	123.26	111.18	111.42	0.24		0.50	3.25	5.25	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.16	-0.17	0.24			
+888.18		JD71 R=888.01 T=26 E=-0.17			111.35	111.59	0.24		0.50	3.25	5.25	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.16	-0.17	0.24			
+899.53		K8+899.53			111.70	111.94	0.24		0.50	3.25	5.25	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.16	-0.17	0.24			
+902.87		(YH)	3.12%	123.26	111.81	112.05	0.24		0.50	3.25	4.98	0.50	0.07	0.08	0.00	-0.13	-0.14	0.24			

路 基 设 计 表

桩 号	平 曲 线		竖 曲 线		地 面 高 程 (m)	设 计 高 程 (m)	填挖高度 (m)		路 基 宽 度 (m)				以下各点与设计高之差 (m)						施 工 时 中 桩 填 挖 高 度 (m)		备 注
									左 侧		右 侧		左 侧		中 桩	右 侧					
	左 偏	右 偏	凹 型	凸 型			填	挖	W1	W2	W2	W1	B1	B2	C	B2	B1	填	挖		
K8+922.87			3.12%	123.26 QD K8+930.56	112.43	112.67	0.24		0.50	3.25	3.38	0.50	-0.01	0.01	0.00	-0.01	-0.02	0.24			
+924.53	K8+924.53 (GQ)	K8+924.53 (GQ)			112.48	112.72	0.24		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.02	0.00	0.00	0.00	-0.02	0.24			
+942.87	JD72 I-4°50'54" R-478.15 Ls-20 Ly-20.46	K8+944.53			K8+930.56	112.99	113.23	0.24		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.07	-0.06	0.00	-0.06	-0.07	0.24		
+944.53						113.02	113.26	0.24		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.24		
+954.76						113.17	113.41	0.24		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.24		
+962.87						113.22	113.46	0.24		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.24		
+964.99	K8+964.99 (YH)	113.72 K8+956.56			R-1149.58 T-26 E-0.29 ZD +982.56	113.23	113.47	0.24		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	-0.07	-0.08	0.24		
+982.87	K8+984.99 (GQ)					113.11	113.35	0.24		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	0.00	-0.01	0.24		
+984.99						113.08	113.32	0.24		0.50	3.25	3.25	0.50	-0.08	-0.07	0.00	0.01	-0.01	0.24		
K9+002.87	JD73 I-44°42'21" R-49.82 Ly-38.88					112.83	113.07	0.24		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.15	-0.14	0.00	0.08	0.06	0.24		
+004.42			112.81	113.05		0.24		0.50	5.95	3.25	0.50	-0.16	-0.15	0.00	0.08	0.07	0.24				
+022.87			112.55	112.79		0.24		0.50	5.61	3.25	0.50	-0.22	-0.20	0.00	0.12	0.10	0.24				
+023.86			K9+023.87 (GQ)	112.54		112.78	0.24		0.50	5.55	3.25	0.50	-0.22	-0.20	0.00	0.12	0.10	0.24			
+042.87	JD74 I-11°54'15" R-227.64 Ly-47.3		112.27	112.51		0.24		0.50	4.34	3.25	0.50	-0.12	-0.10	0.00	0.08	0.06	0.24				
+047.51			112.21	112.45		0.24		0.50	4.05	3.25	0.50	-0.10	-0.08	0.00	0.07	0.05	0.24				
+062.87			111.99	112.23		0.24		0.50	4.05	3.25	0.50	-0.10	-0.08	0.00	0.07	0.05	0.24				
+071.16		K9+071.16 (GQ)	111.87	112.11	0.24		0.50	3.73	3.85	0.50	-0.02	-0.00	0.00	0.00	-0.01	0.24					
+079.25	JD75 I-6°45'44" R-137.08 Ly-16.18	111.76	112.00	0.24		0.50	3.41	4.45	0.50	0.05	0.07	0.00	-0.09	-0.10	0.24						
+082.87		111.71	111.95	0.24		0.50	3.27	4.72	0.50	0.08	0.09	0.00	-0.14	-0.15	0.24						
+087.34		K9+087.34 (YZ)	111.65	111.89	0.24		0.50	3.25	4.86	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.15	-0.16	0.24					
+102.87		111.43	111.67	0.24		0.50	3.25	5.79	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.17	-0.19	0.24						
+103.77	K9+103.78	QD K9+107.28	111.24 K9+133.28	111.42	111.66	0.24		0.50	3.25	5.84	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.18	-0.19	0.24				
+114.59	111.28			111.52	0.24		0.50	3.25	5.95	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.18	-0.19	0.24					
+122.87	111.21			111.45	0.24		0.50	3.25	5.95	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.18	-0.19	0.24					
+125.40	K9+125.41 (YZ)			111.19	111.43	0.24		0.50	3.25	5.95	0.50	0.08	0.10	0.00	-0.18	-0.19	0.24				
+136.78	K9+136.78 (ZY)			111.16	111.40	0.24		0.50	3.25	5.95	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.24	-0.26	0.24				
+142.87	JD77 I-24°24'26" R-30 Ly-18.02			111.17	111.41	0.24		0.50	3.25	5.95	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.24	-0.26	0.24				
+145.79				111.18	111.42	0.24		0.50	3.25	5.95	0.50	0.12	0.13	0.00	-0.24	-0.26	0.24				
+154.79				111.24	111.48	0.24		0.50	3.84	5.36	0.50	0.07	0.09	0.00	-0.12	-0.14	0.24				
				(YZ)																	

路基标准横断面 1:100



说明：

1、本图尺寸单位均以厘米计。

2、土质边坡n取1~1.5，石质边坡n取0.3~0.75。

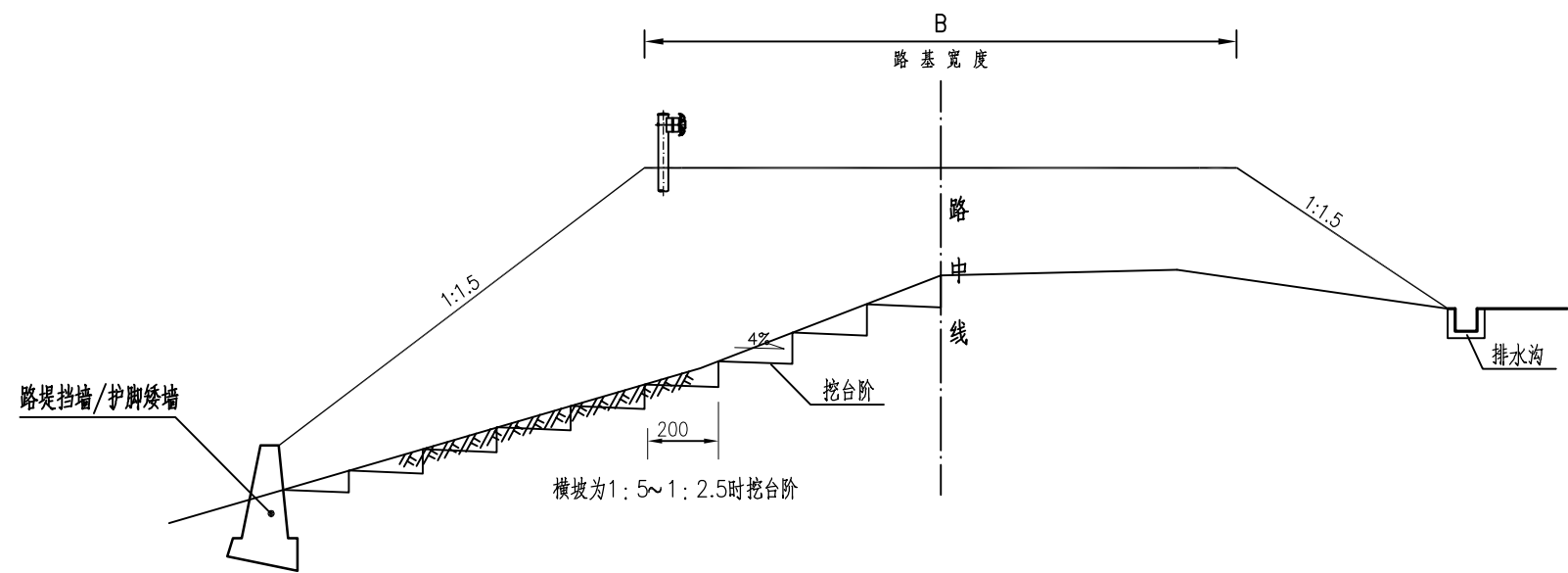
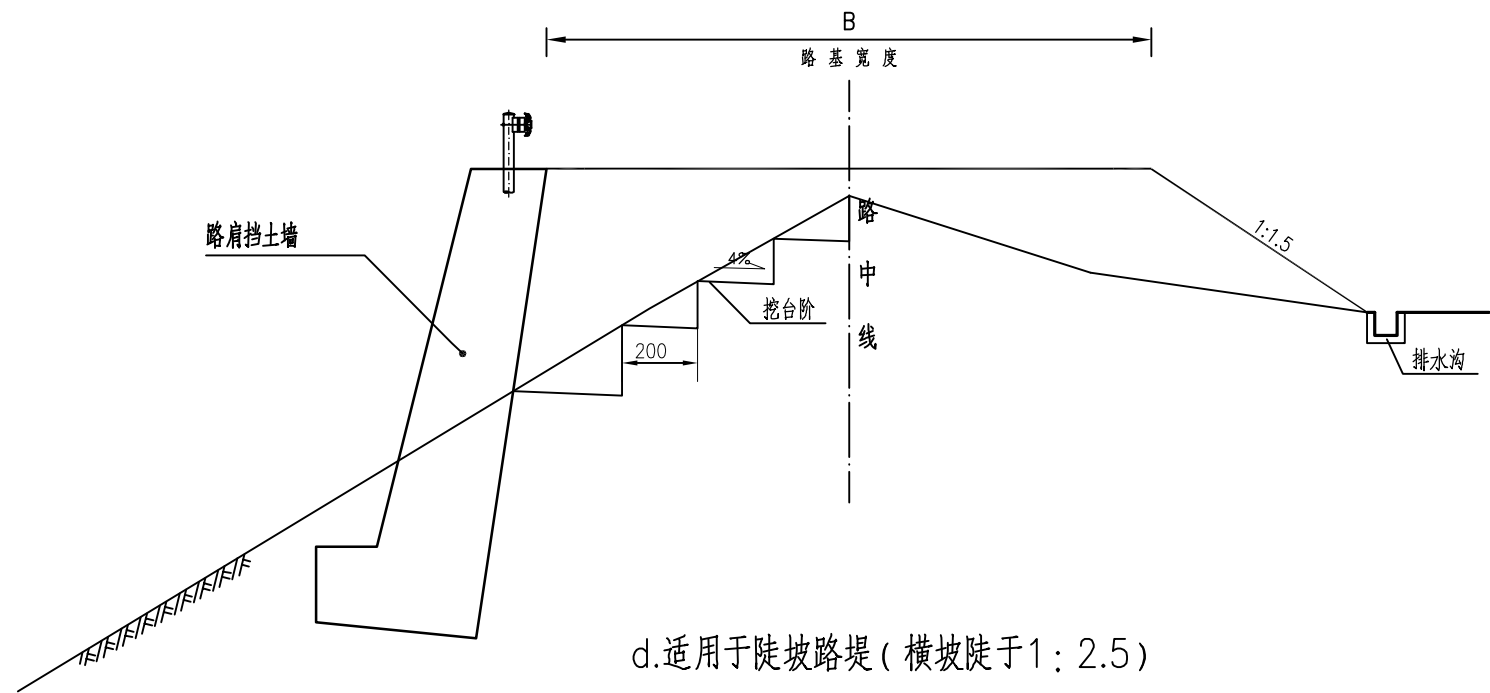
3、边沟尺寸采用情况请参照本册图纸路基、路面排水工程数量表。



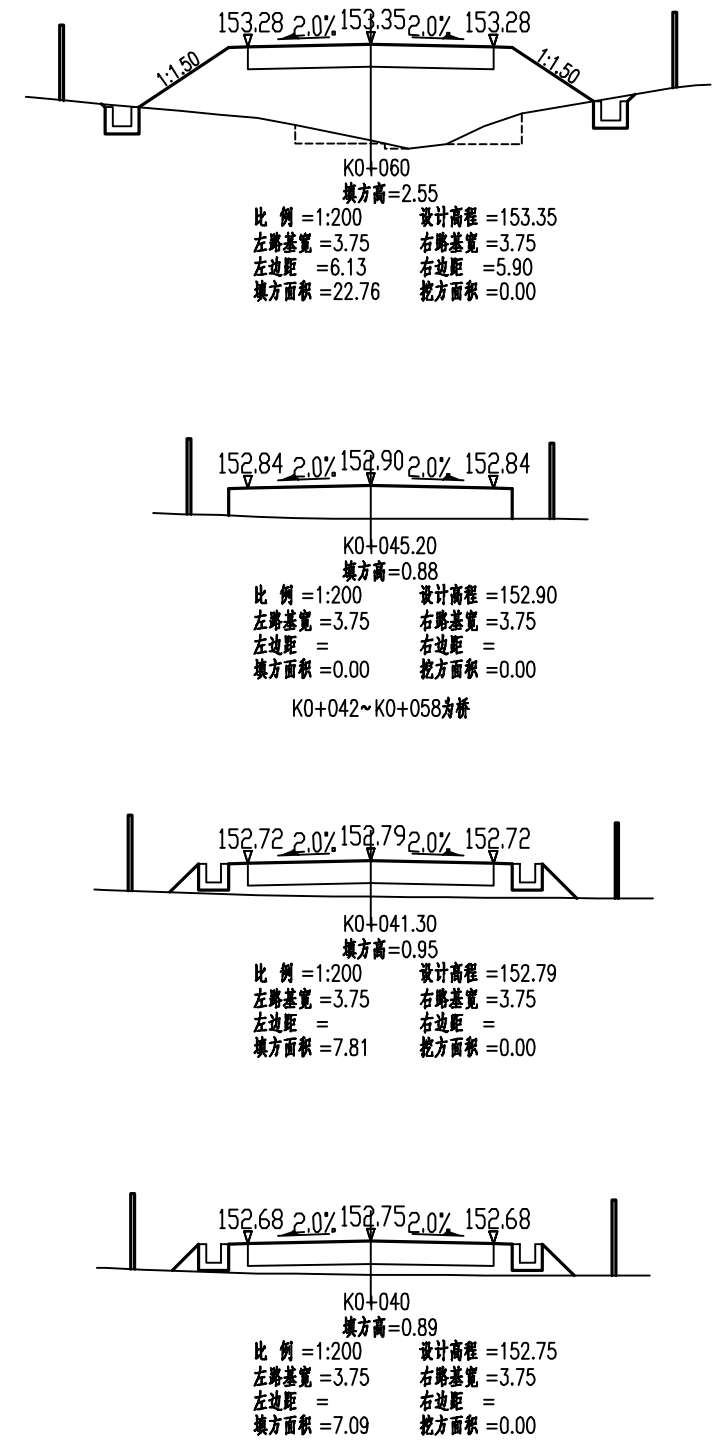
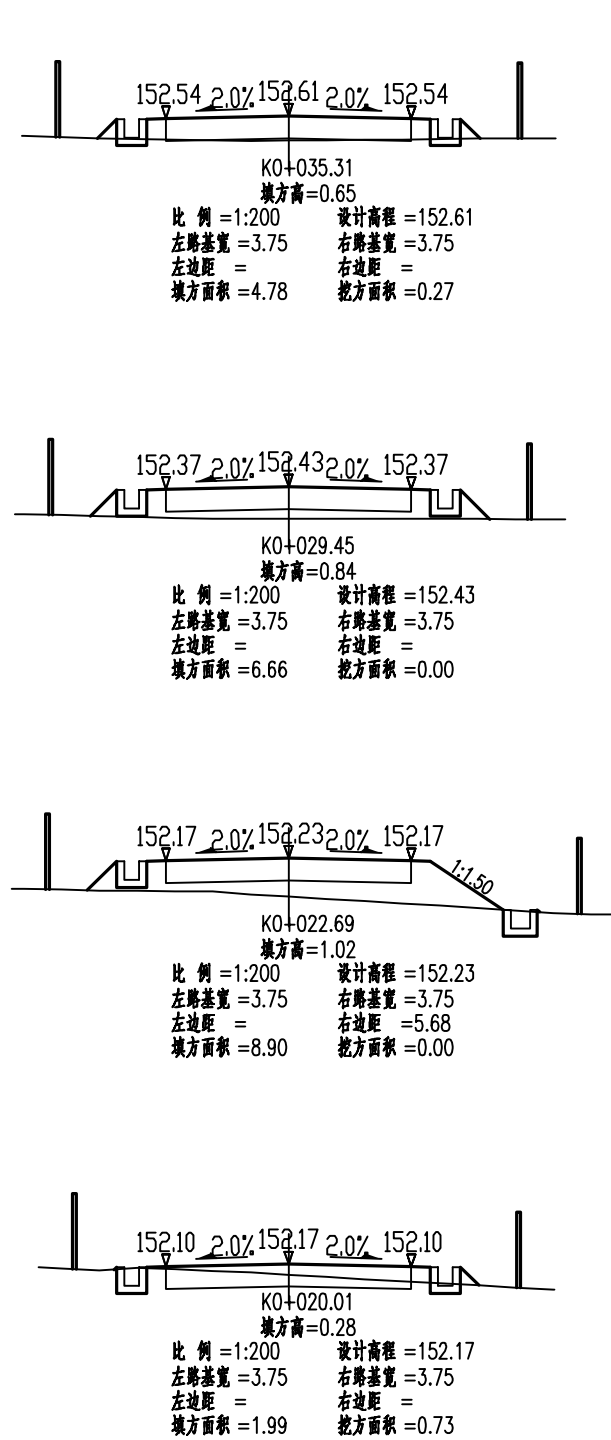
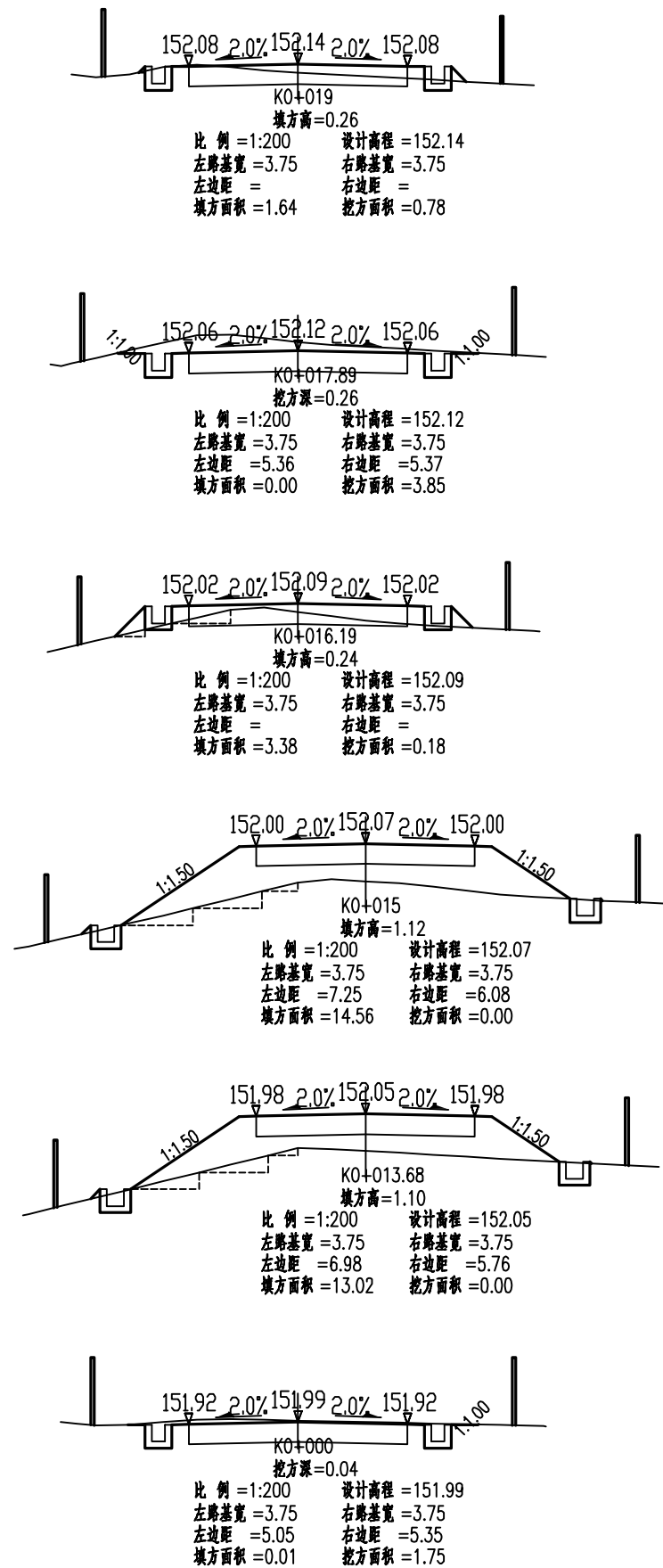
边坡类型	边坡坡率			
	一级边坡n1 (H<10m)	二级边坡n2 (10≤H<20m)	三级边坡n3 (20≤H<30m)	边坡平台宽度 (m)
未风化、微风化岩石	1:0.3	1:0.3	1:0.3	1.0
中风化岩石	1:0.5	1:0.5	1:0.5~1:0.75	1.0
强风化岩石	1:0.75	1:0.75	1:0.75~1:1	1.5
土质边坡	1:1	1:1		2.0

注:

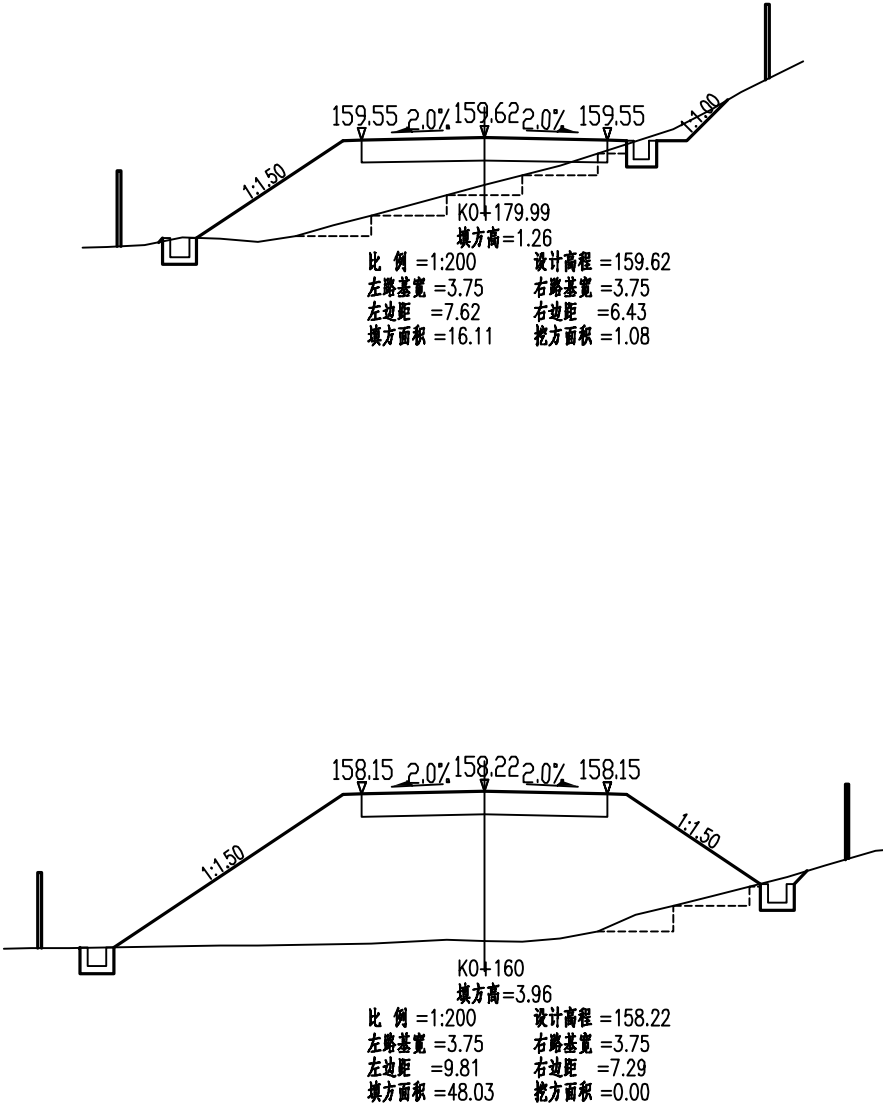
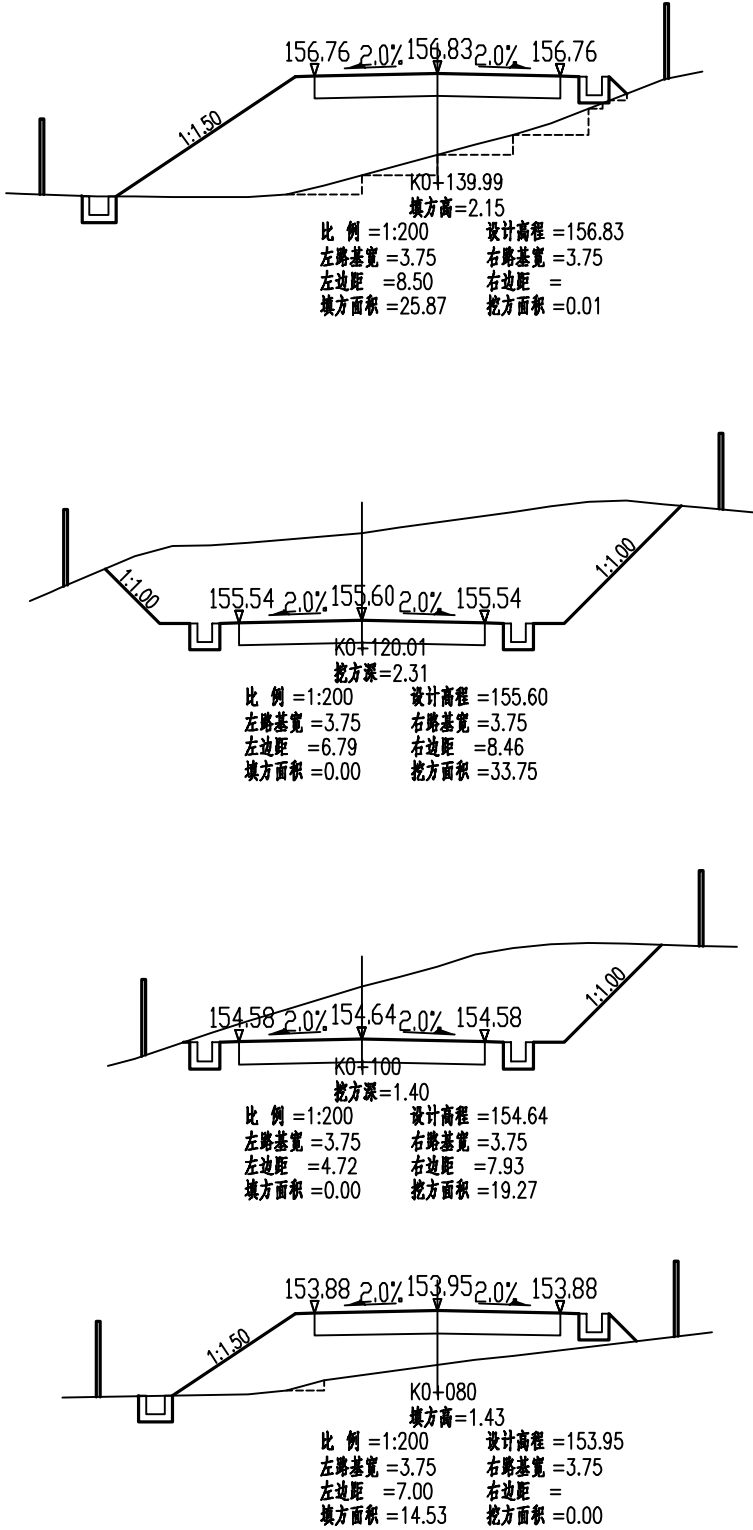
1. 本图尺寸均以厘米为单位。
2. B表示路基宽度。



注：
1.本图尺寸均以厘米为单位。
2.B表示路基宽度。

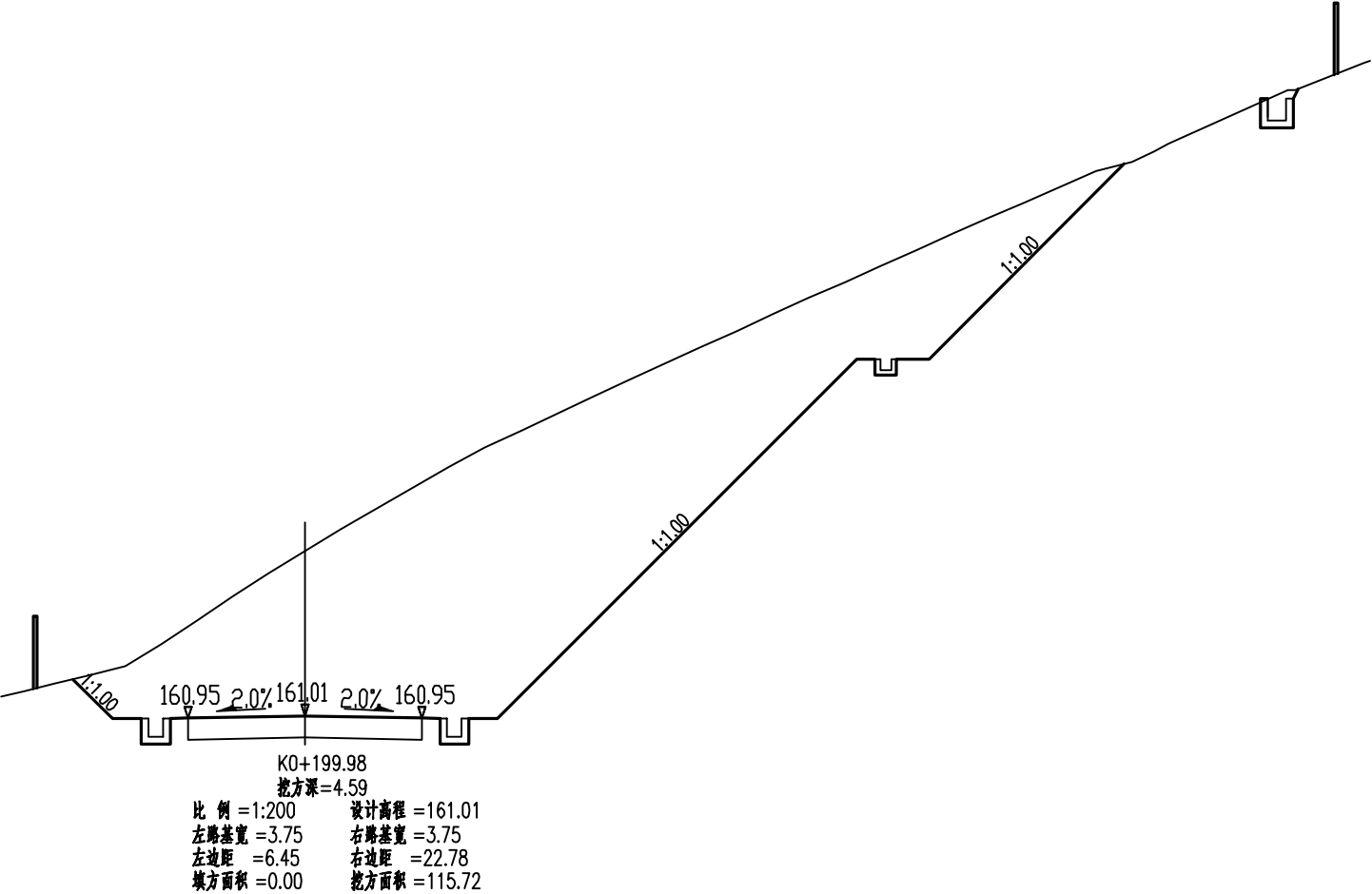


说明:
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。

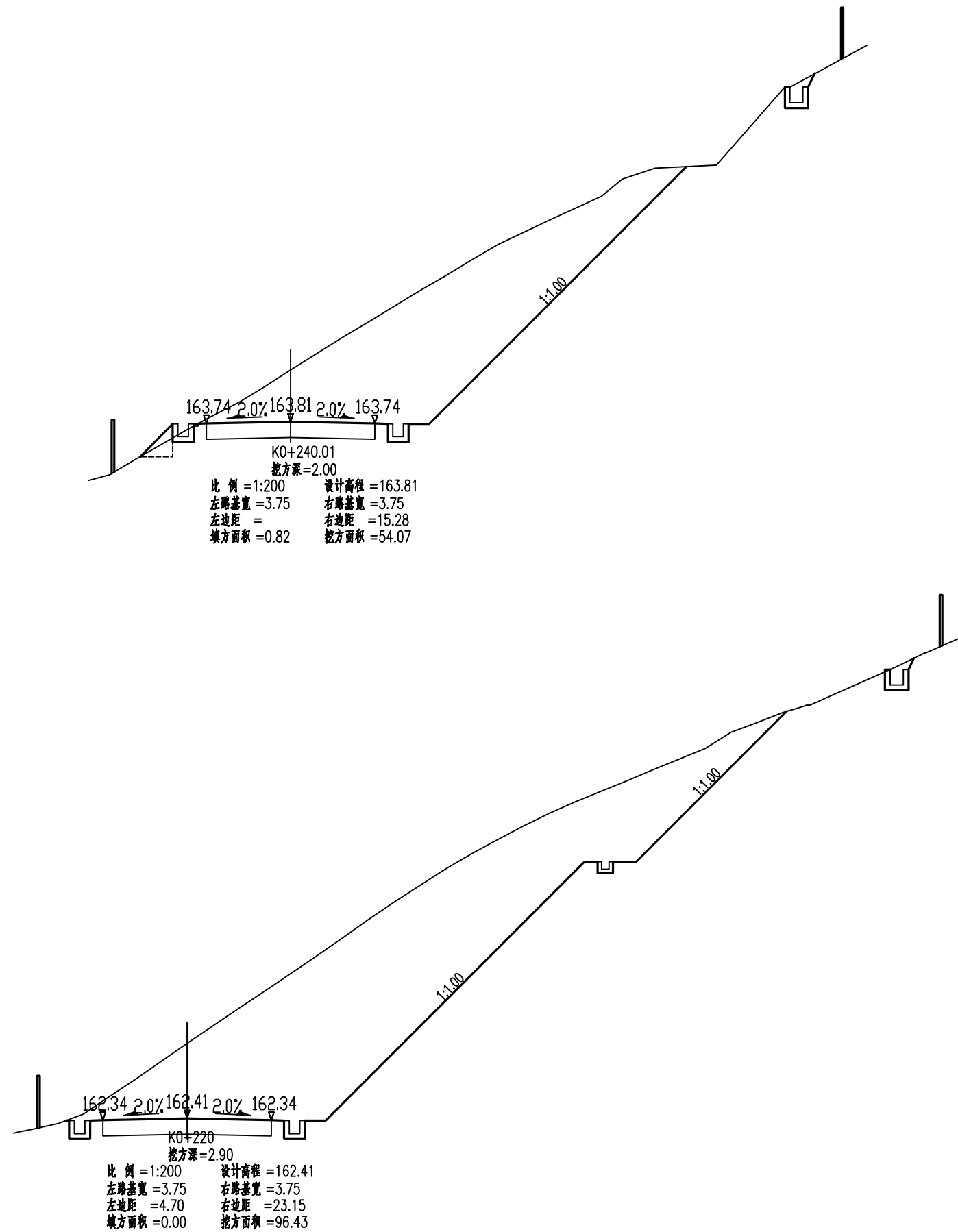


说明:

1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

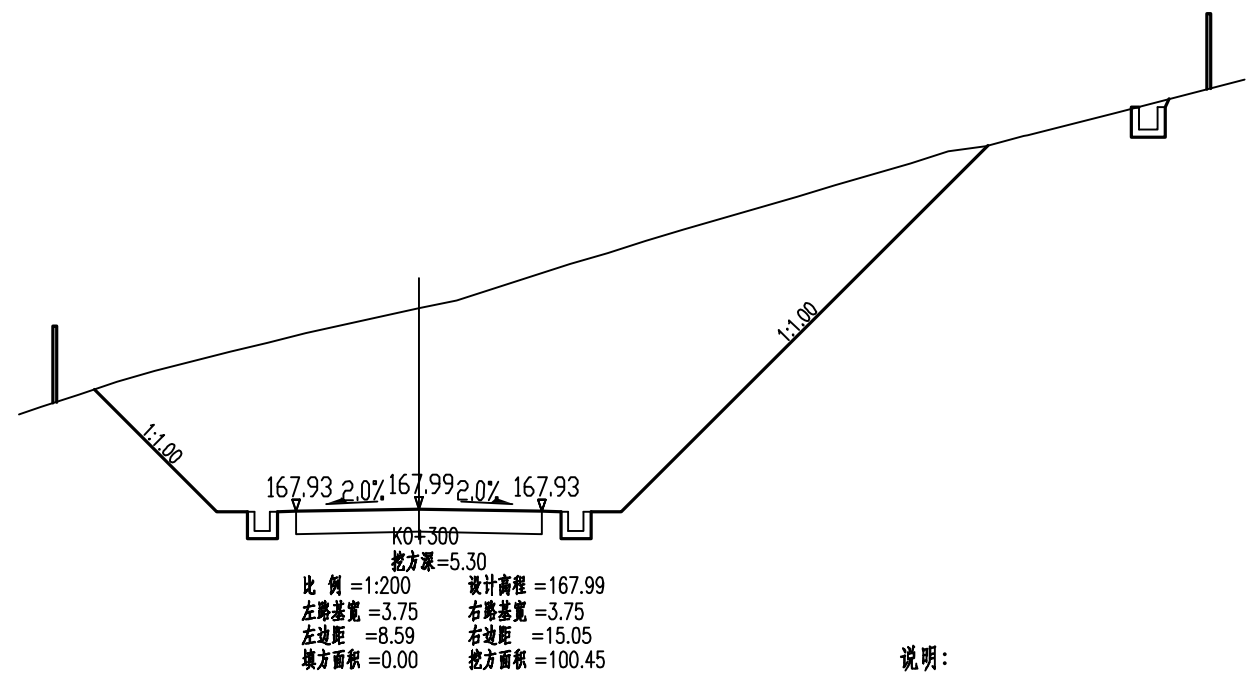
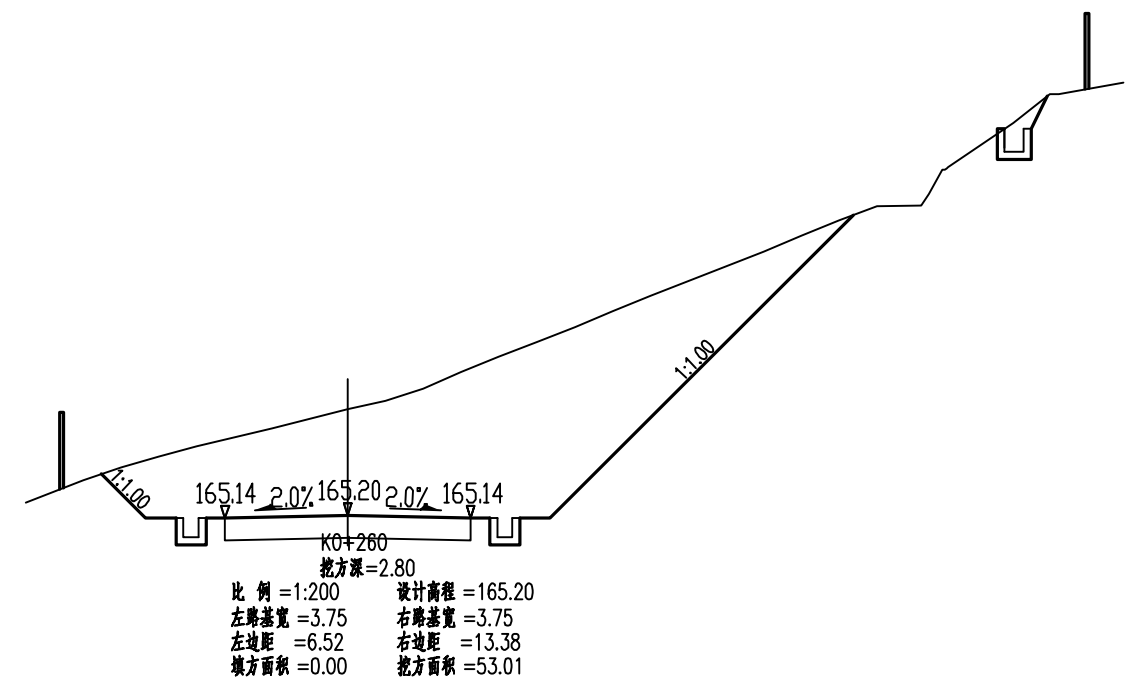
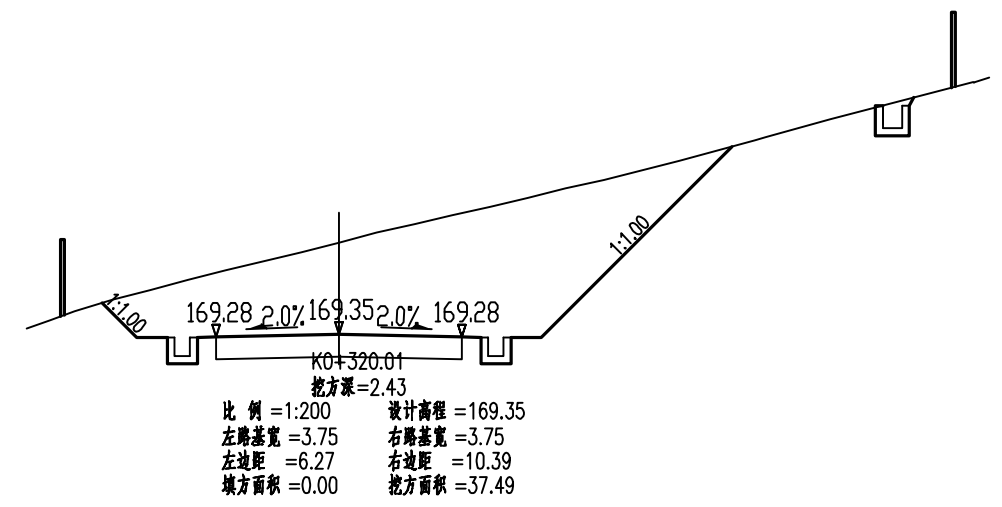
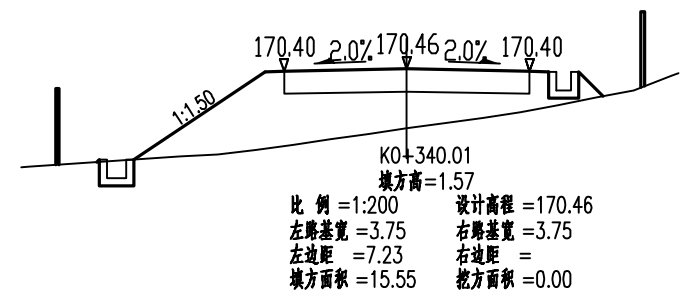
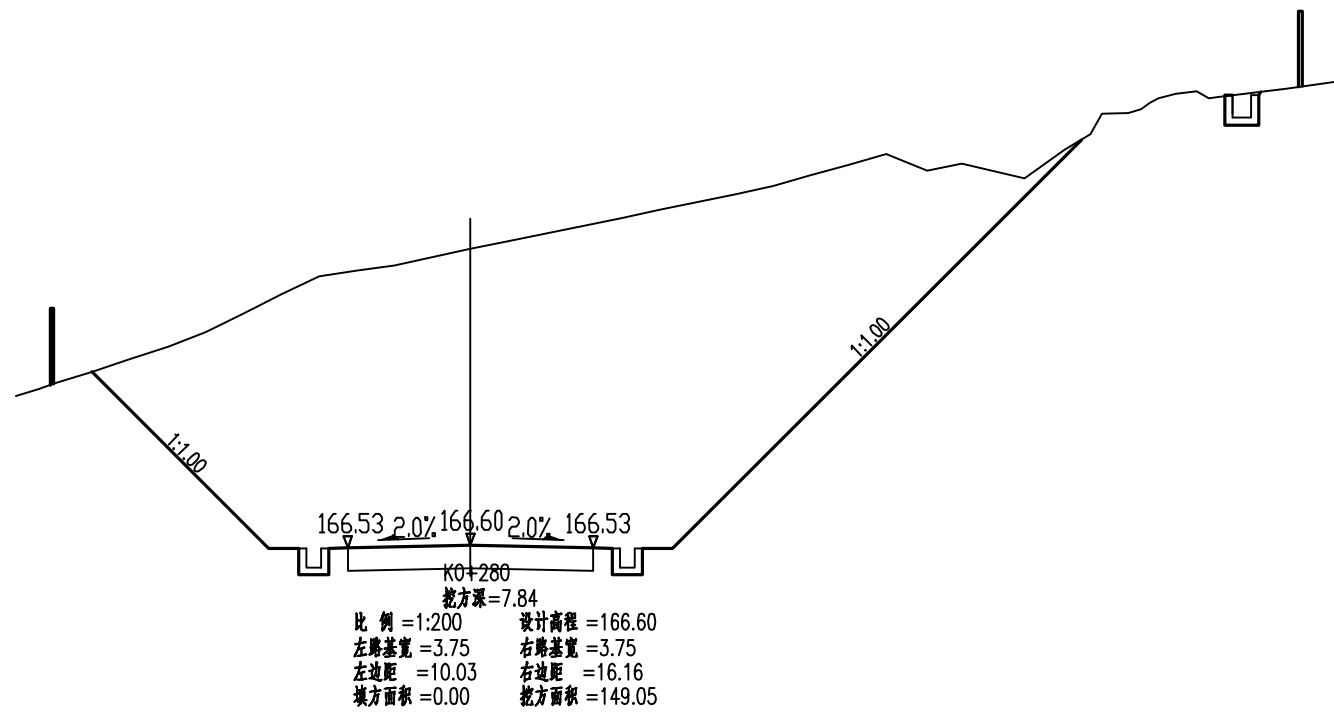


说明:
1. 本图比例为 1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

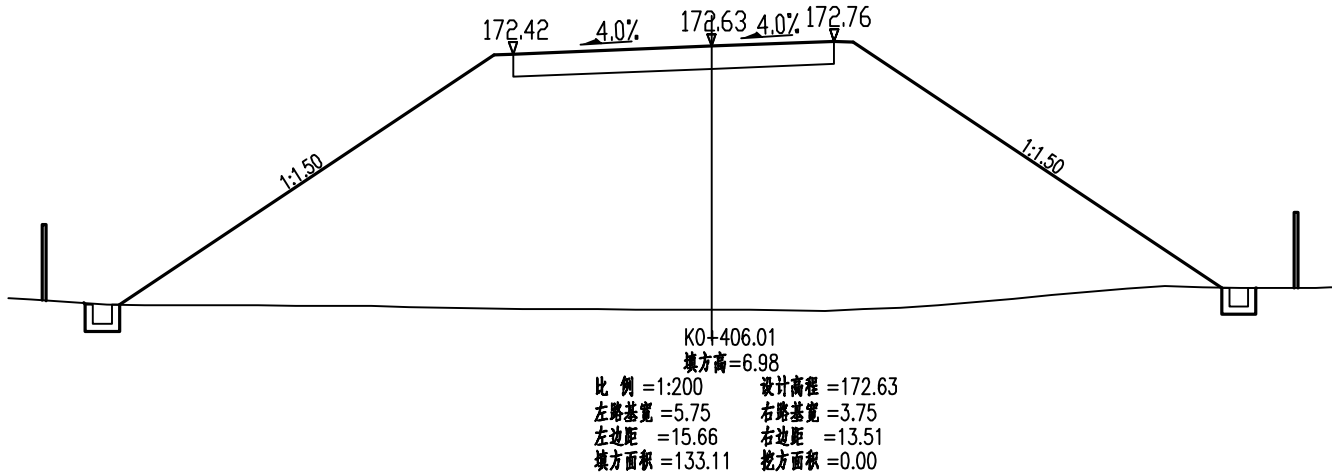
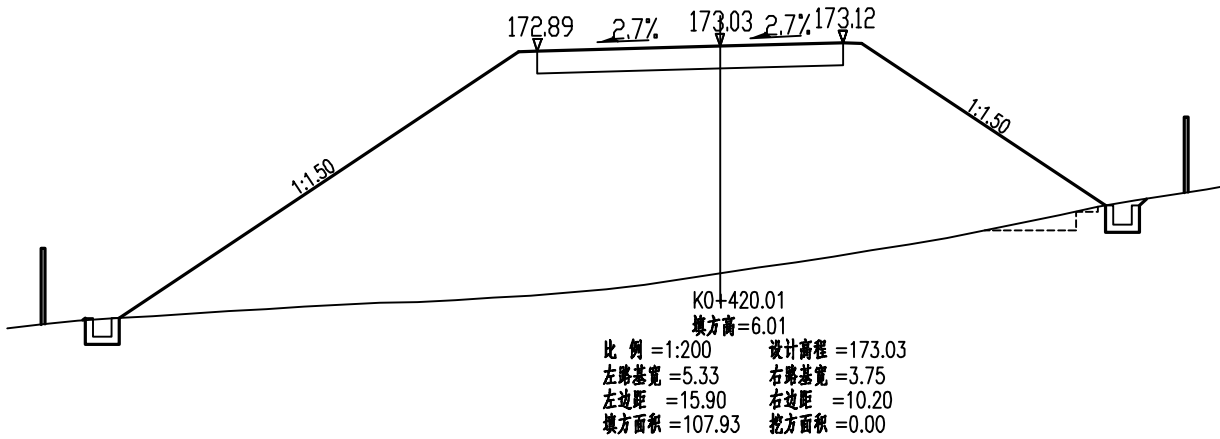
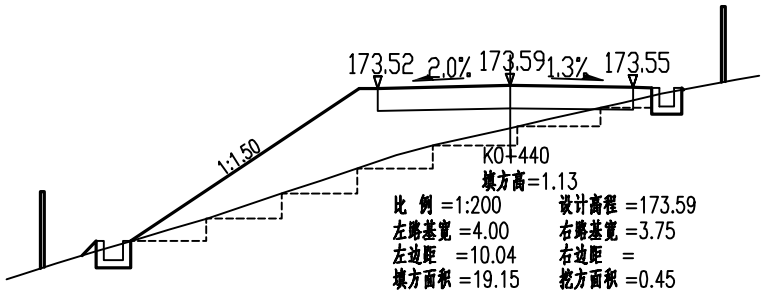
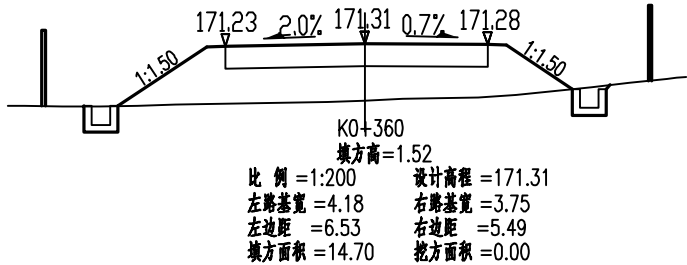
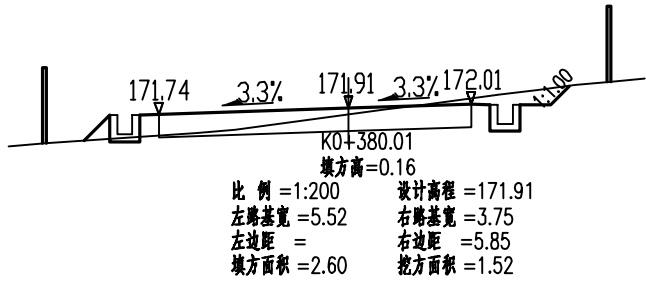
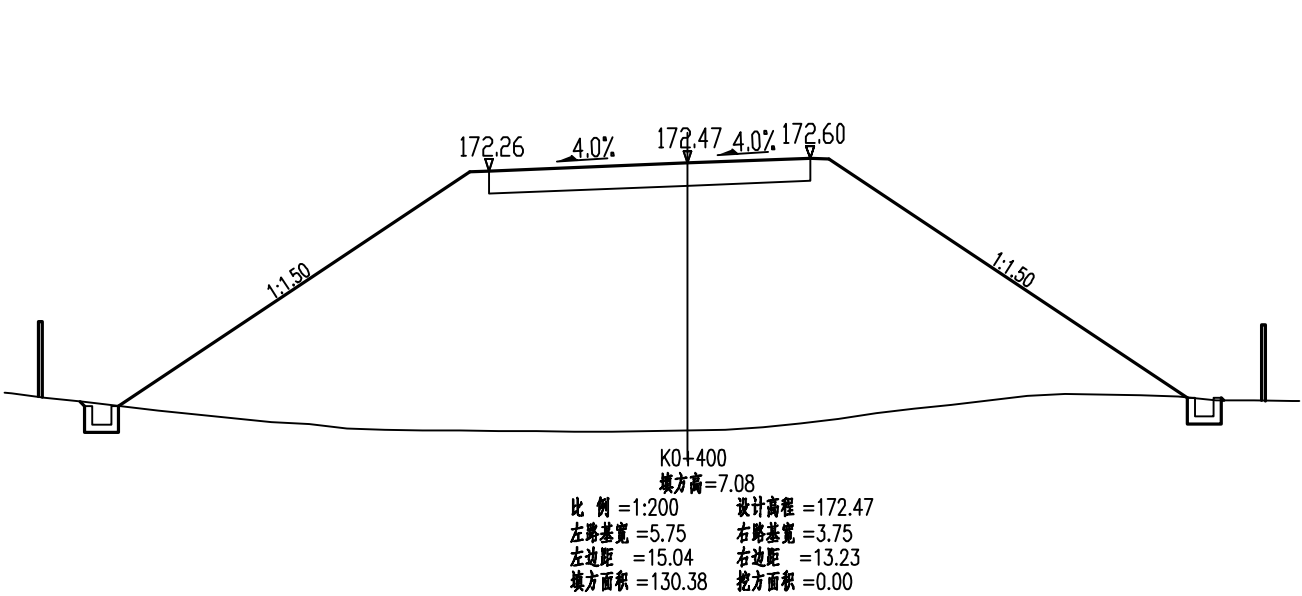


说明:

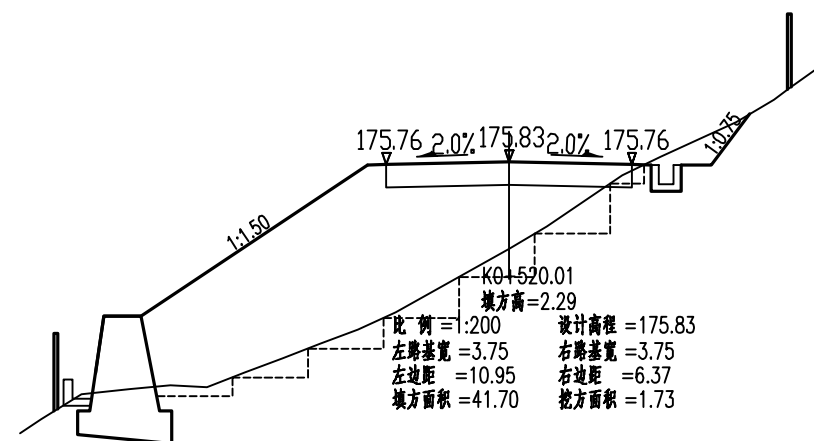
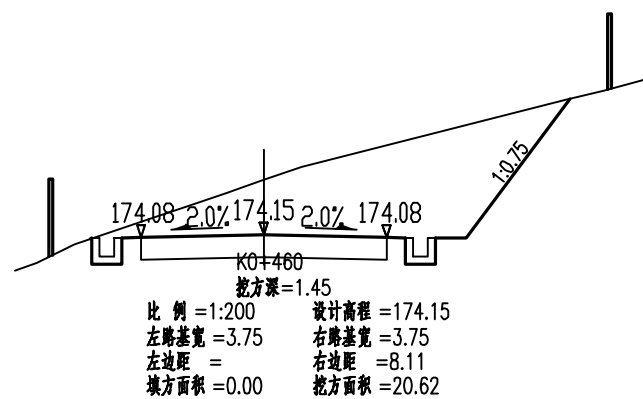
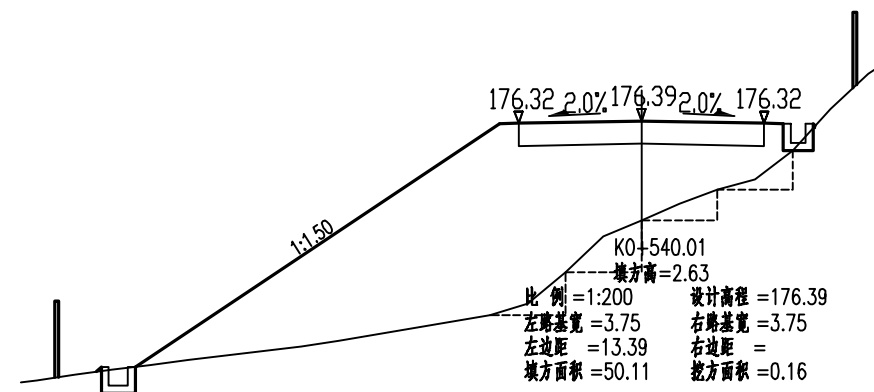
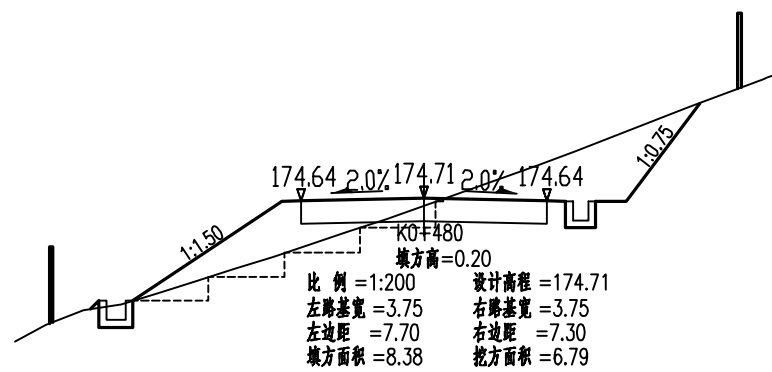
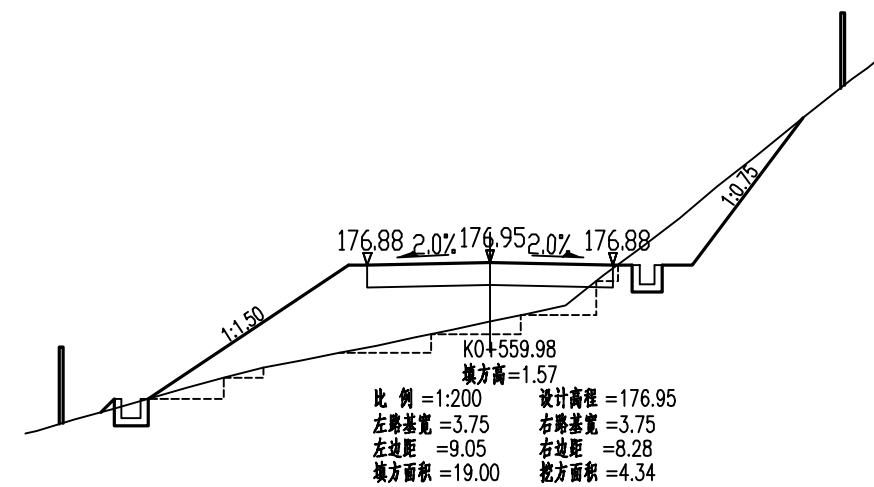
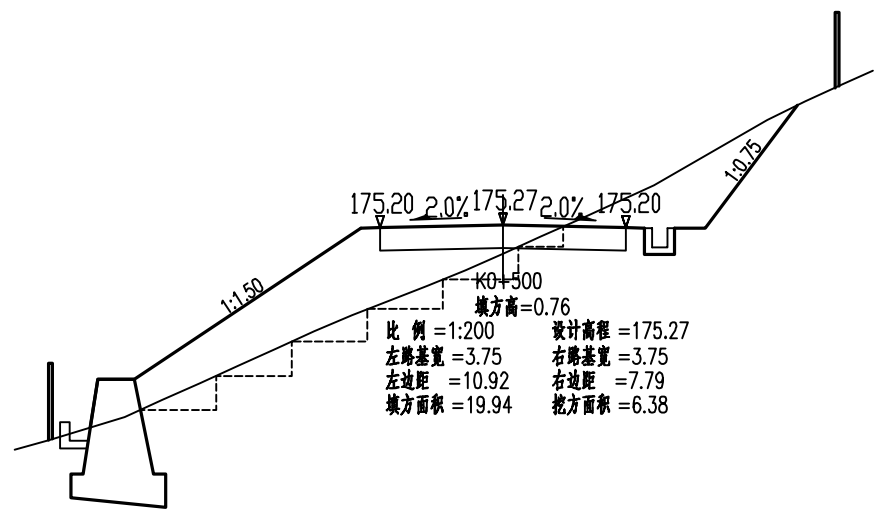
1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



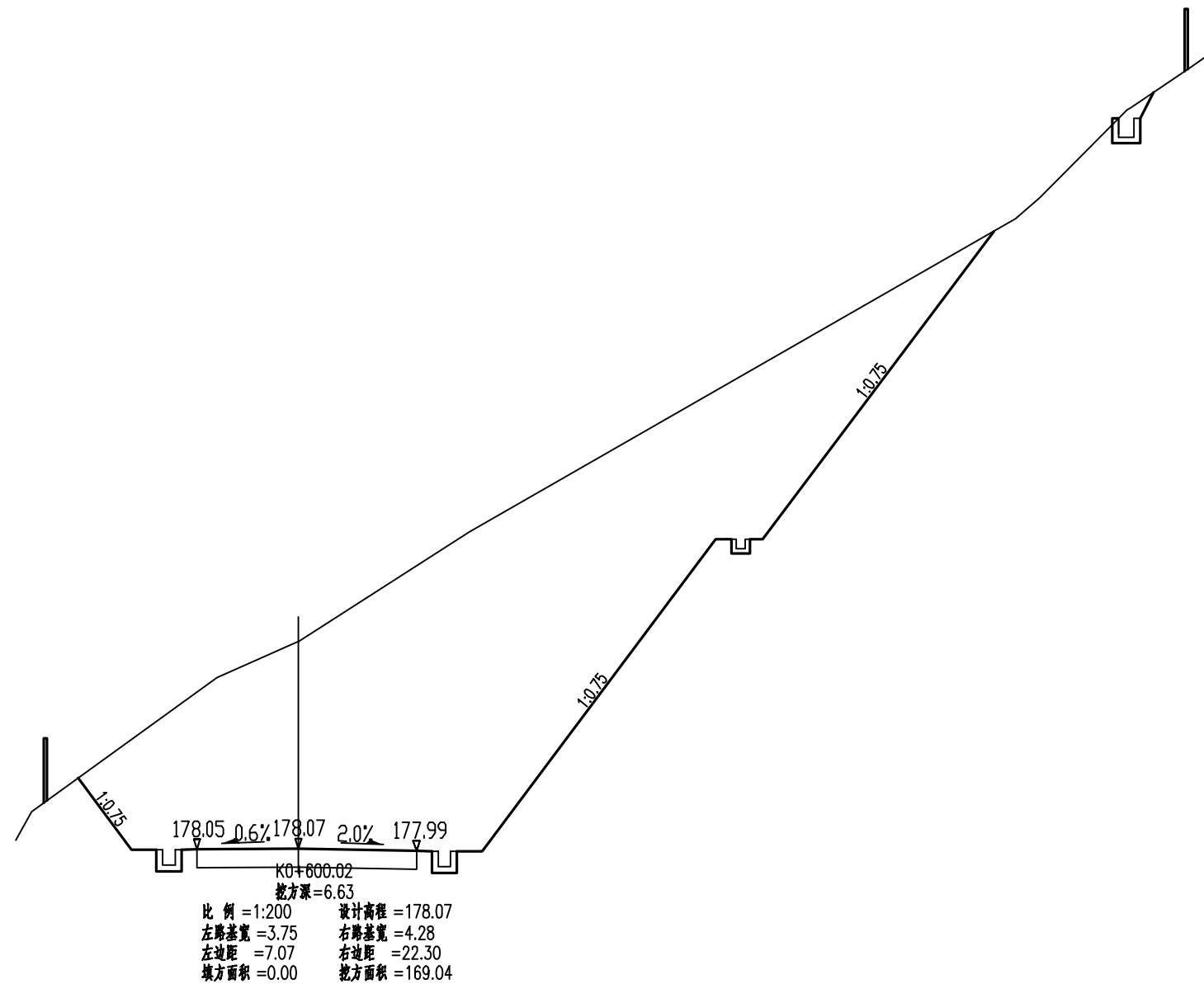
说明:
1. 本图比例为1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



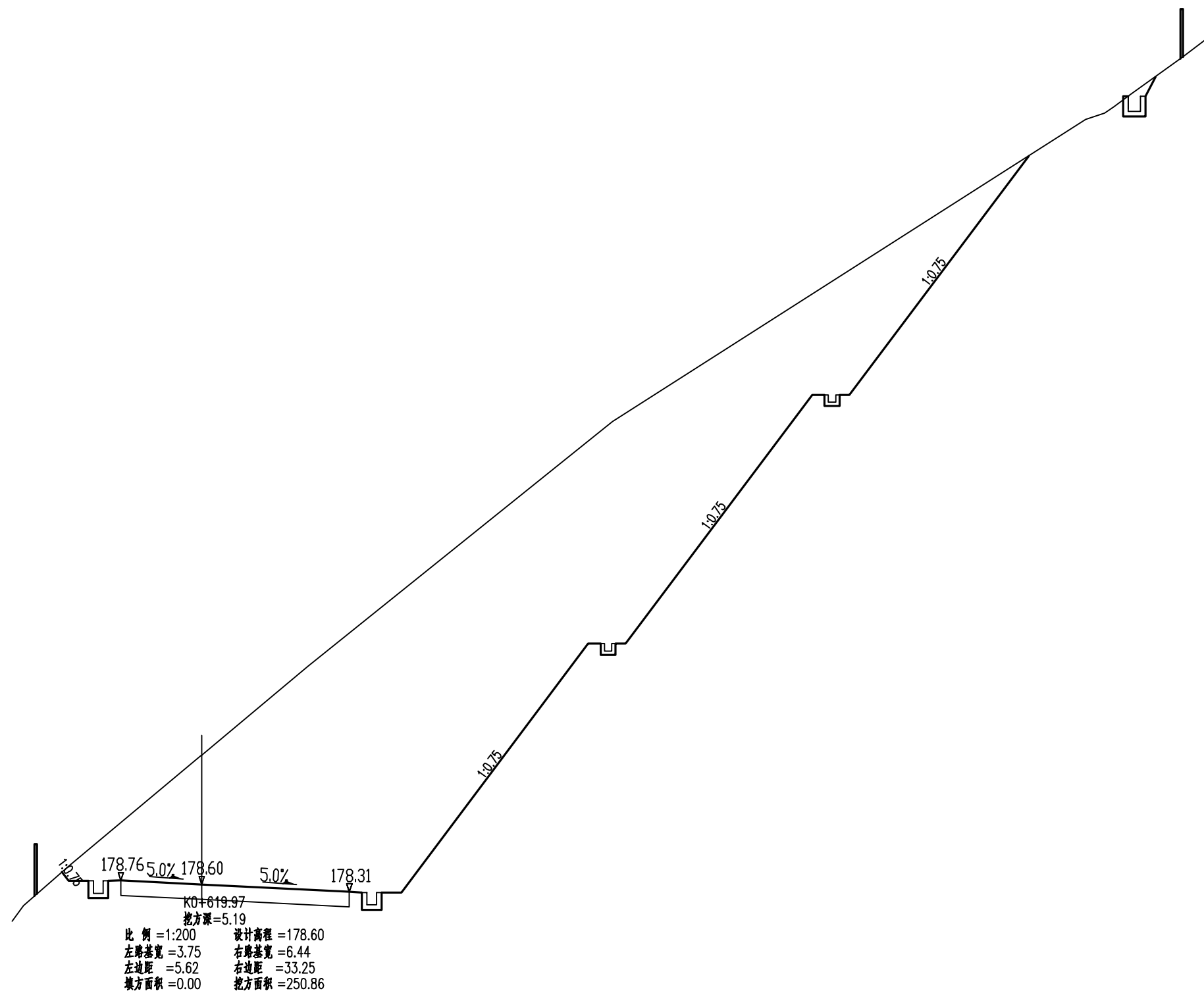
说明:
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为 1: 200;

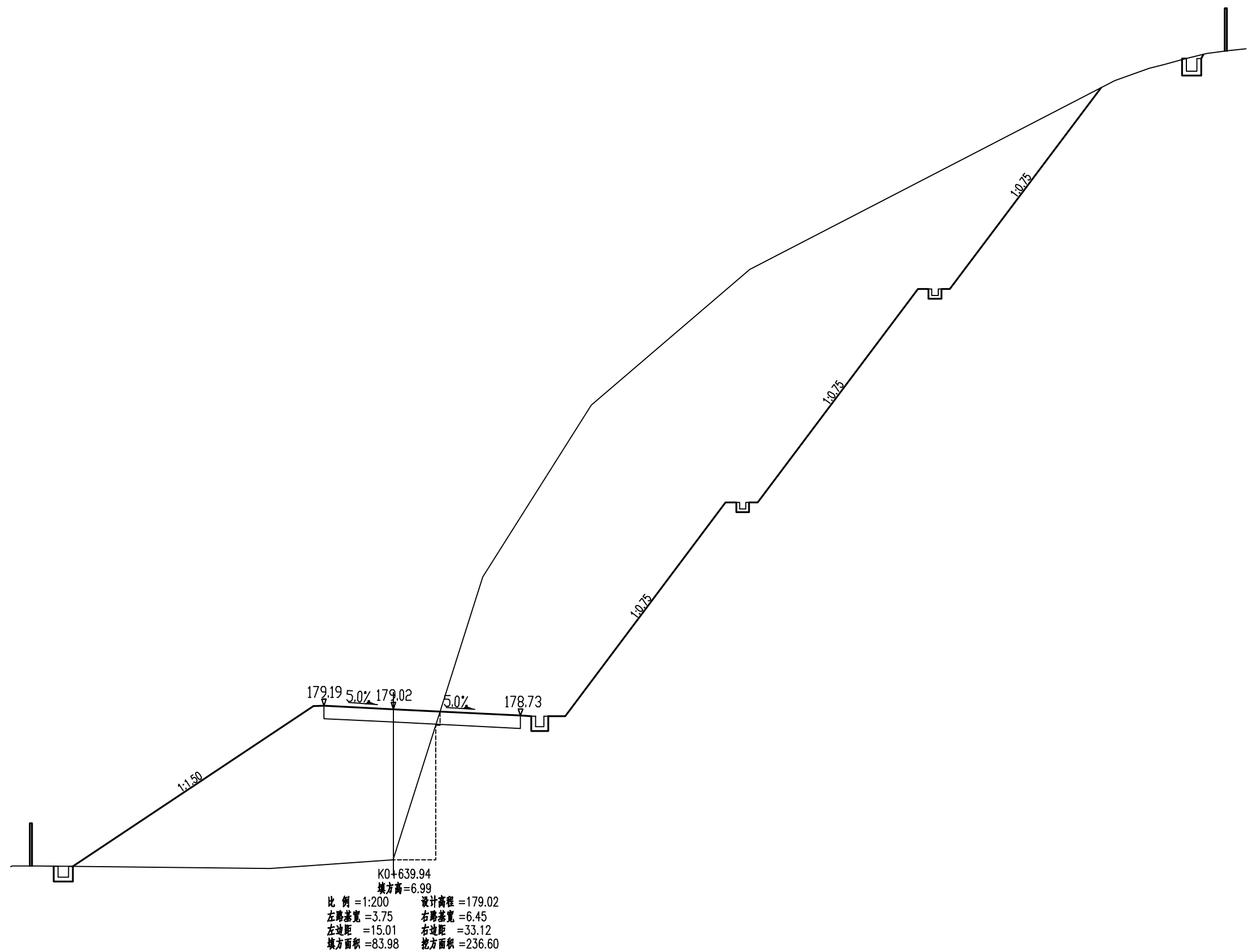
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

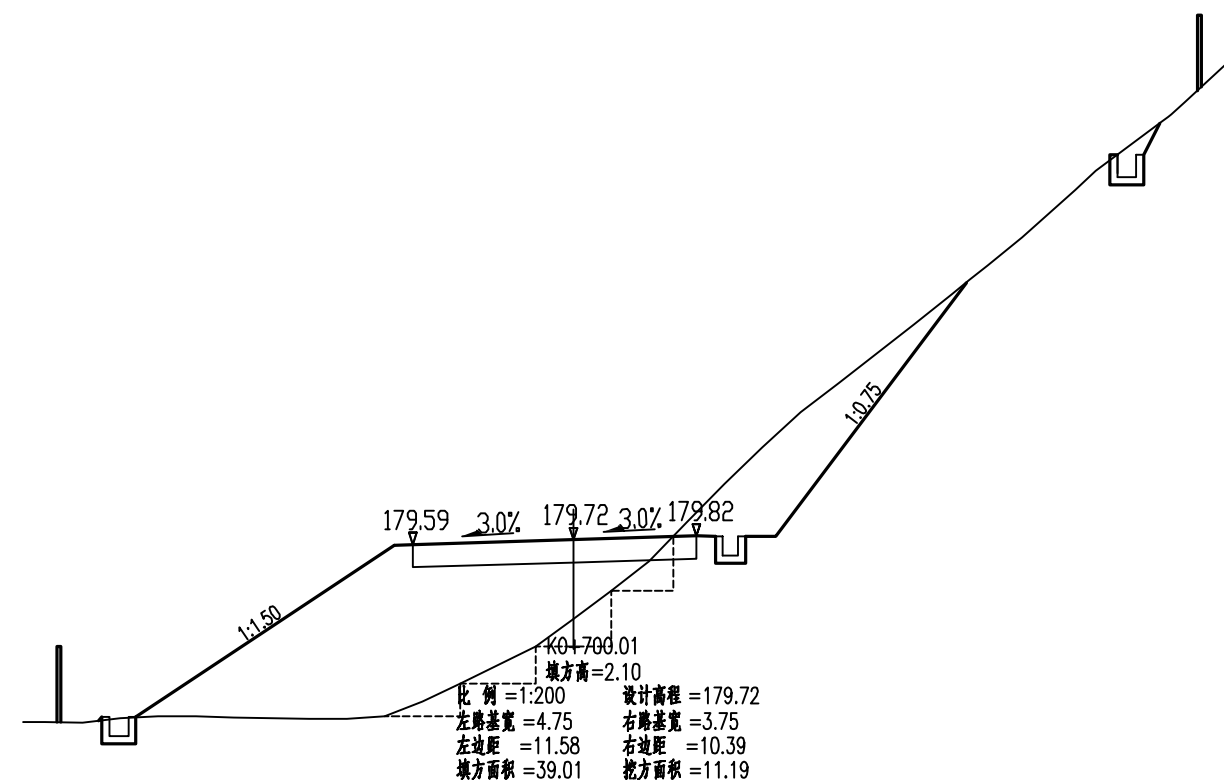
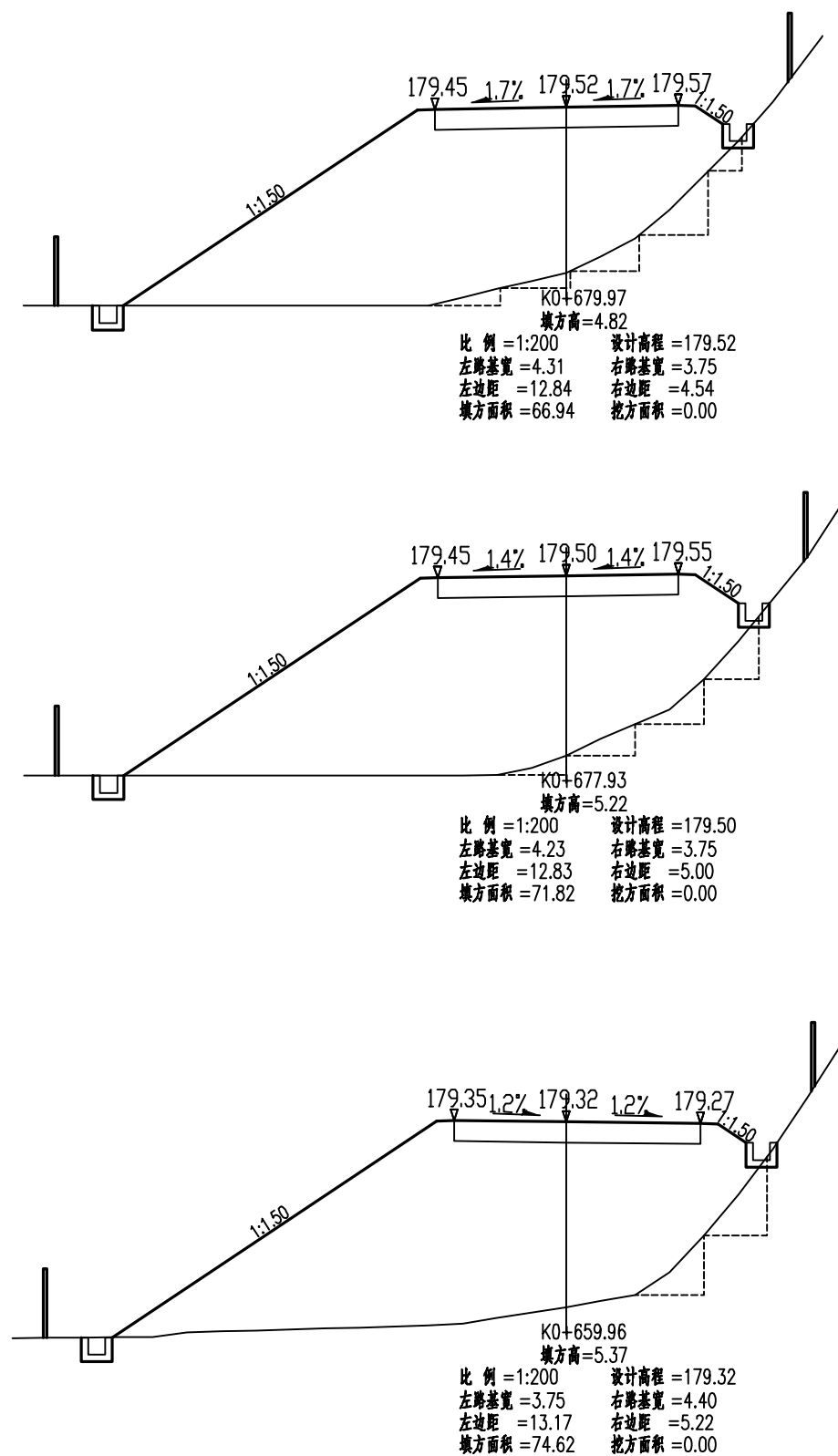
1. 本图比例为 1: 200;

2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

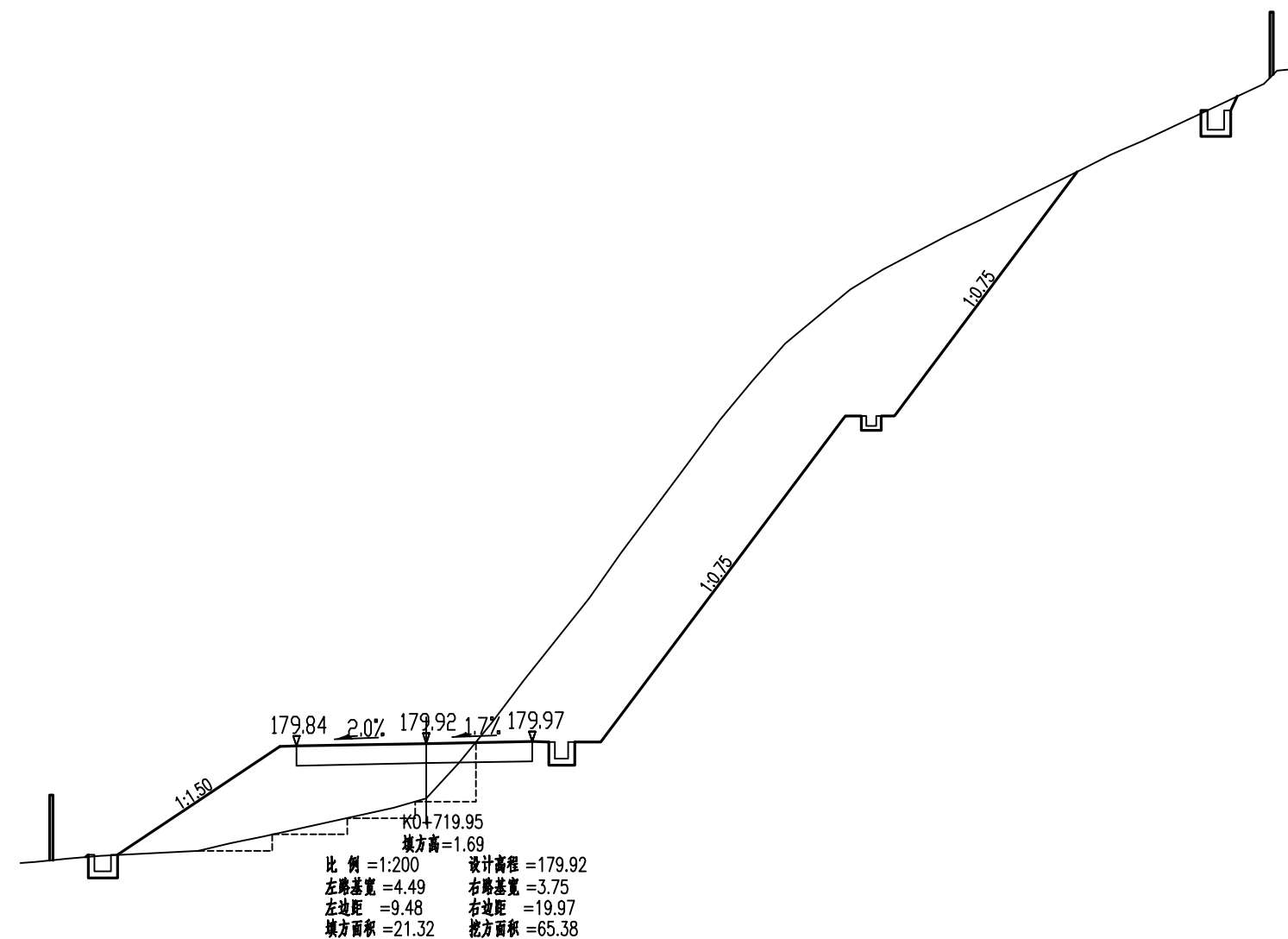


说明:

1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



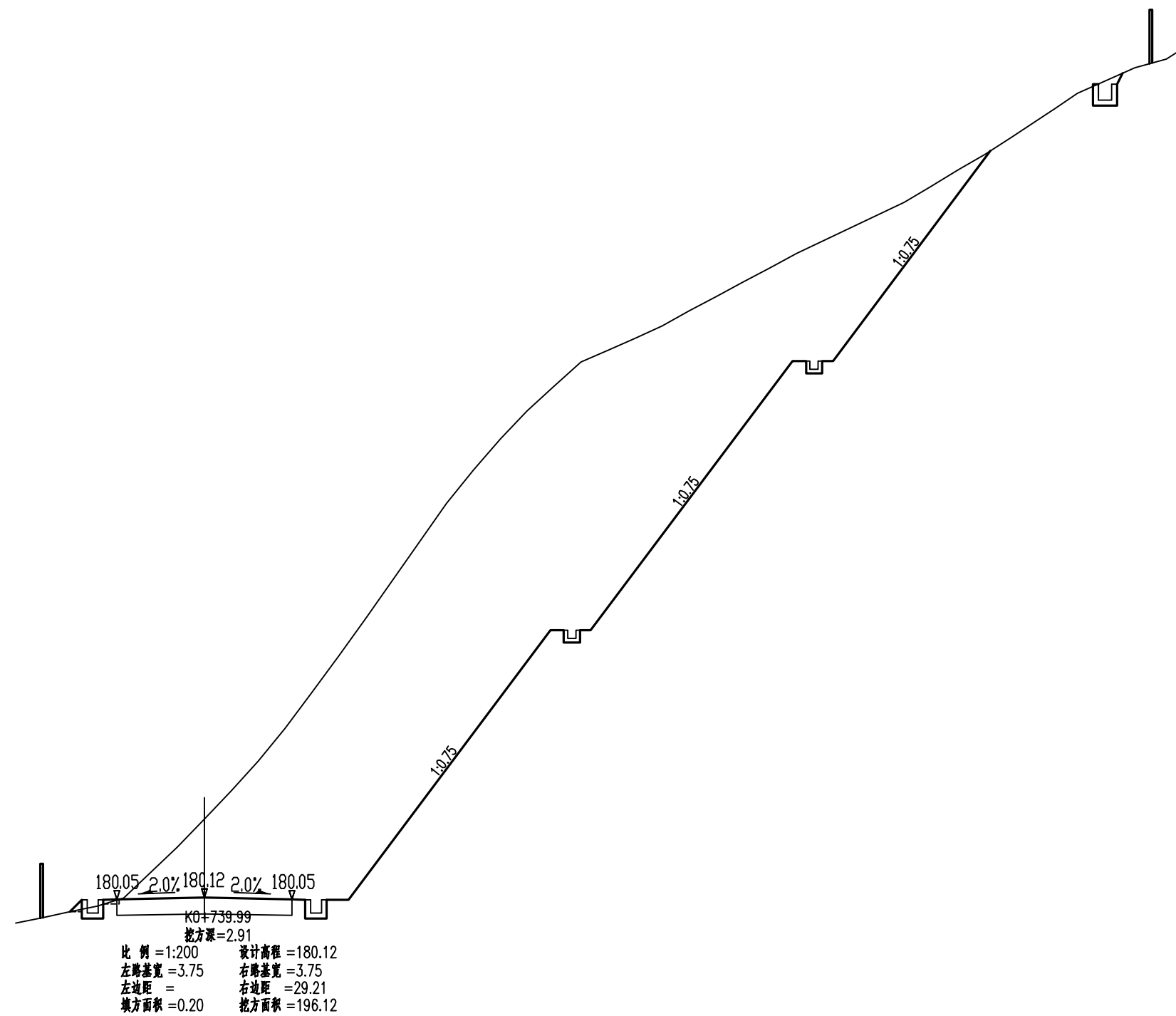
说明:
1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为 1: 200;

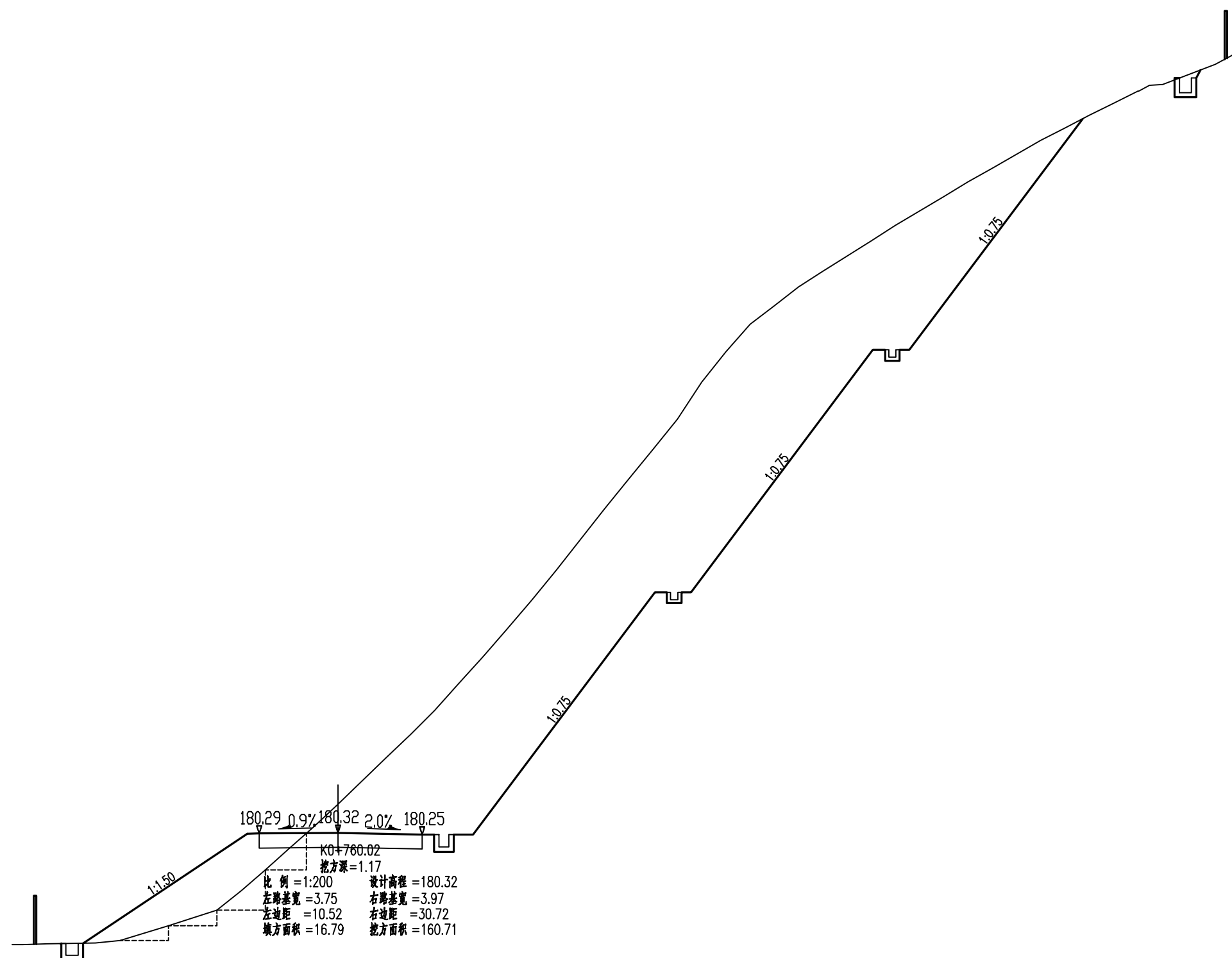
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为1:200;

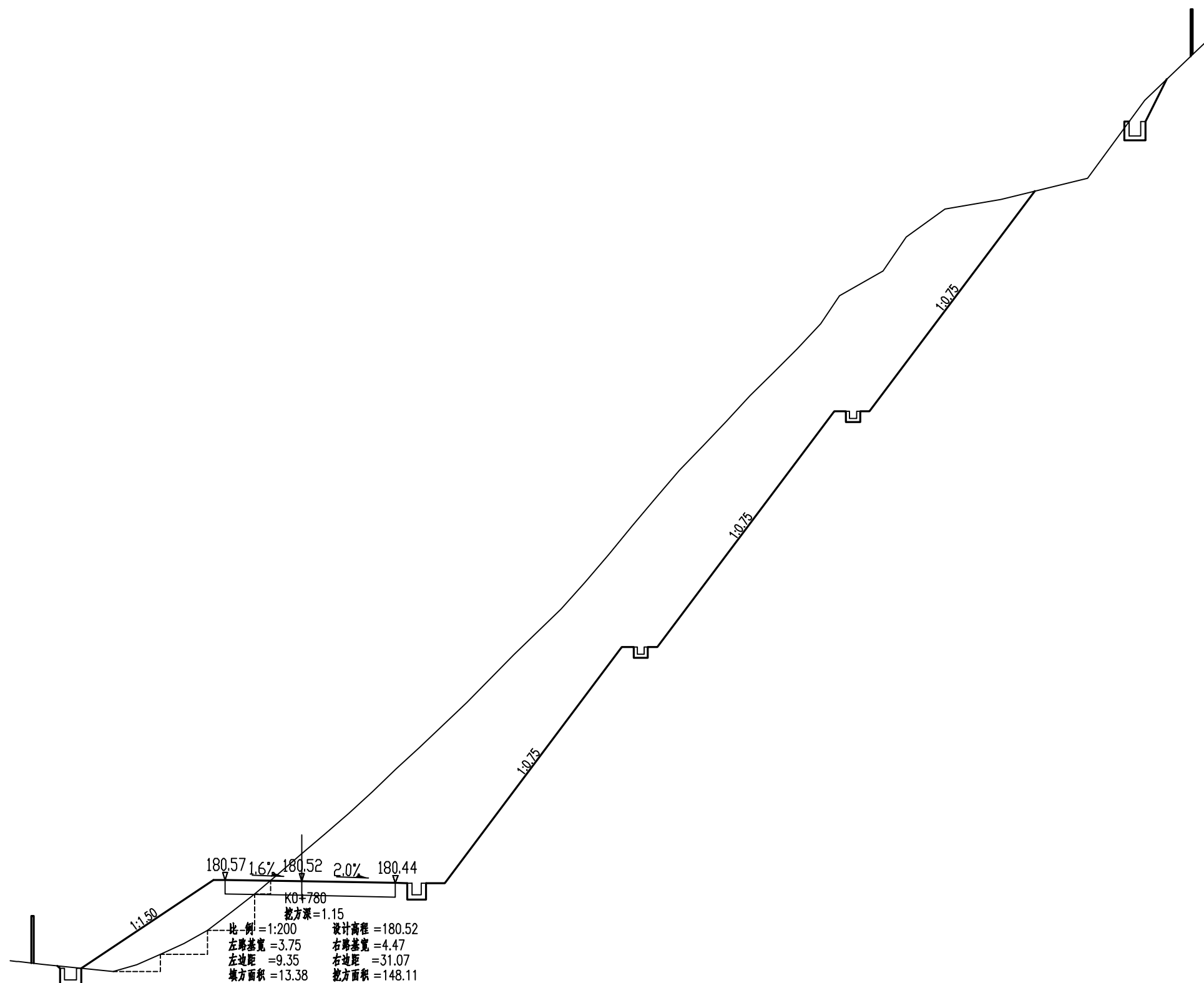
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



说明：

1. 本图比例为1: 200;

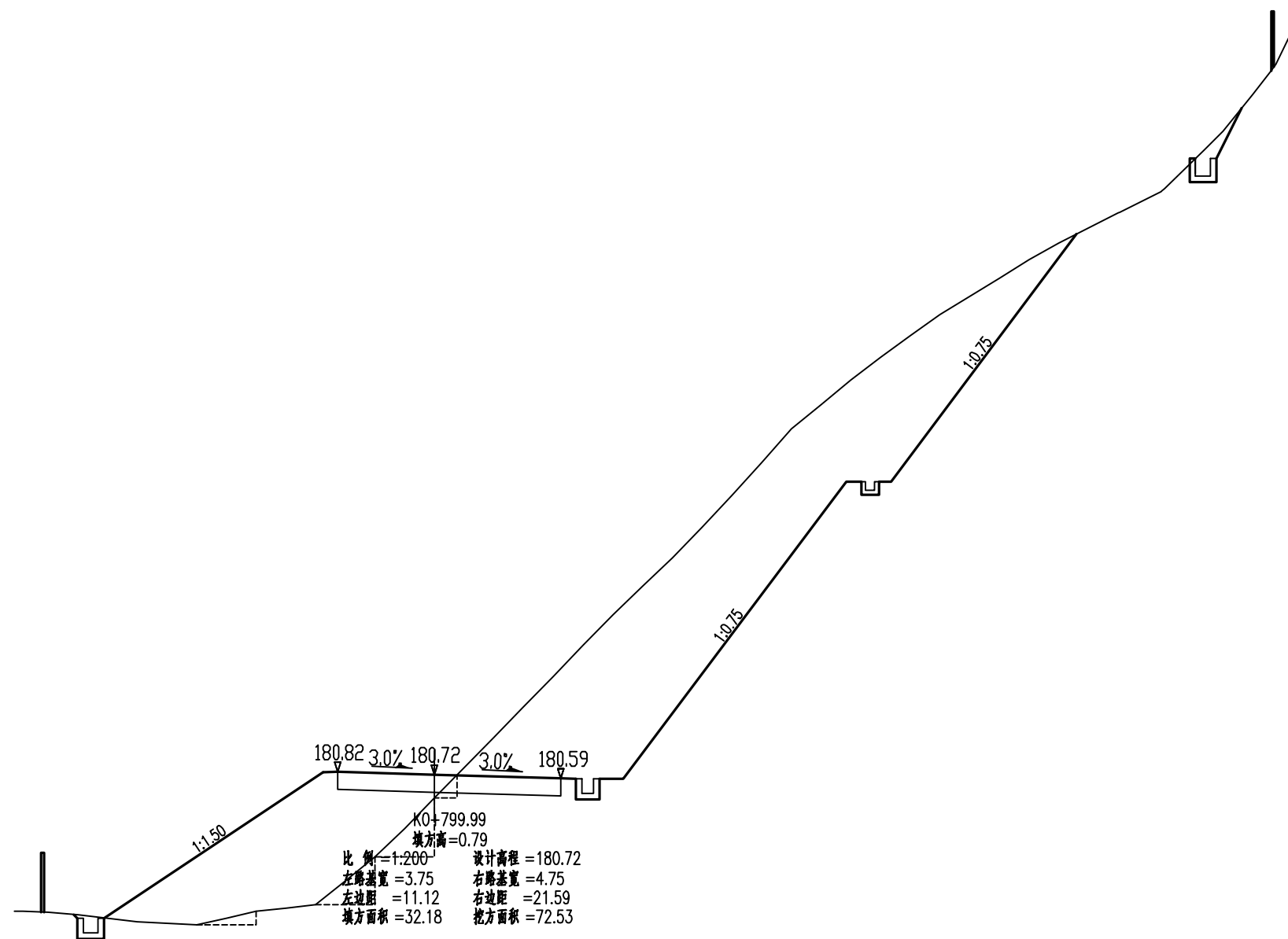
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



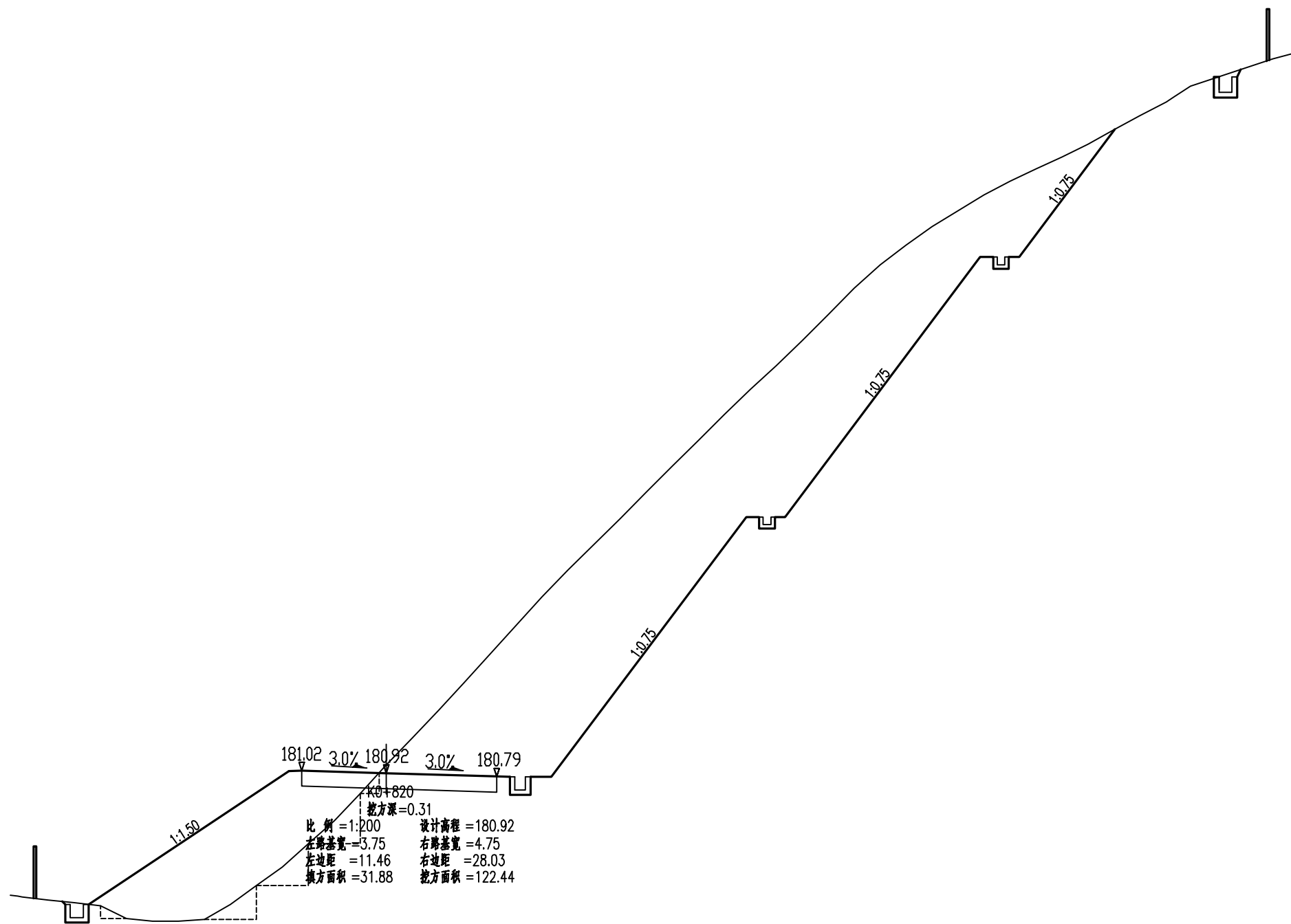
说明:

1. 本图比例为 1:200;

2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



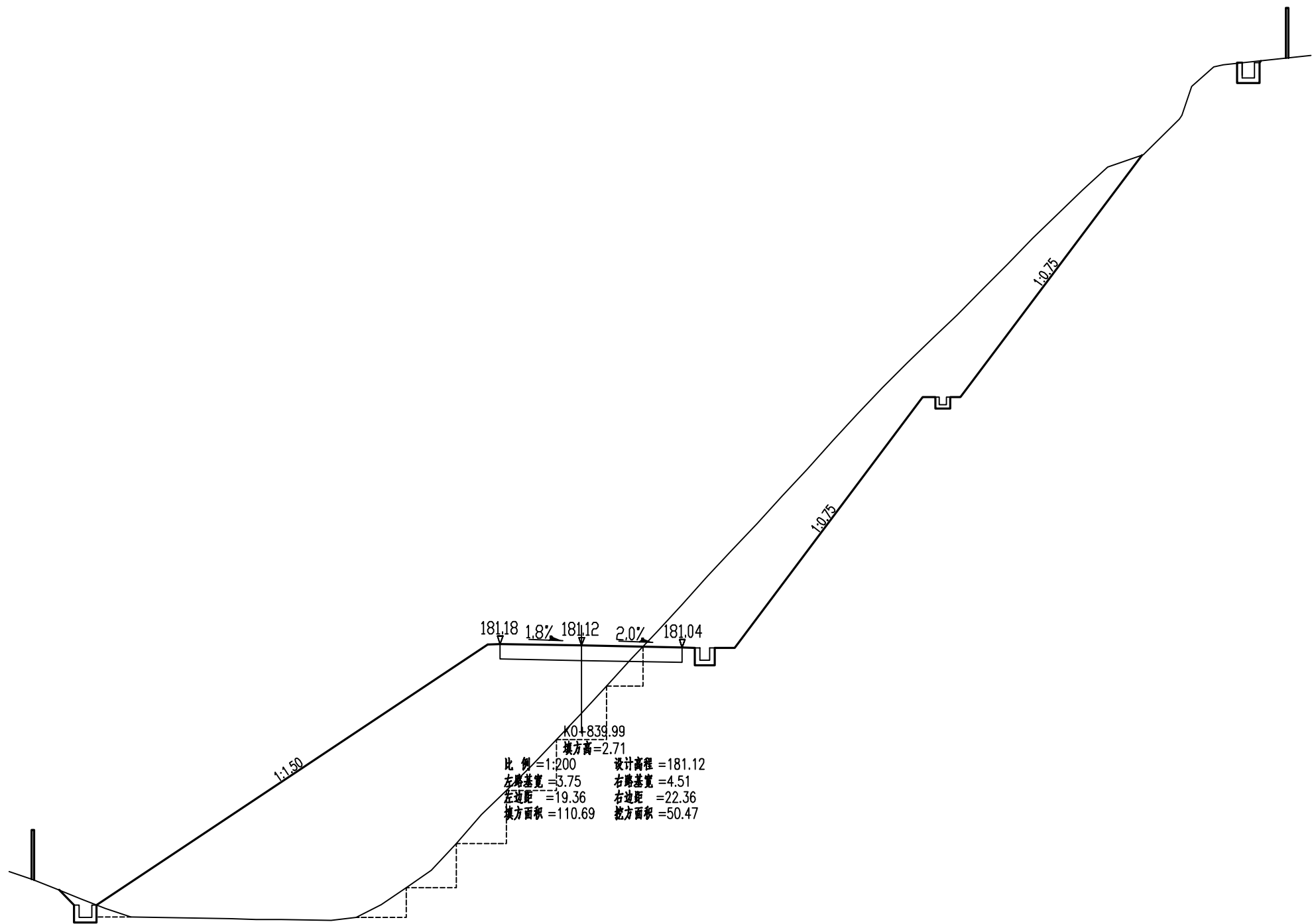
说明：
1. 本图比例为 1：200；
2. 单位面积以平方米计，长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为 1:200;

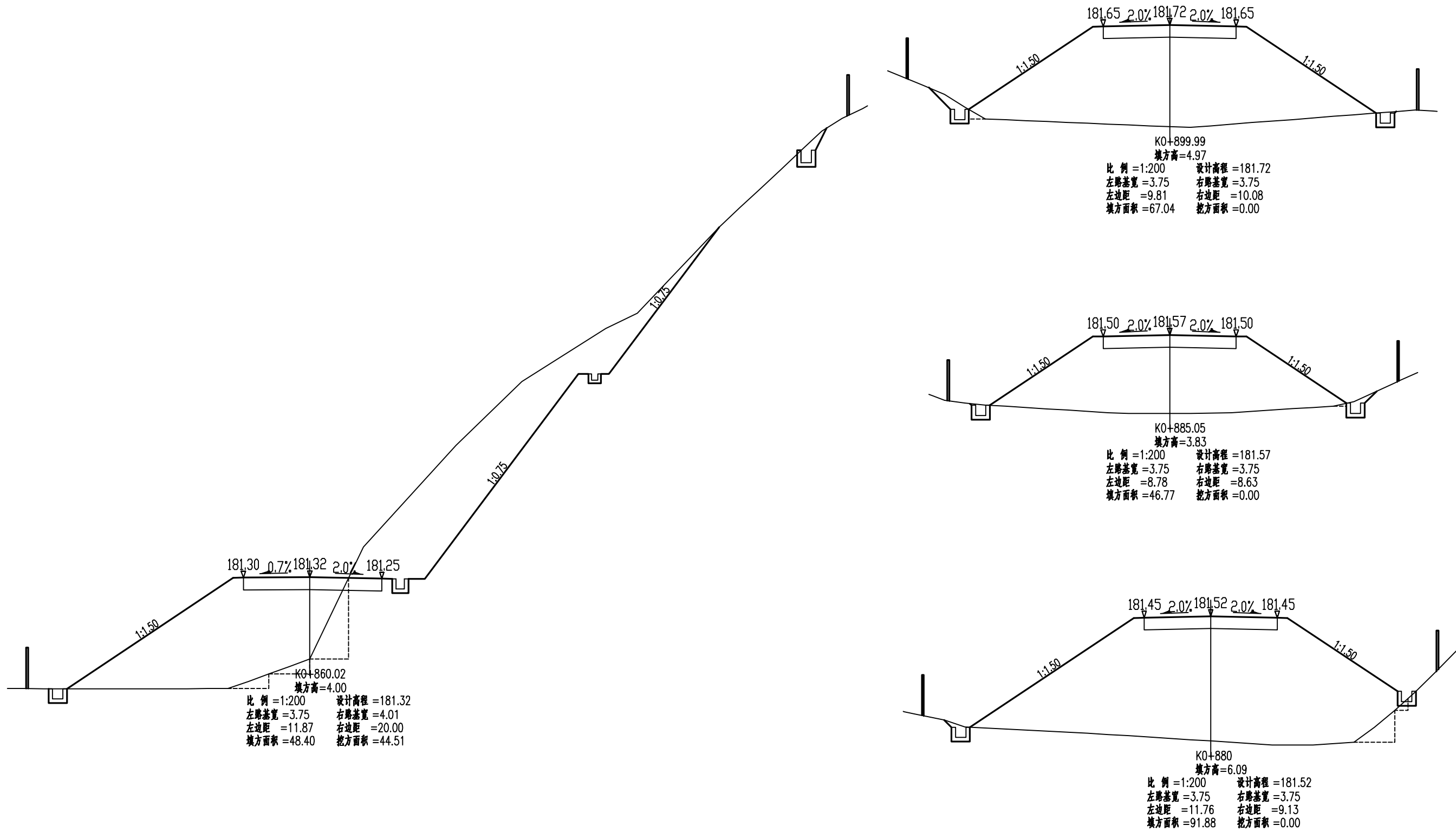
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



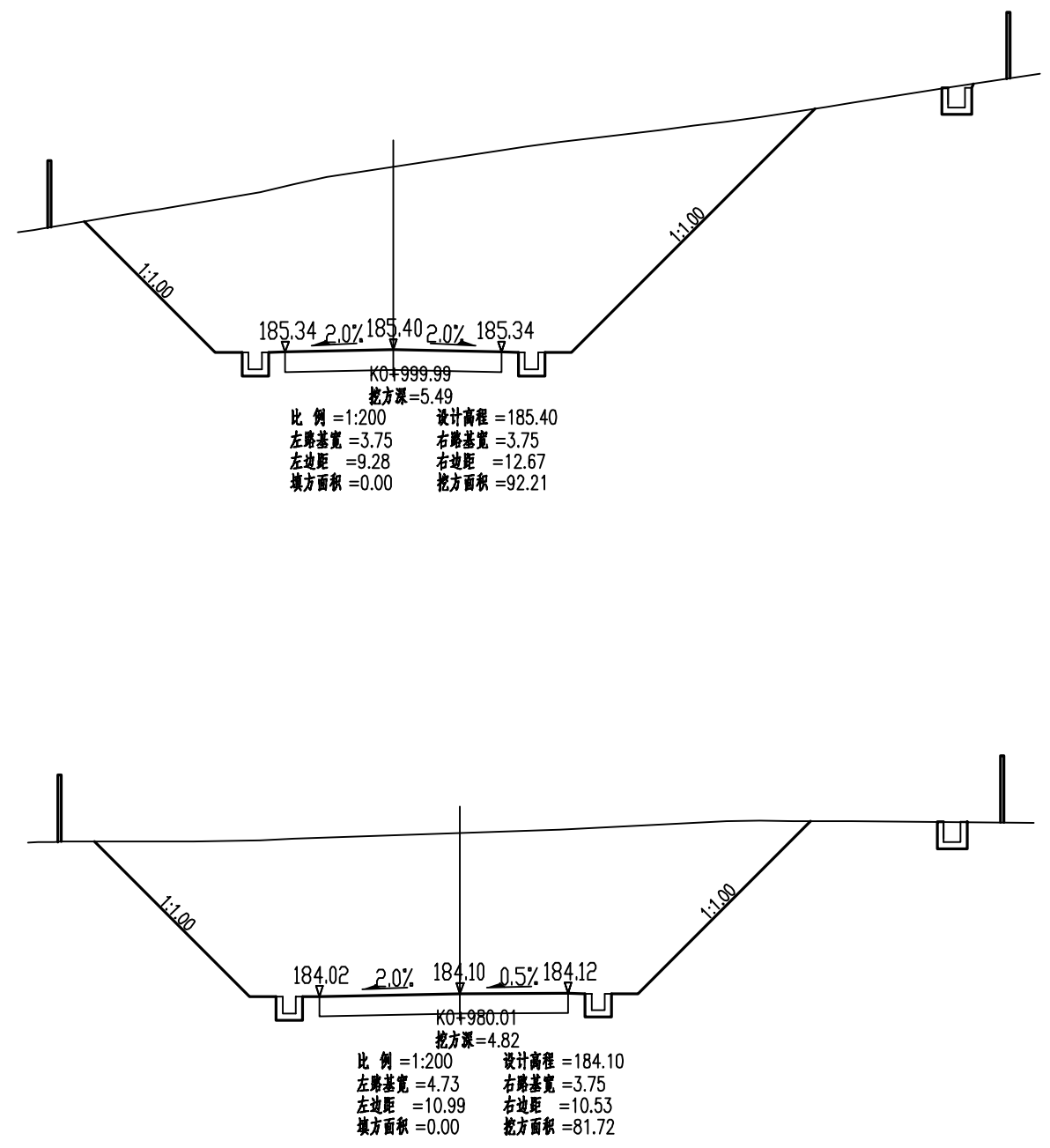
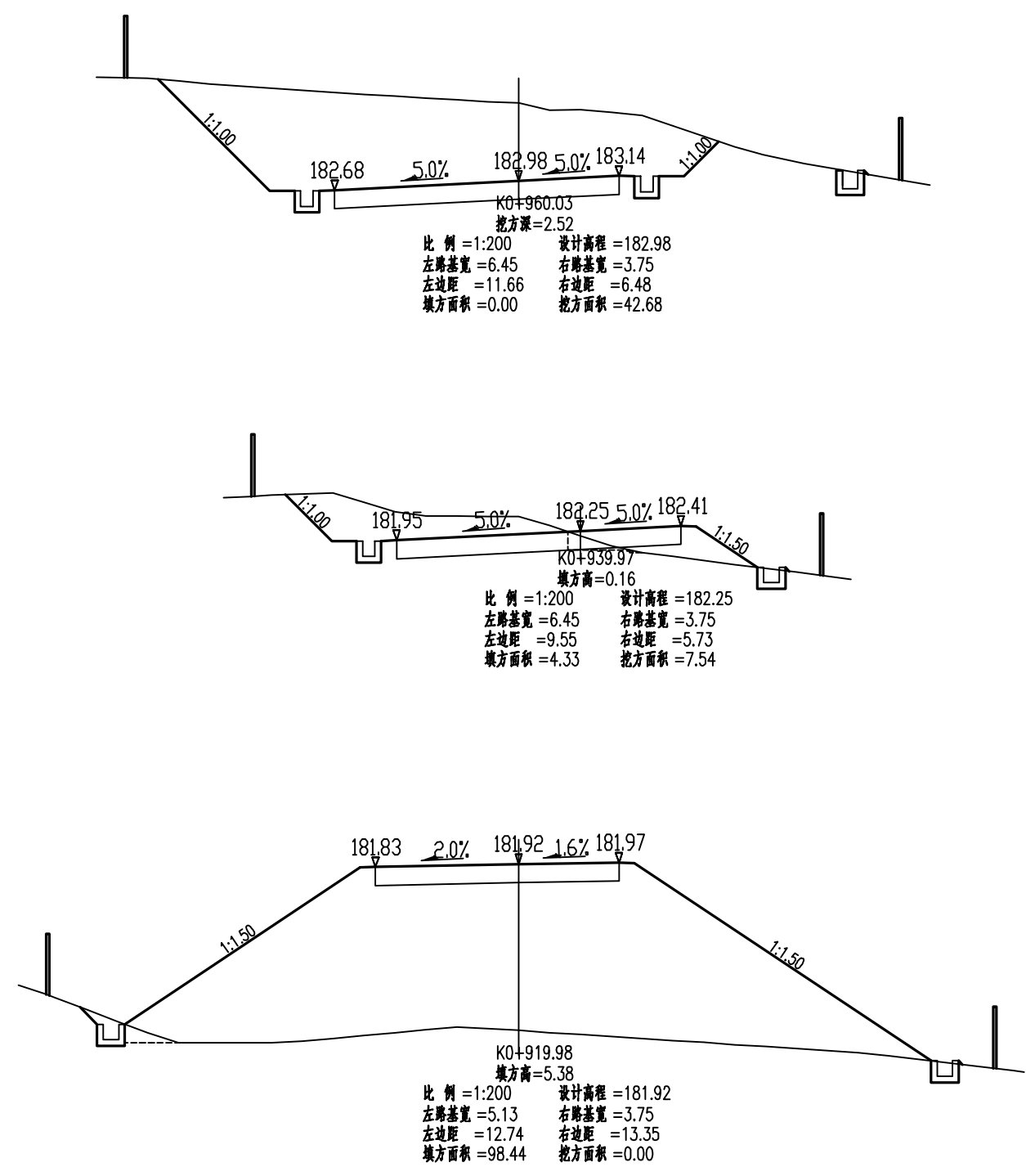
说明:

1. 本图比例为 1: 200;

2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



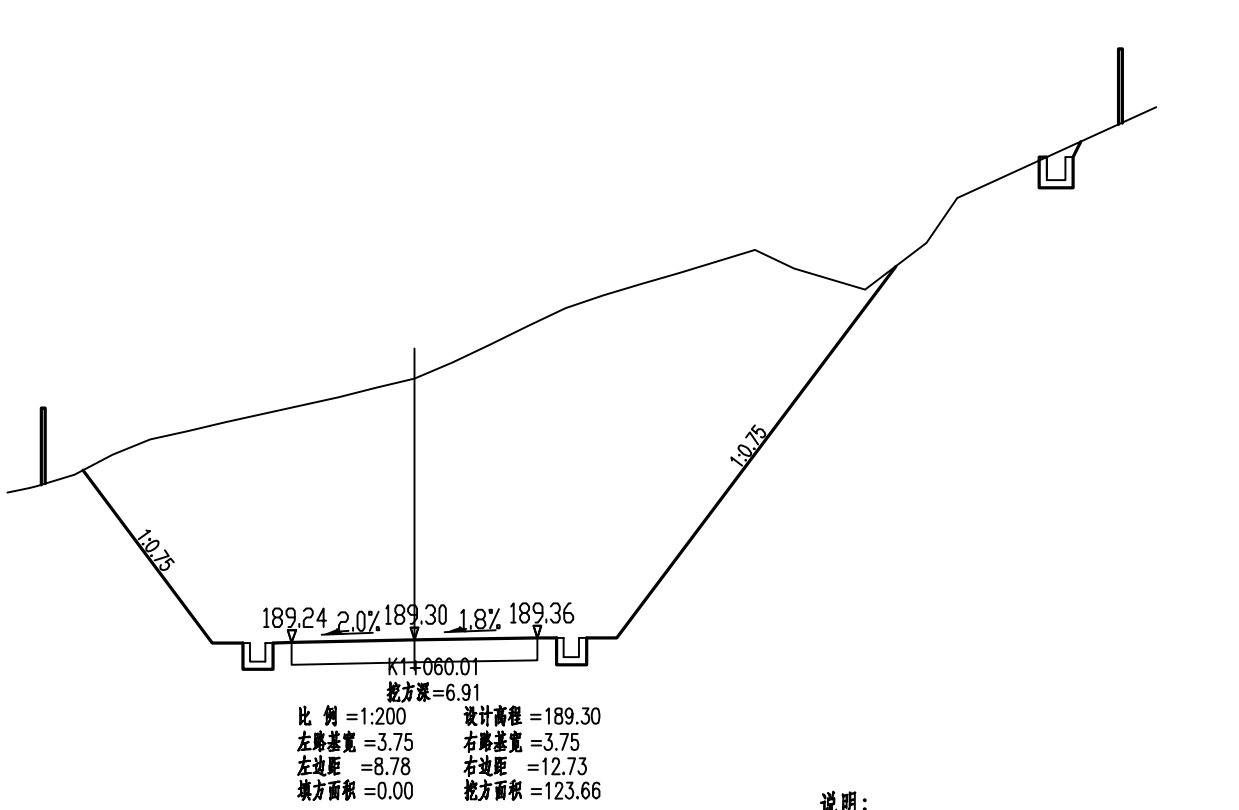
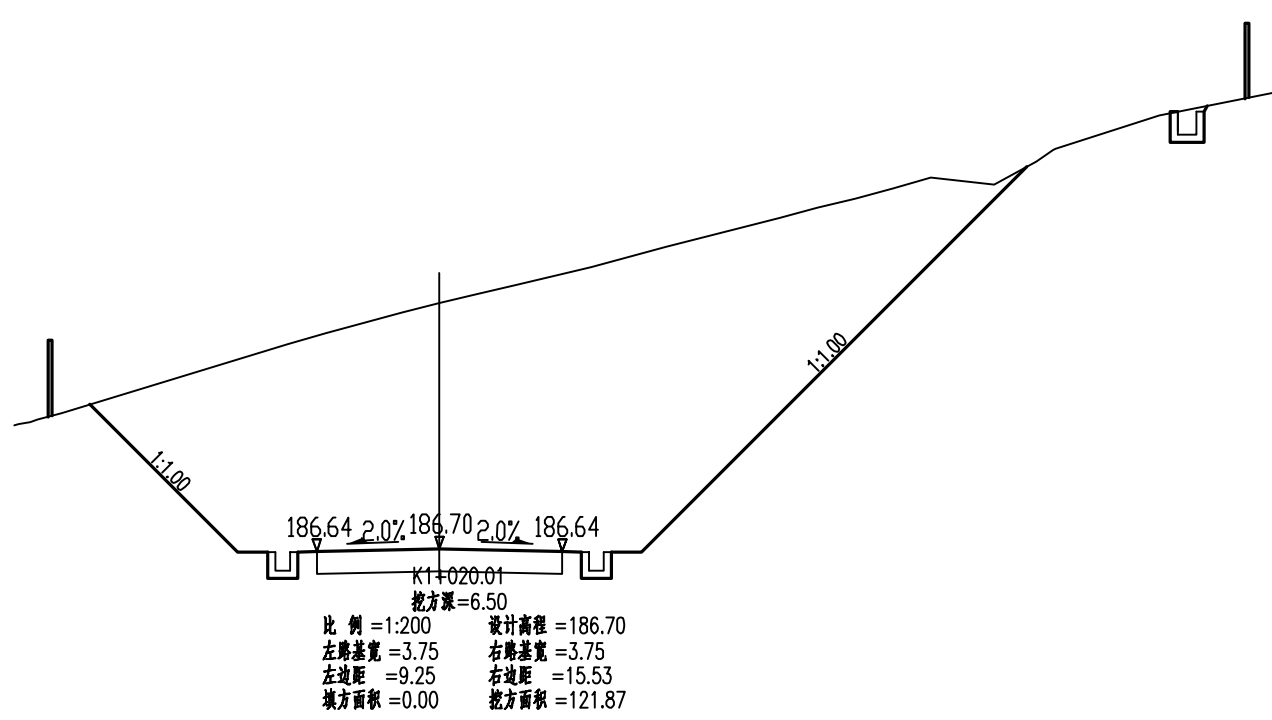
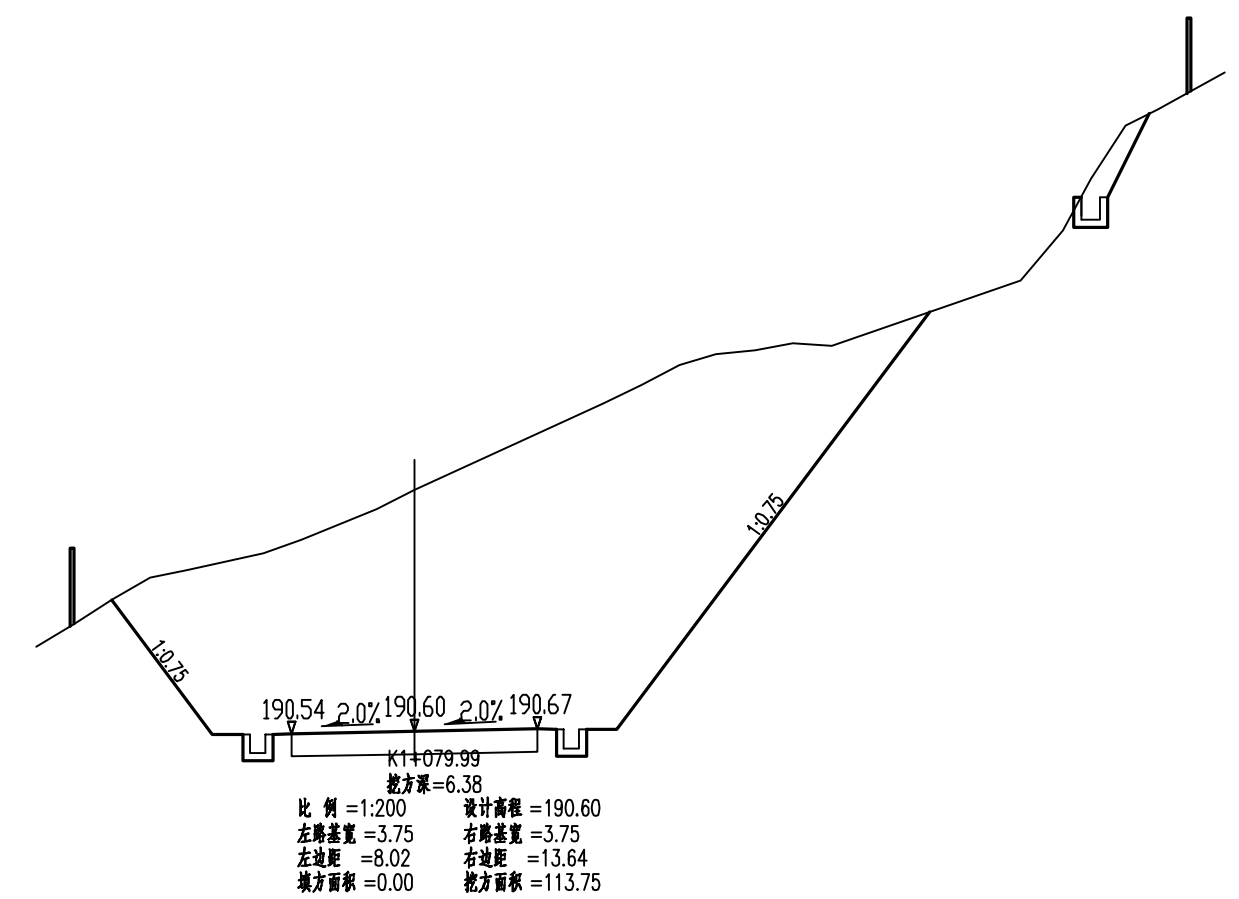
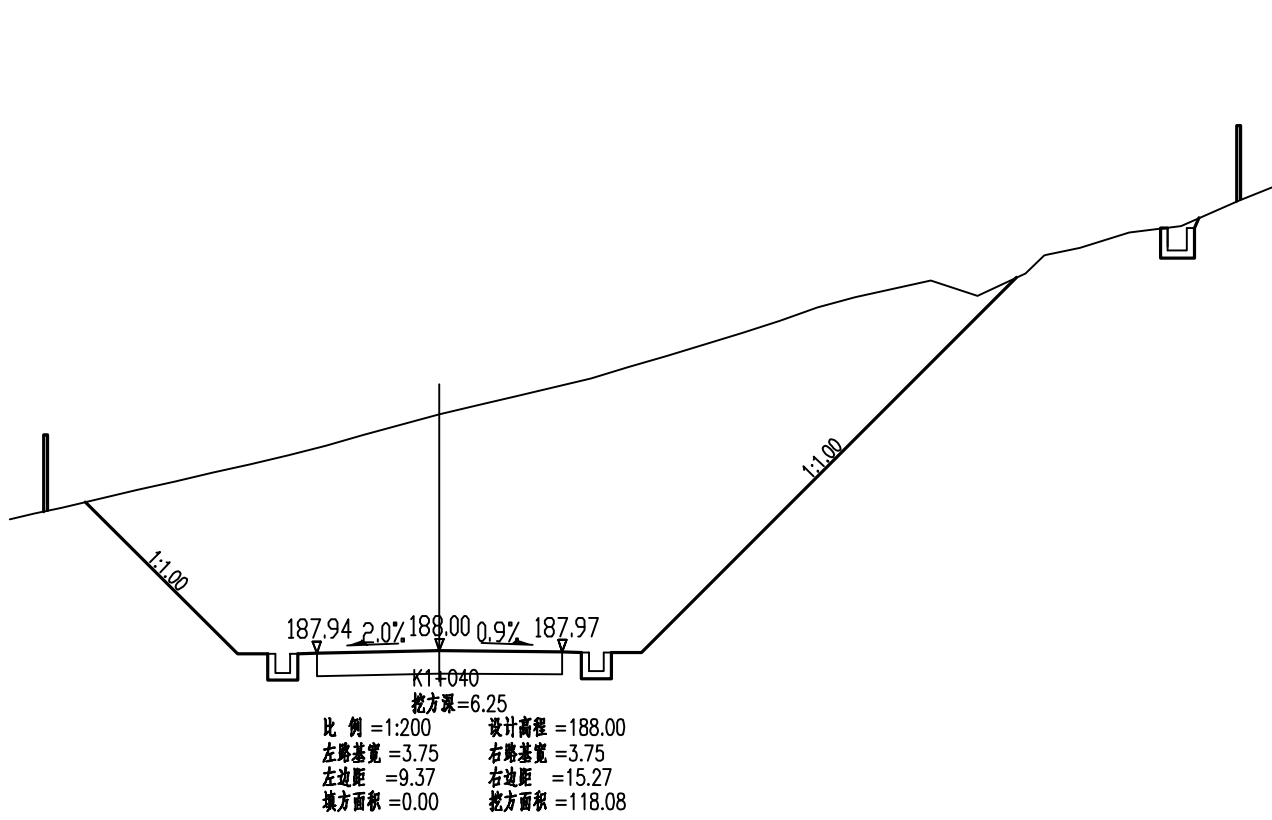
说明:
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为 1:200;

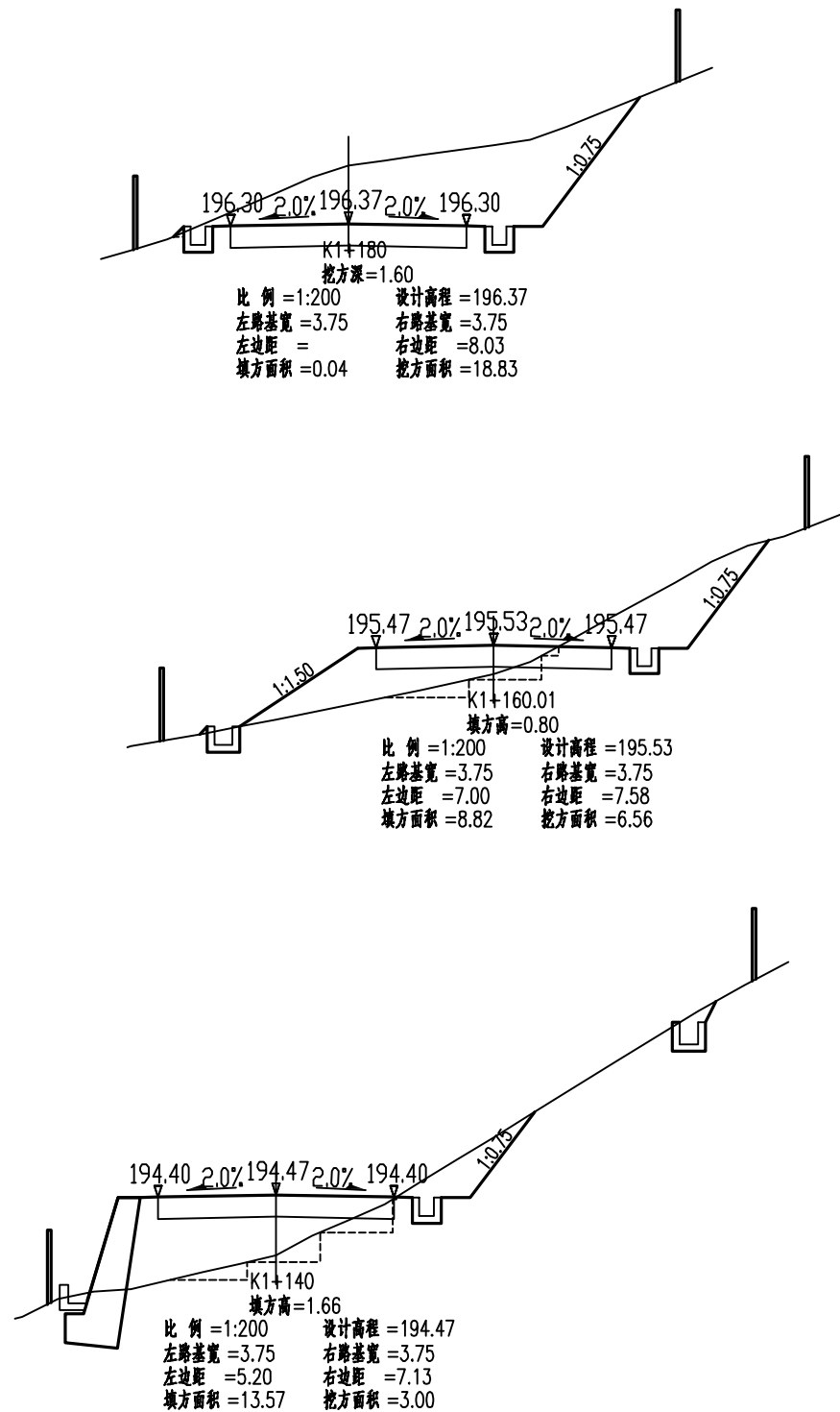
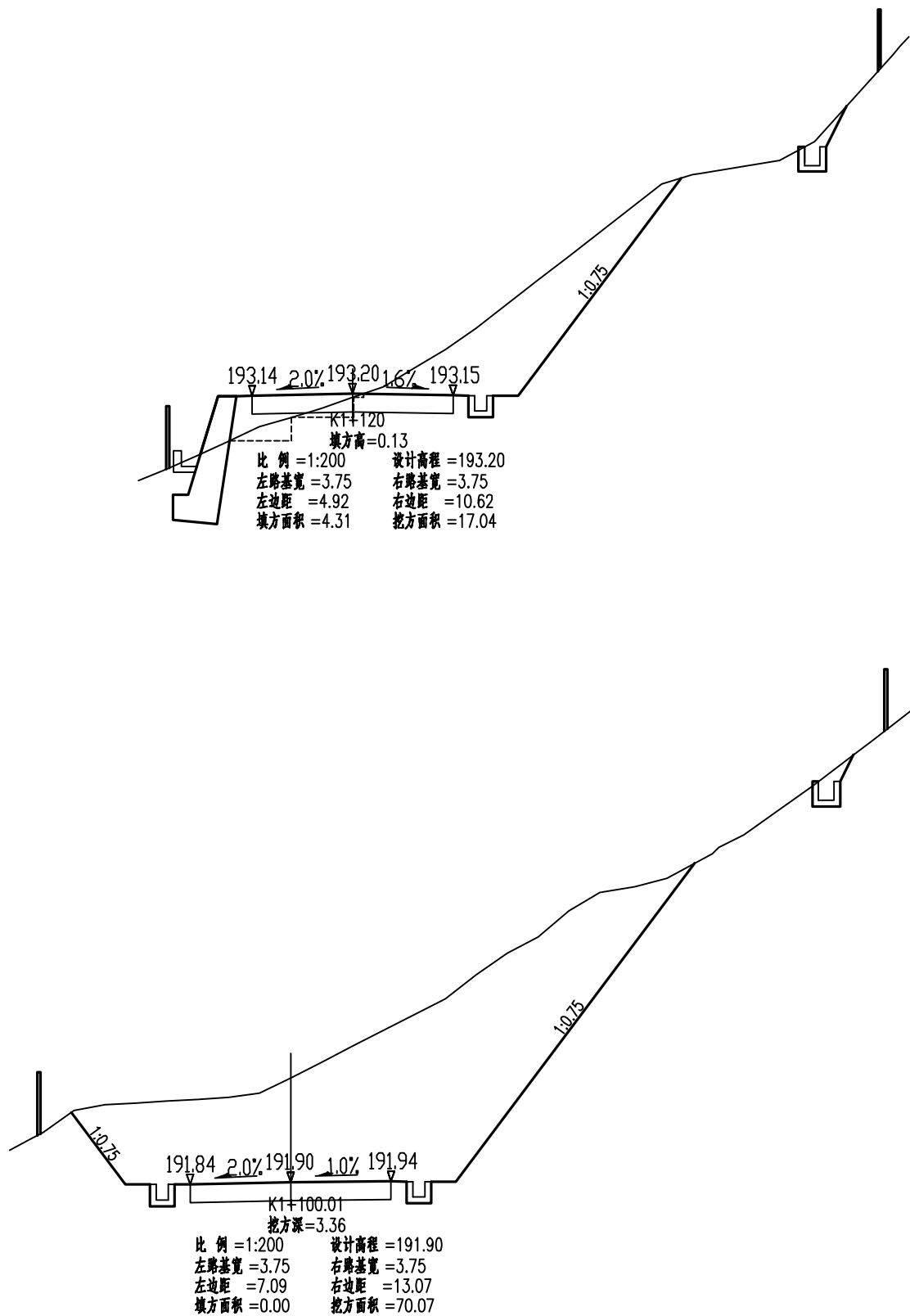
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

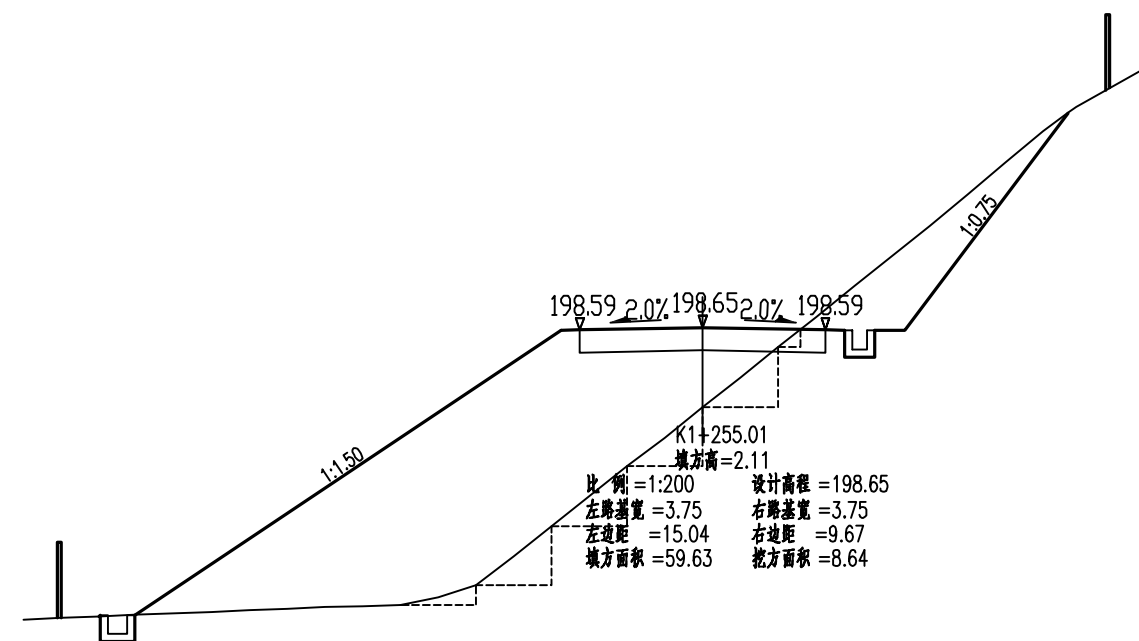
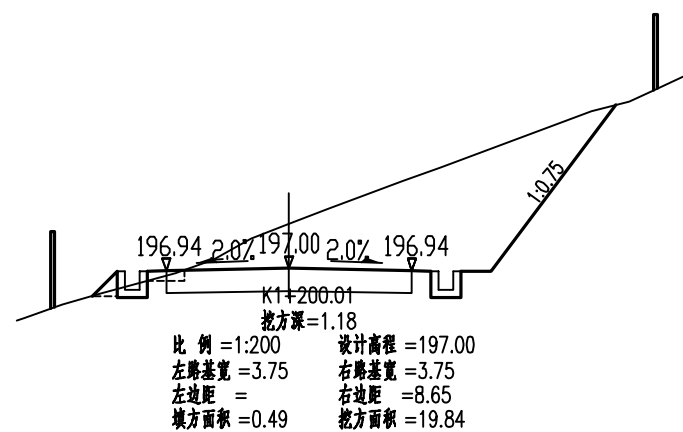
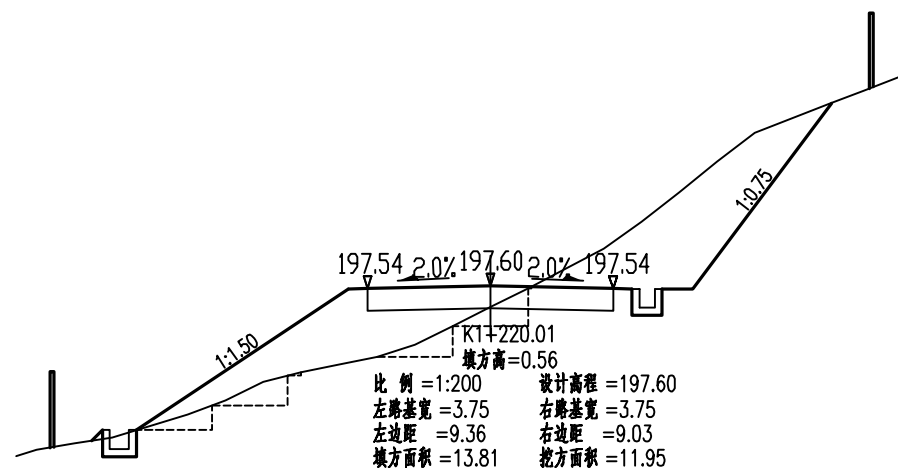
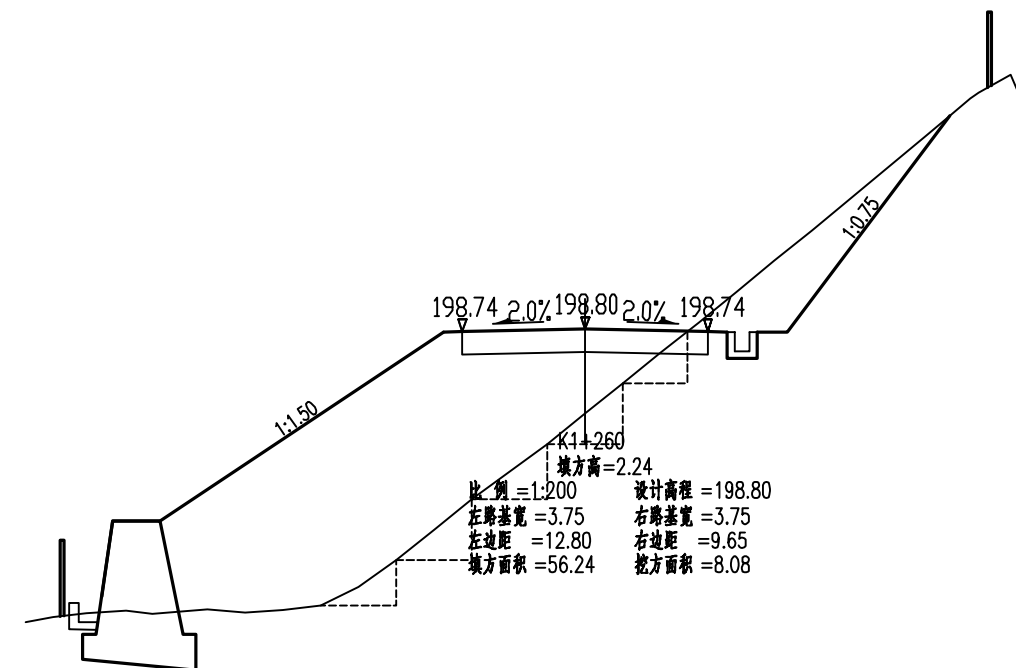
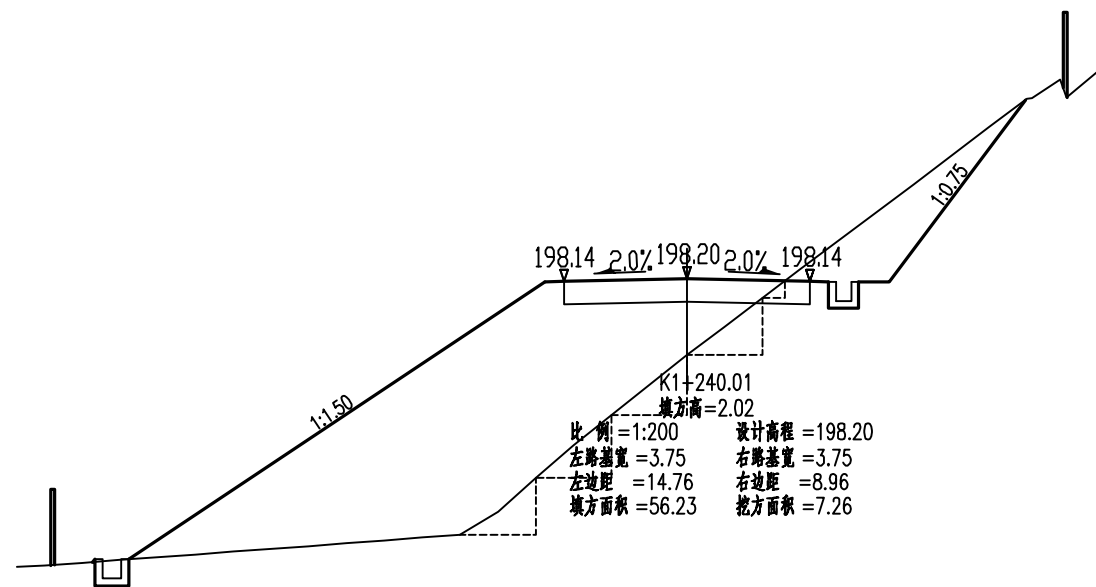
1. 本图比例为1:200;

2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



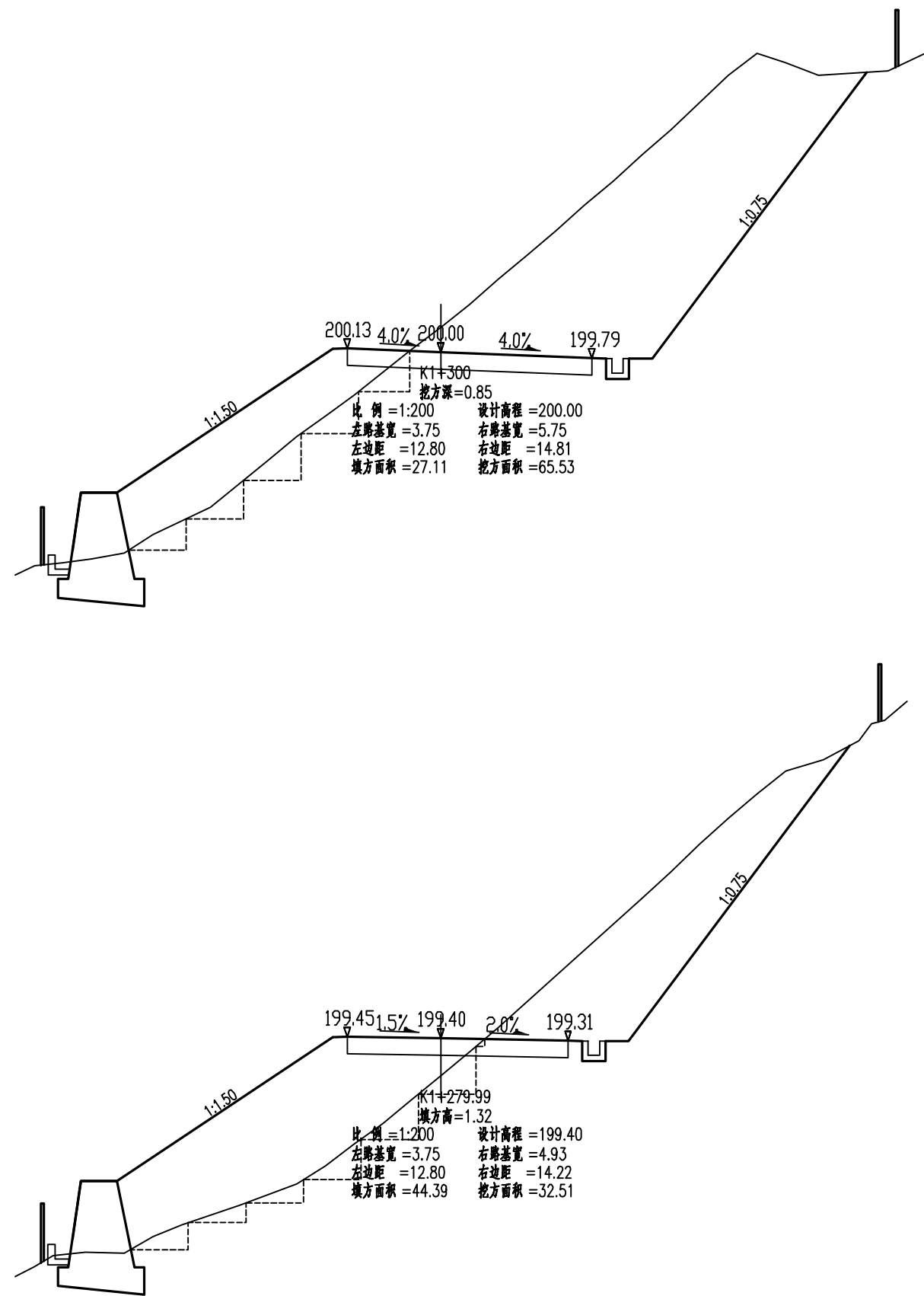
说明:

1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



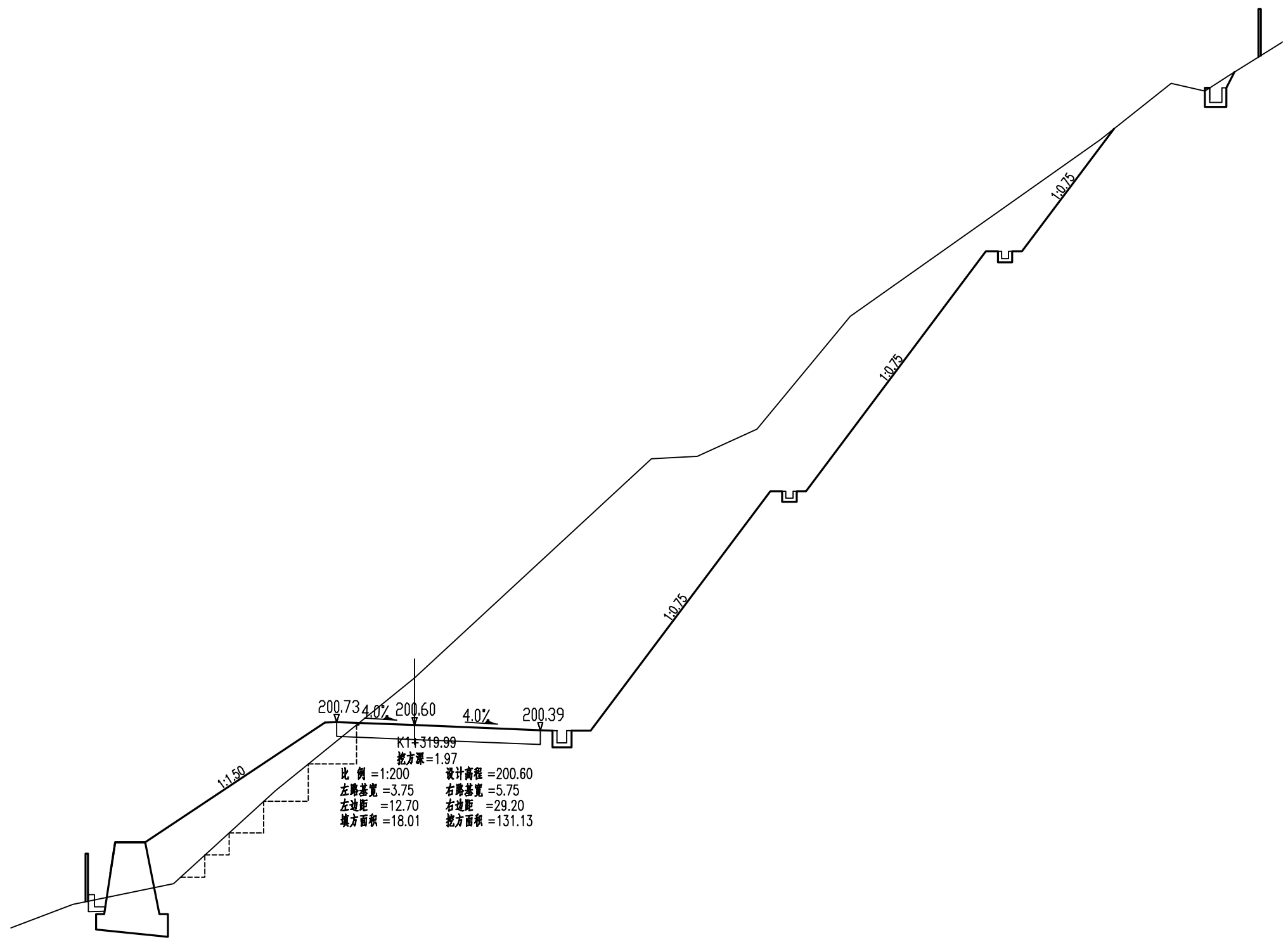
说明:

1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。

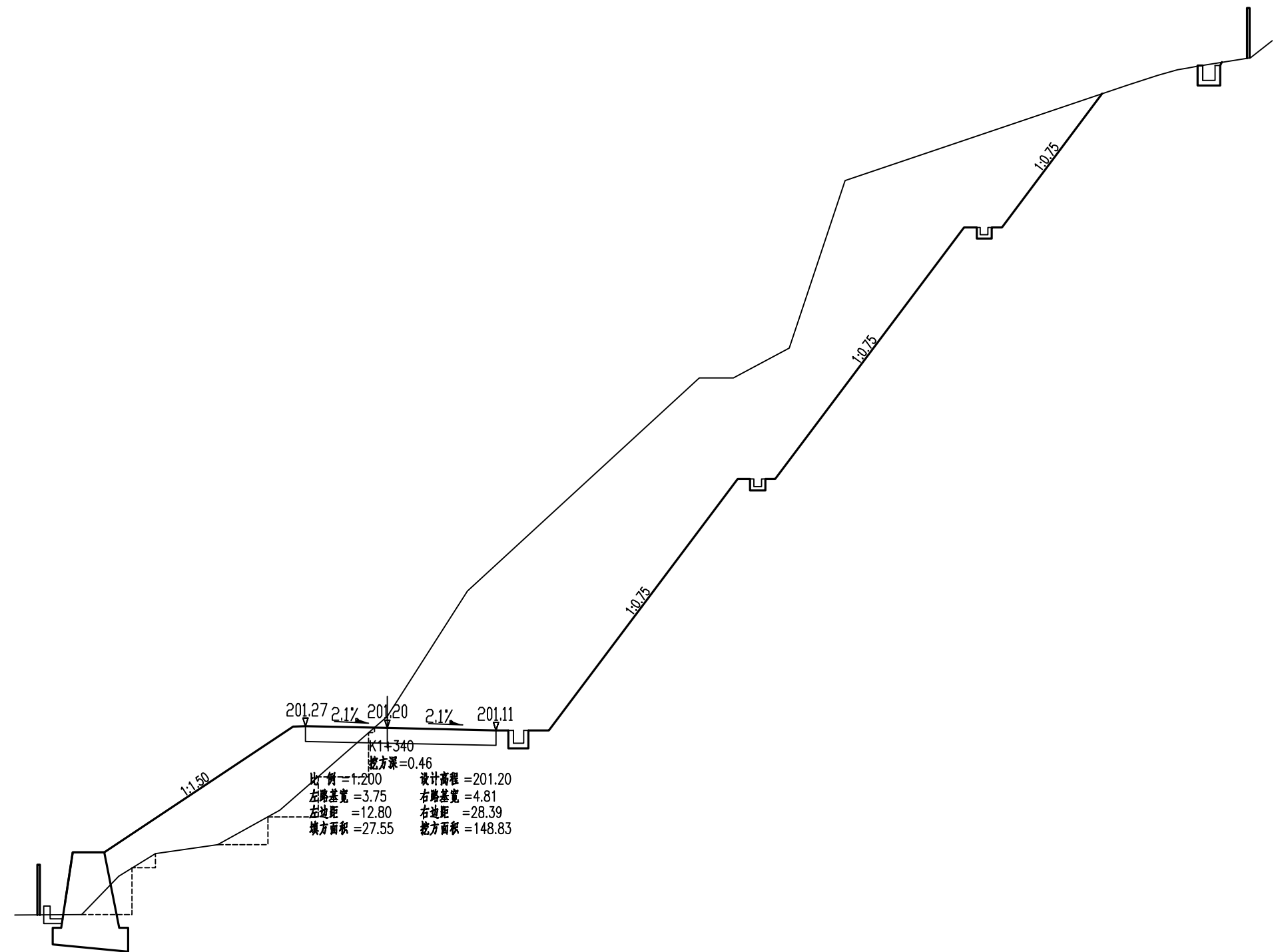


说明:

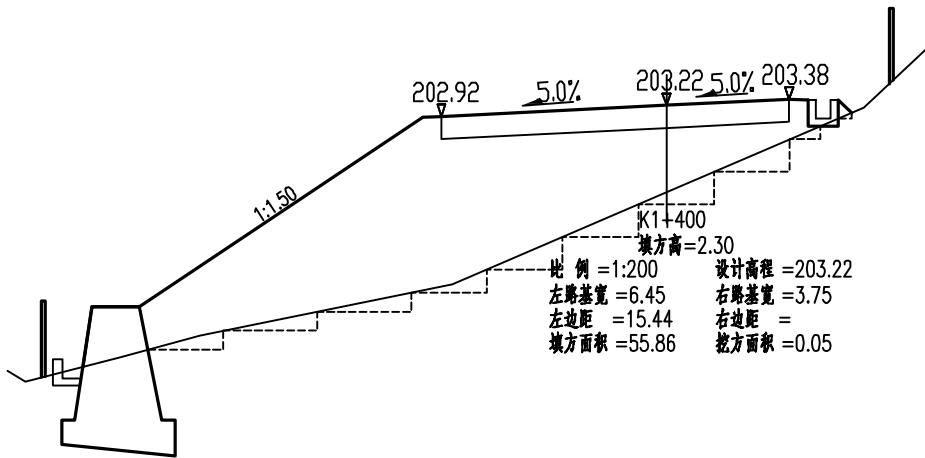
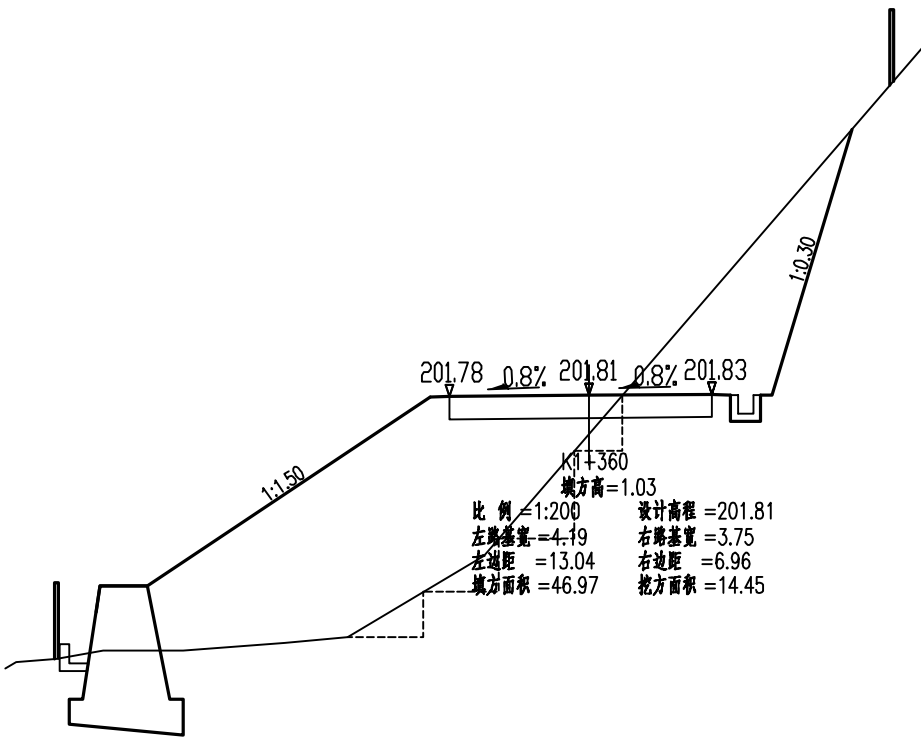
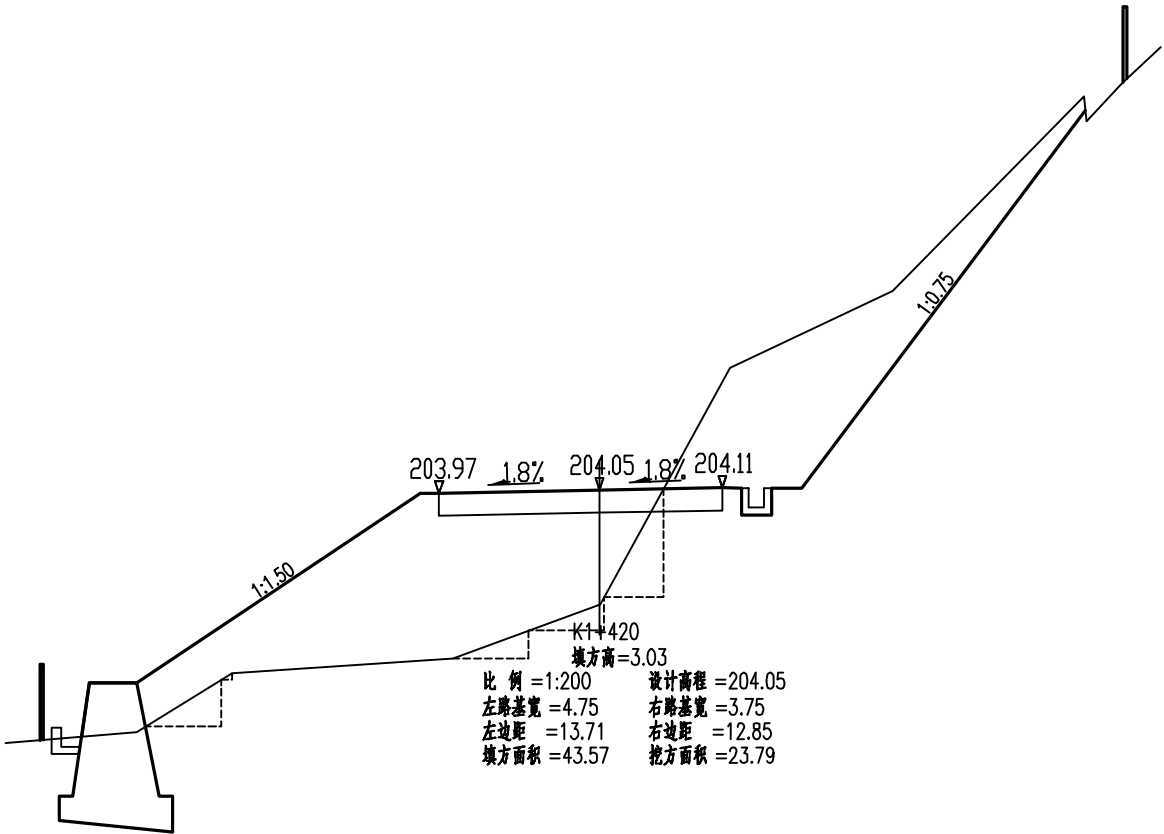
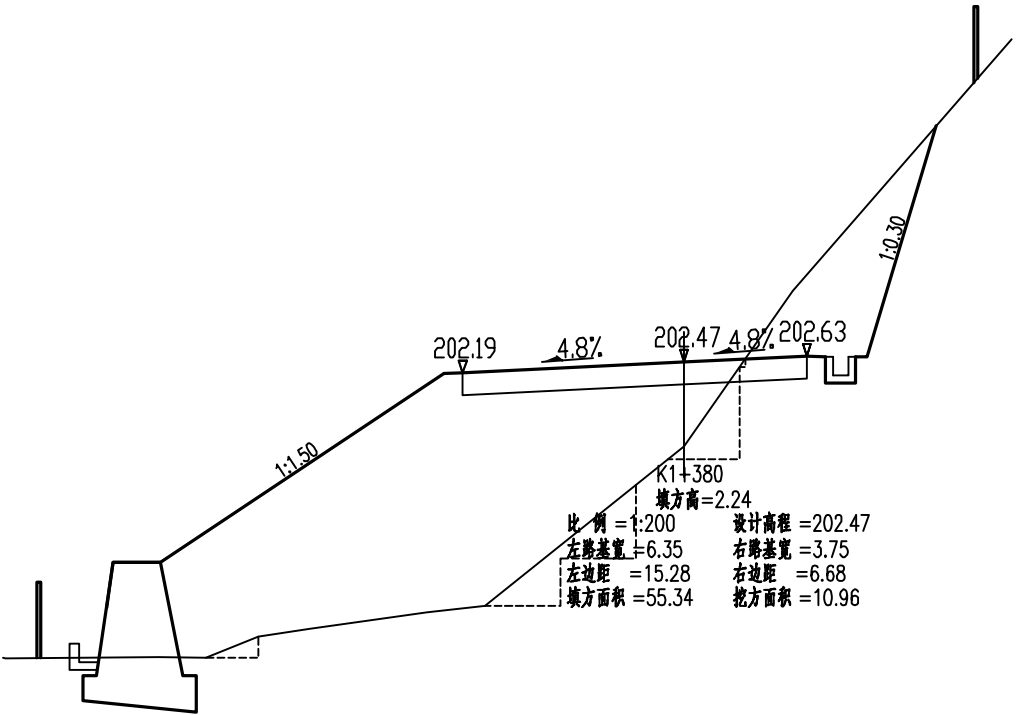
1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明：
1. 本图比例为 1：200；
2. 单位面积以平方米计，长度除特别说明外均以米计。



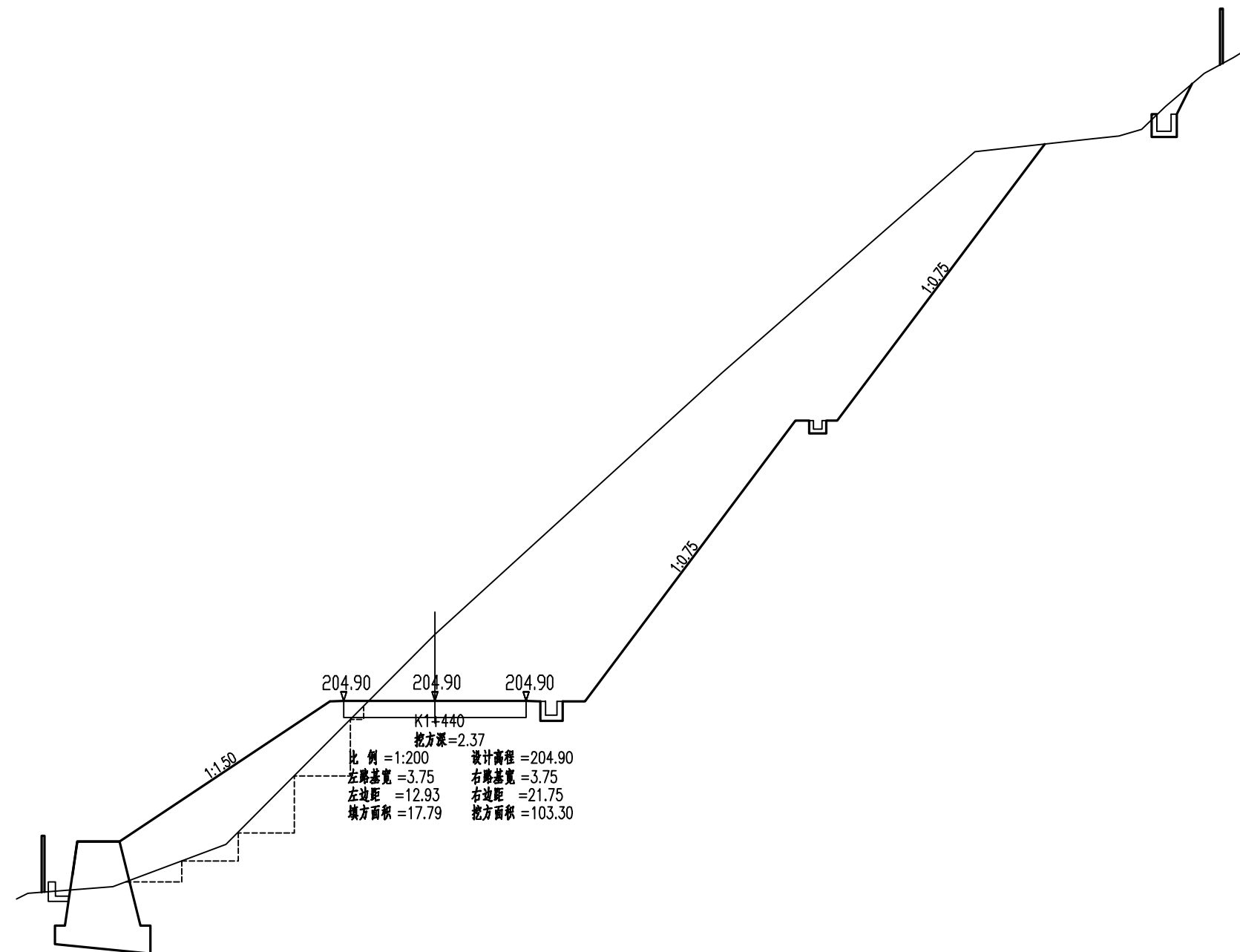
说明：
1. 本图比例为 1：200；
2. 单位面积以平方米计，长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为 1: 200;

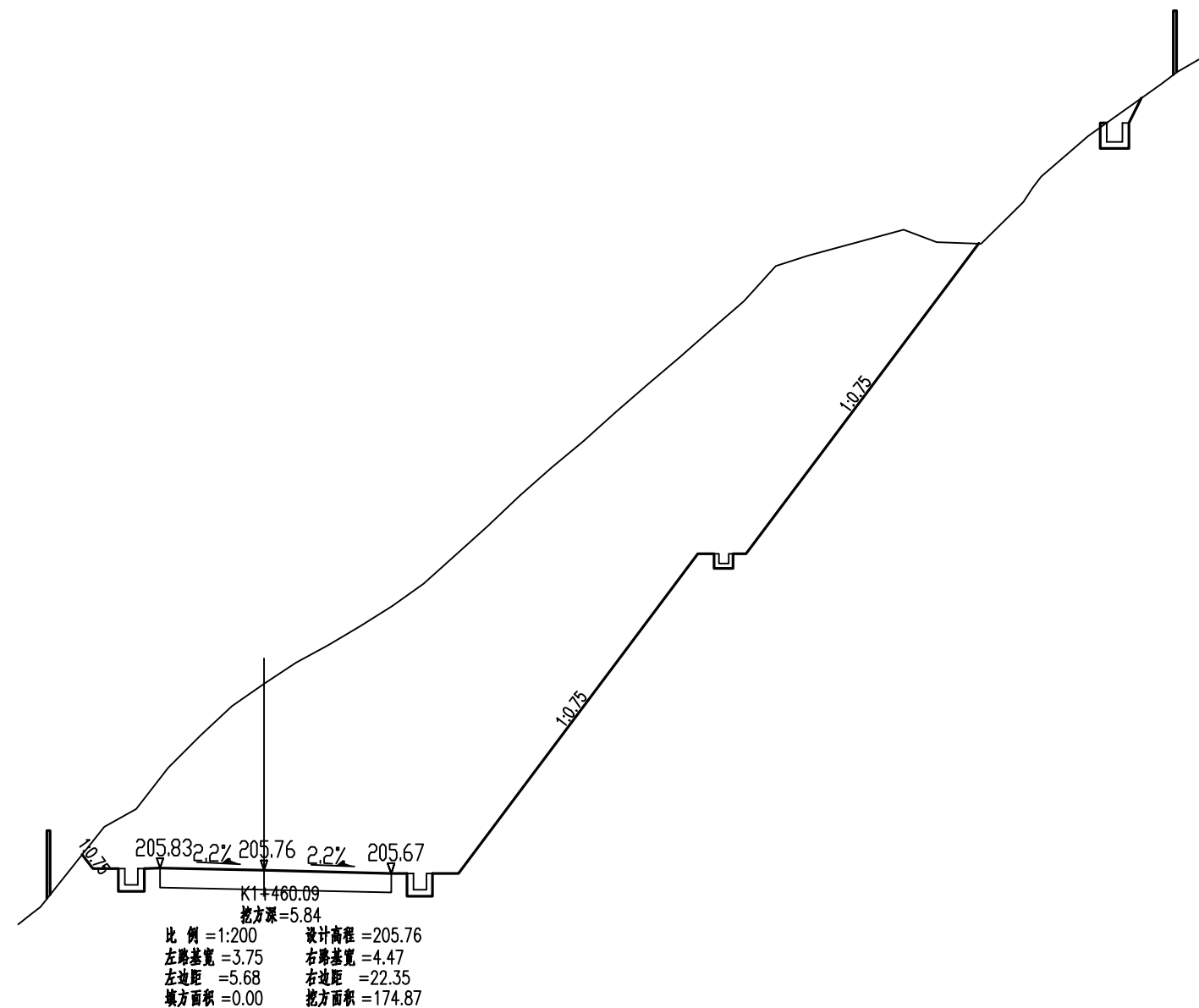
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为 1: 200;

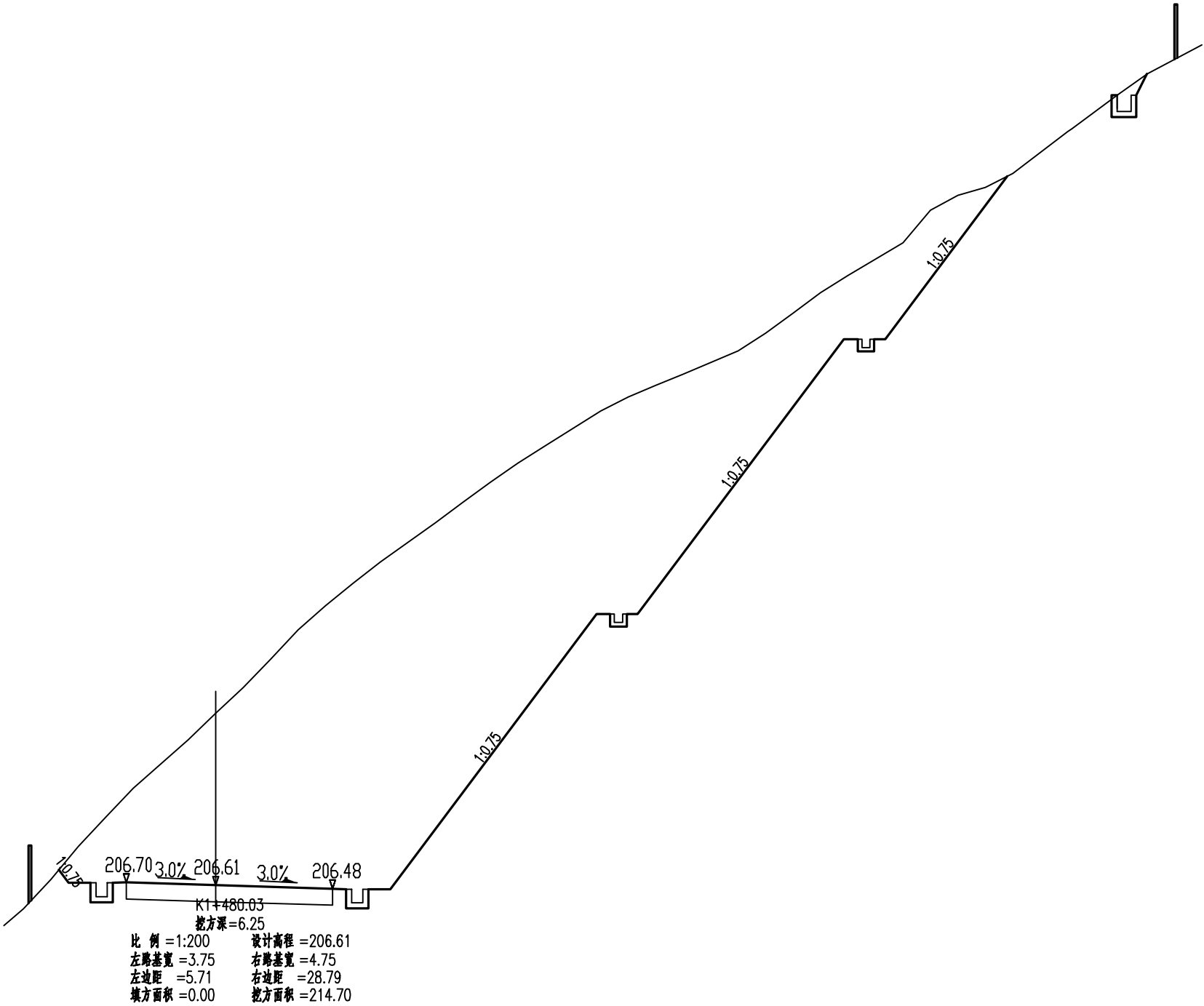
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为 1: 200;

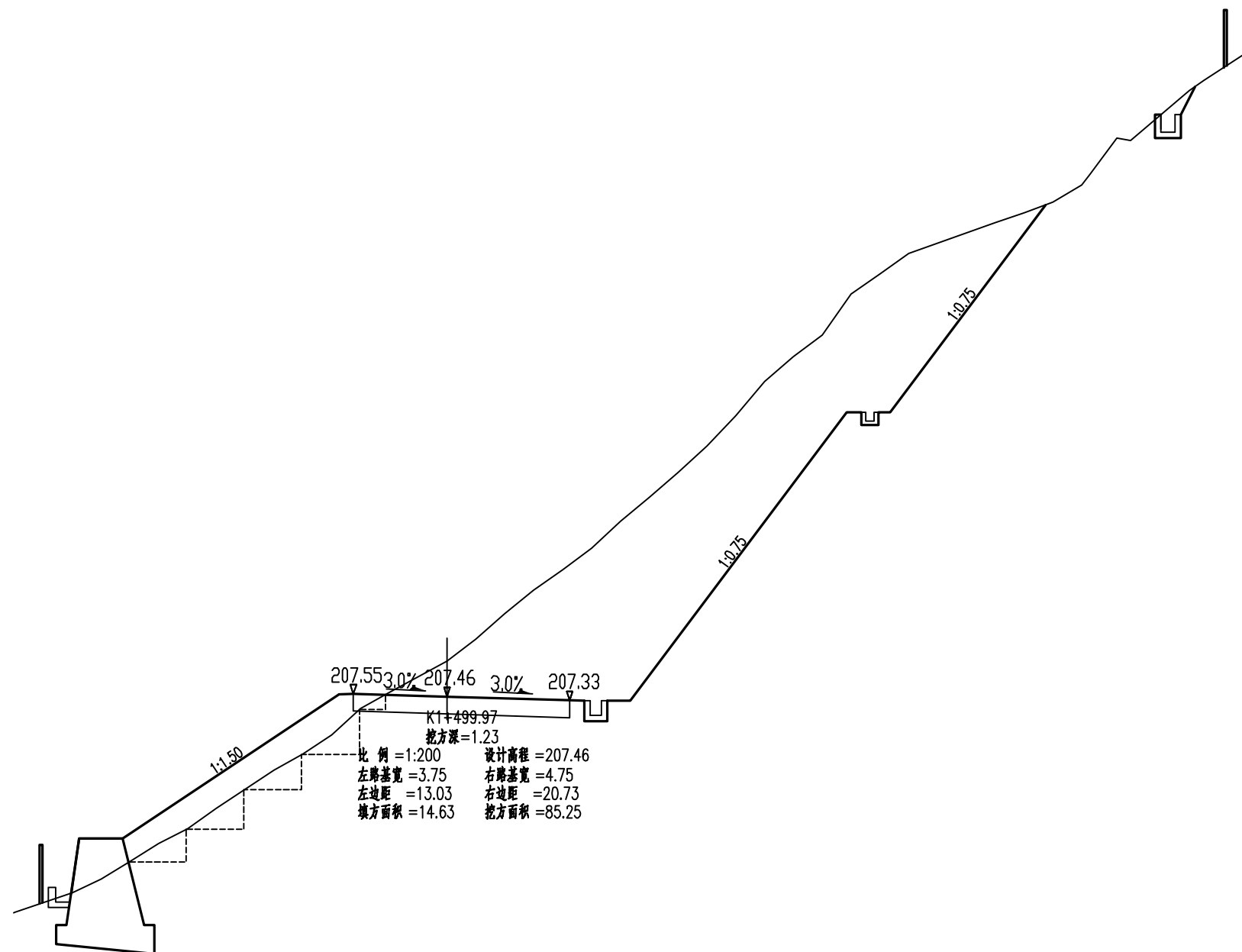
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为 1: 200;

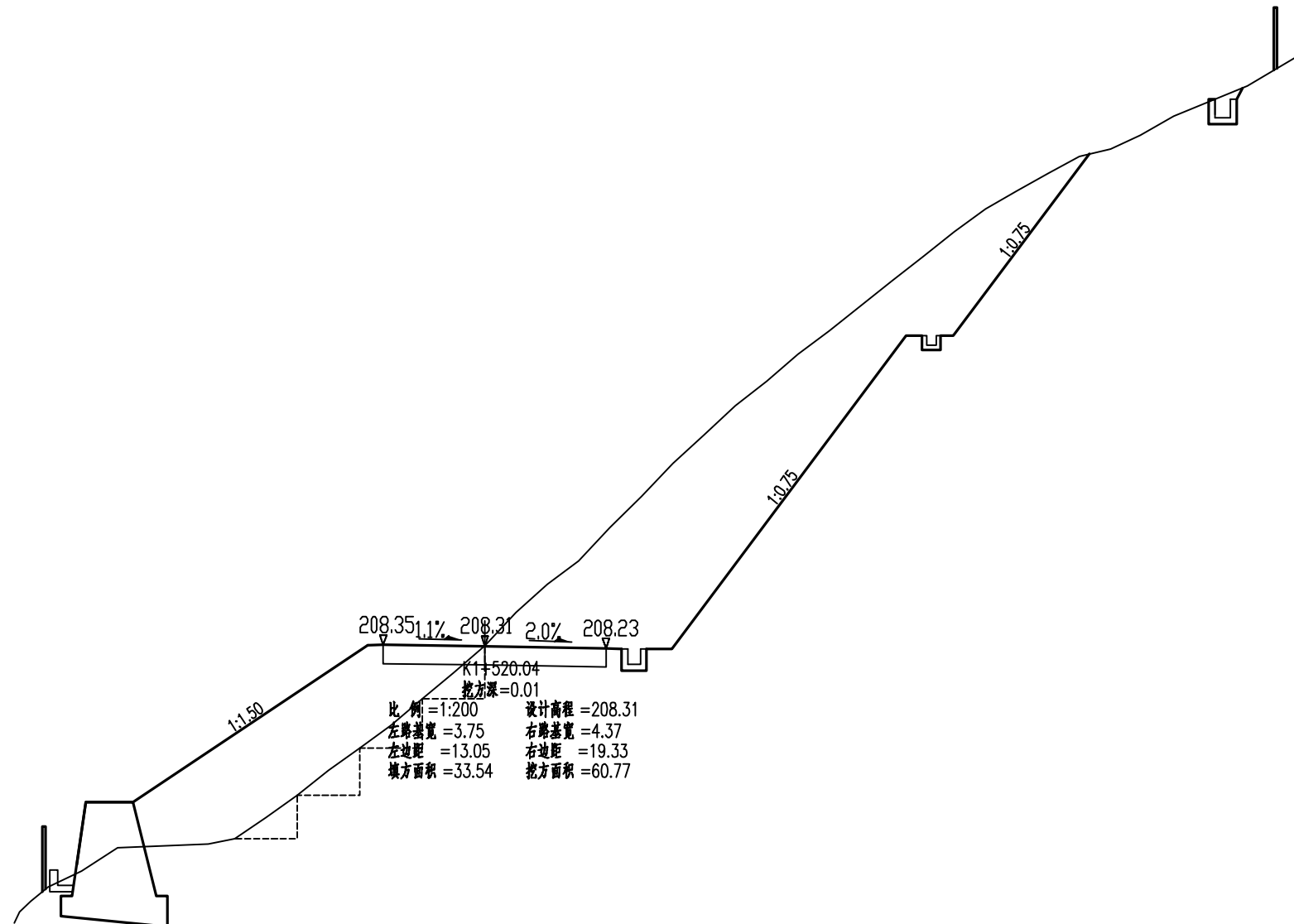
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为 1: 200;

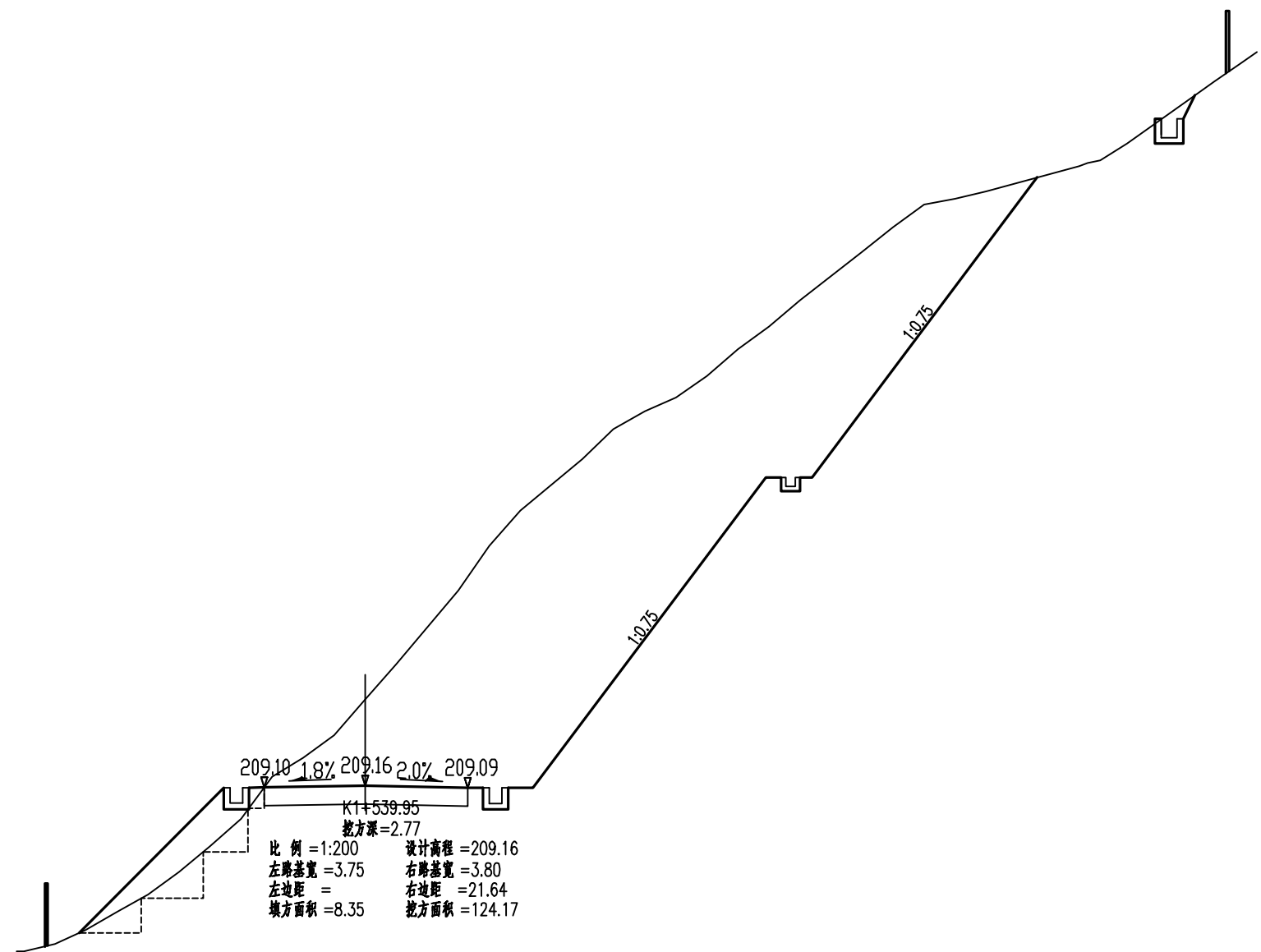
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为 1: 200;

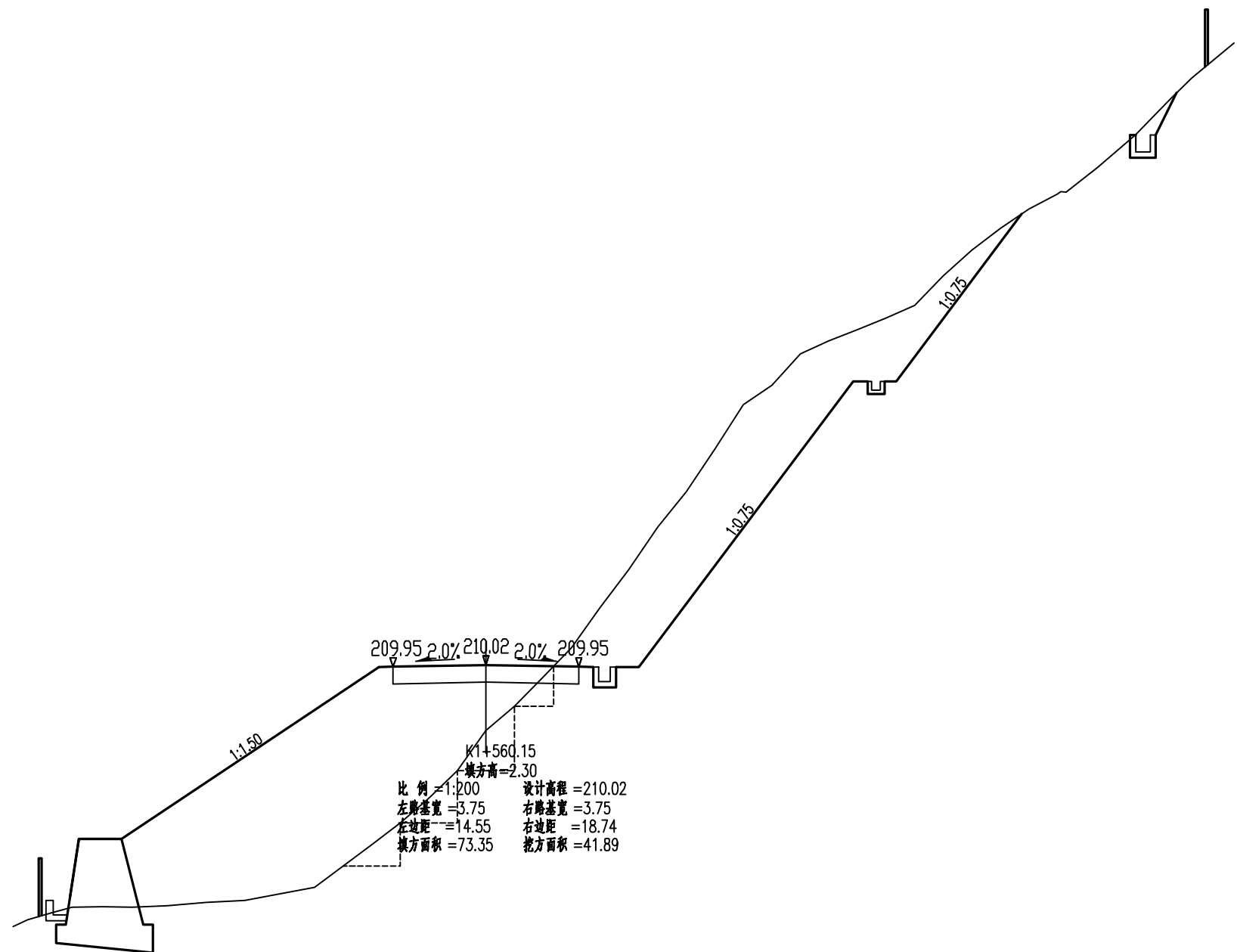
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



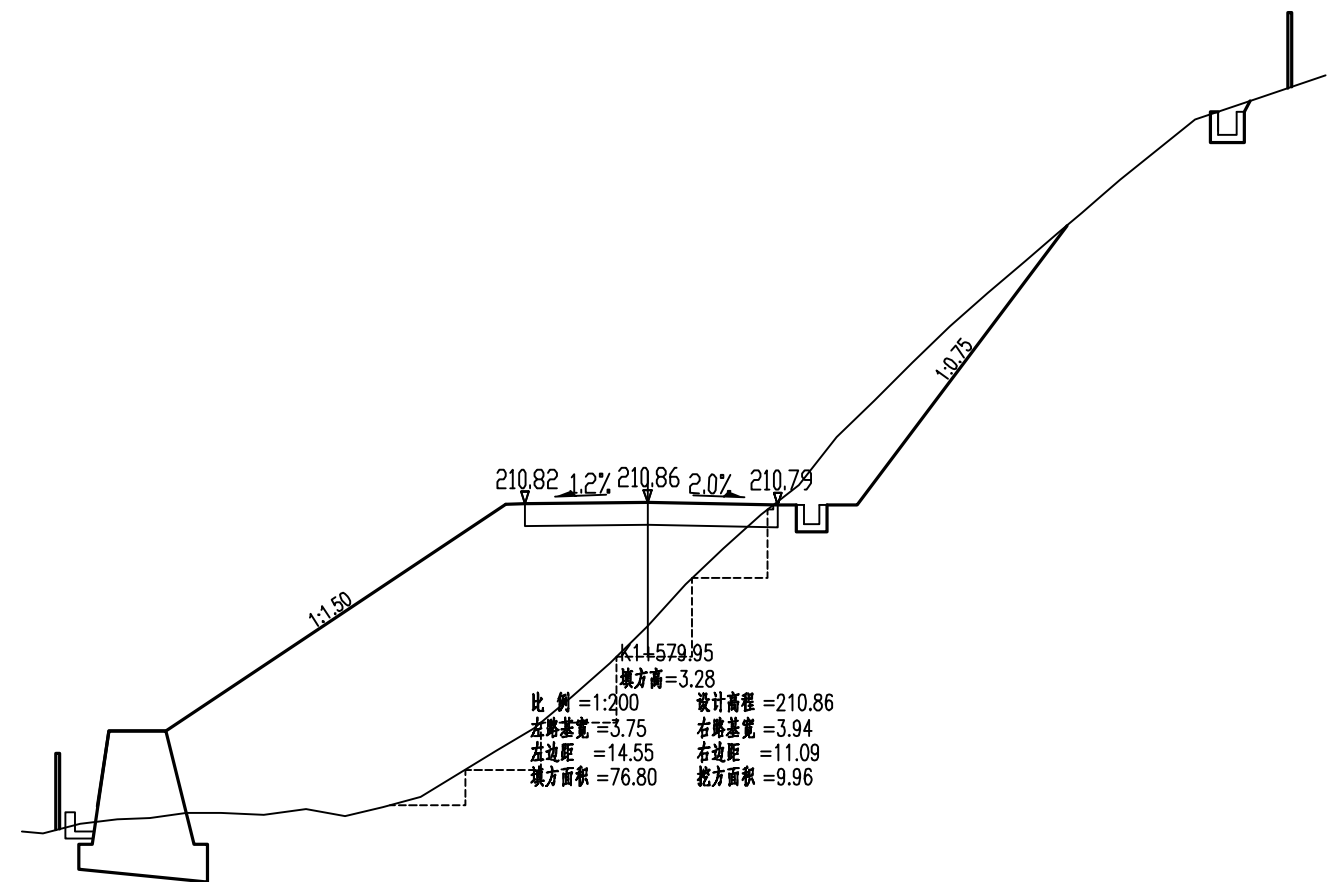
说明:

1. 本图比例为 1: 200;

2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



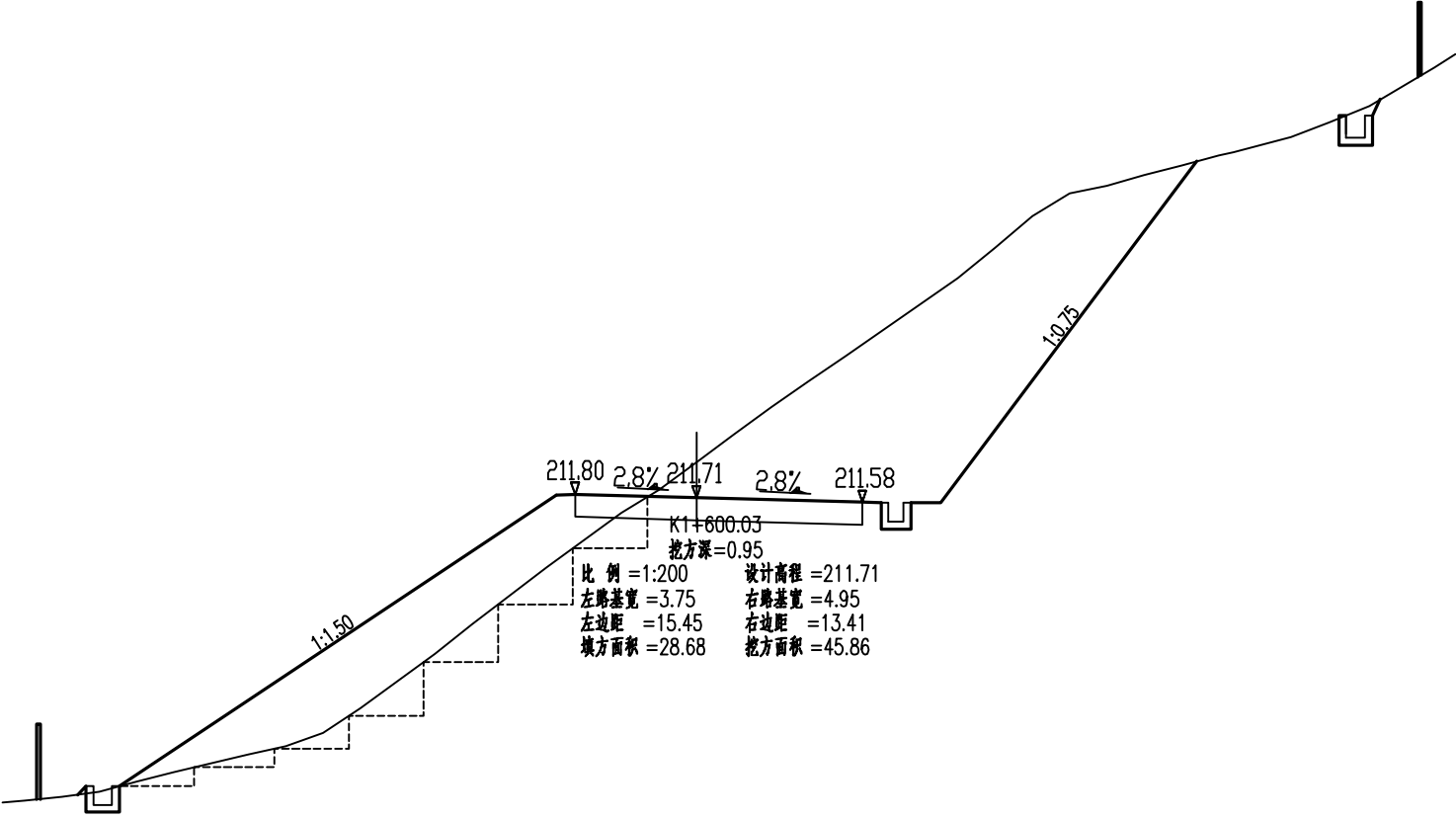
说明：
1. 本图比例为 1：200；
2. 单位面积以平方米计，长度除特别说明外均以米计。



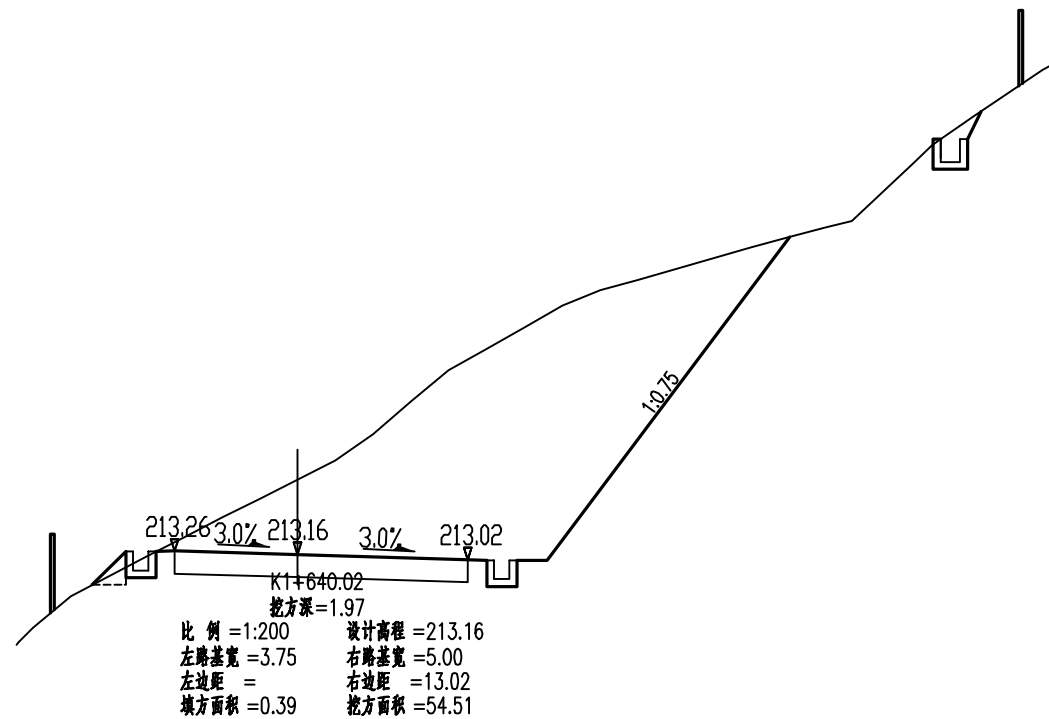
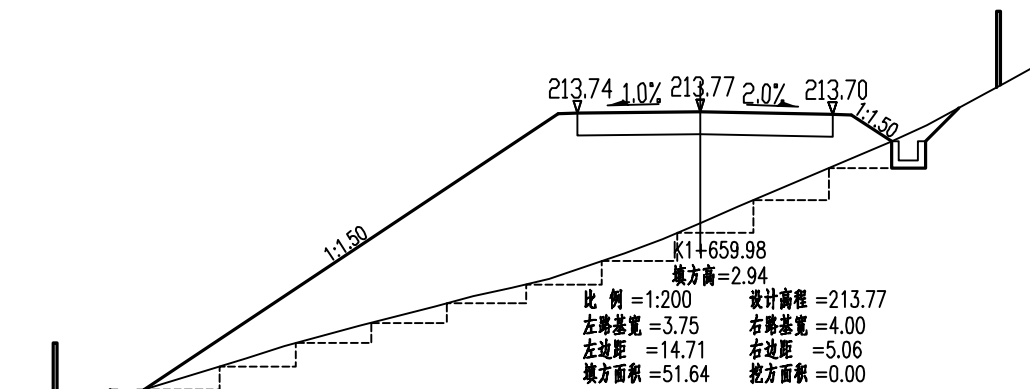
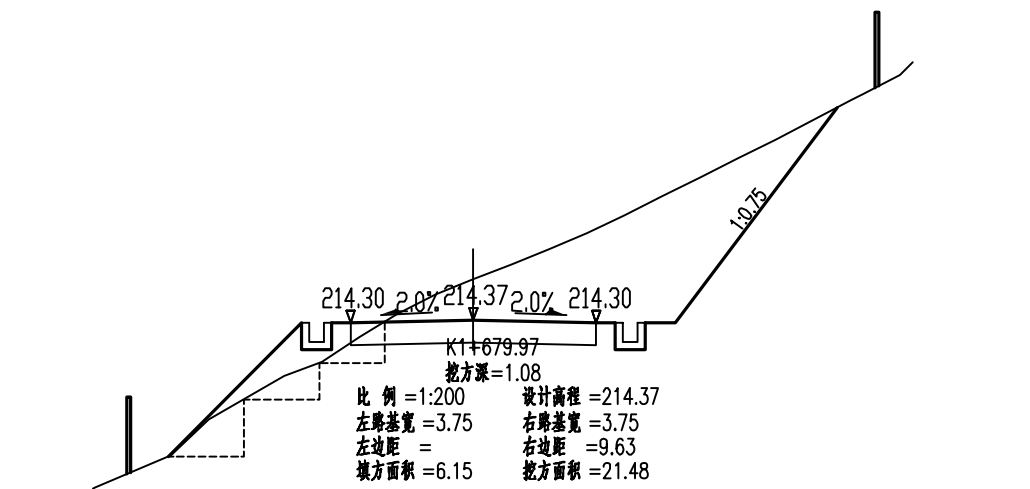
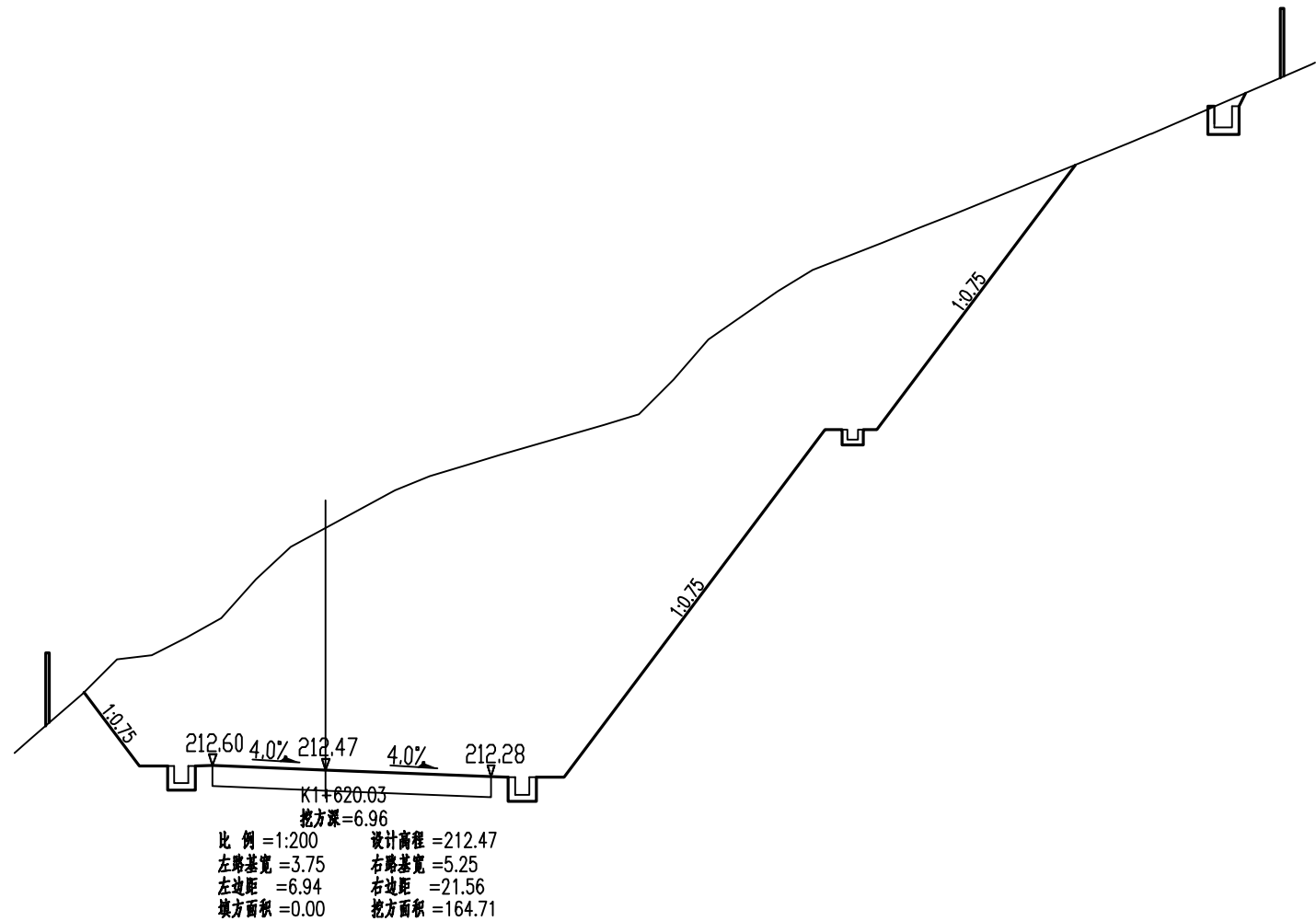
说明:

1. 本图比例为 1: 200;

2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

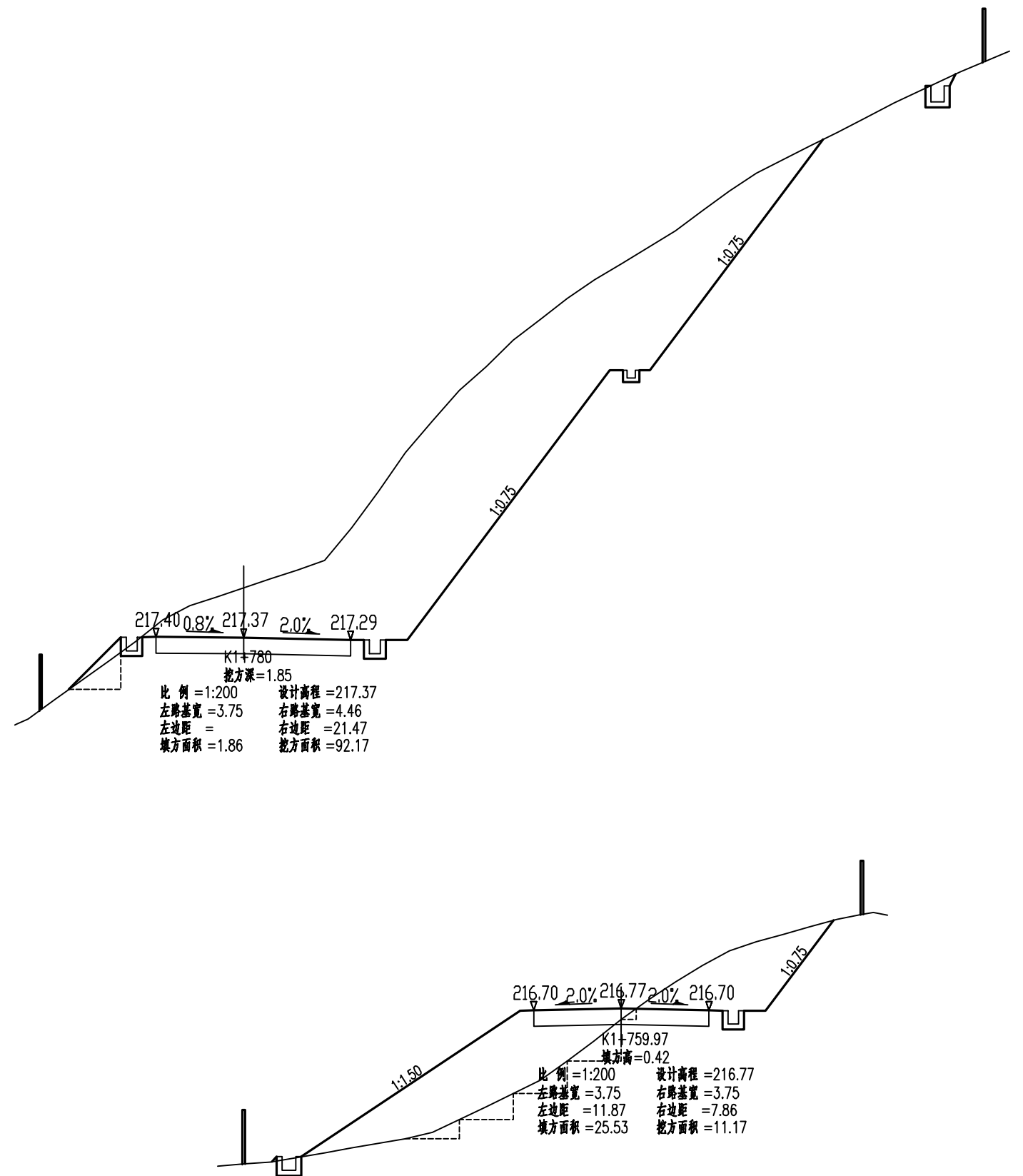
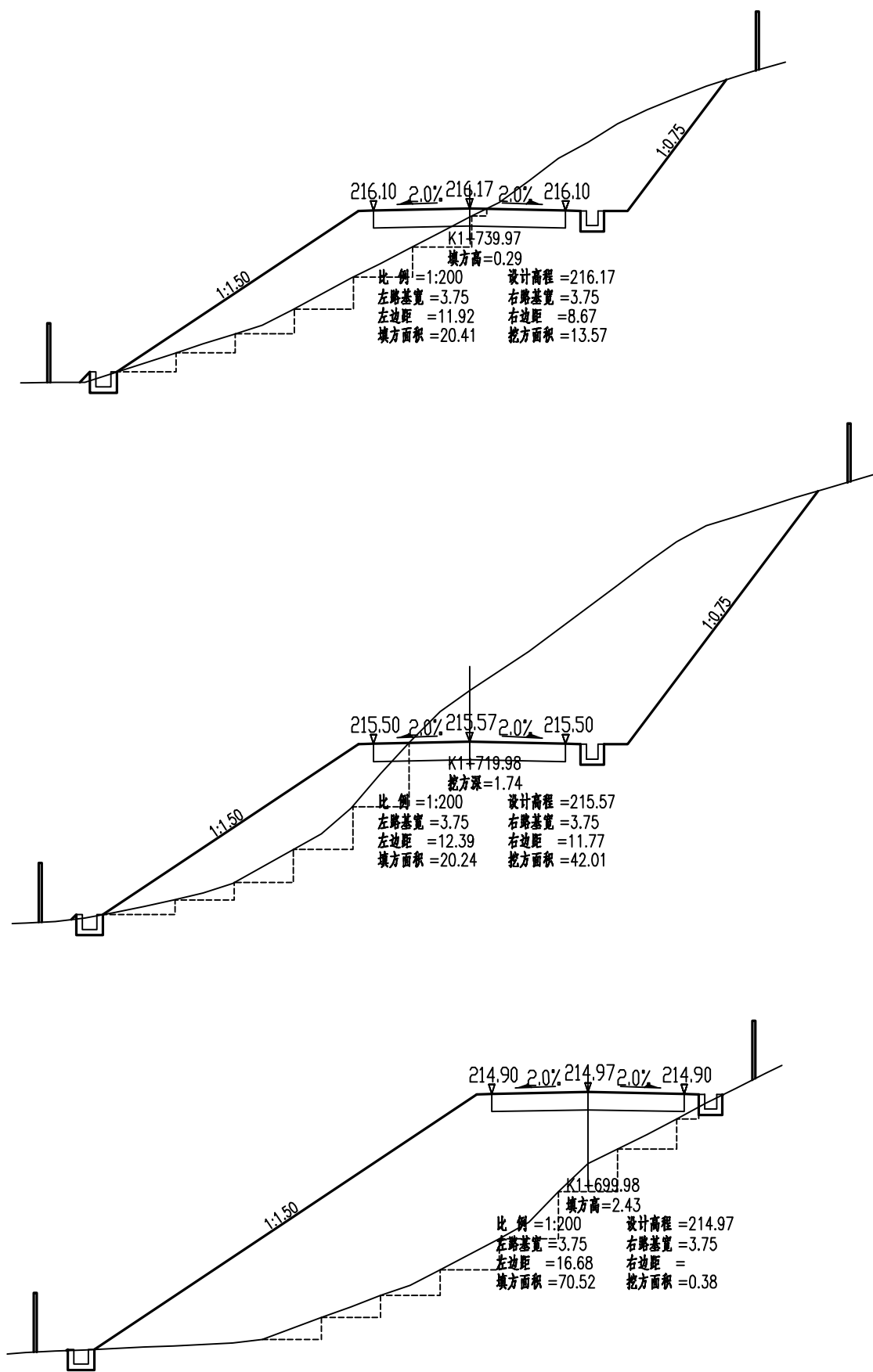


说明：
1. 本图比例为 1：200；
2. 单位面积以平方米计，长度除特别说明外均以米计。



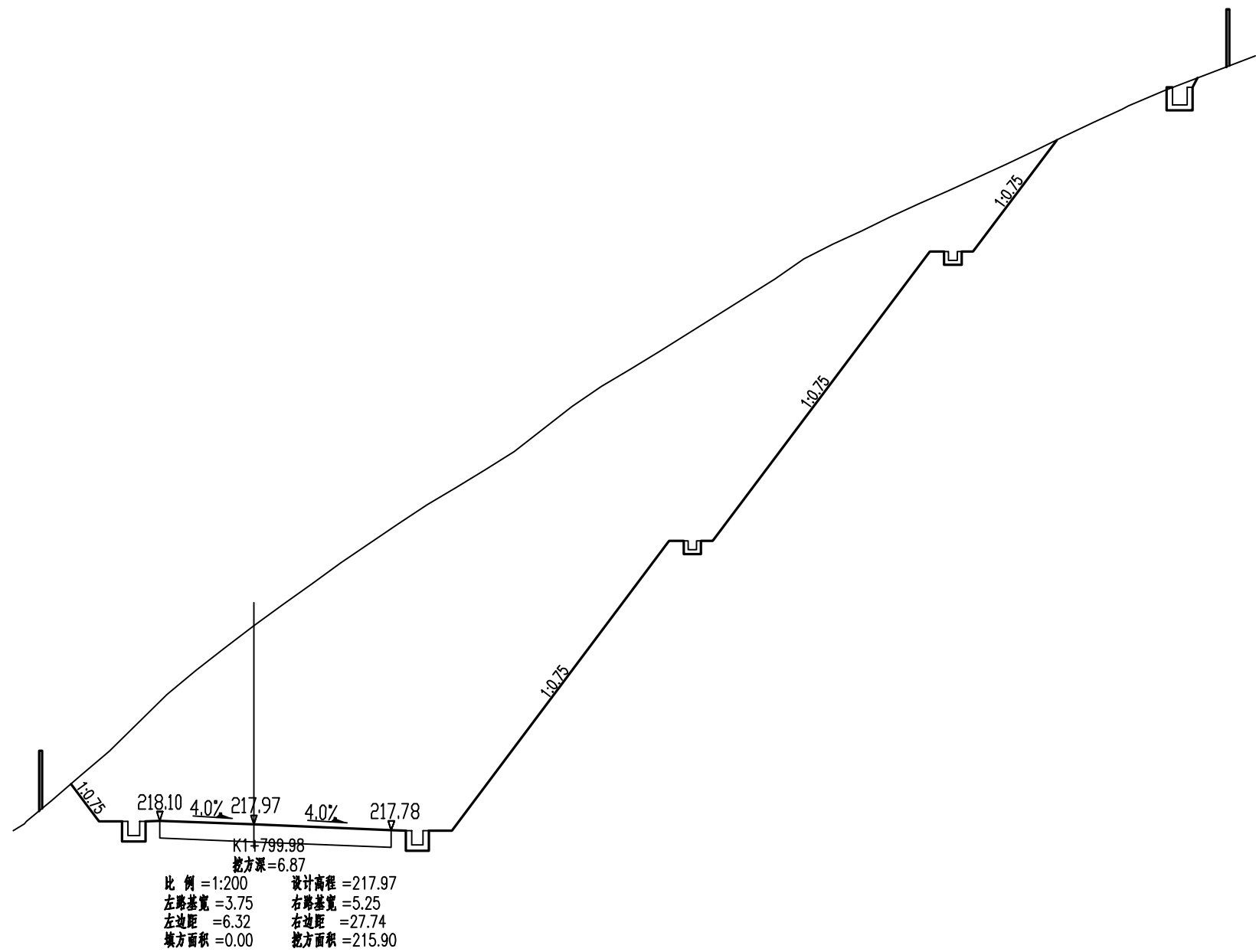
说明:

1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。

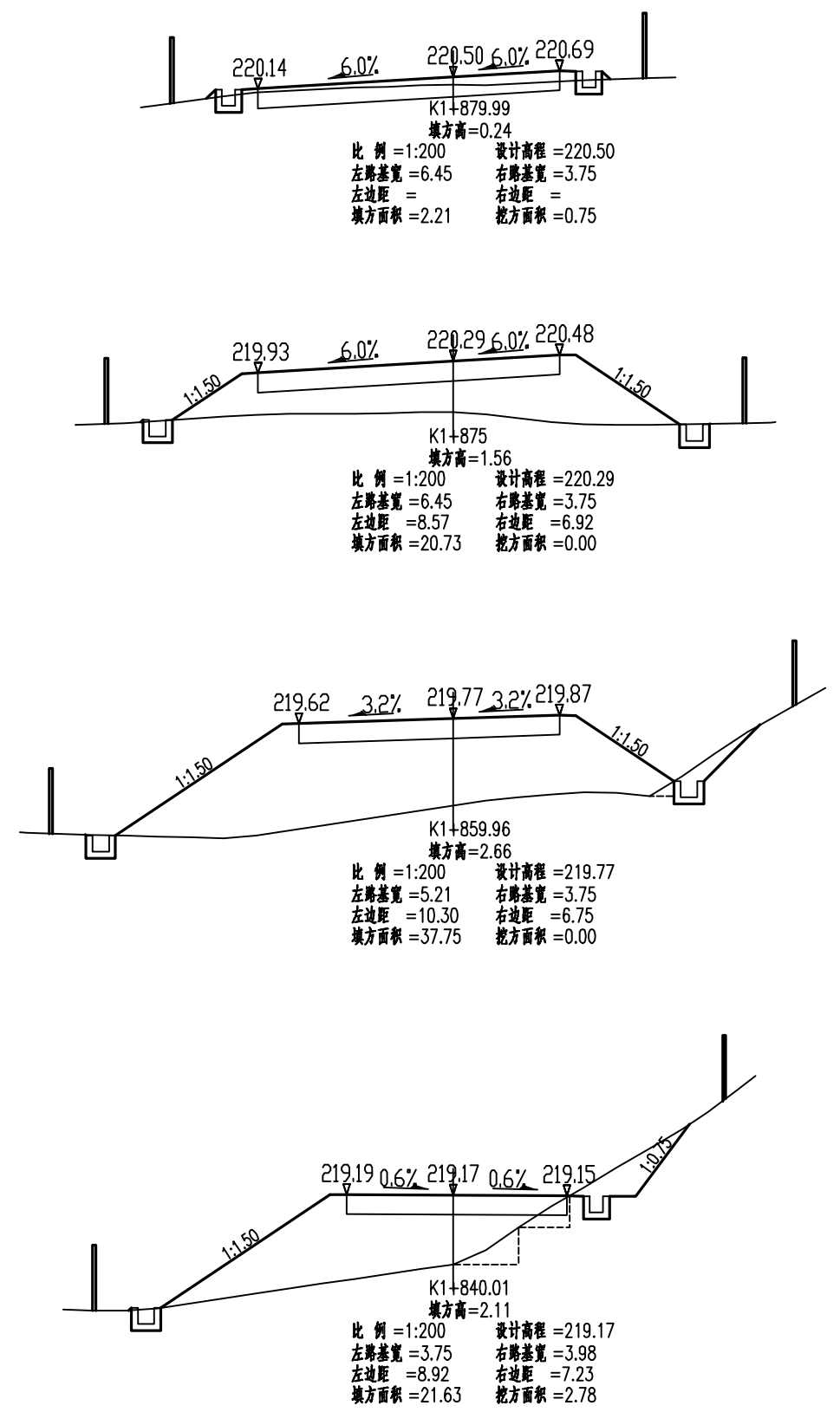
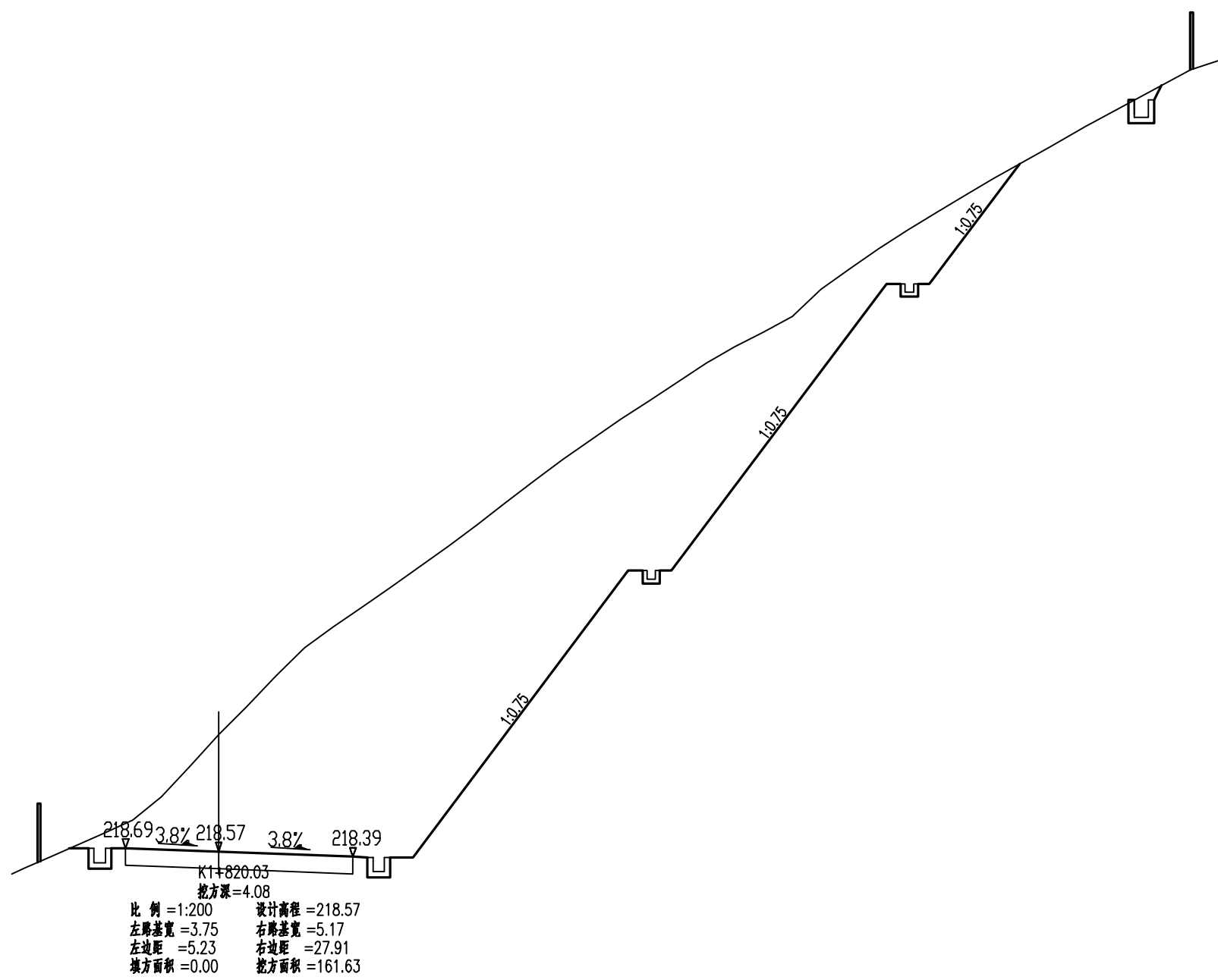


说明:

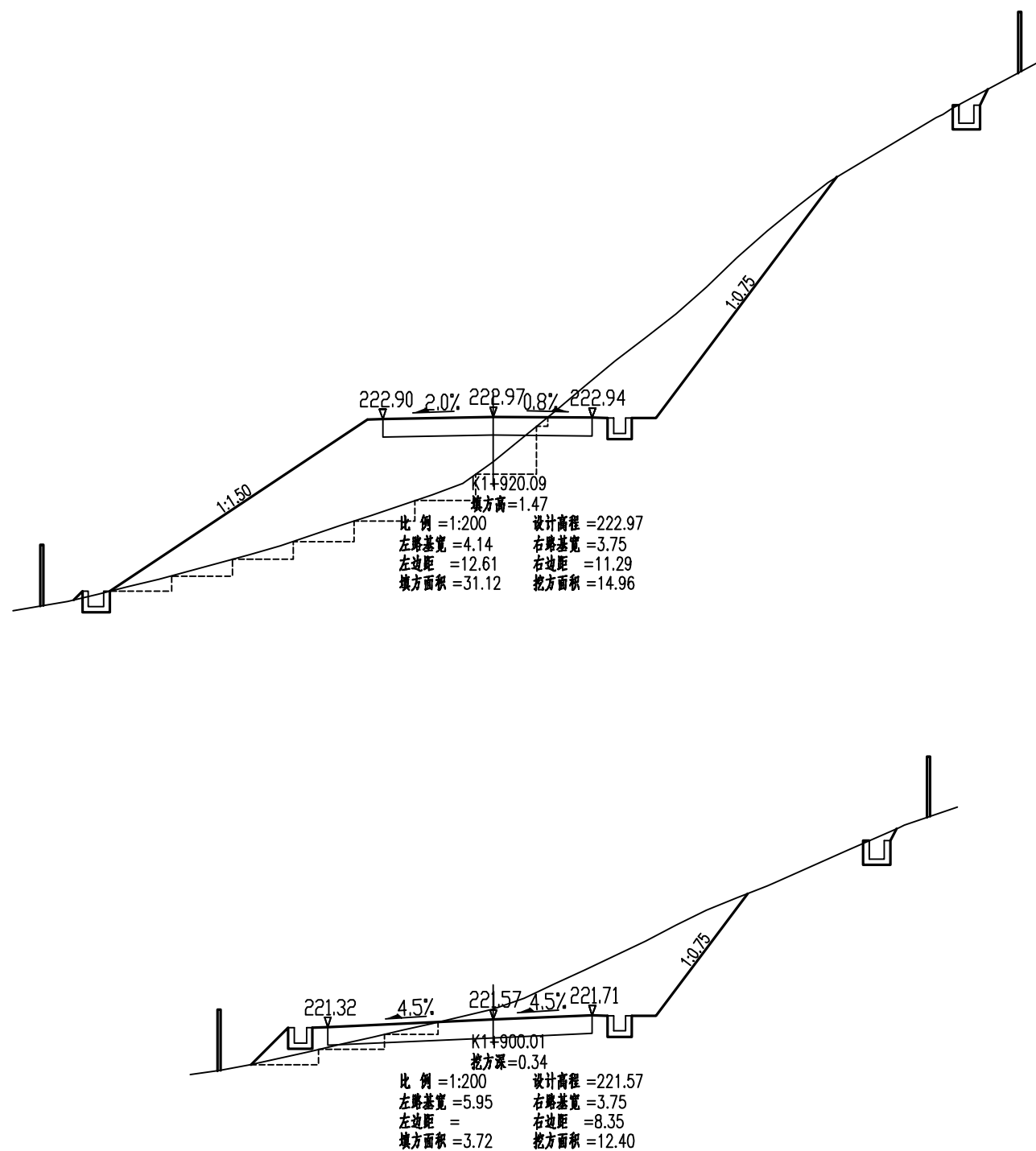
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



说明：
1. 本图比例为 1：200；
2. 单位面积以平方米计，长度除特别说明外均以米计。

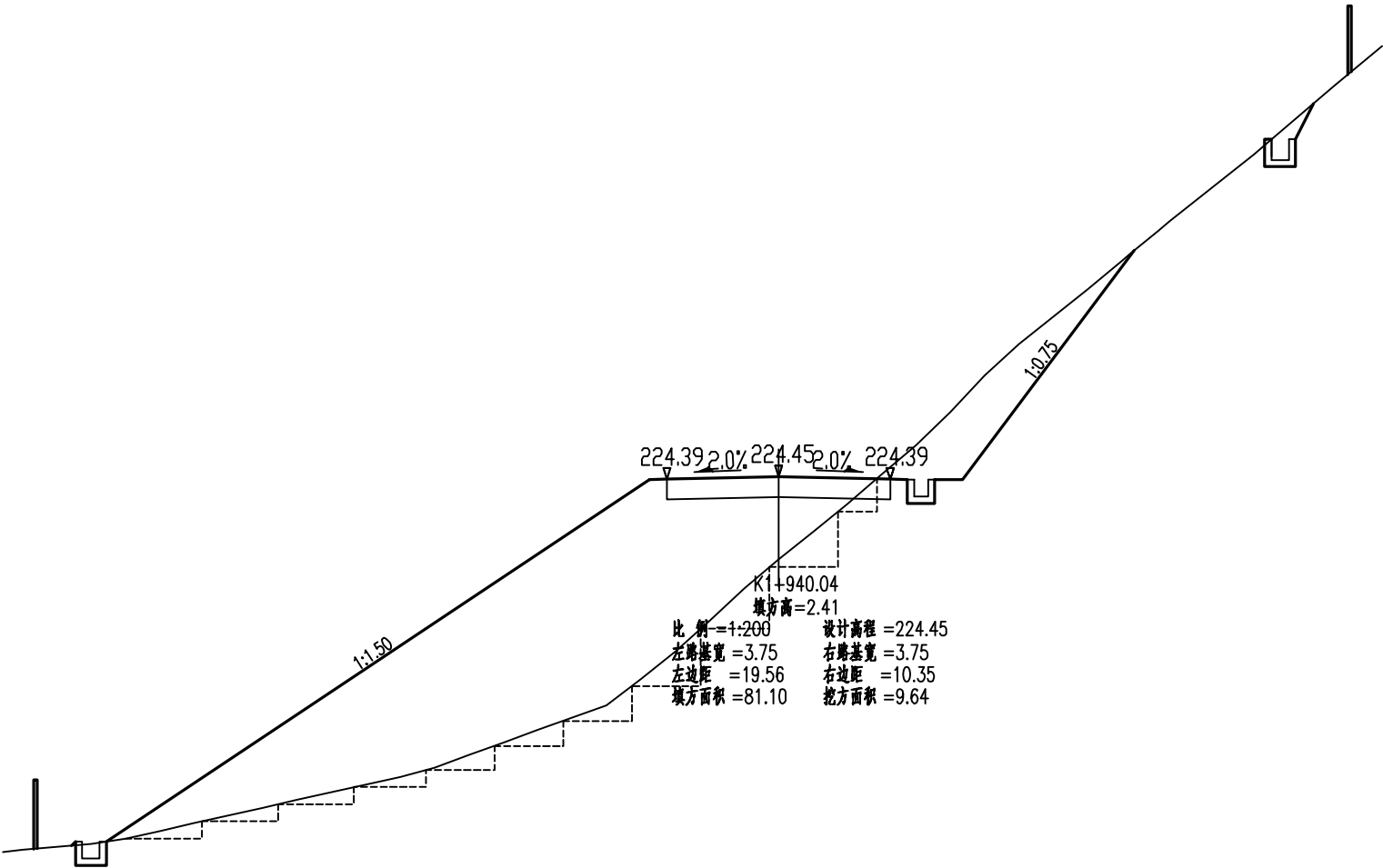


说明:
1. 本图比例为1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

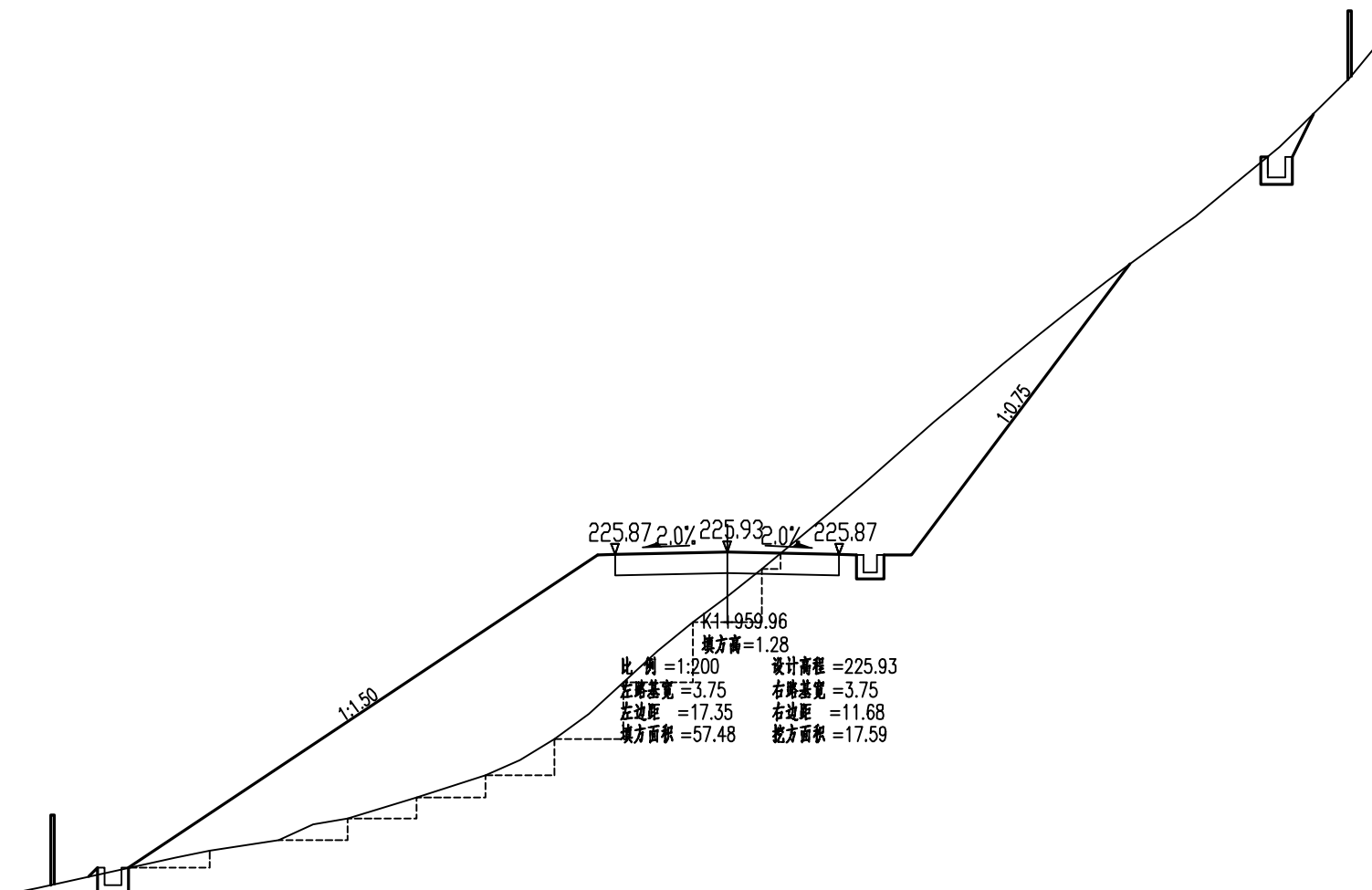
1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明：

1. 本图比例为 1：200；

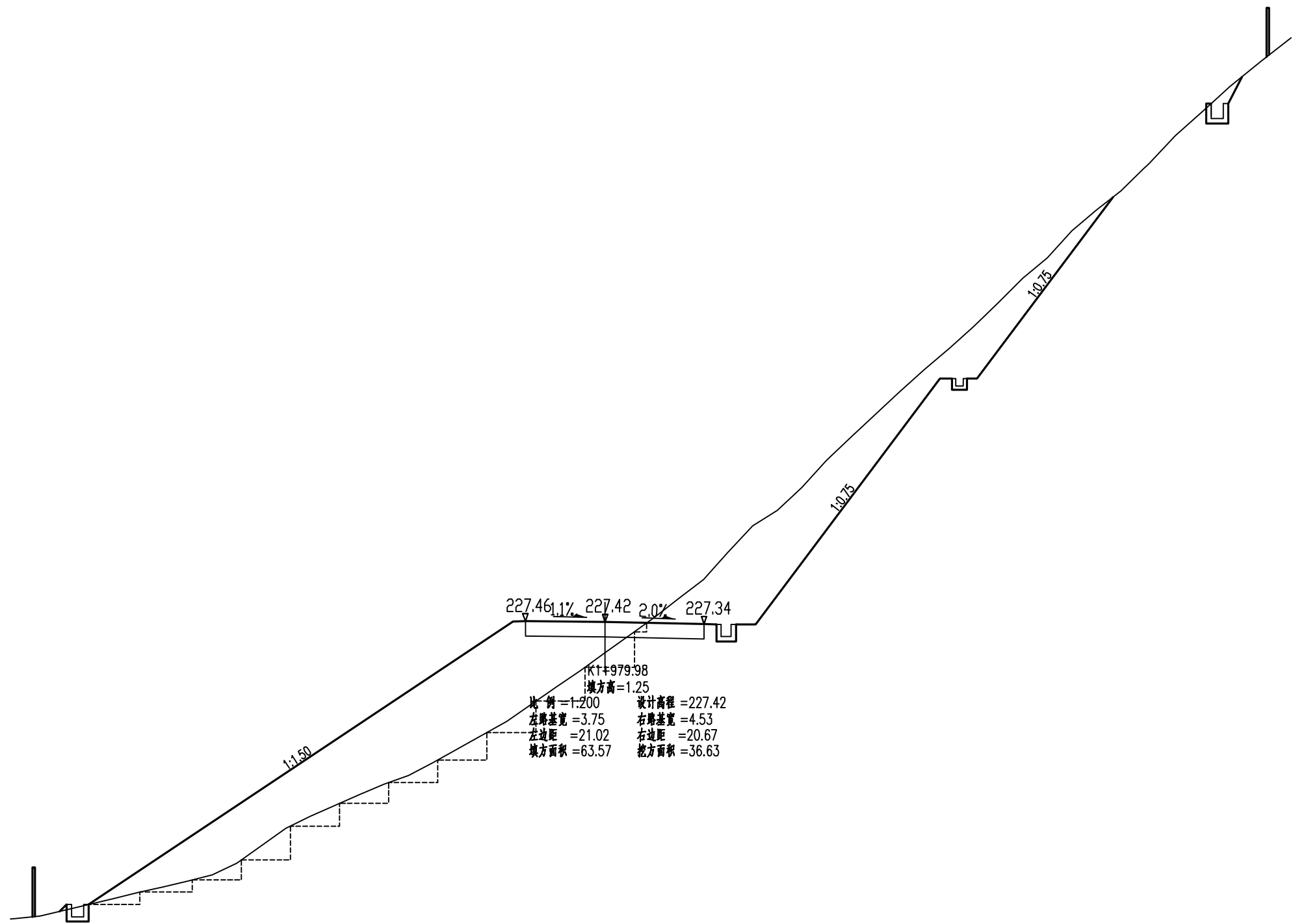
2. 单位面积以平方米计，长度除特别说明外均以米计。



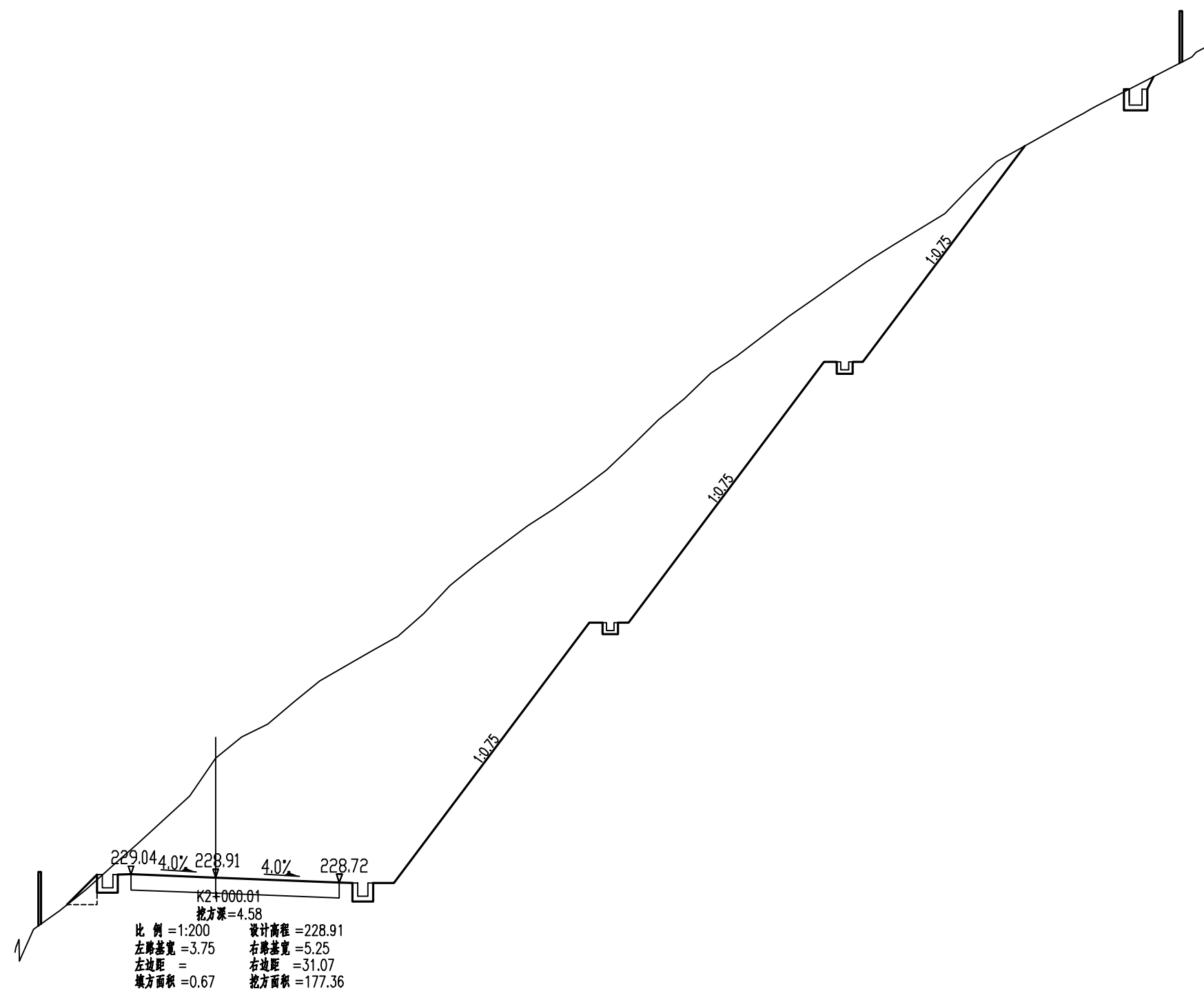
说明:

1. 本图比例为 1: 200;

2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



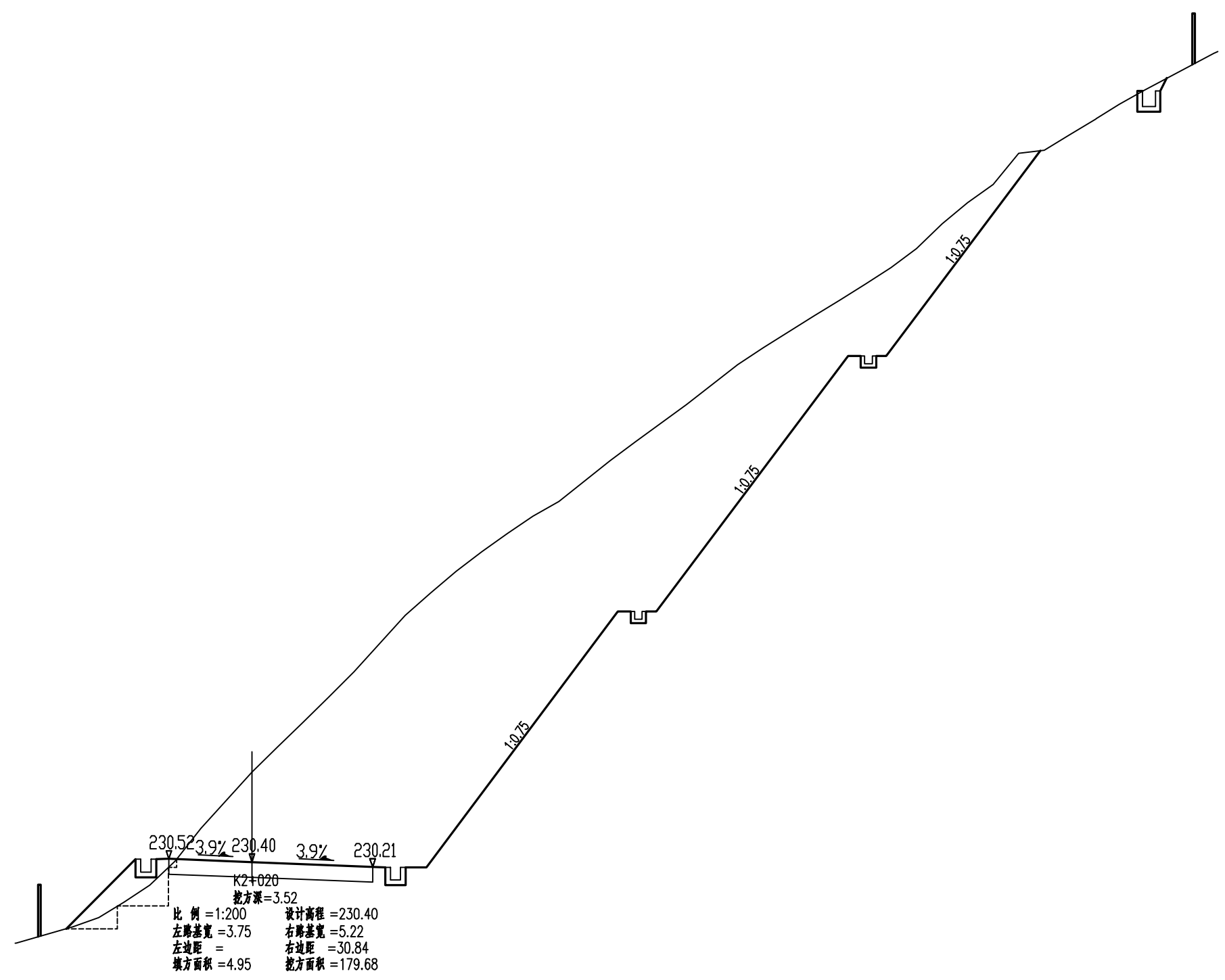
说明：
1. 本图比例为 1：200；
2. 单位面积以平方米计，长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为 1: 200;

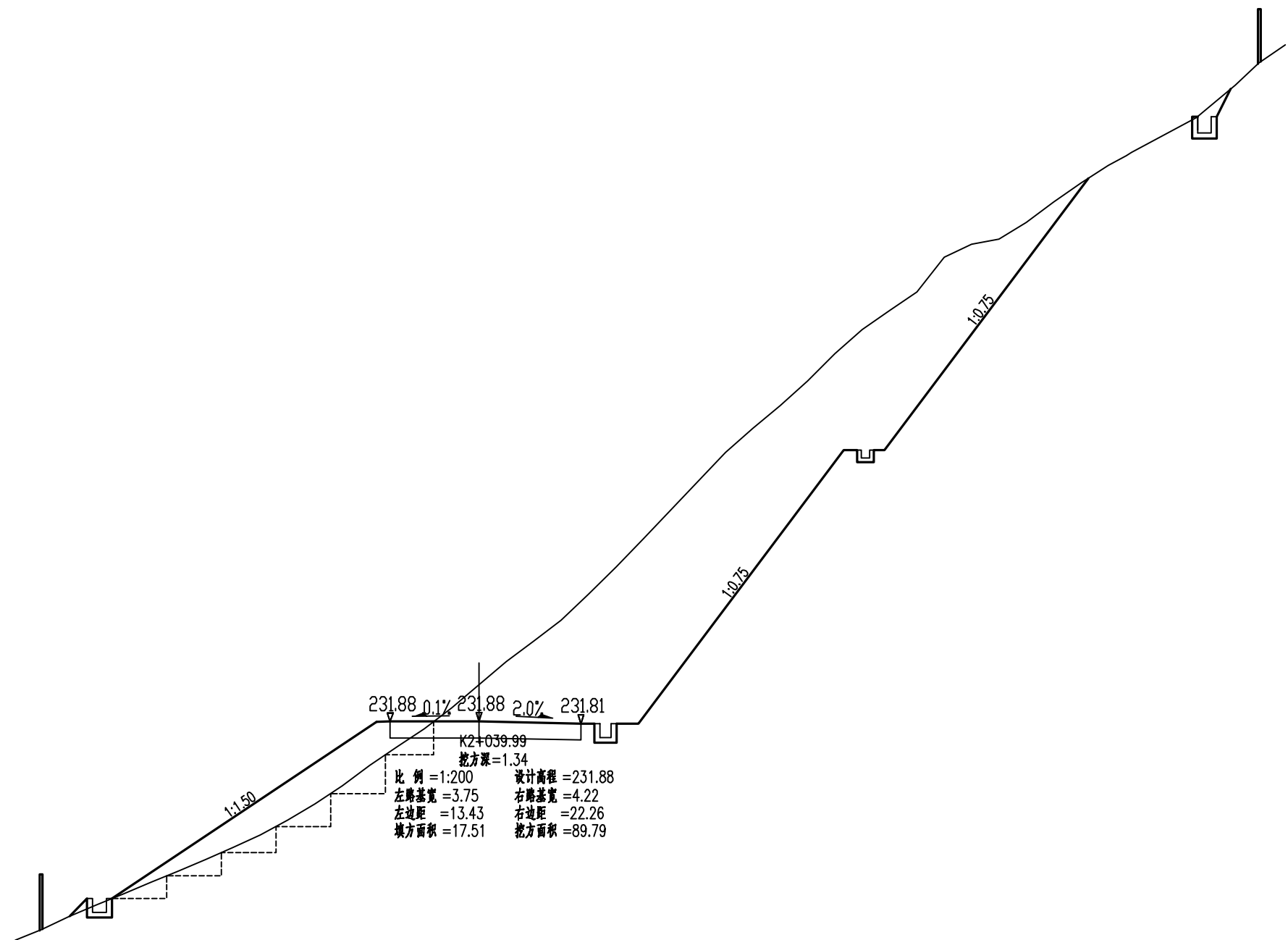
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为 1: 200;

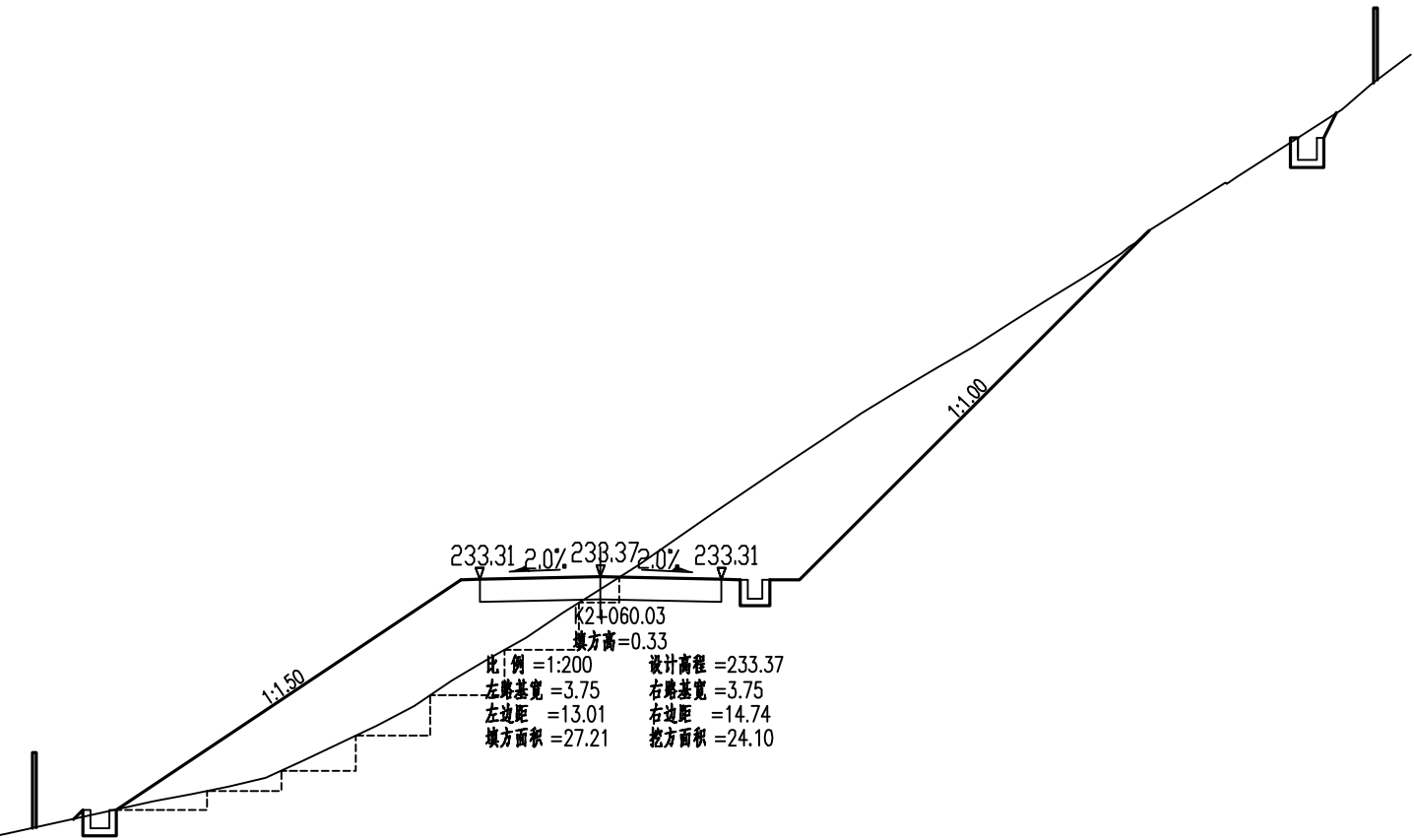
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为 1: 200;

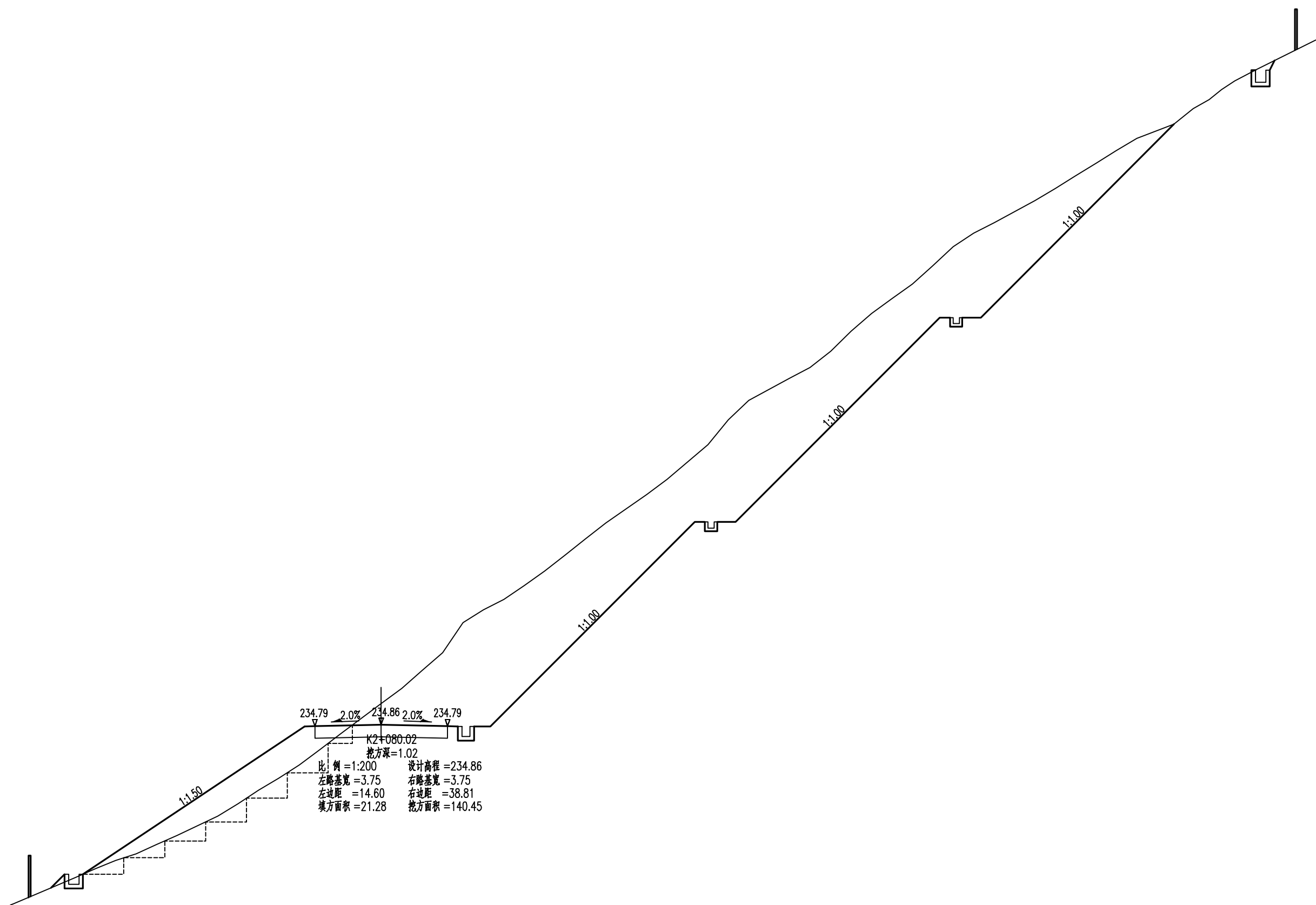
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



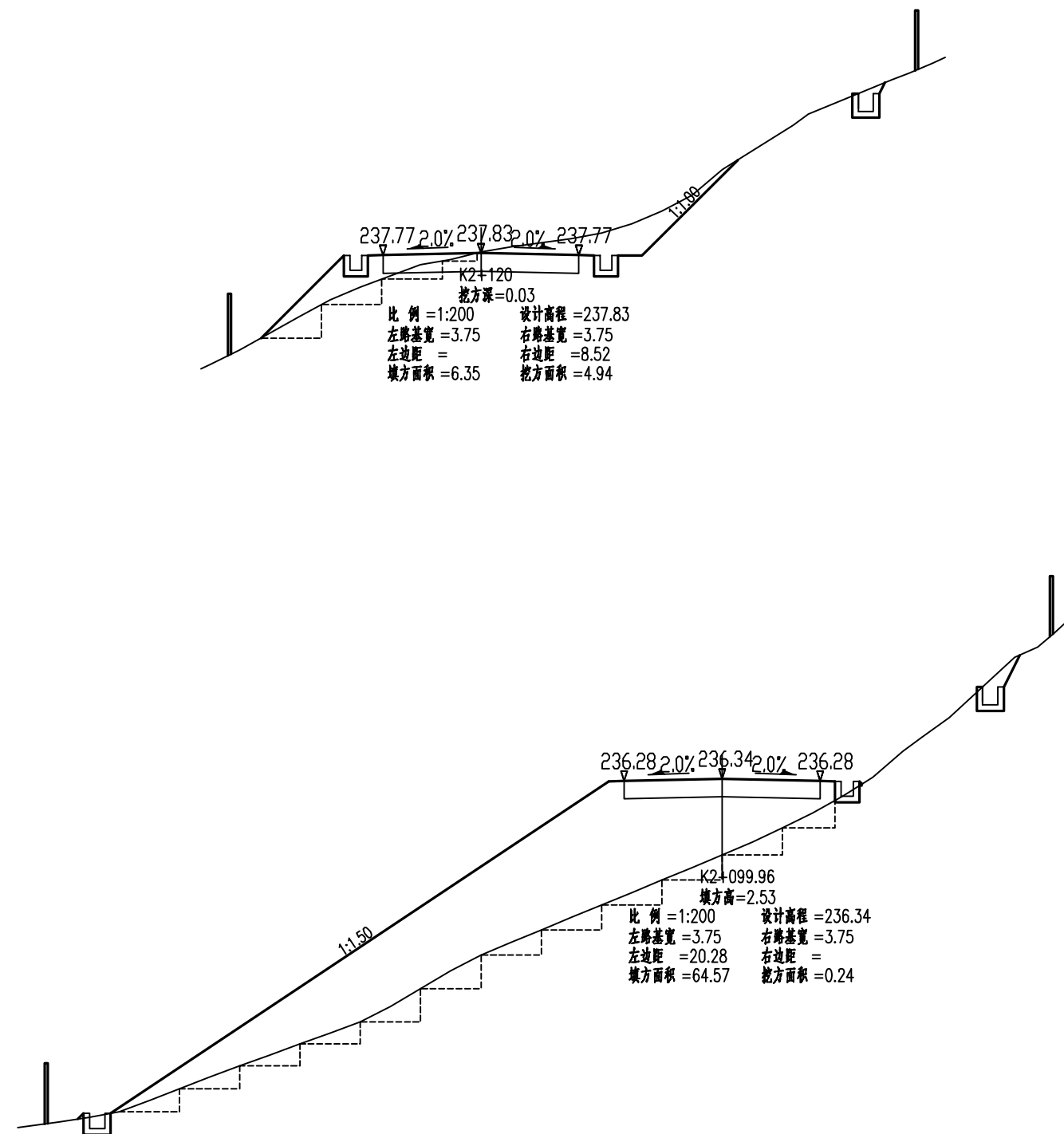
说明:

1. 本图比例为 1: 200;

2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

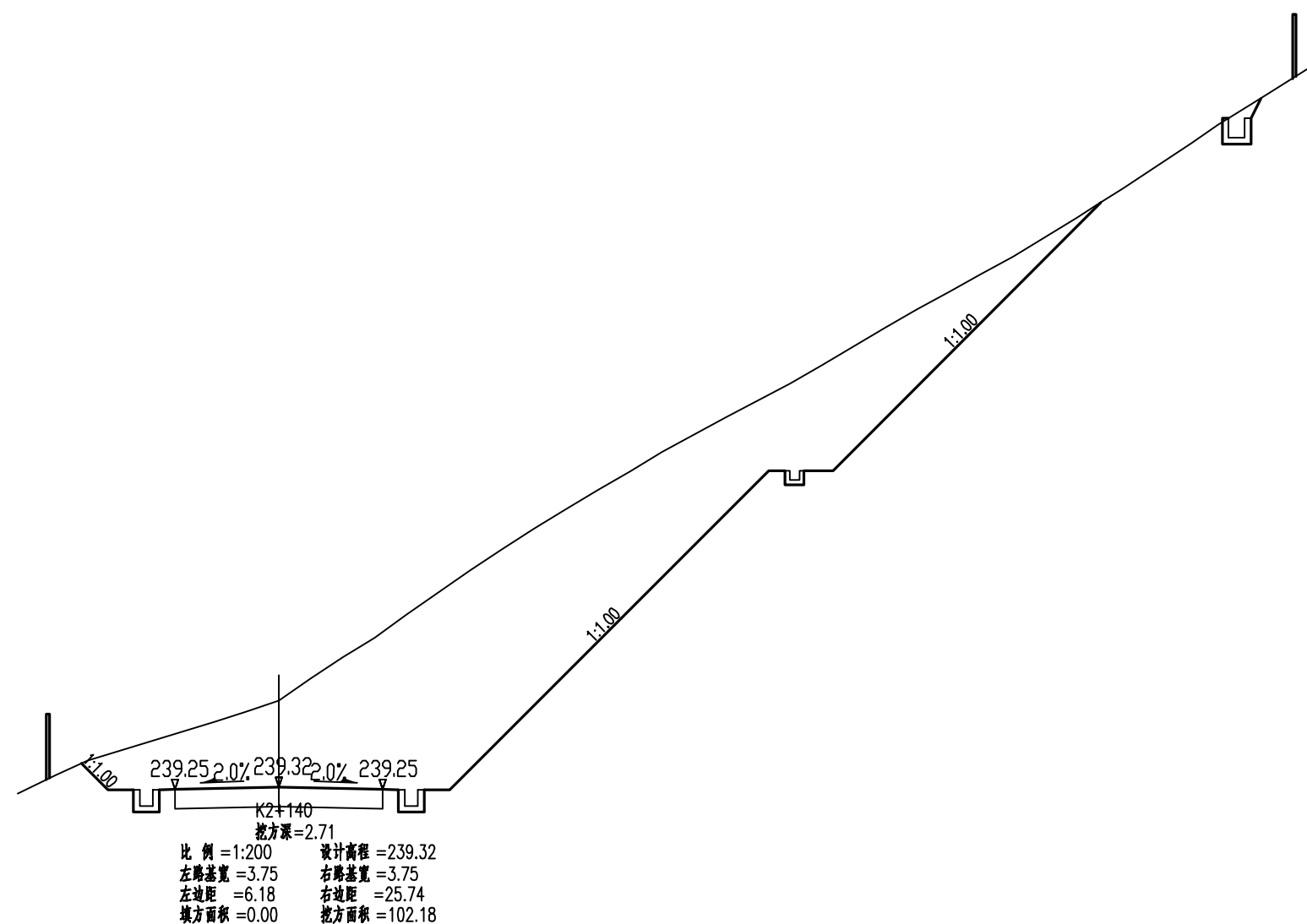


说明：
1. 本图比例为 1:200；
2. 单位面积以平方米计，长度除特别说明外均以米计。



说明:

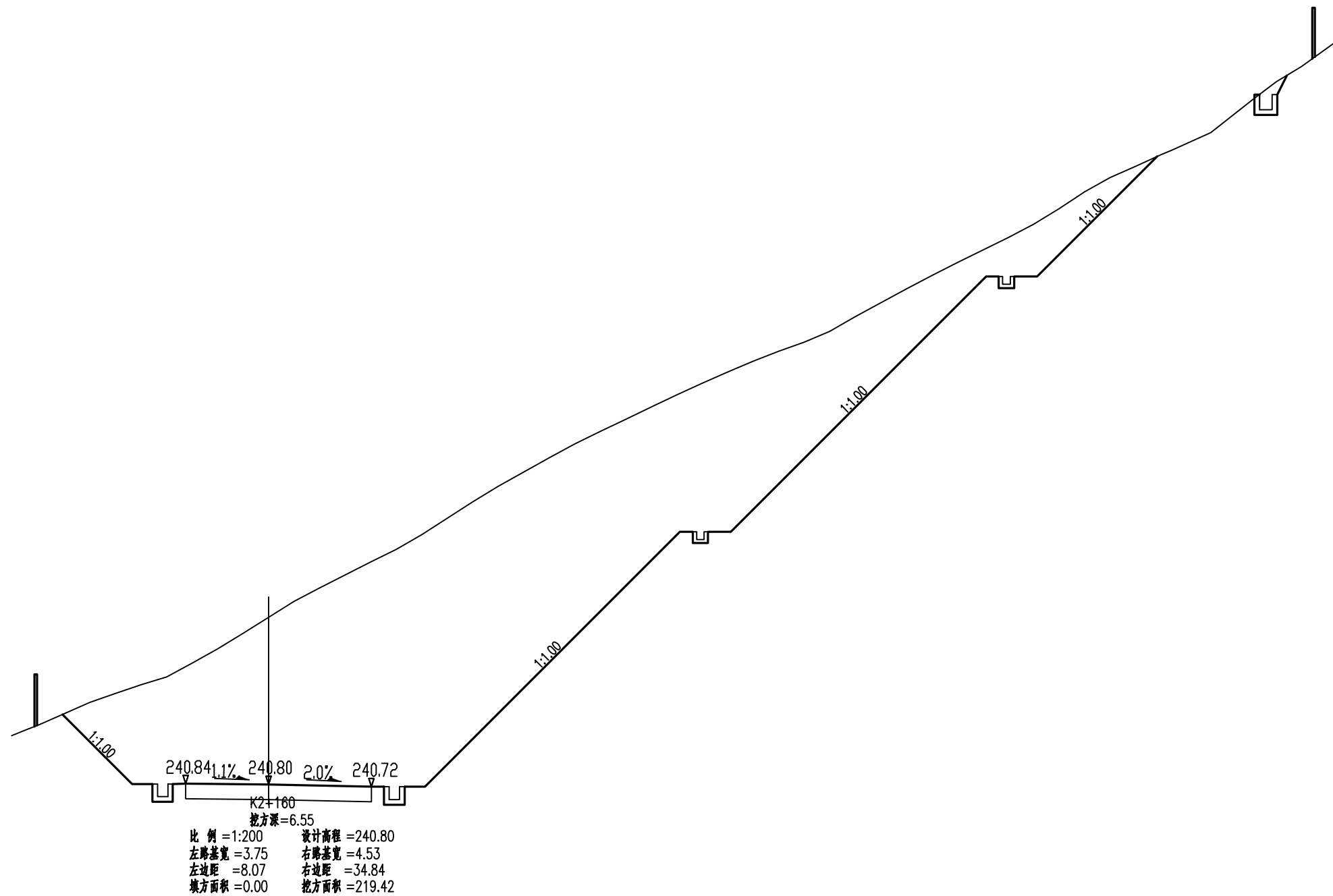
1. 本图比例为 1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明：

1. 本图比例为1: 200;

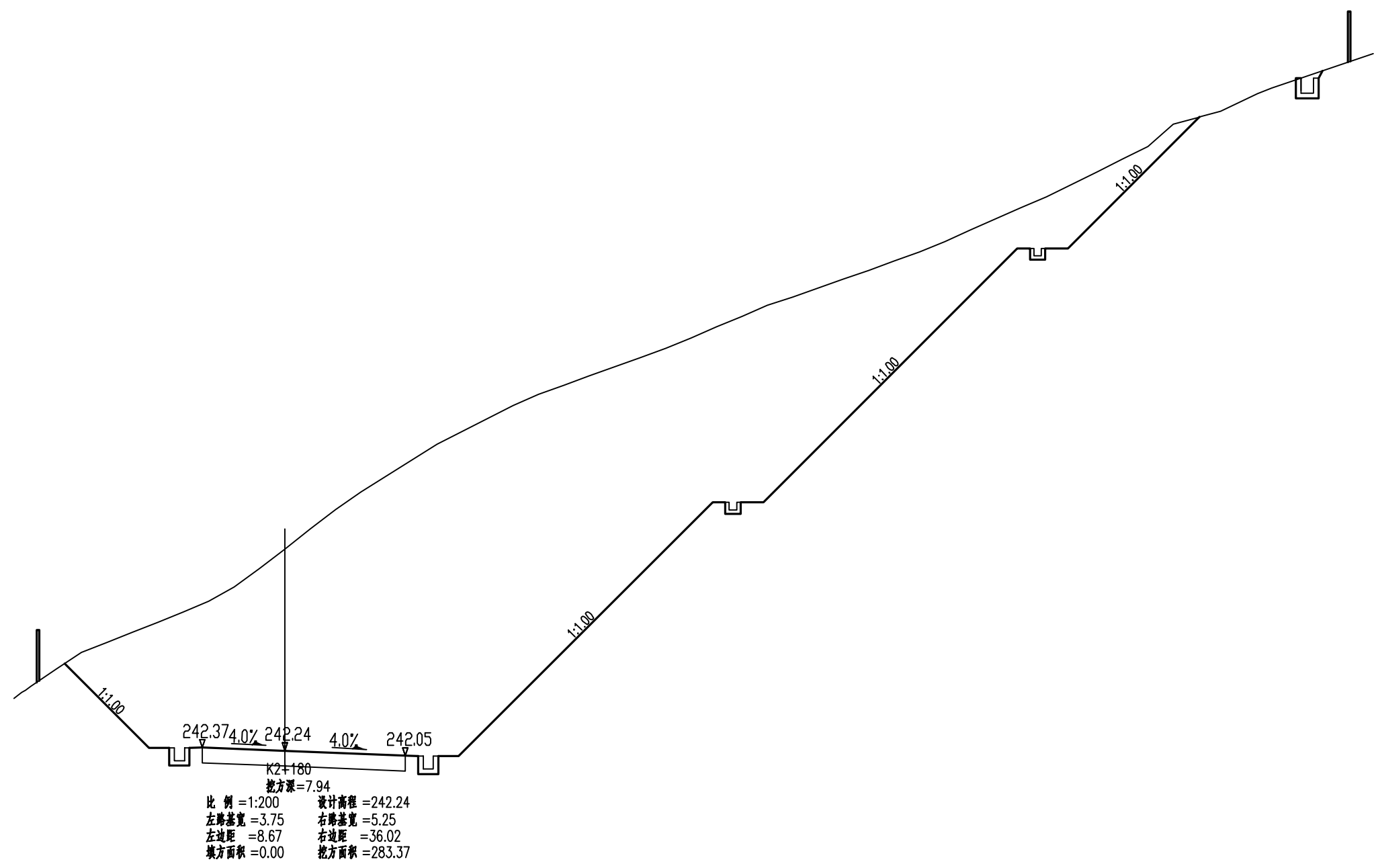
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为 1: 200;

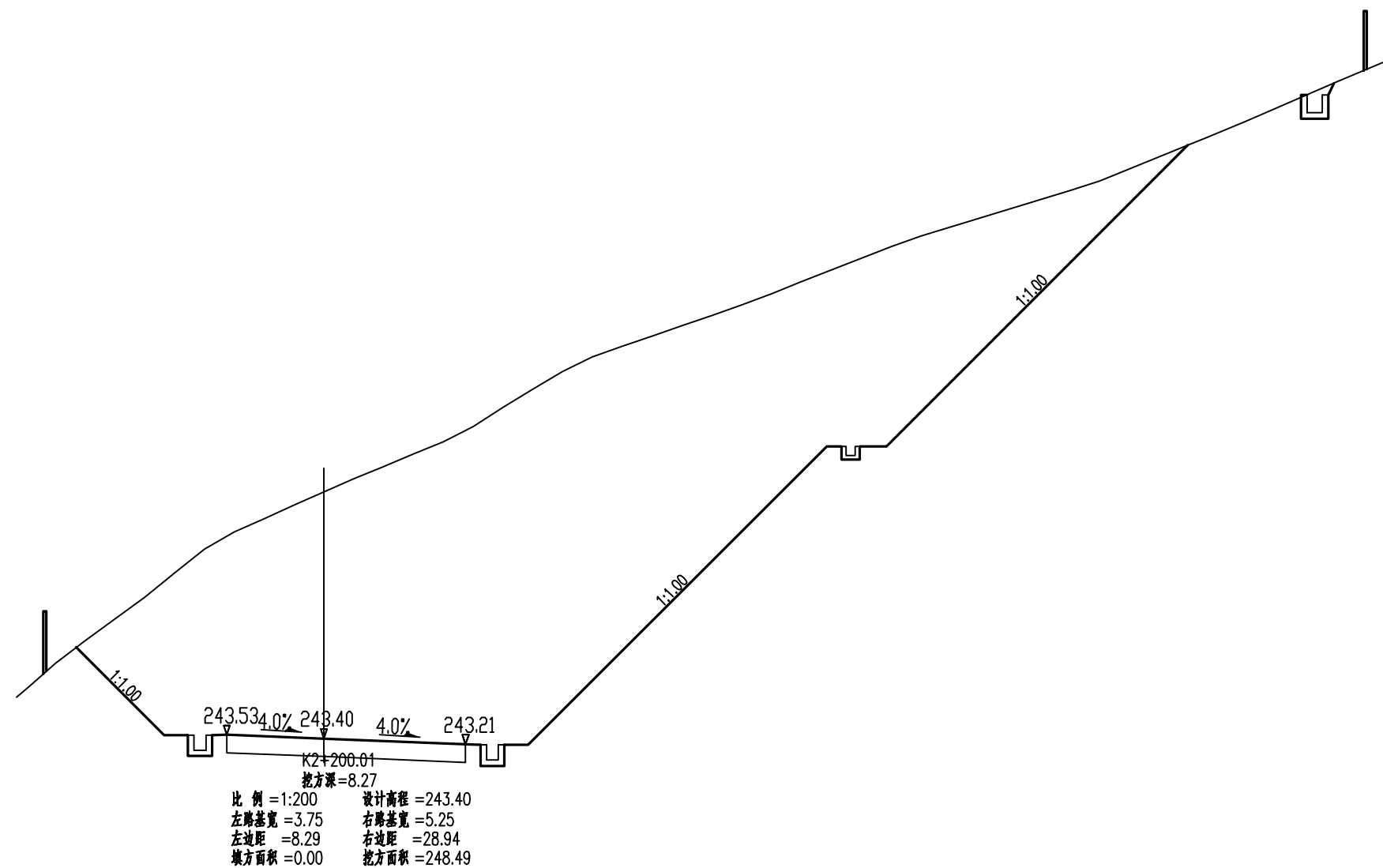
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为 1: 200;

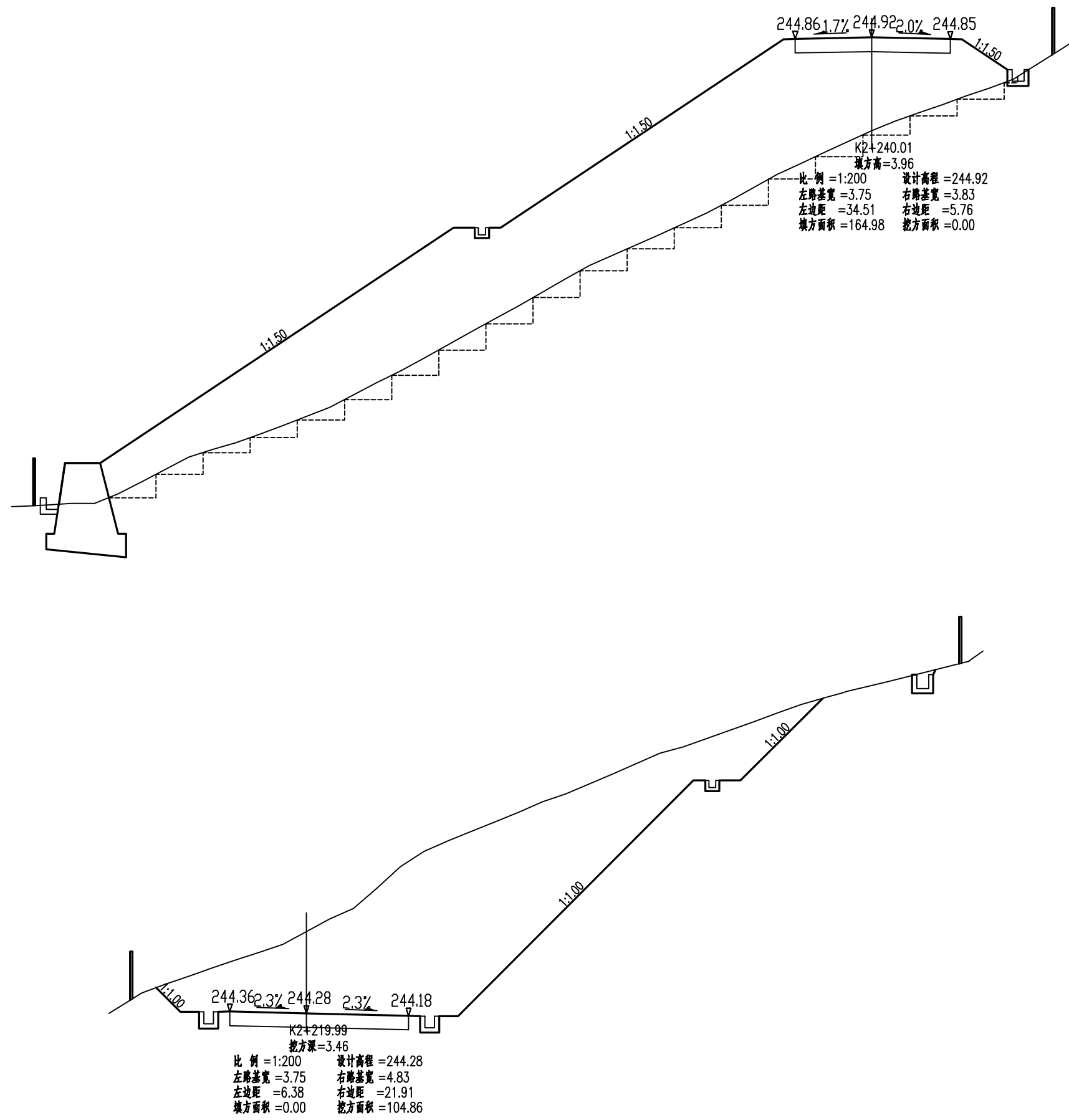
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



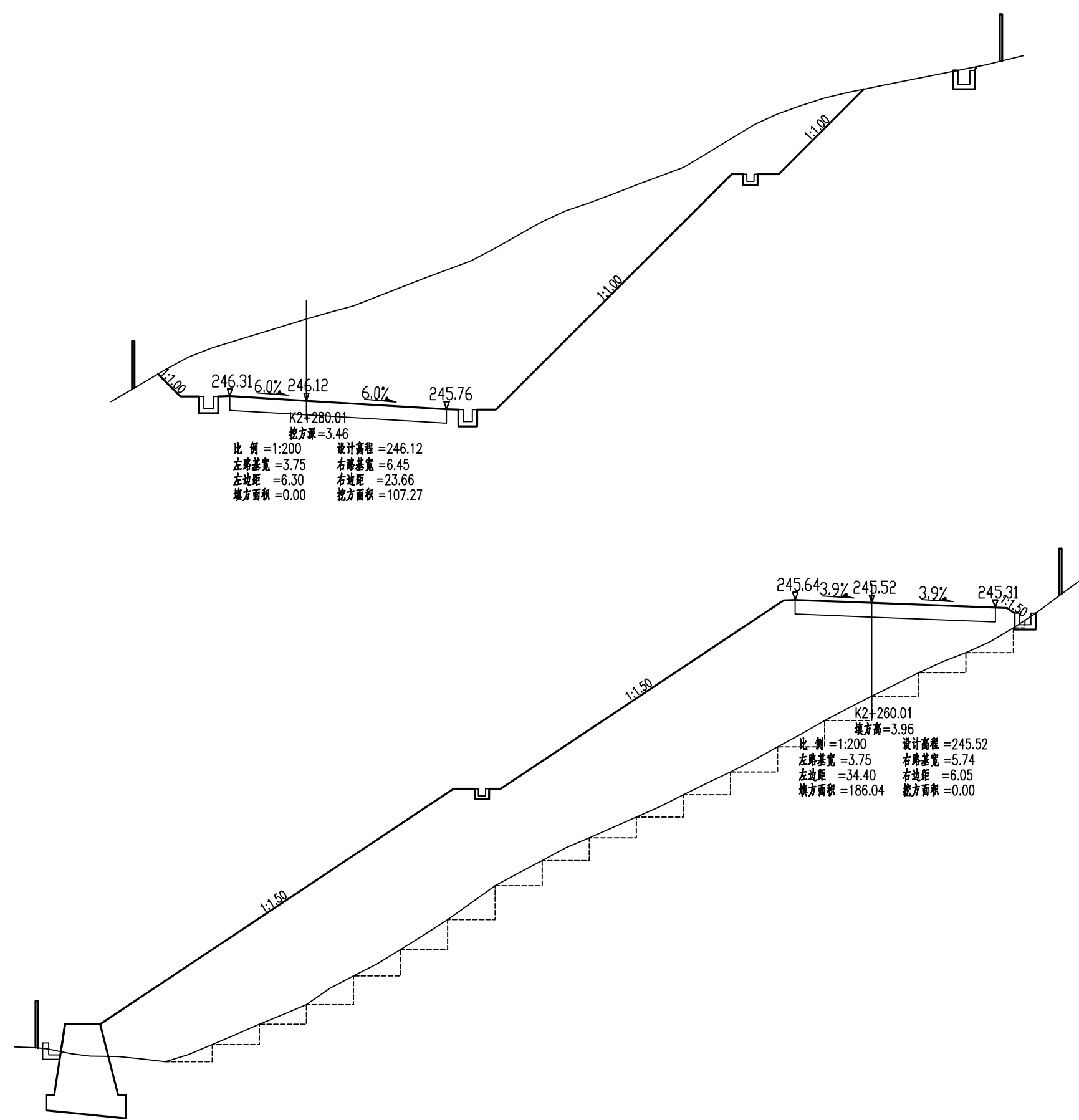
说明:

1. 本图比例为 1: 200;

2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

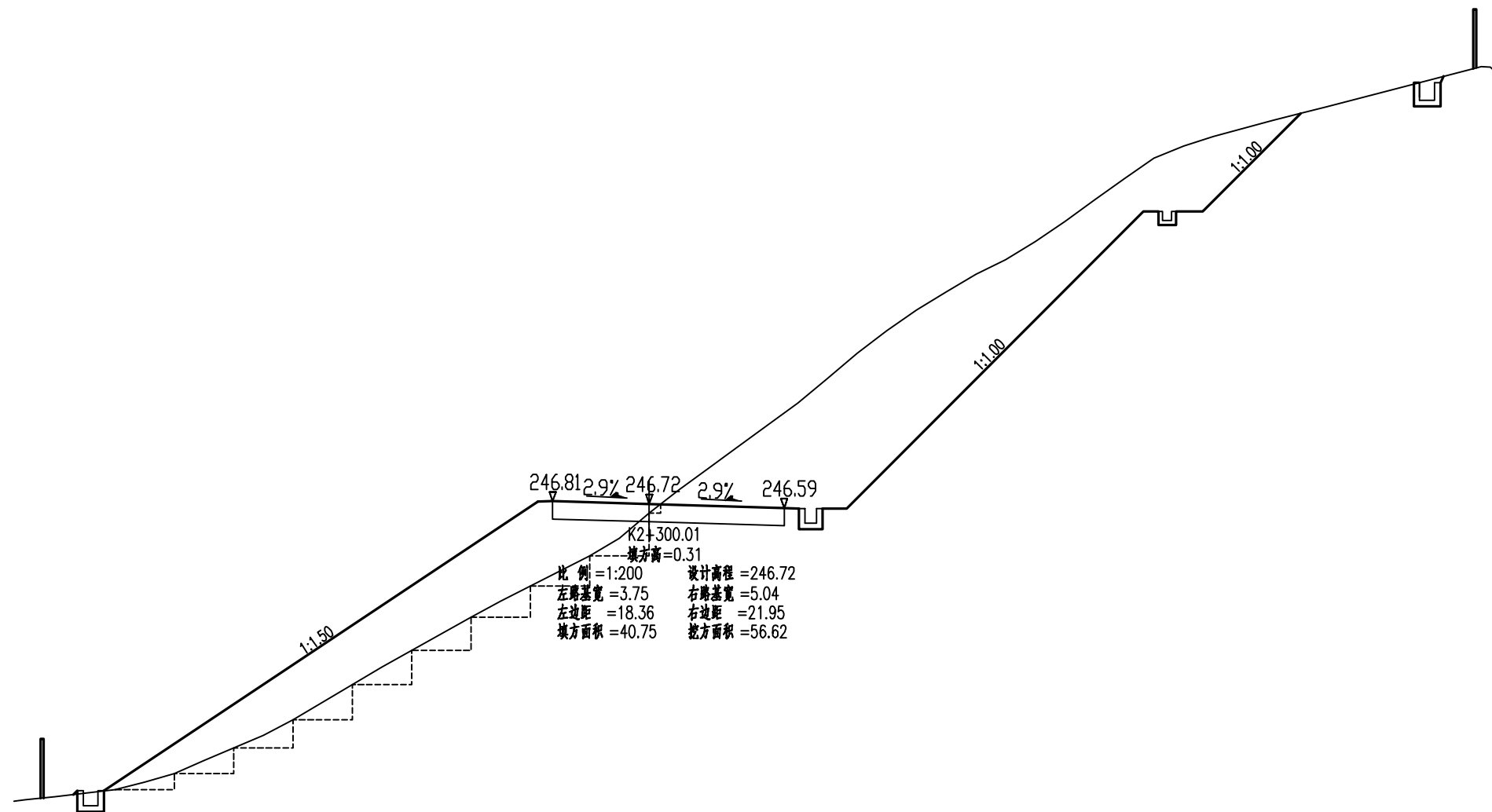


说明:
1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

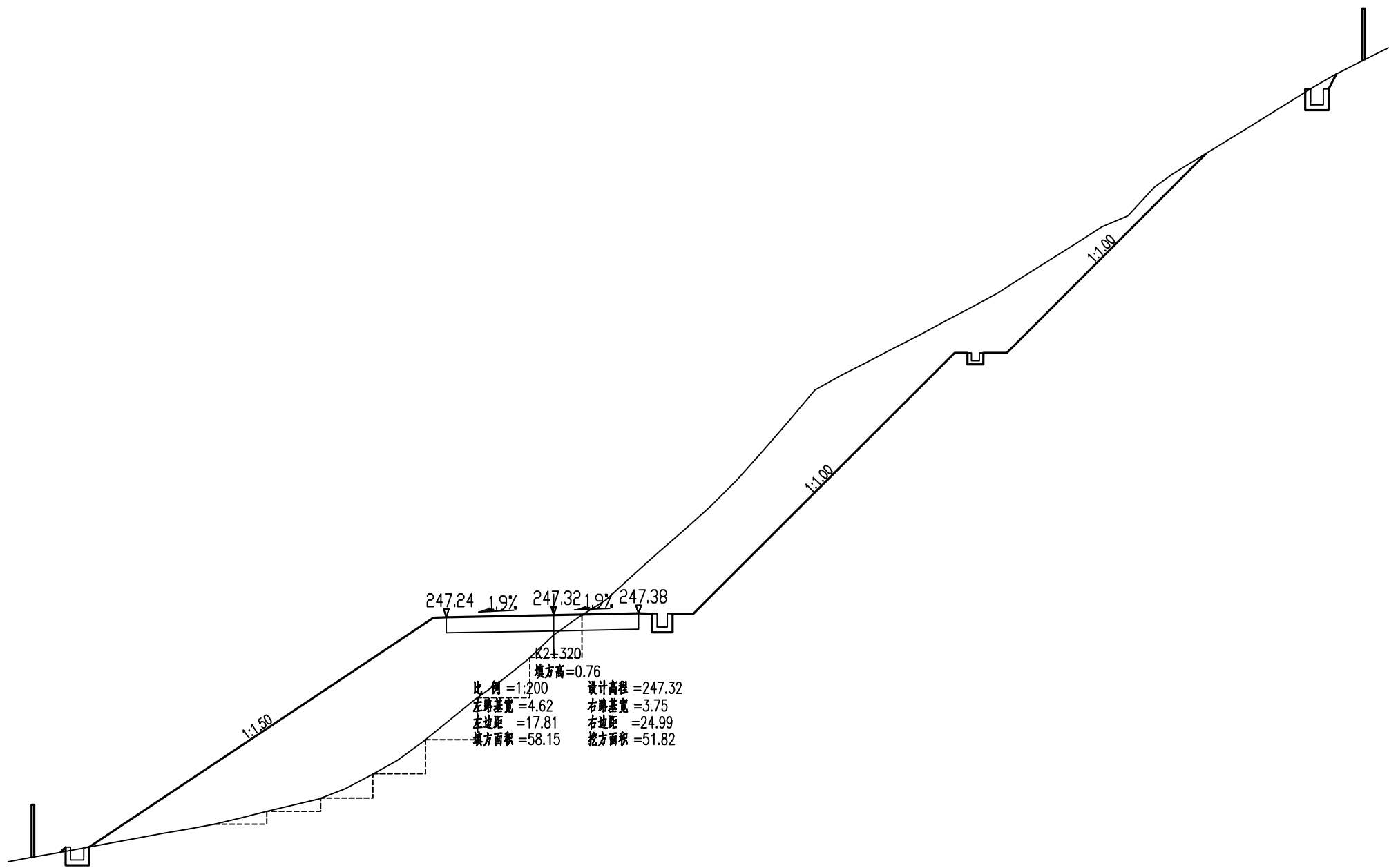


说明:

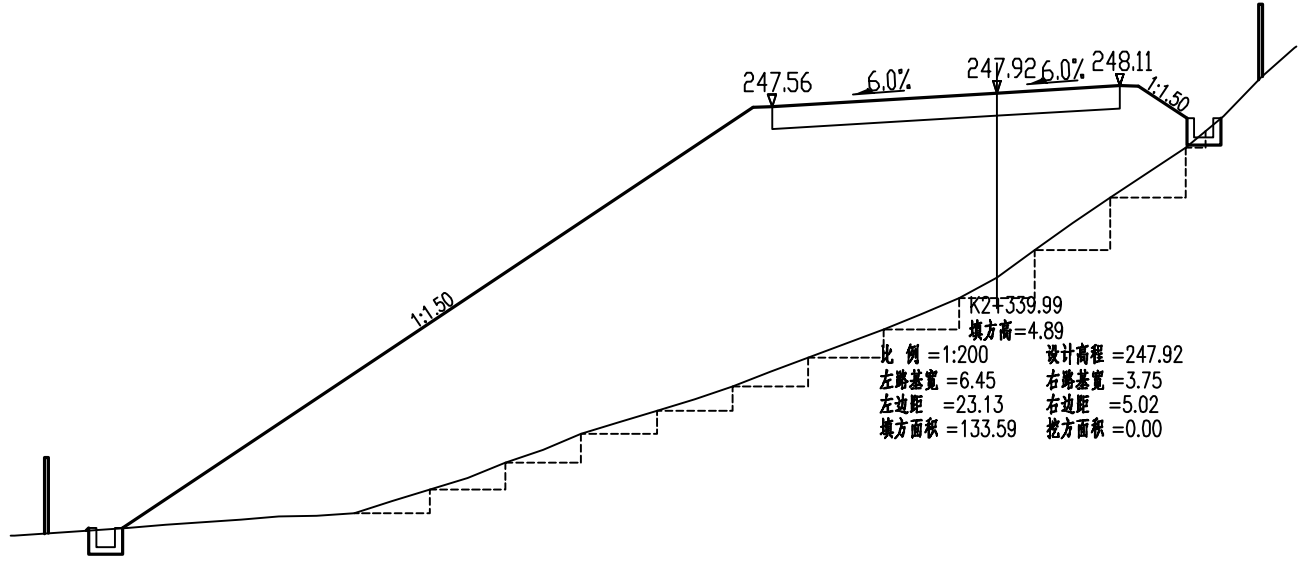
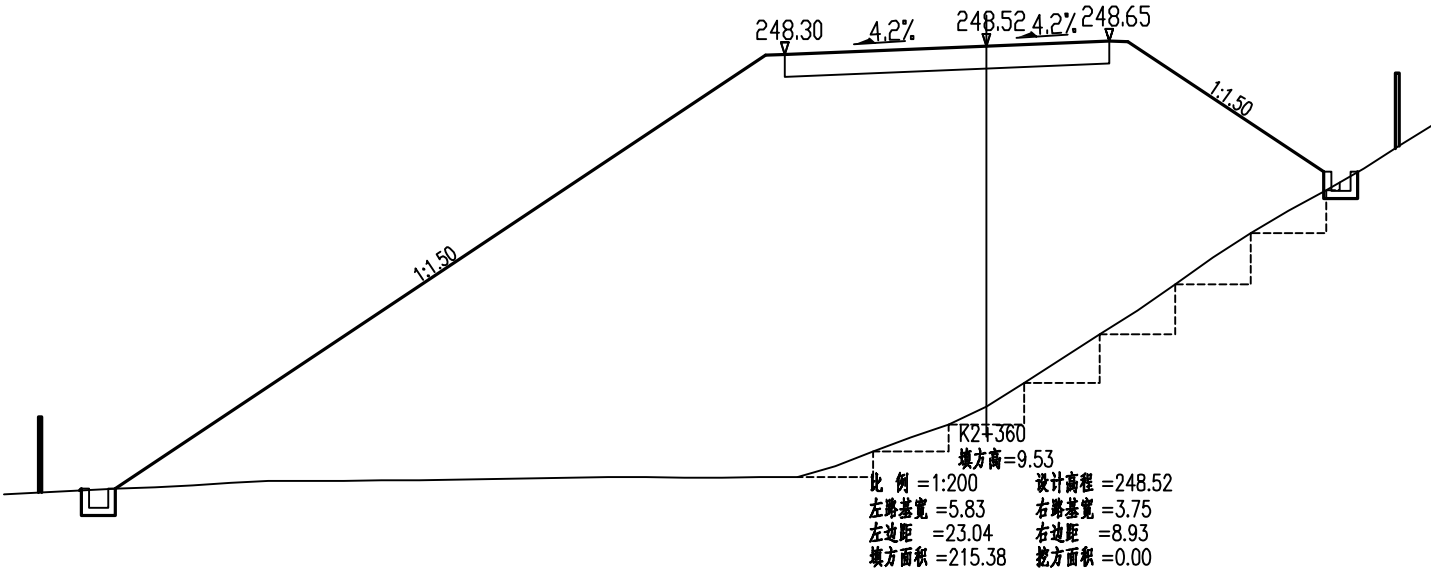
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



说明：
1. 本图比例为 1：200；
2. 单位面积以平方米计，长度除特别说明外均以米计。



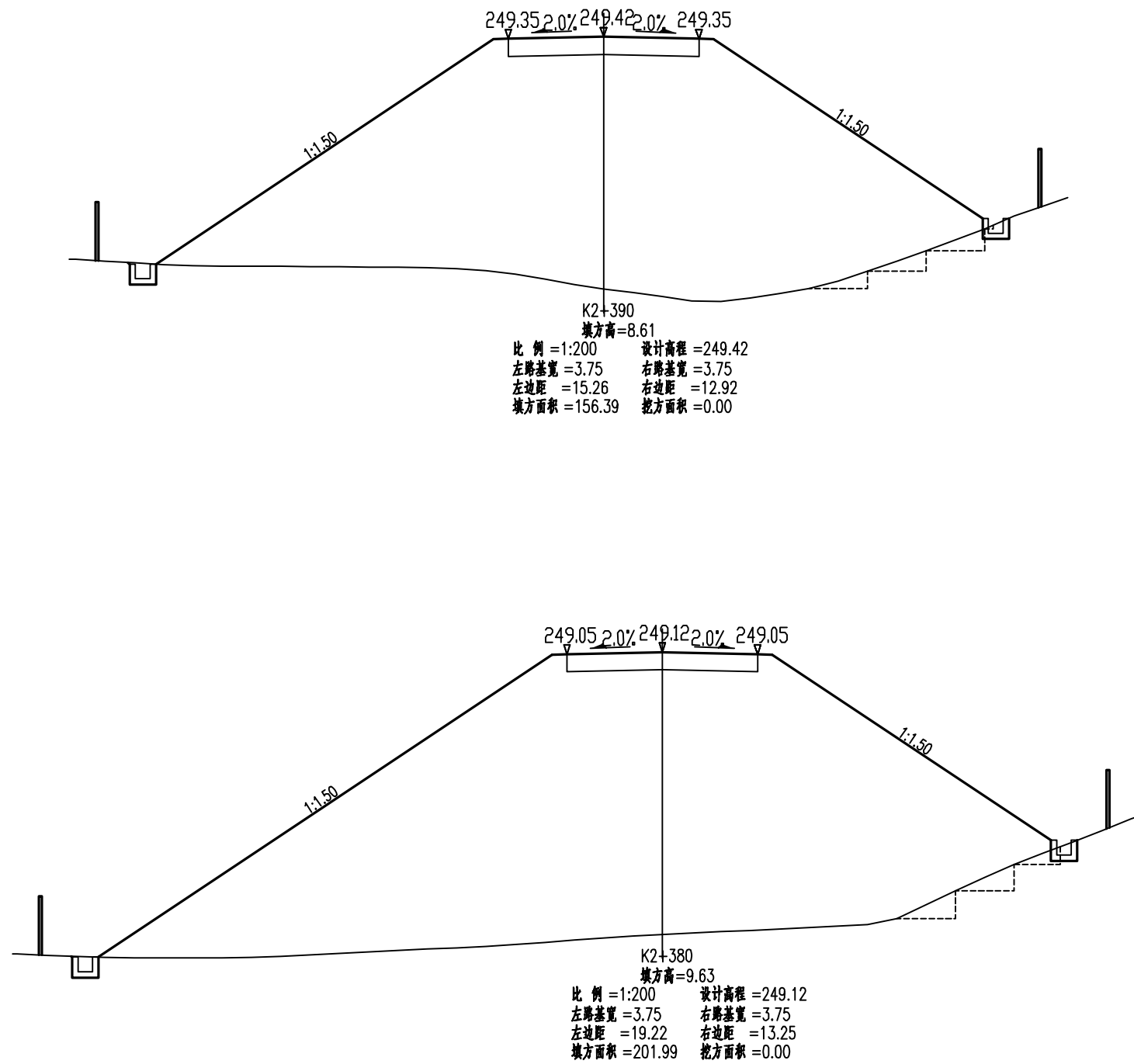
说明：
1. 本图比例为 1：200；
2. 单位面积以平方米计，长度除特别说明外均以米计。



说明:

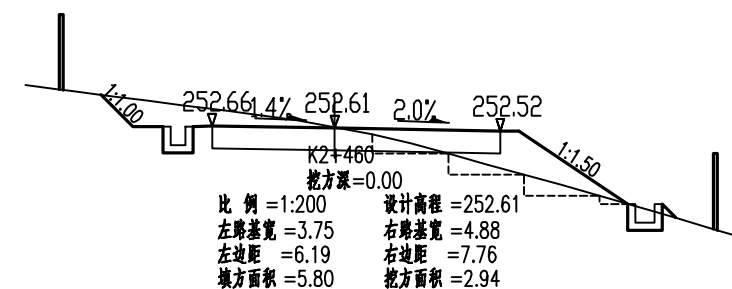
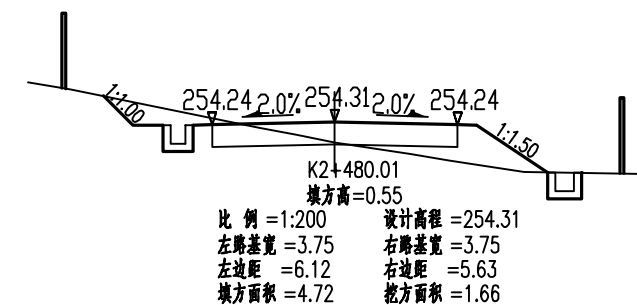
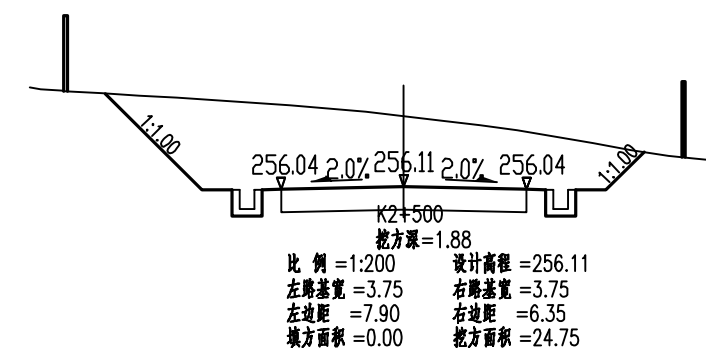
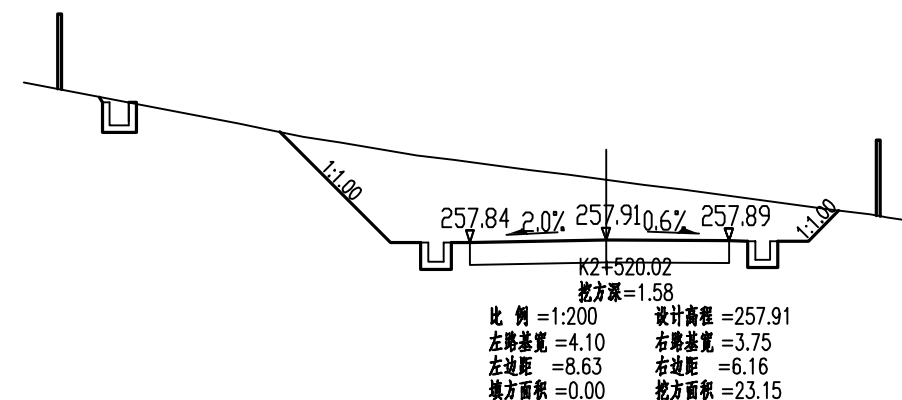
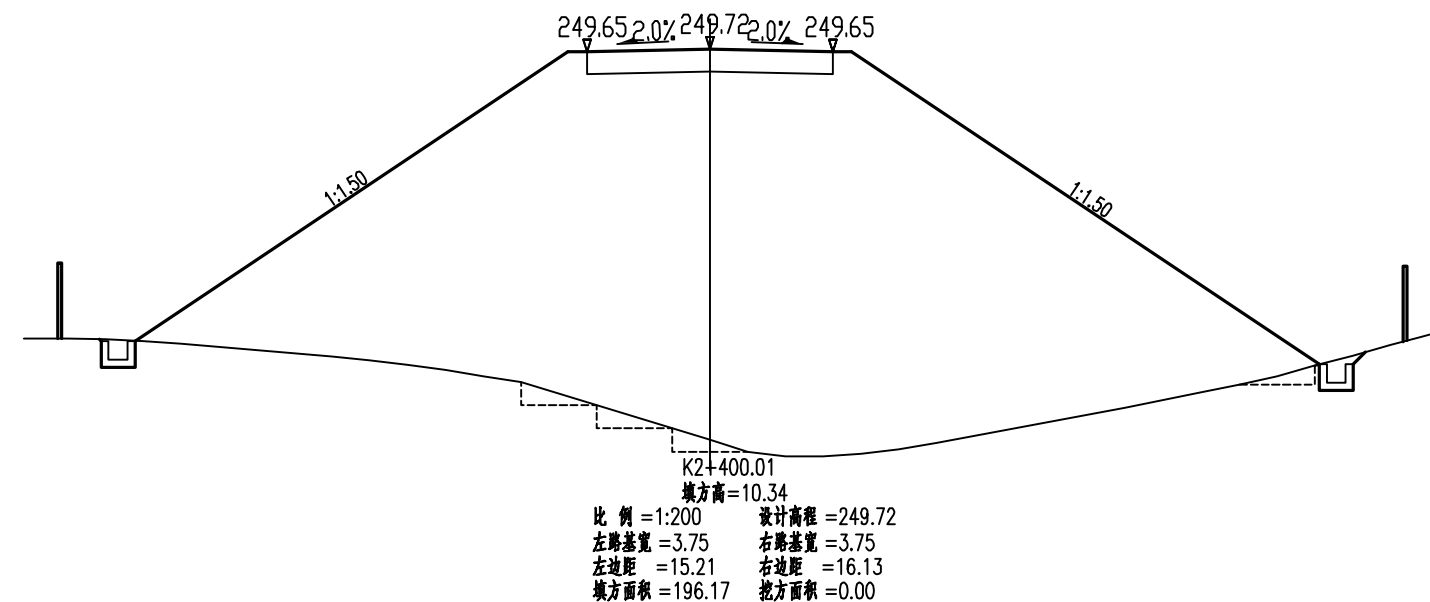
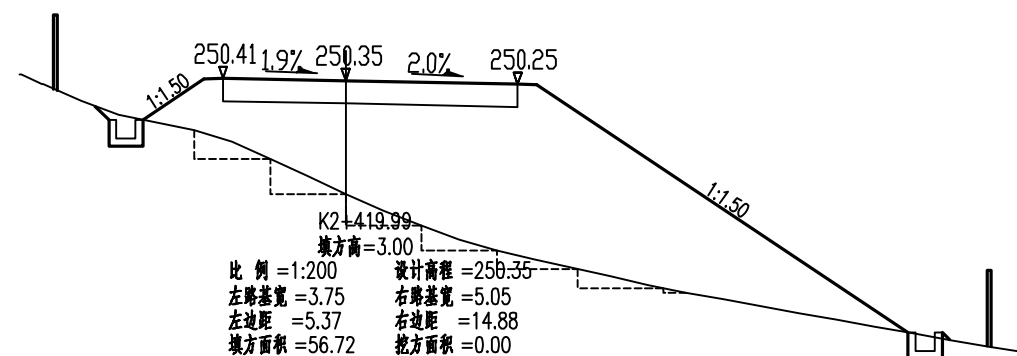
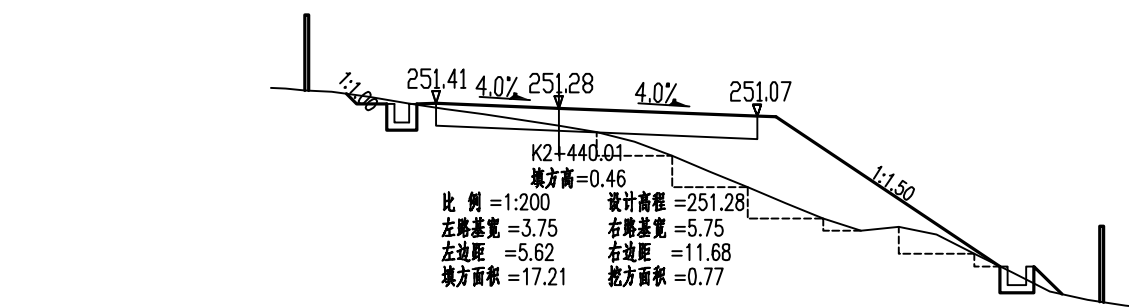
1. 本图比例为 1: 200;

2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



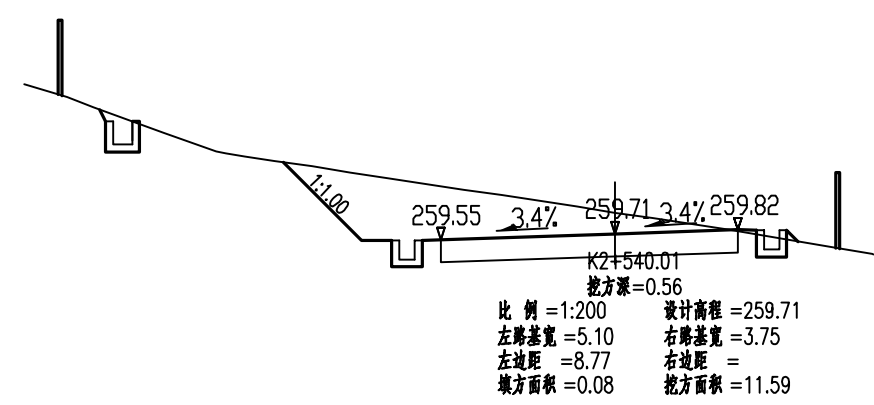
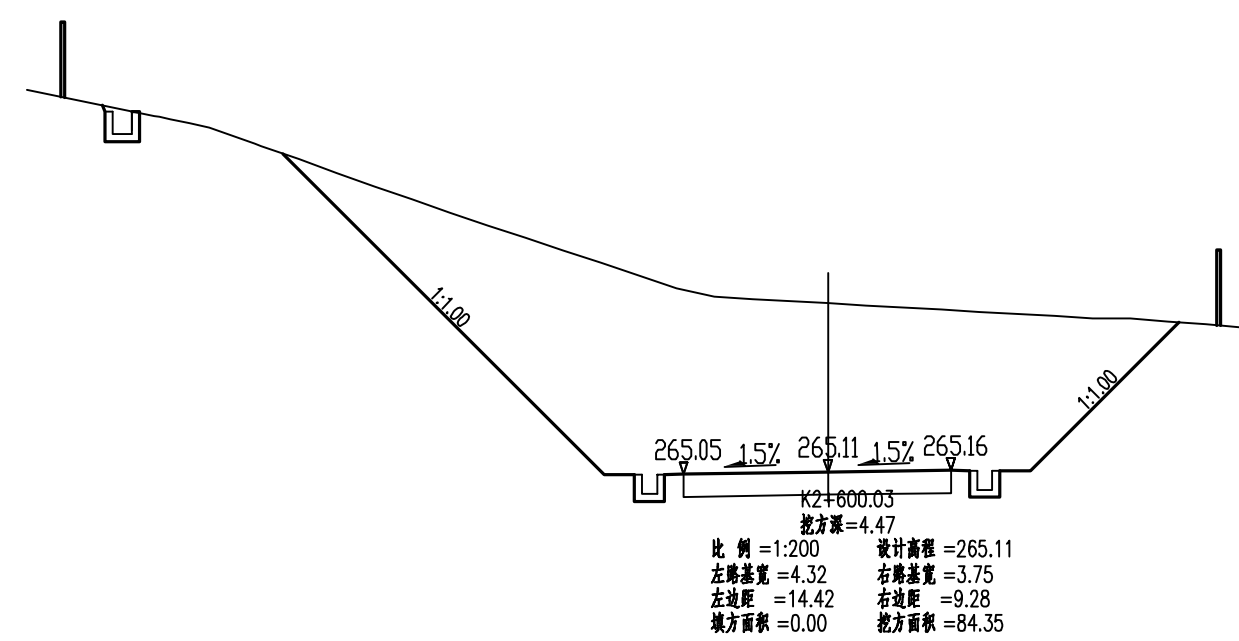
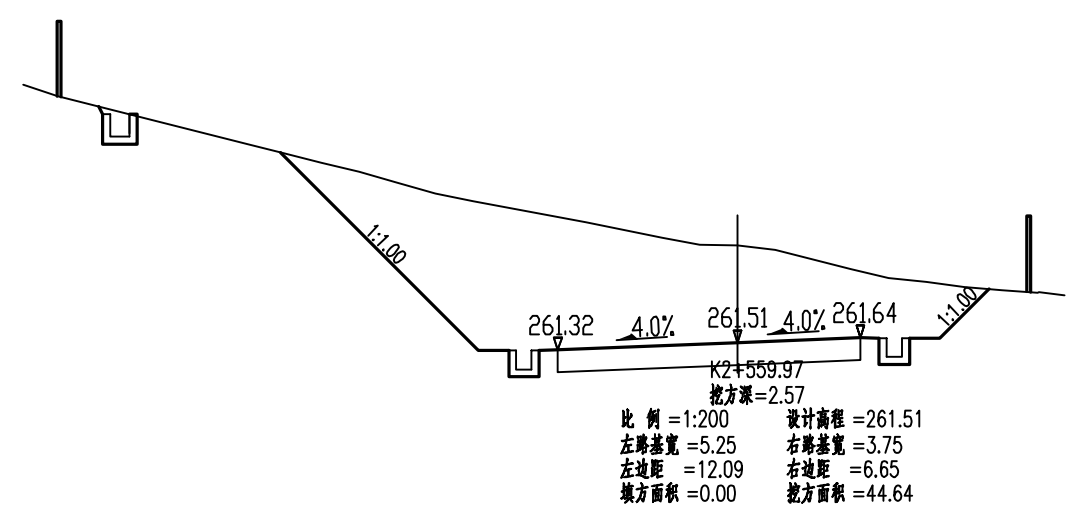
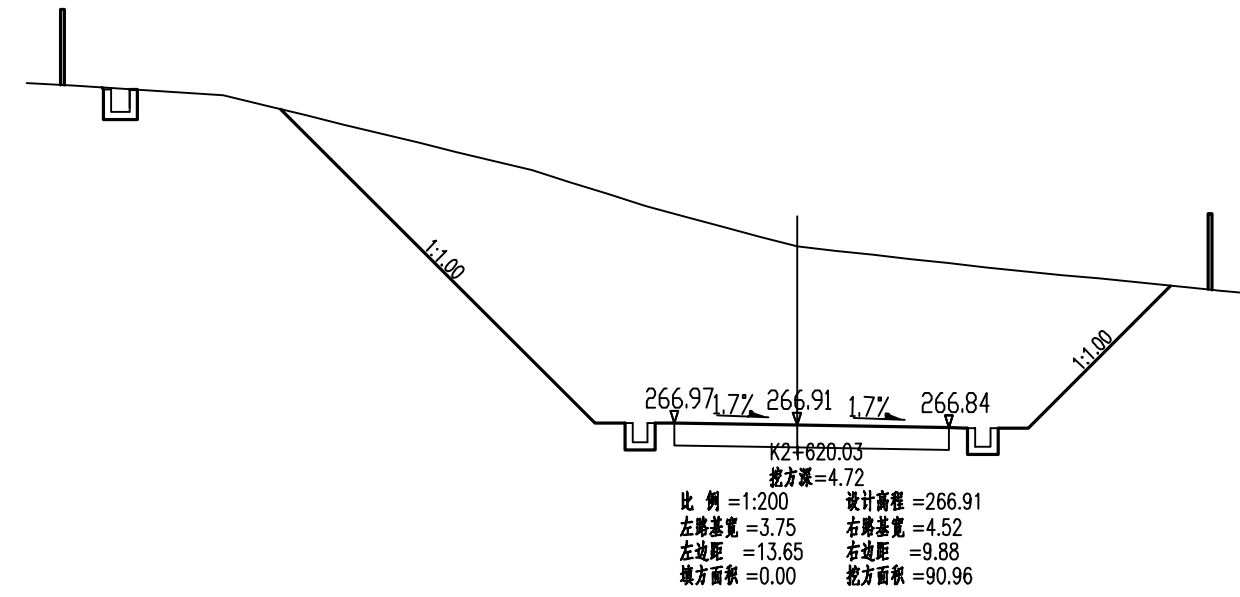
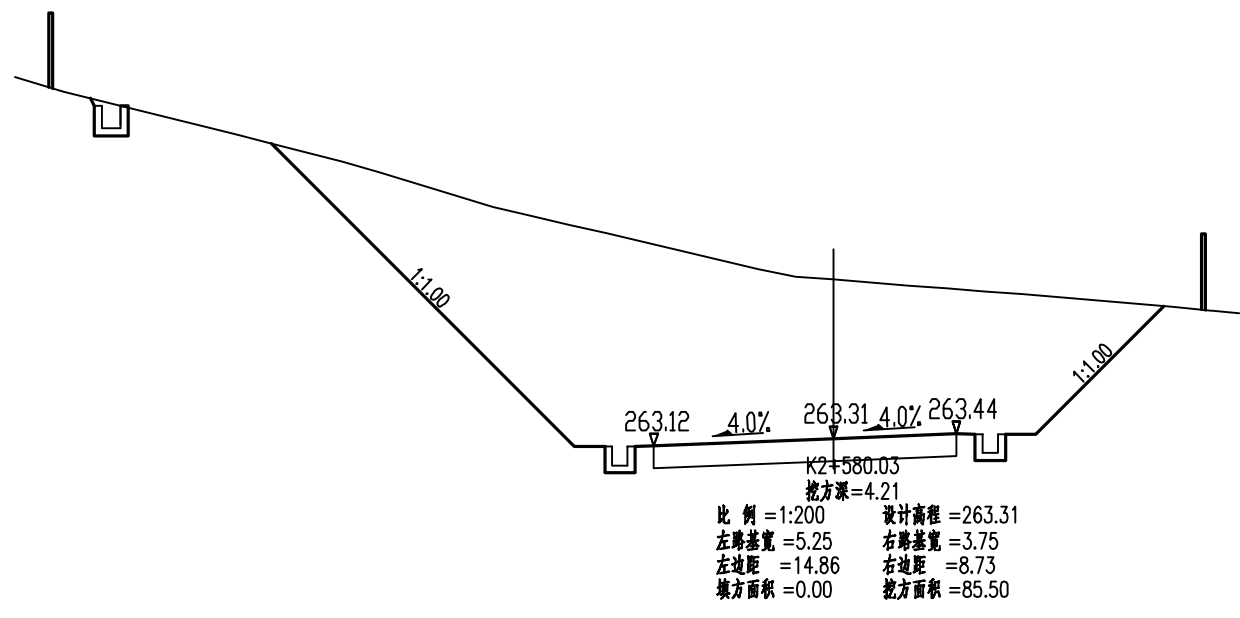
说明:

1. 本图比例为 1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

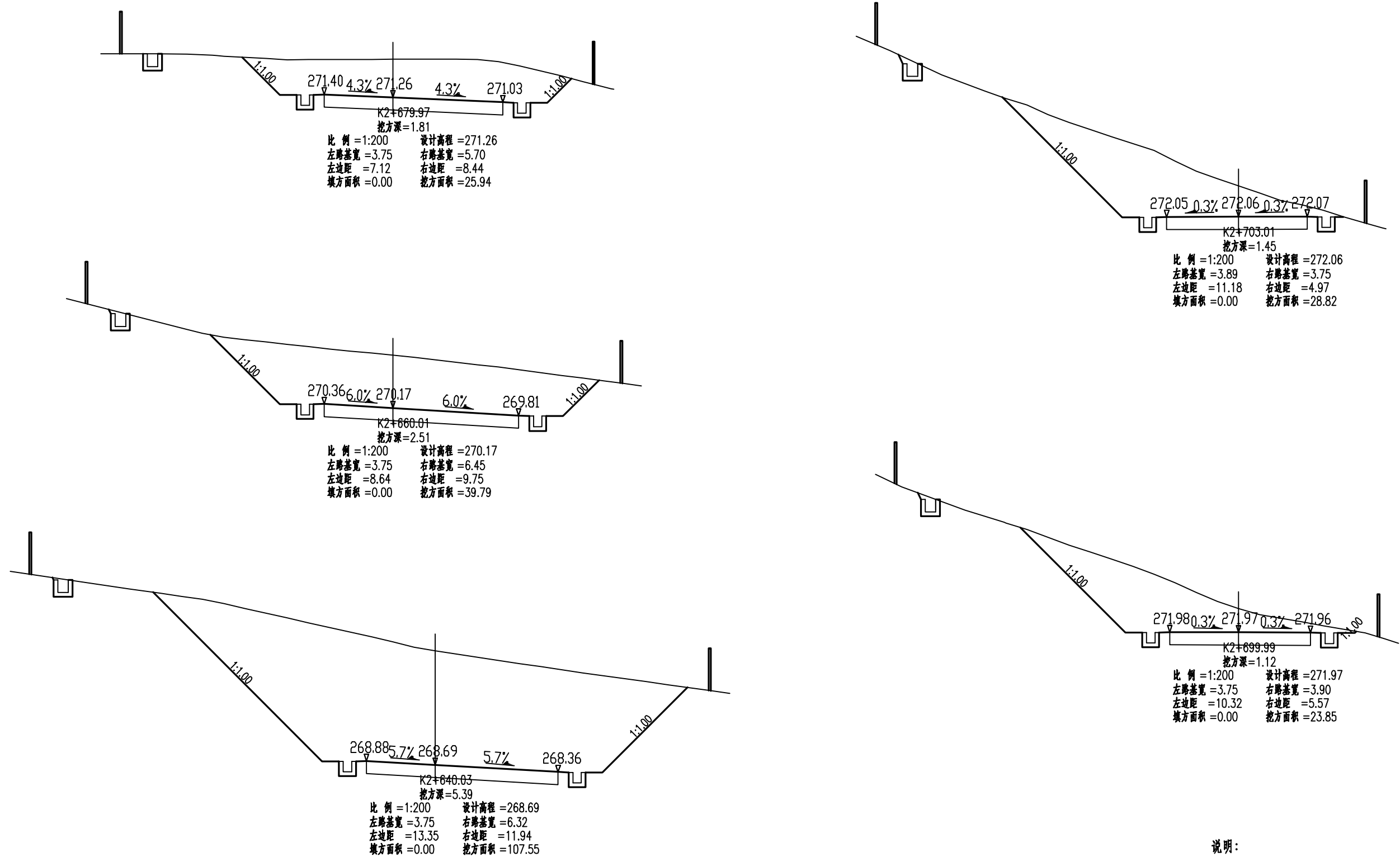


说明:

1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。

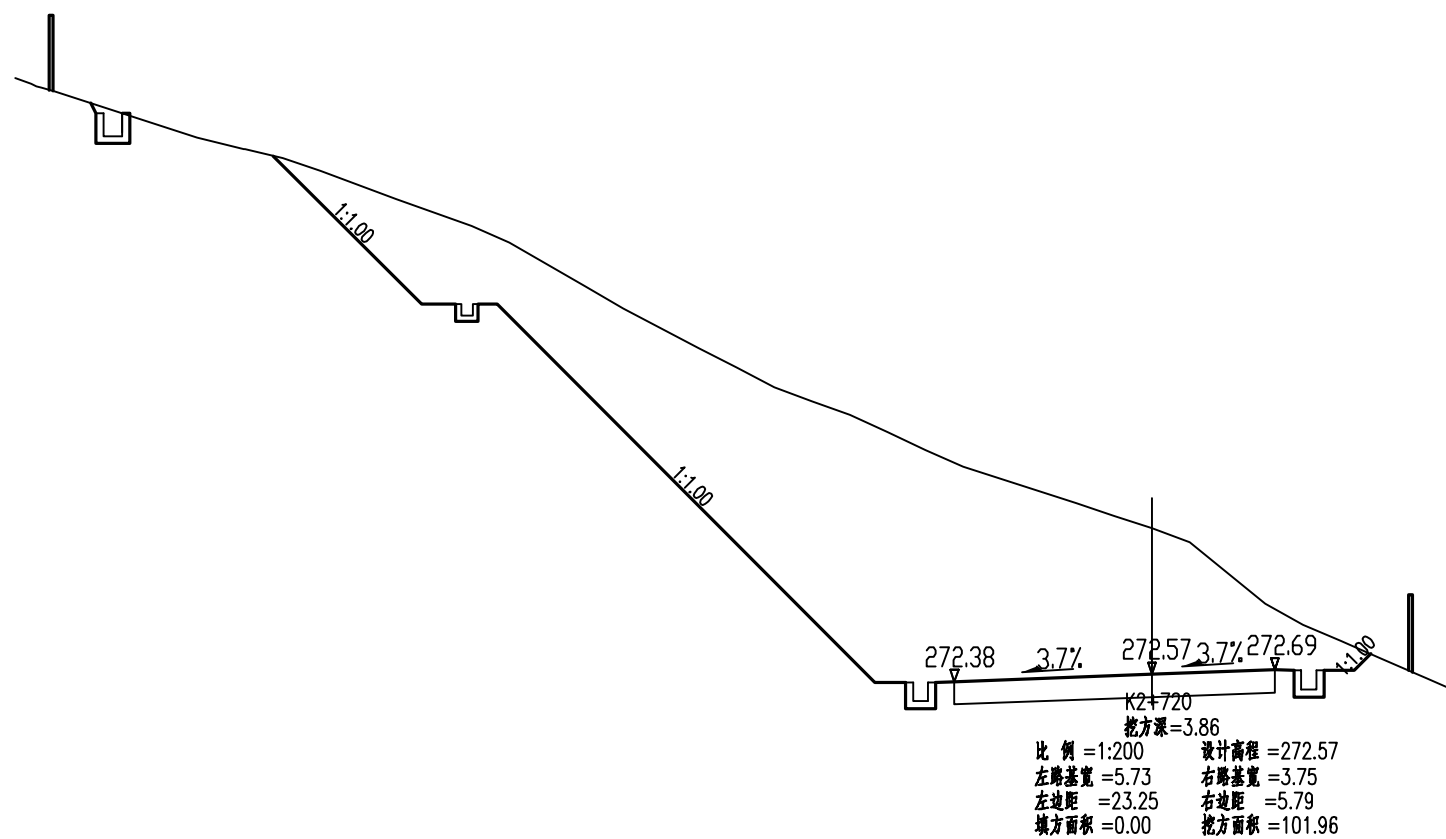
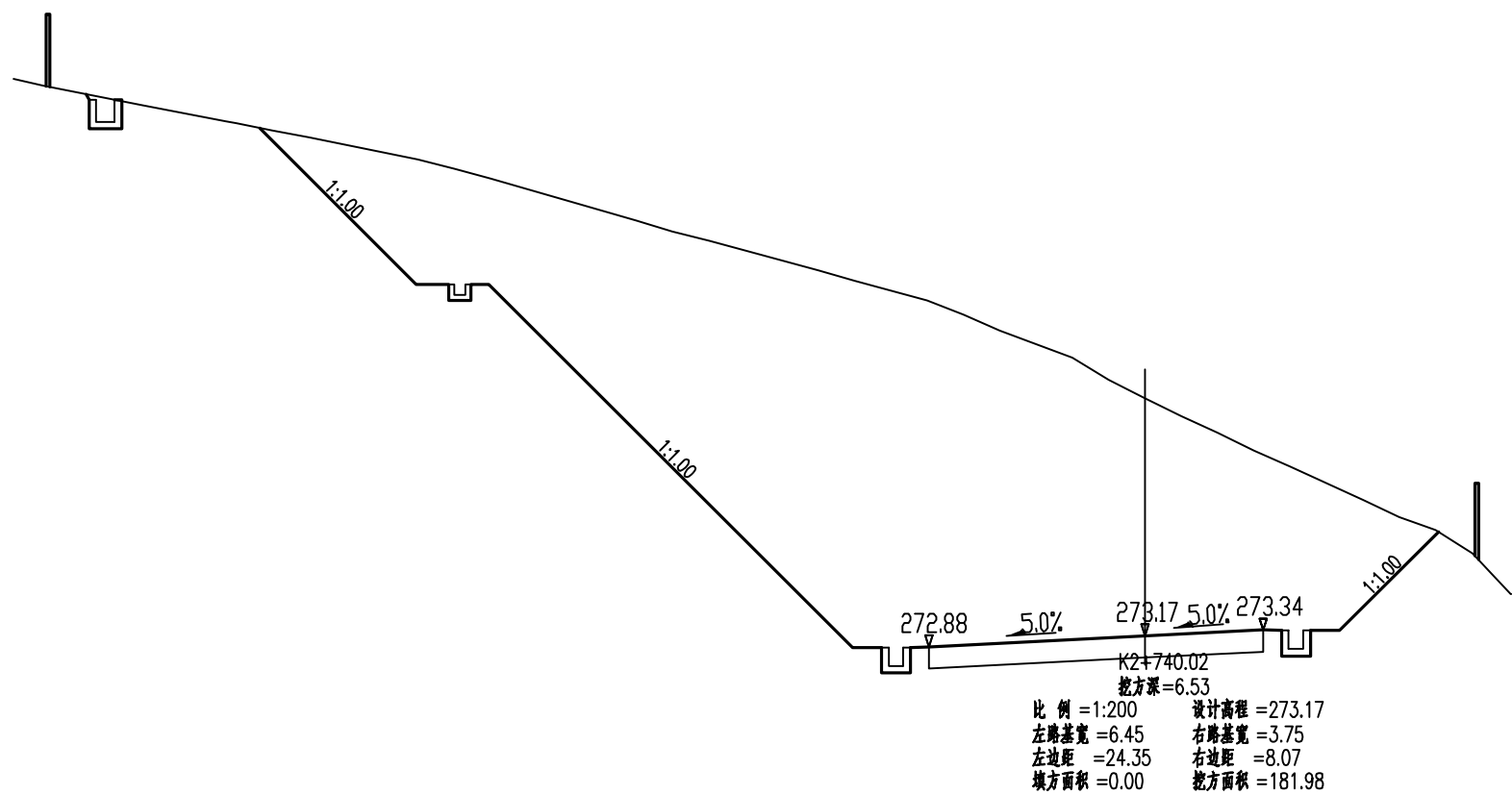


说明:
1. 本图比例为 1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

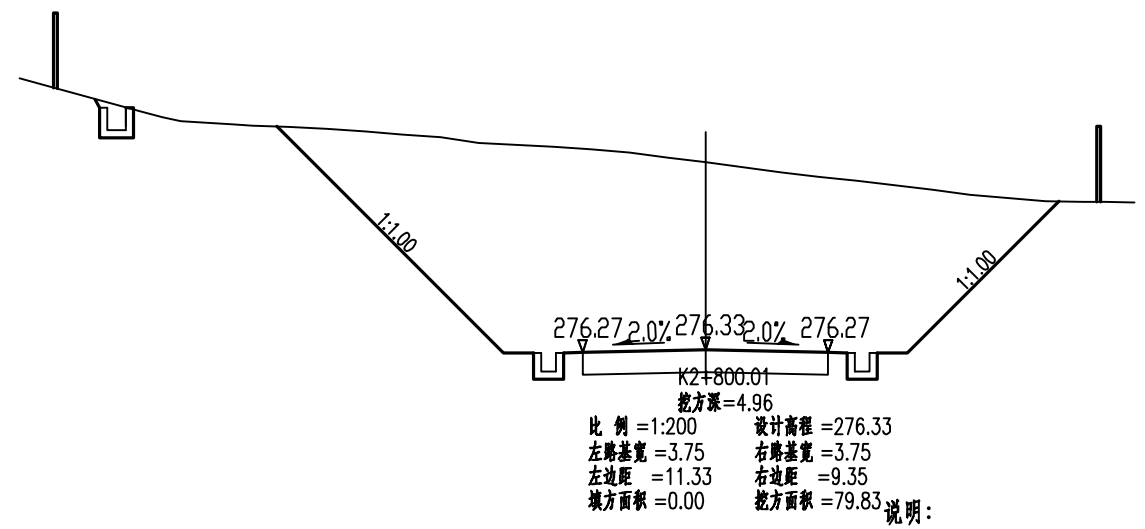
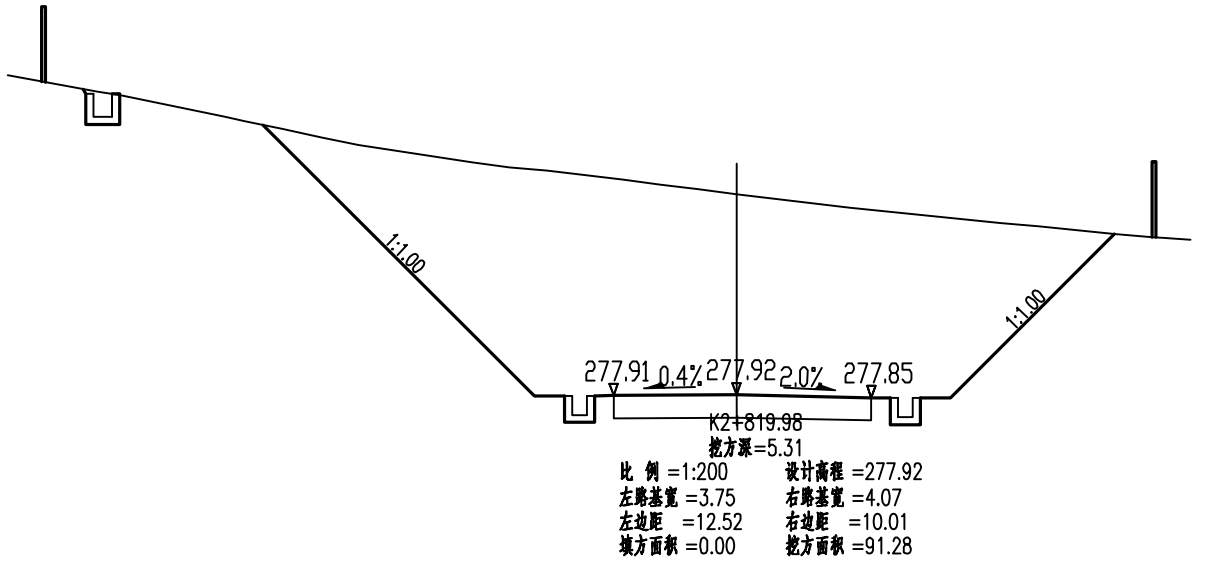
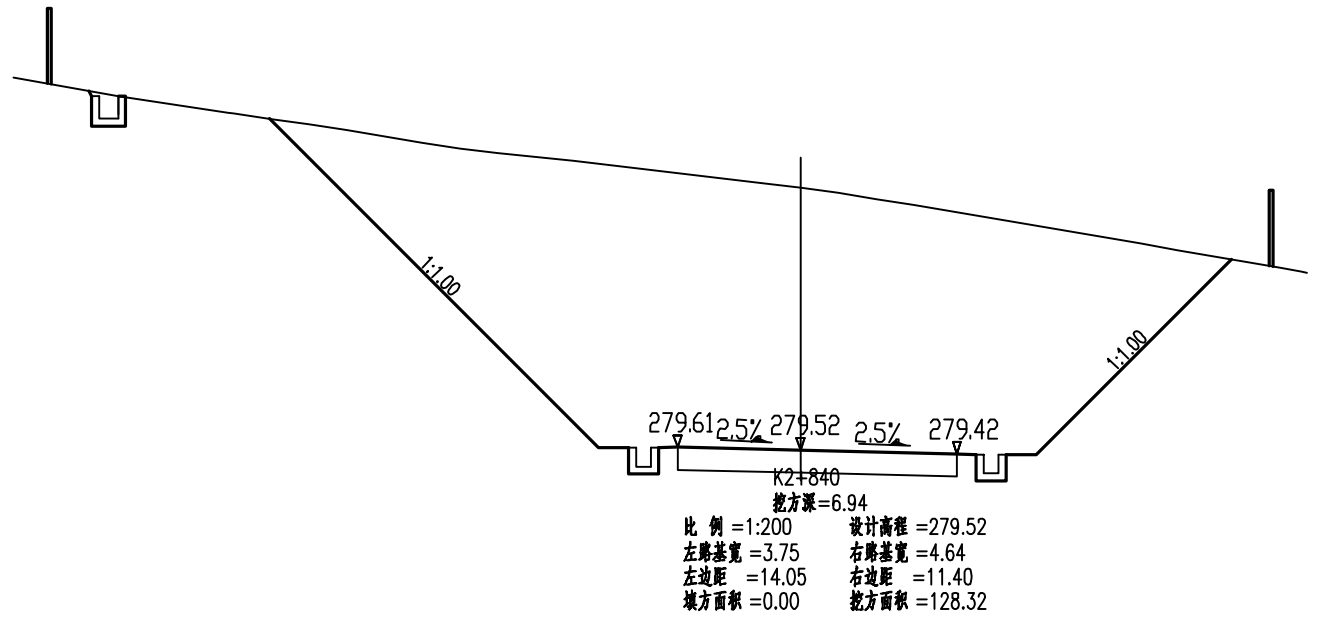
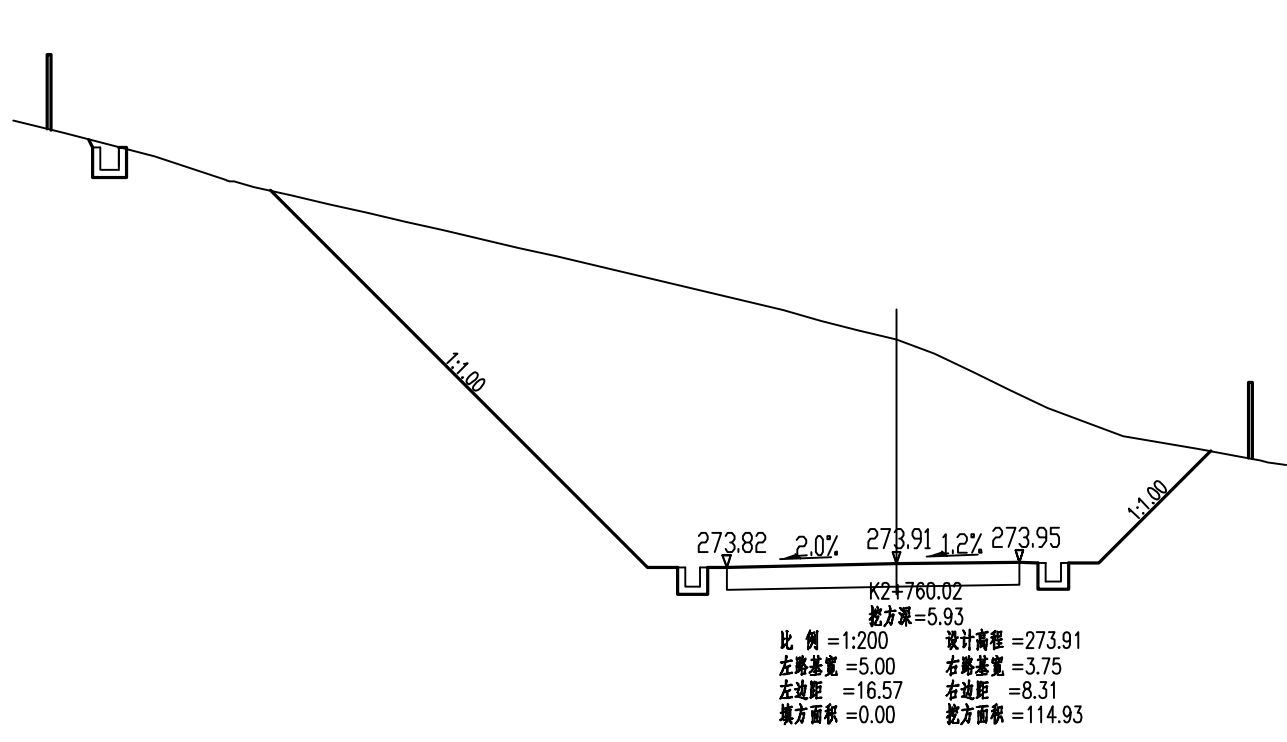
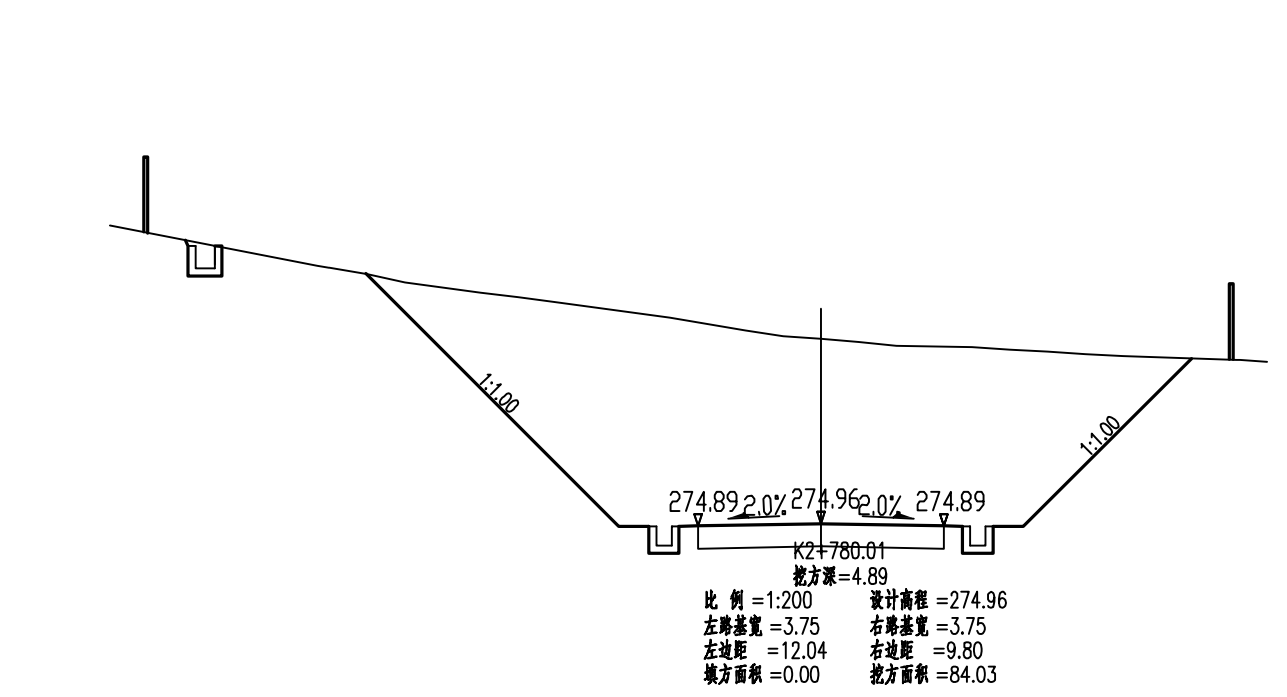
1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为1:200;

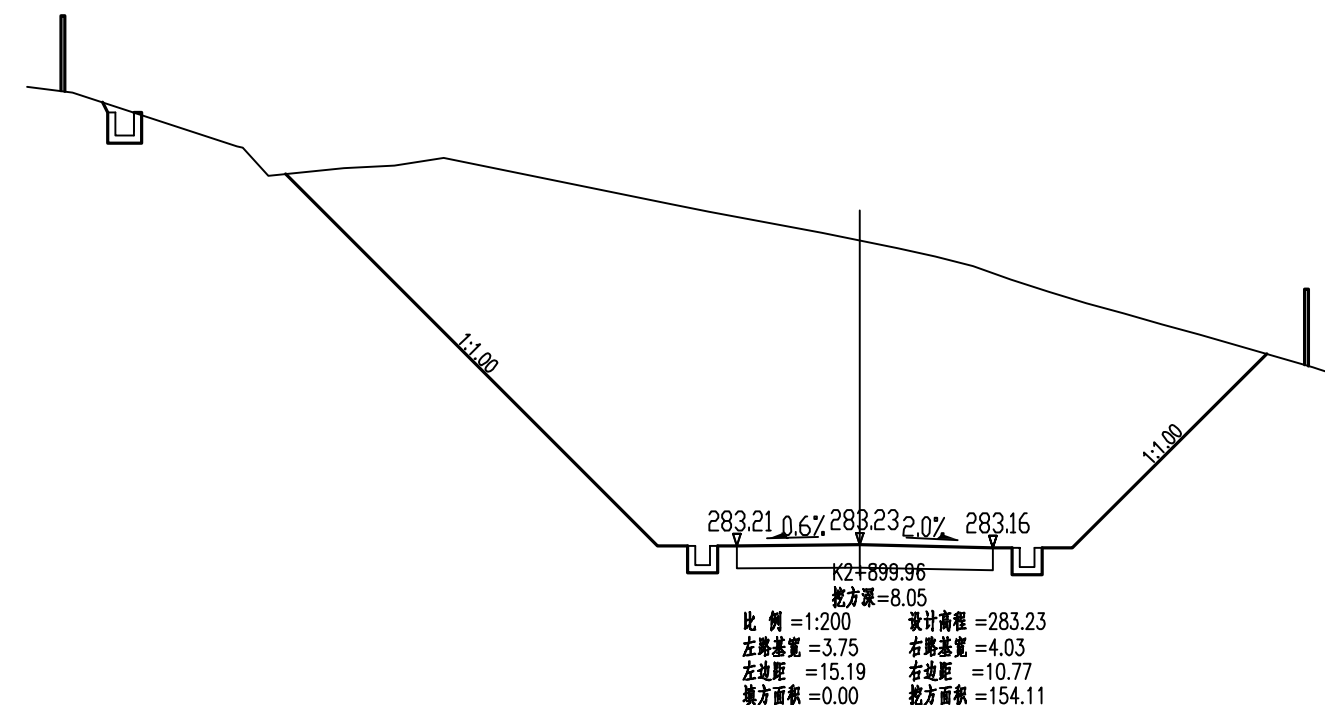
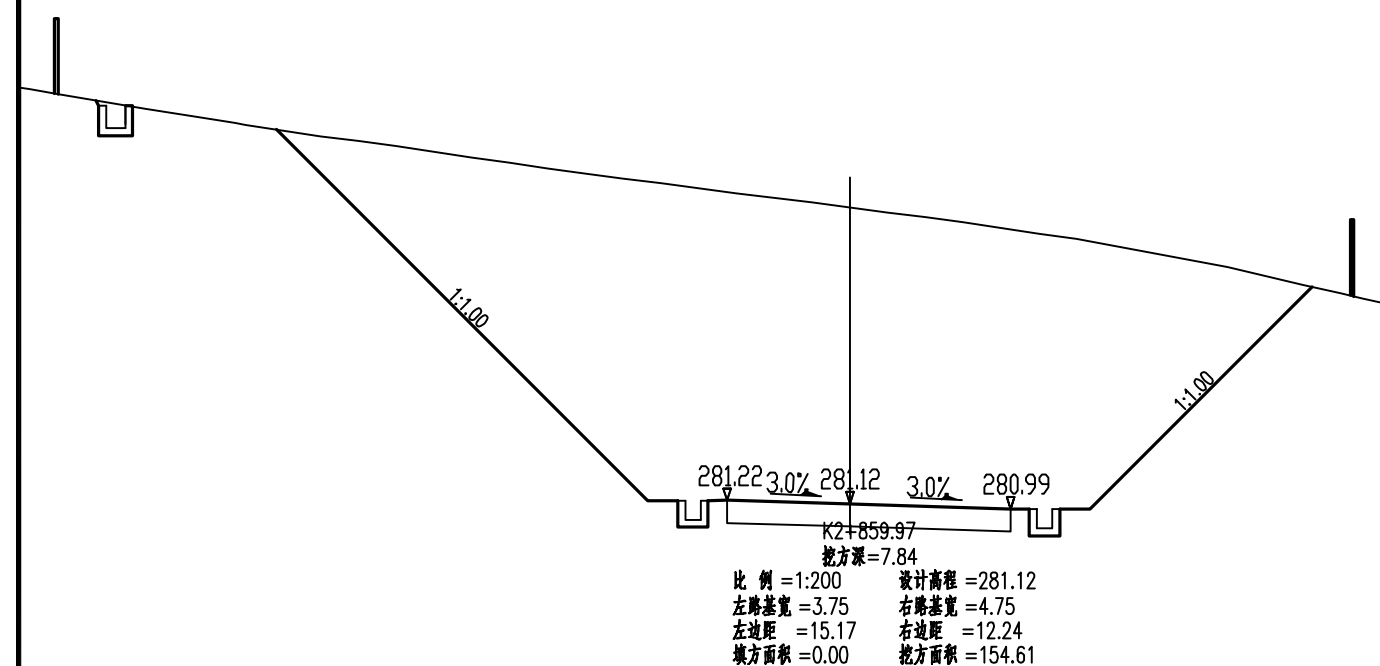
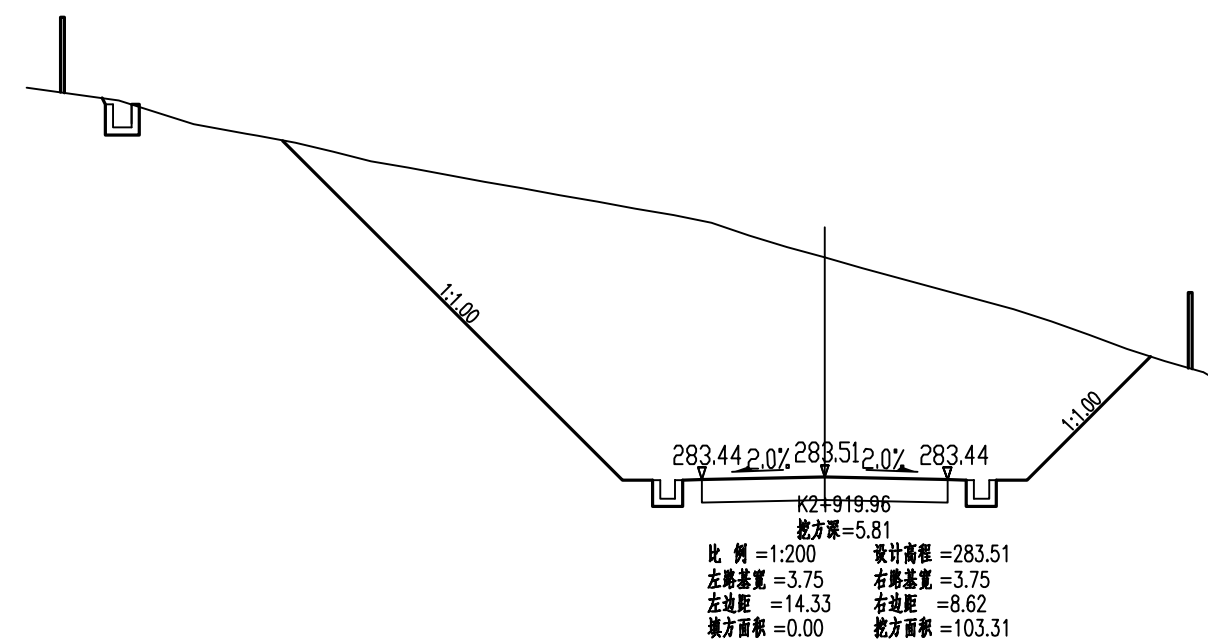
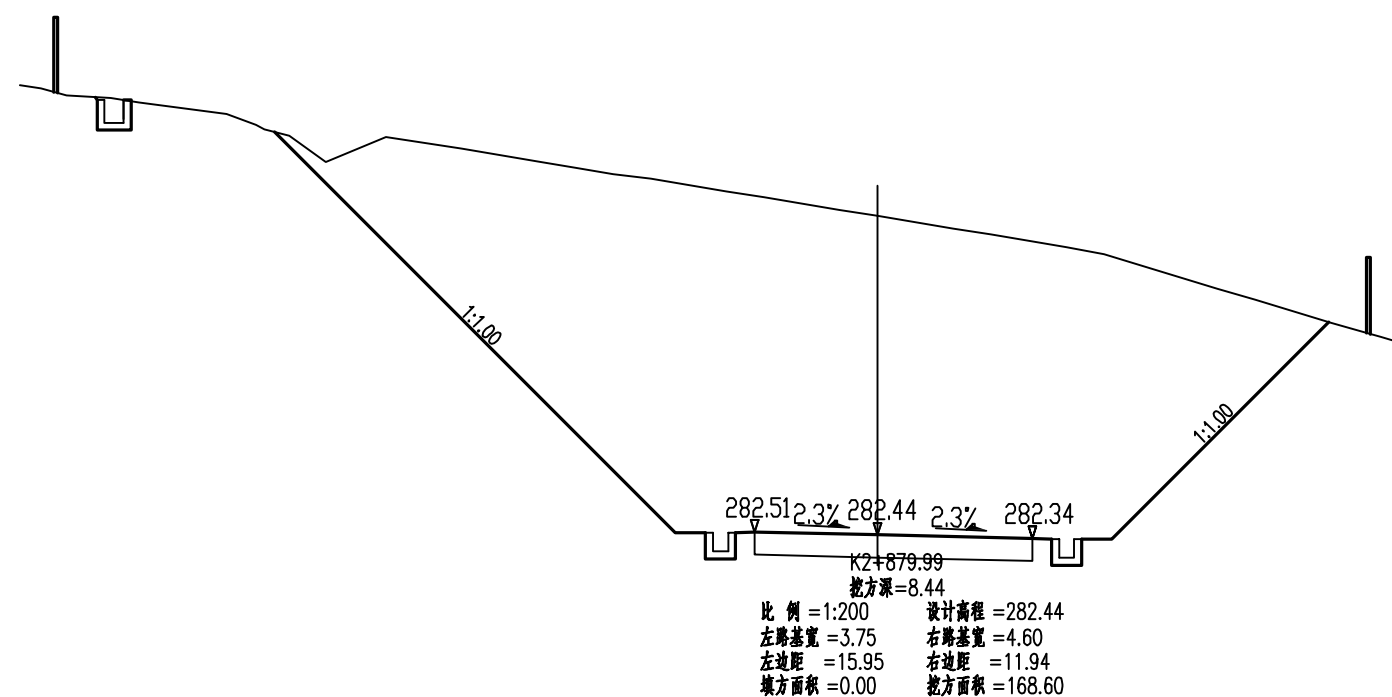
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



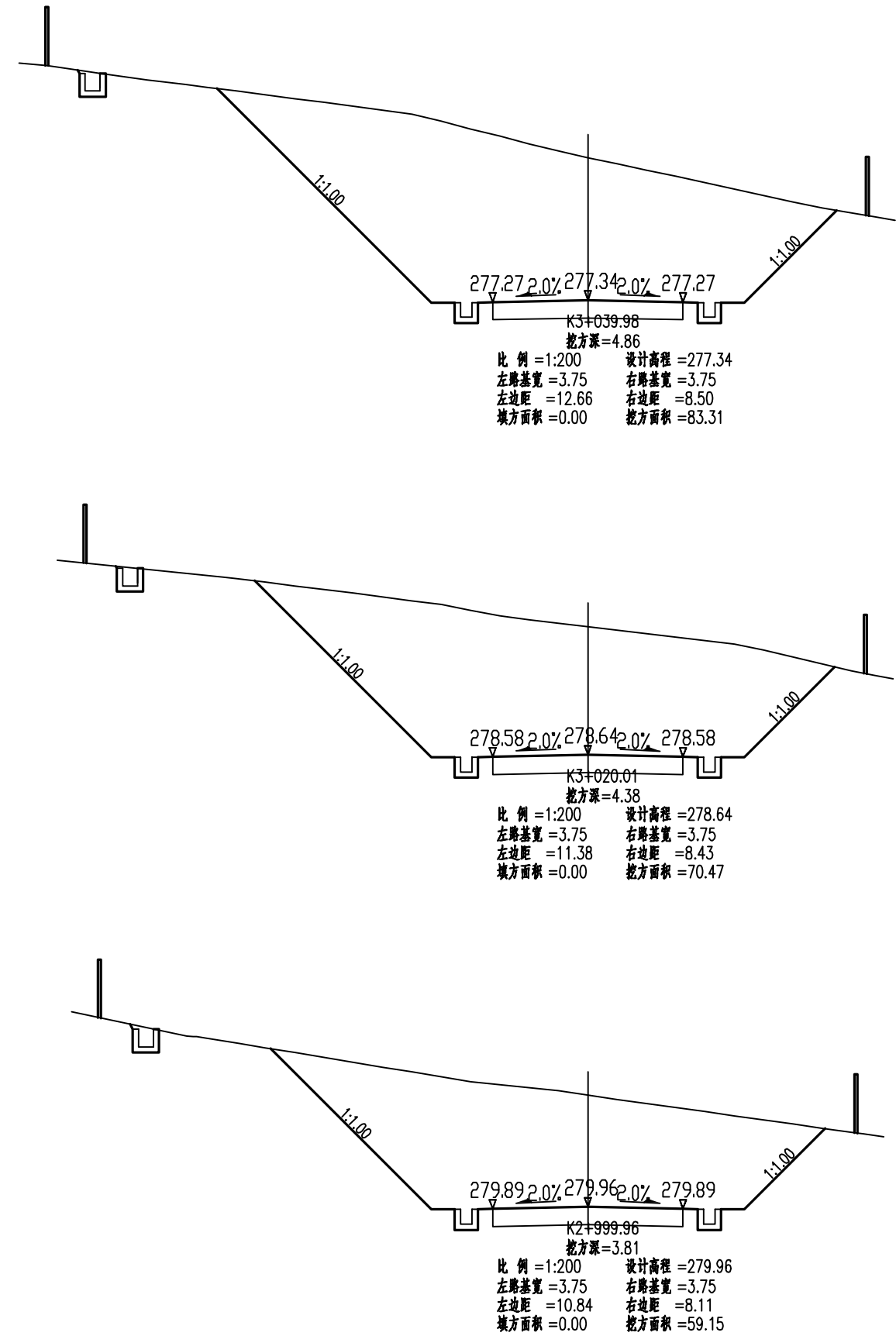
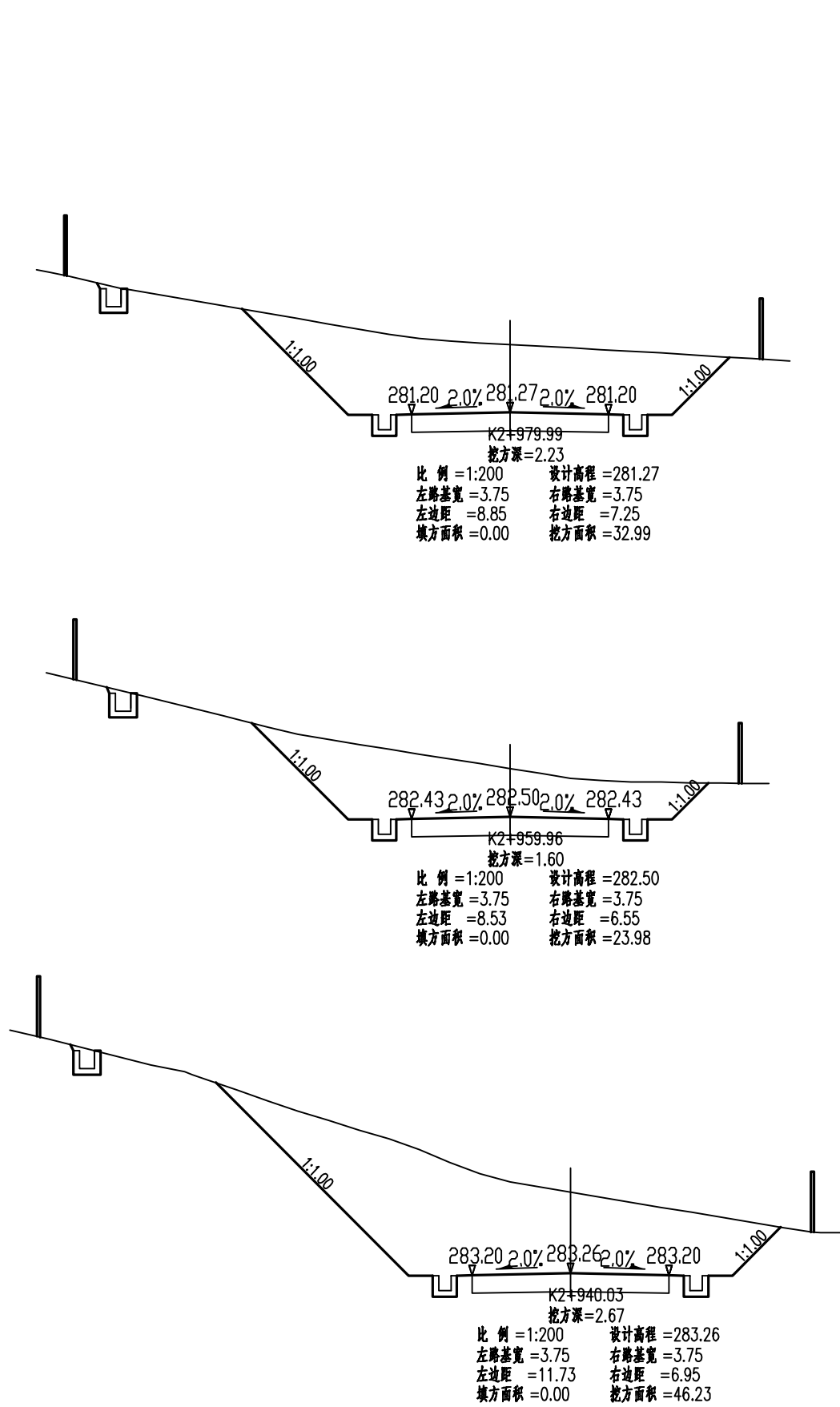
说明:

1. 本图比例为 1: 200;

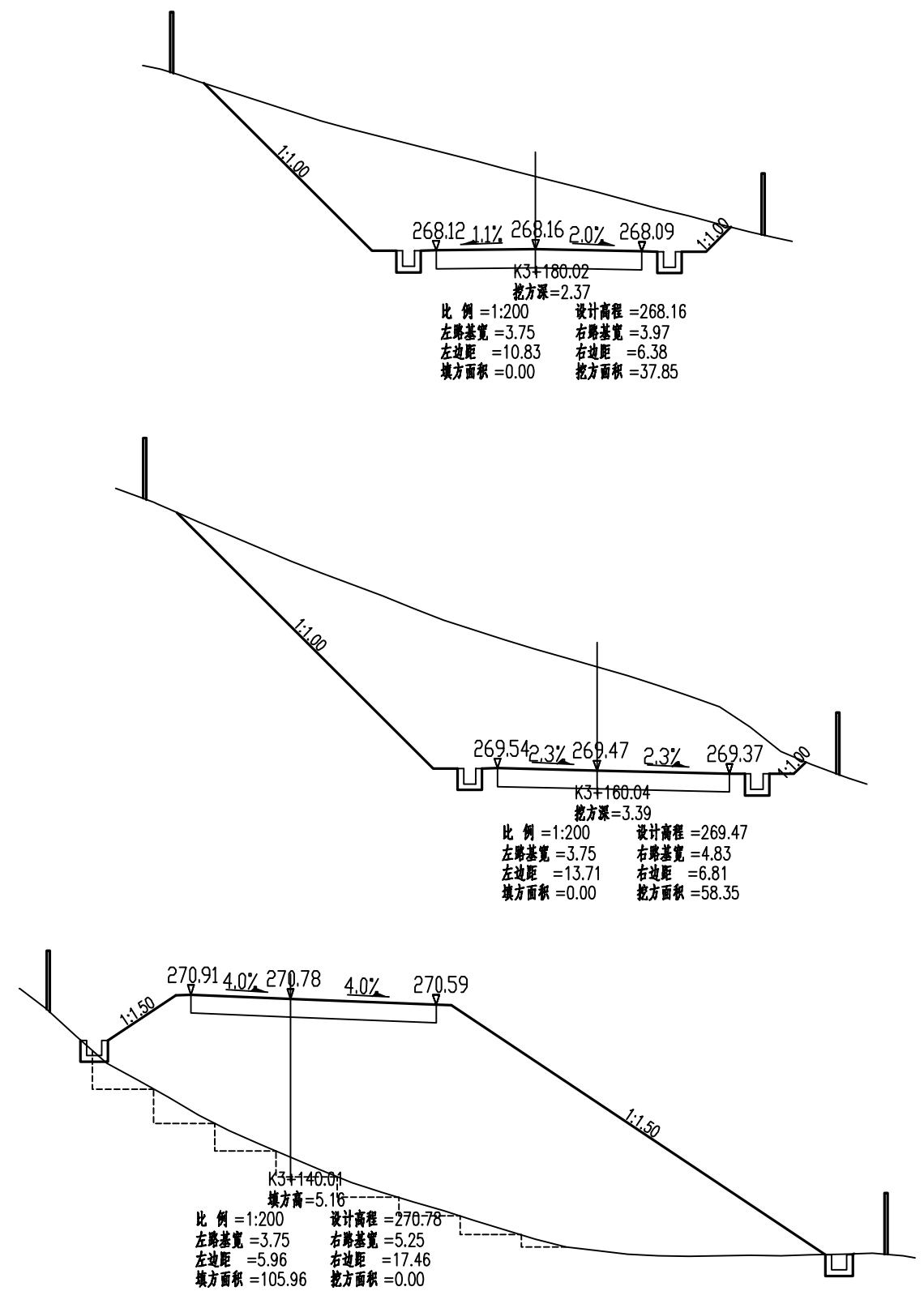
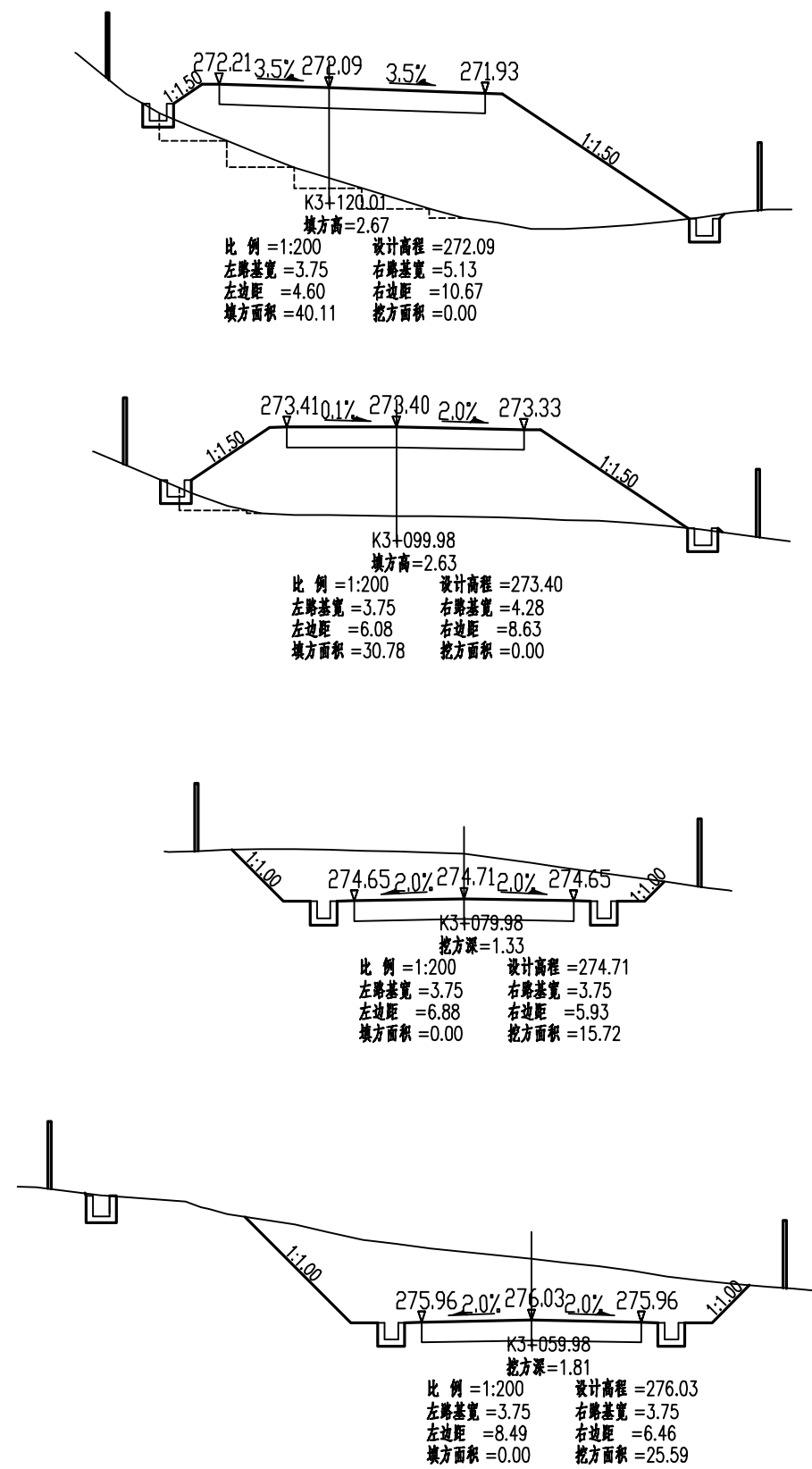
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



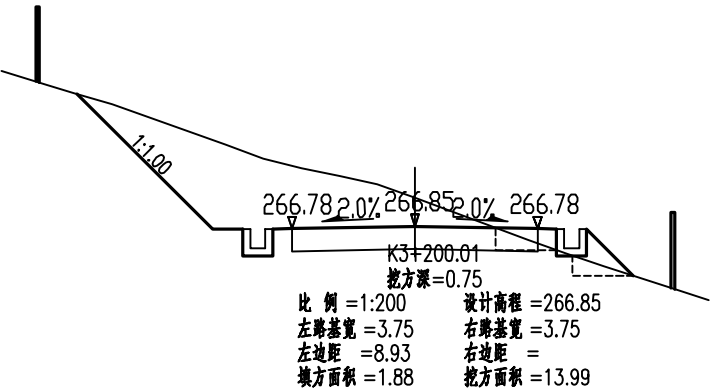
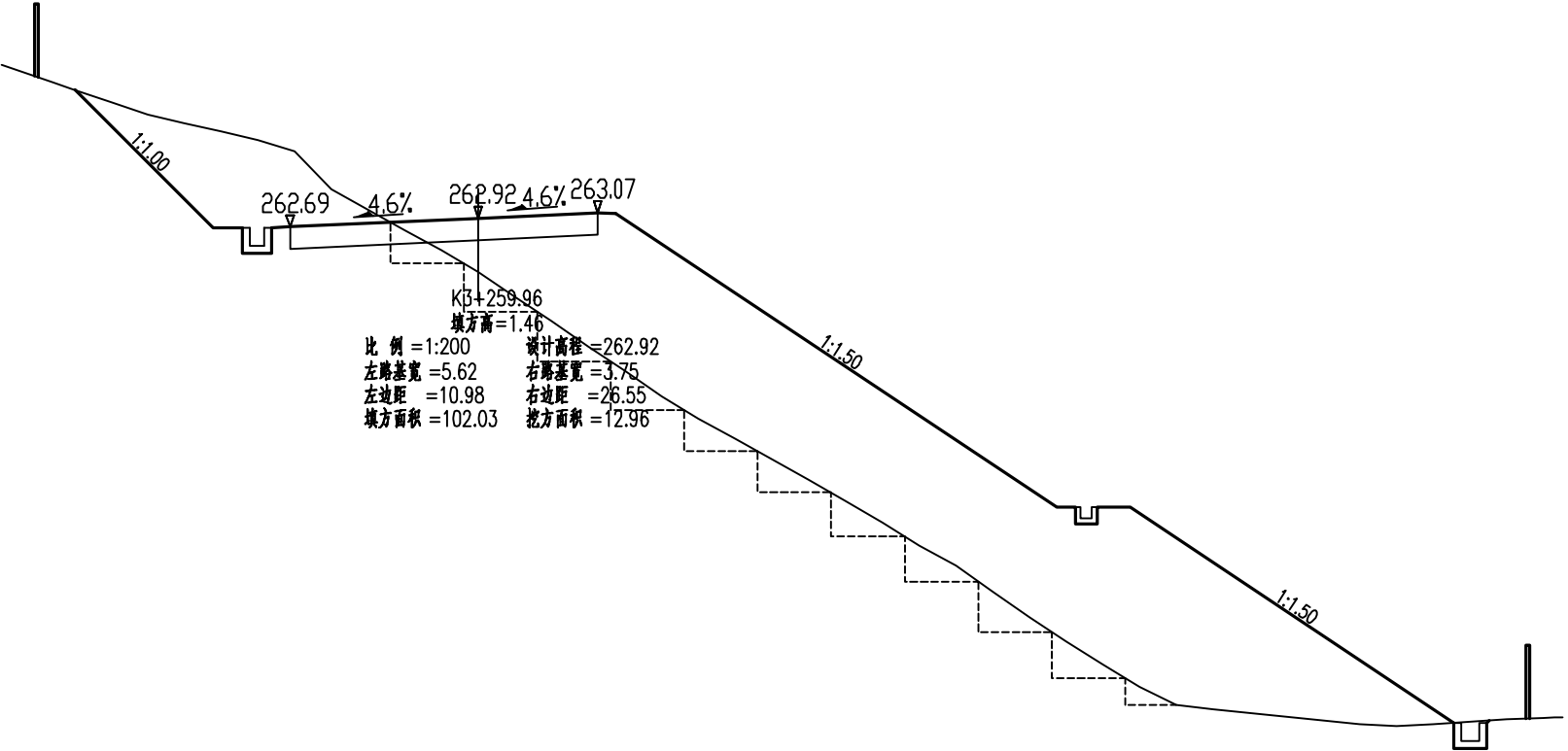
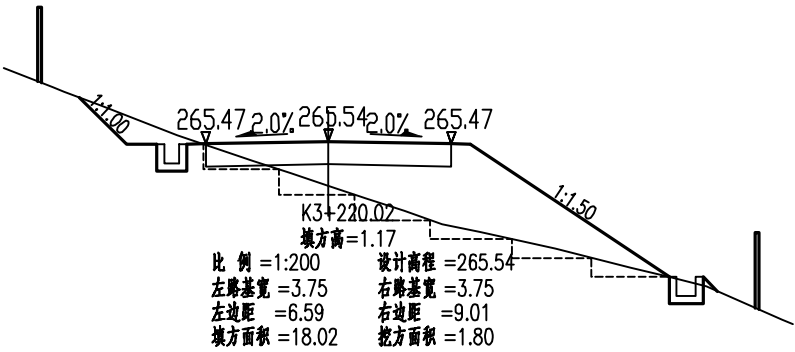
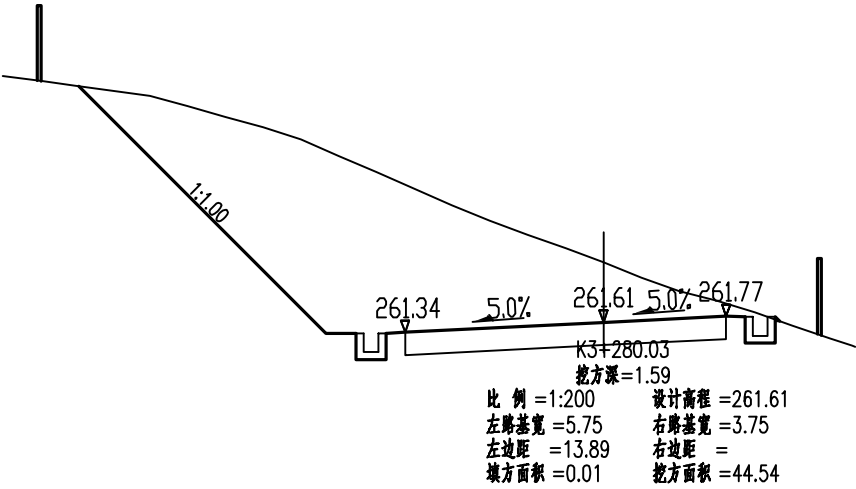
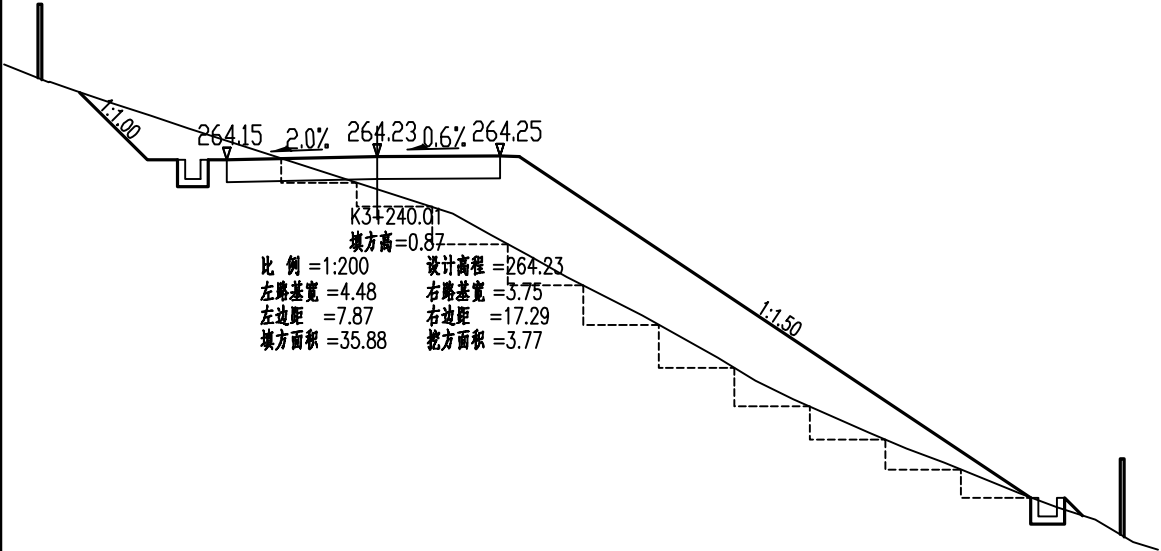
1. 本图比例为1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:
1. 本图比例为1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



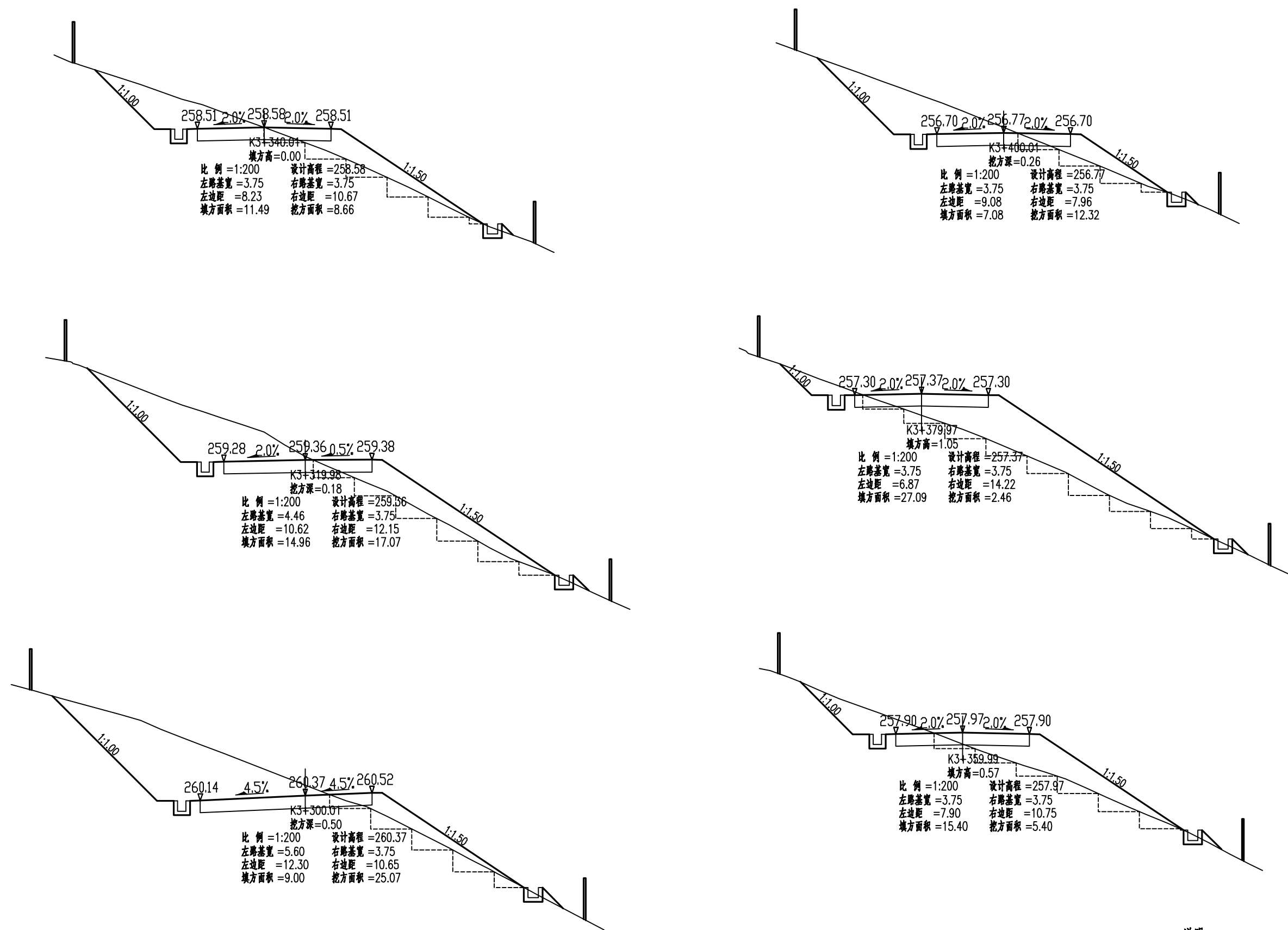
说明:
1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

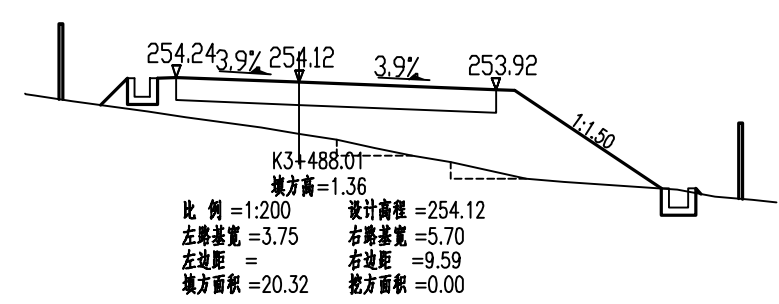
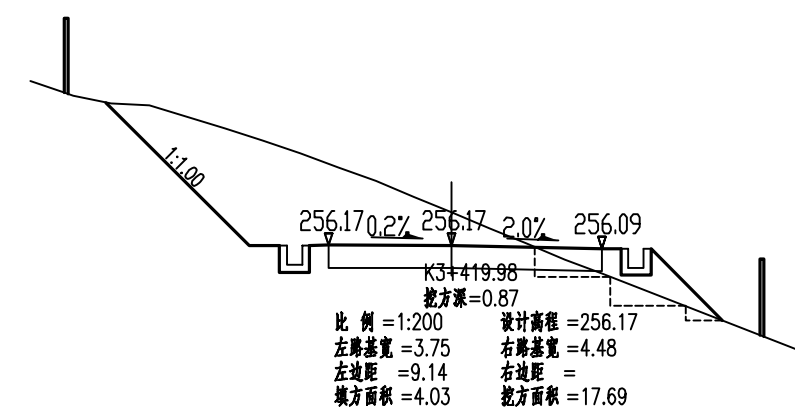
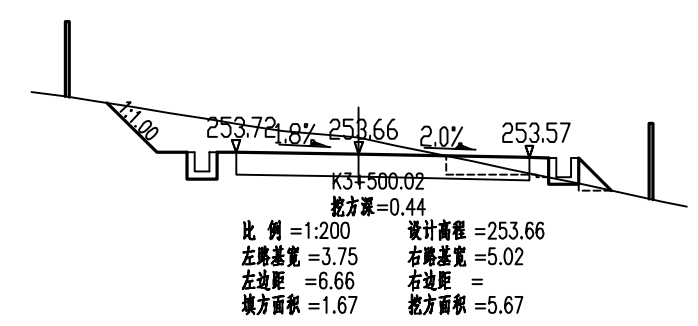
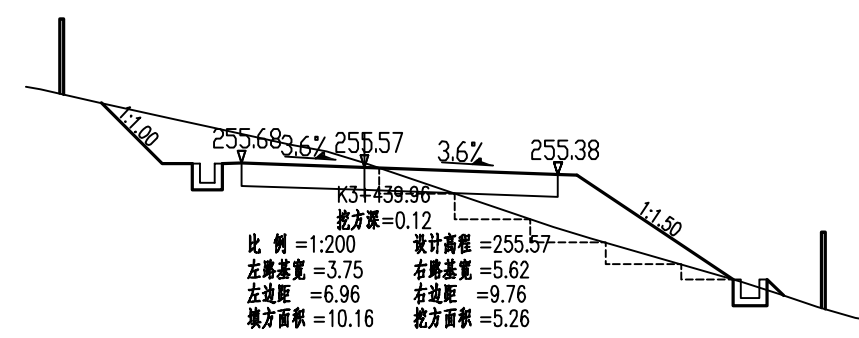
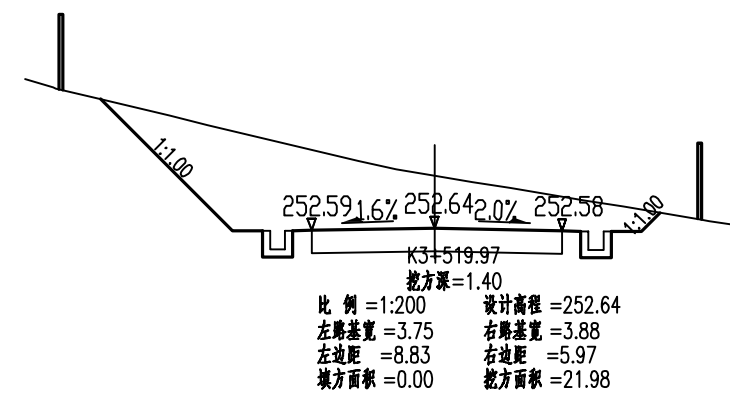
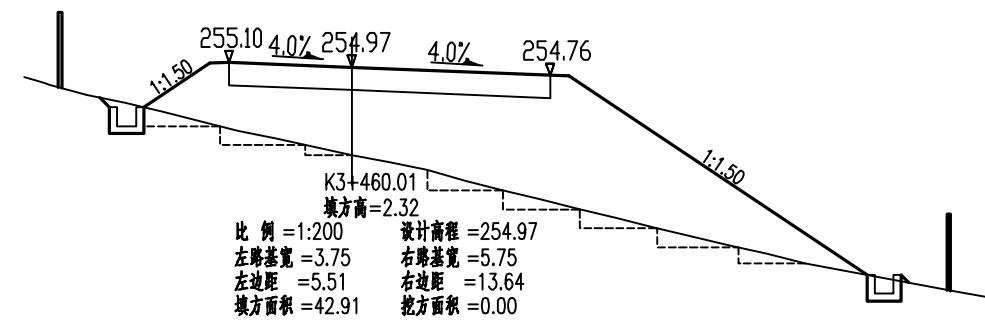
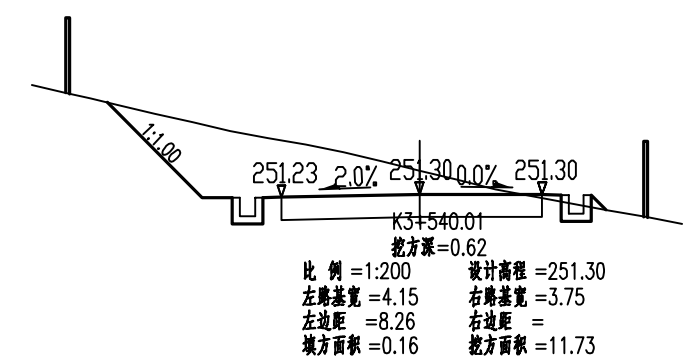
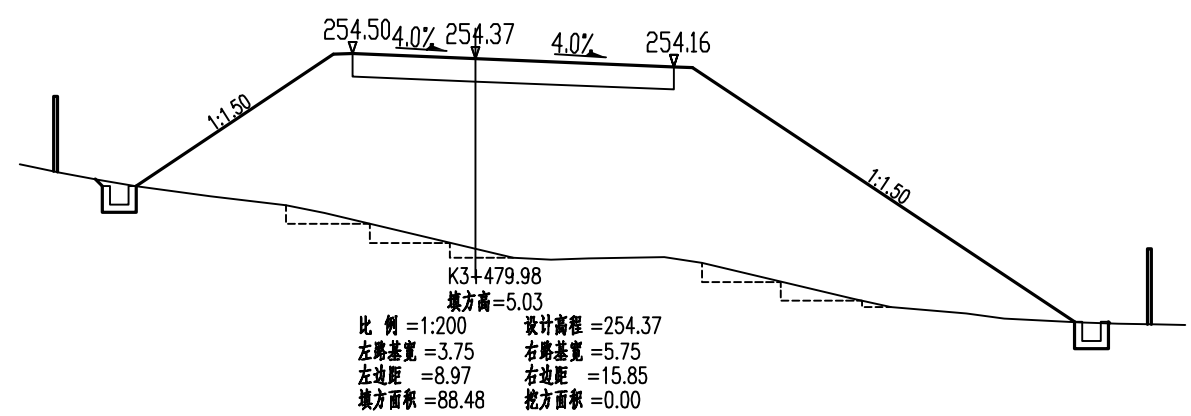
1. 本图比例为1:200;

2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



说明:

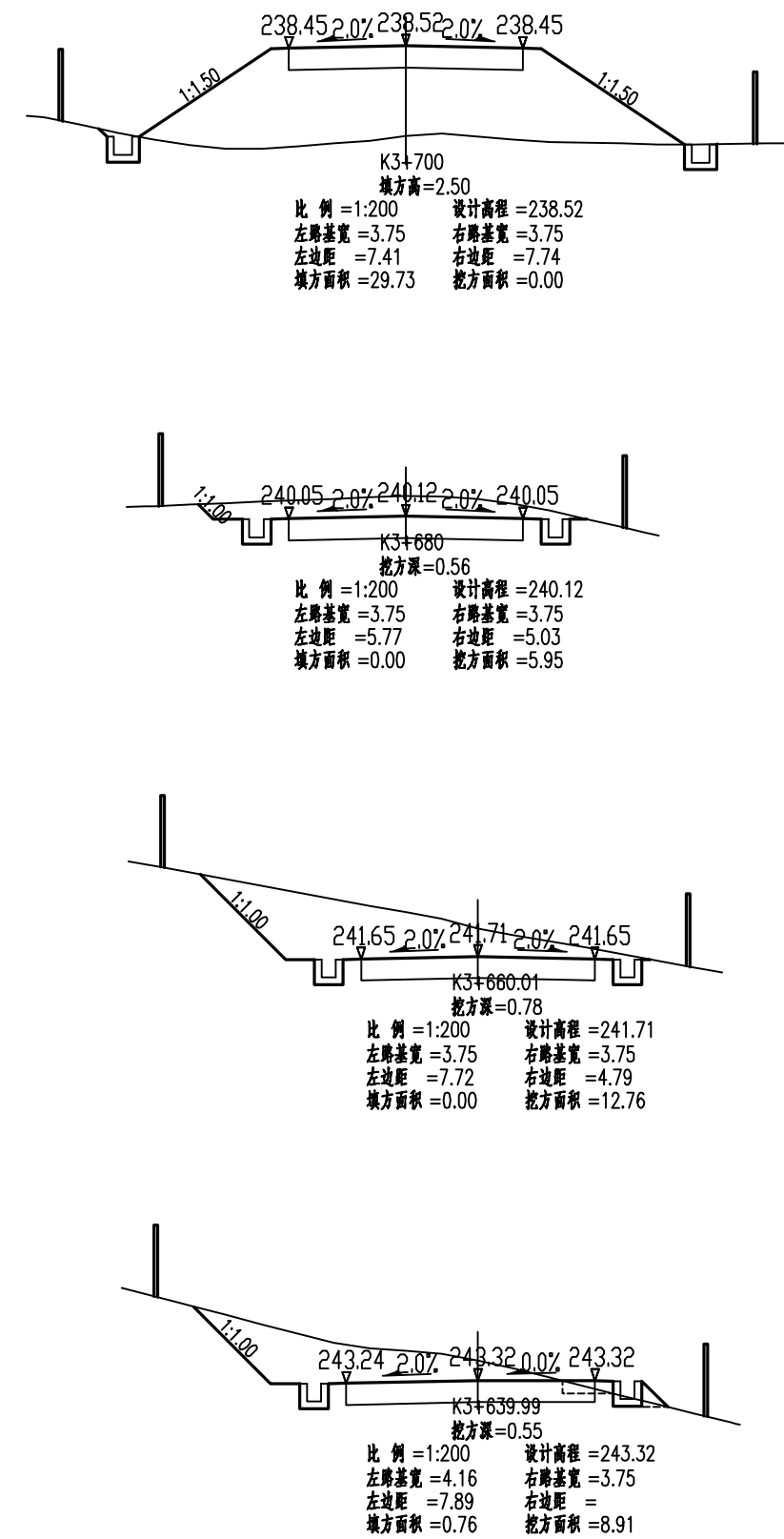
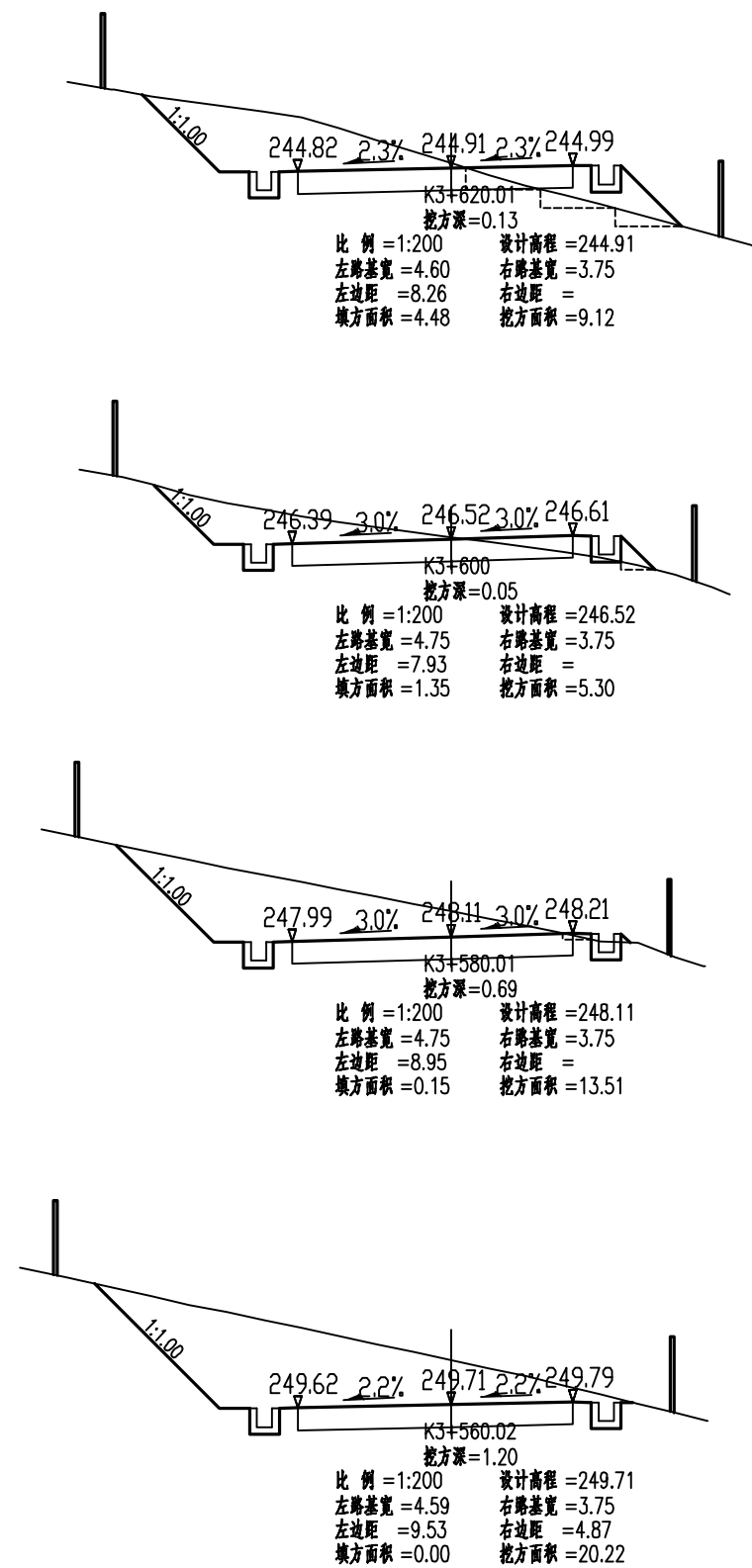
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



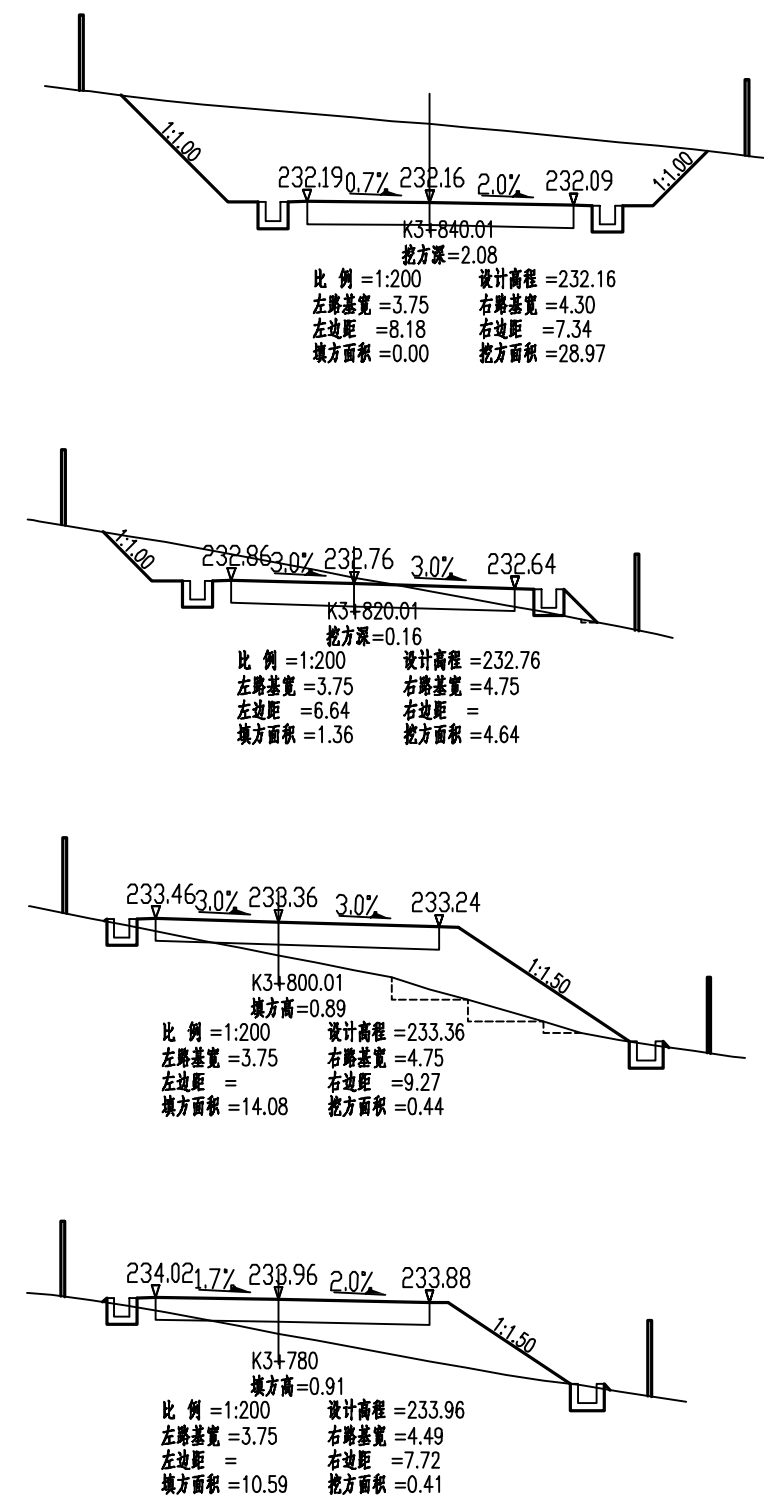
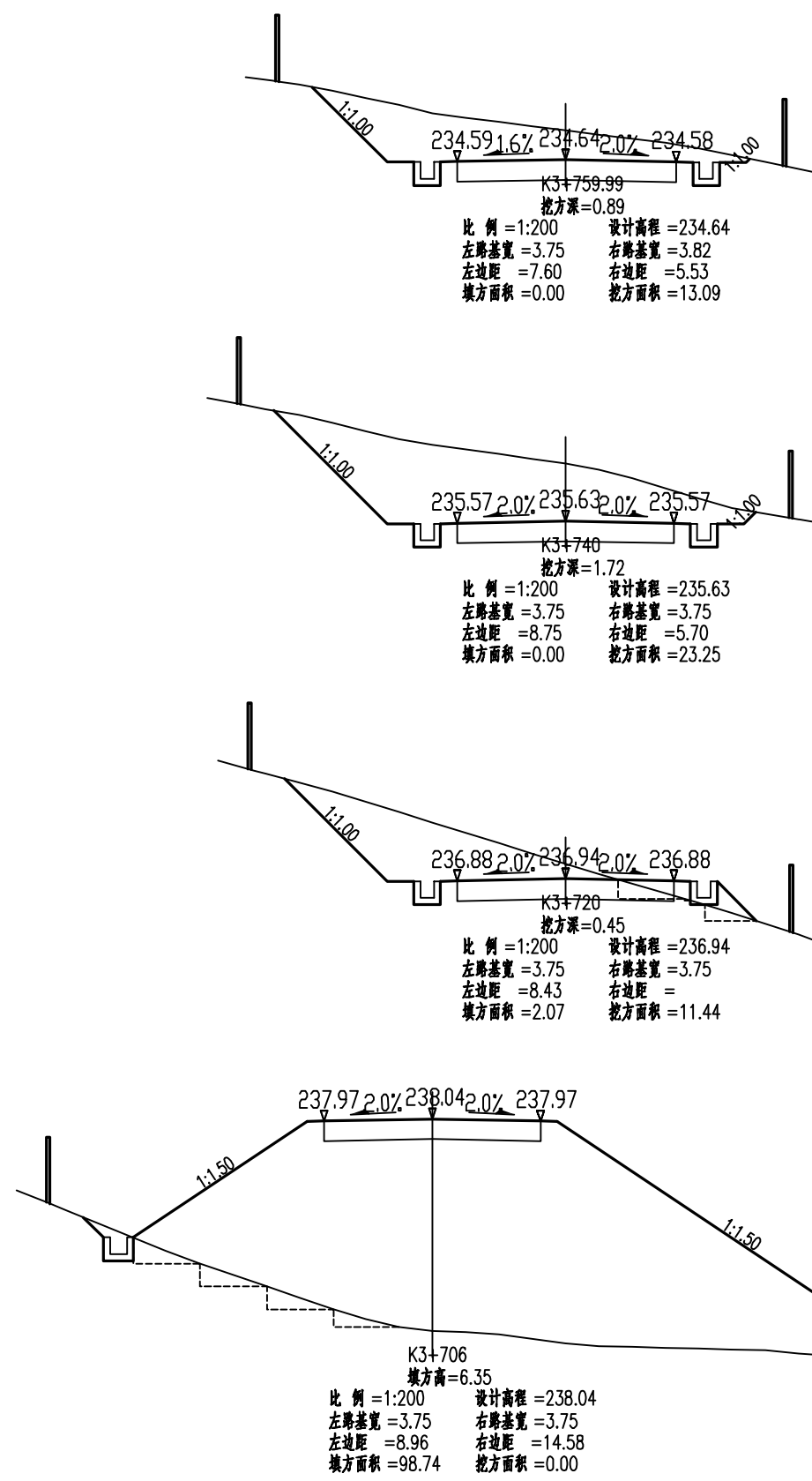
说明:

1. 本图比例为1:200;

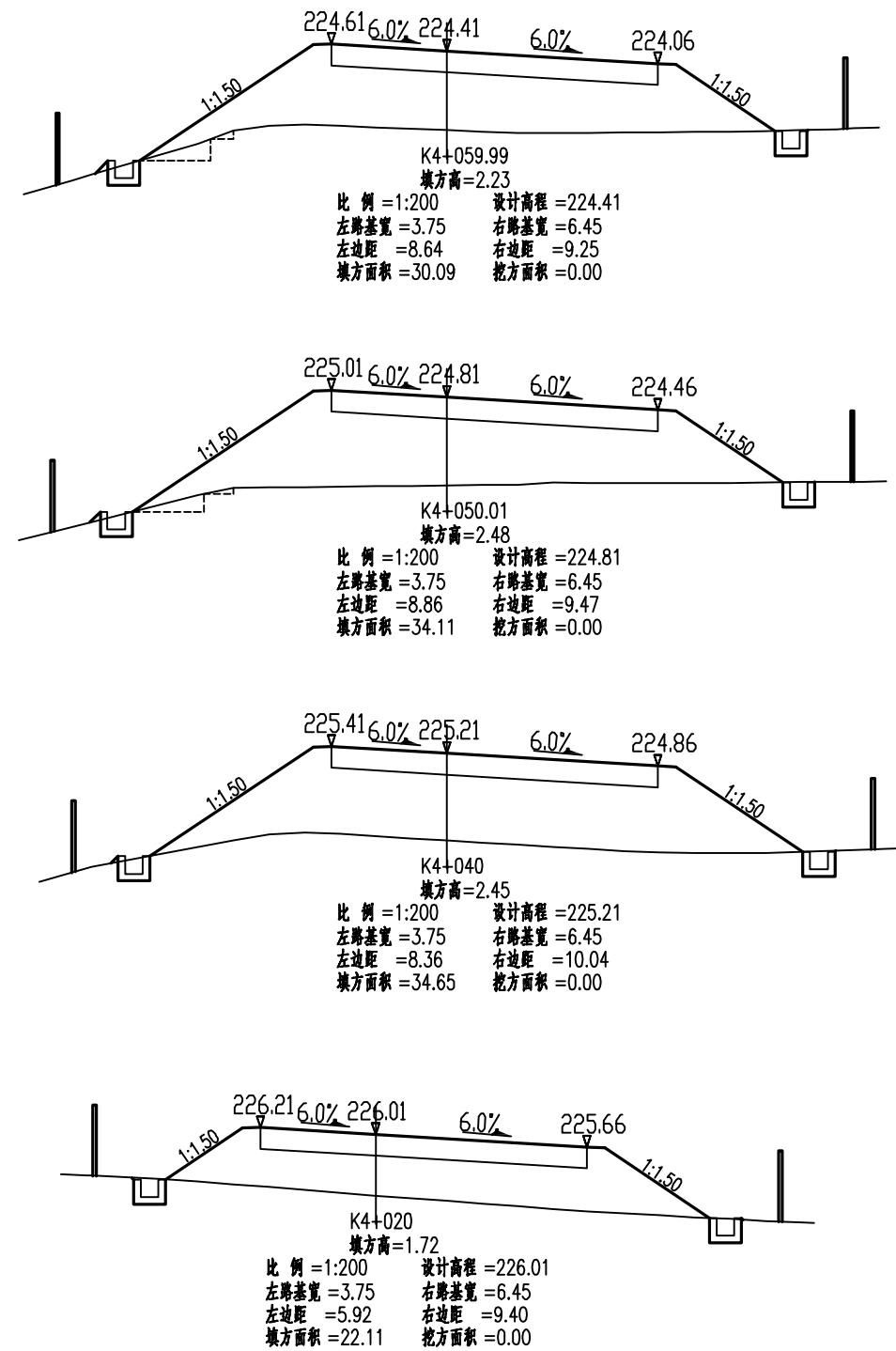
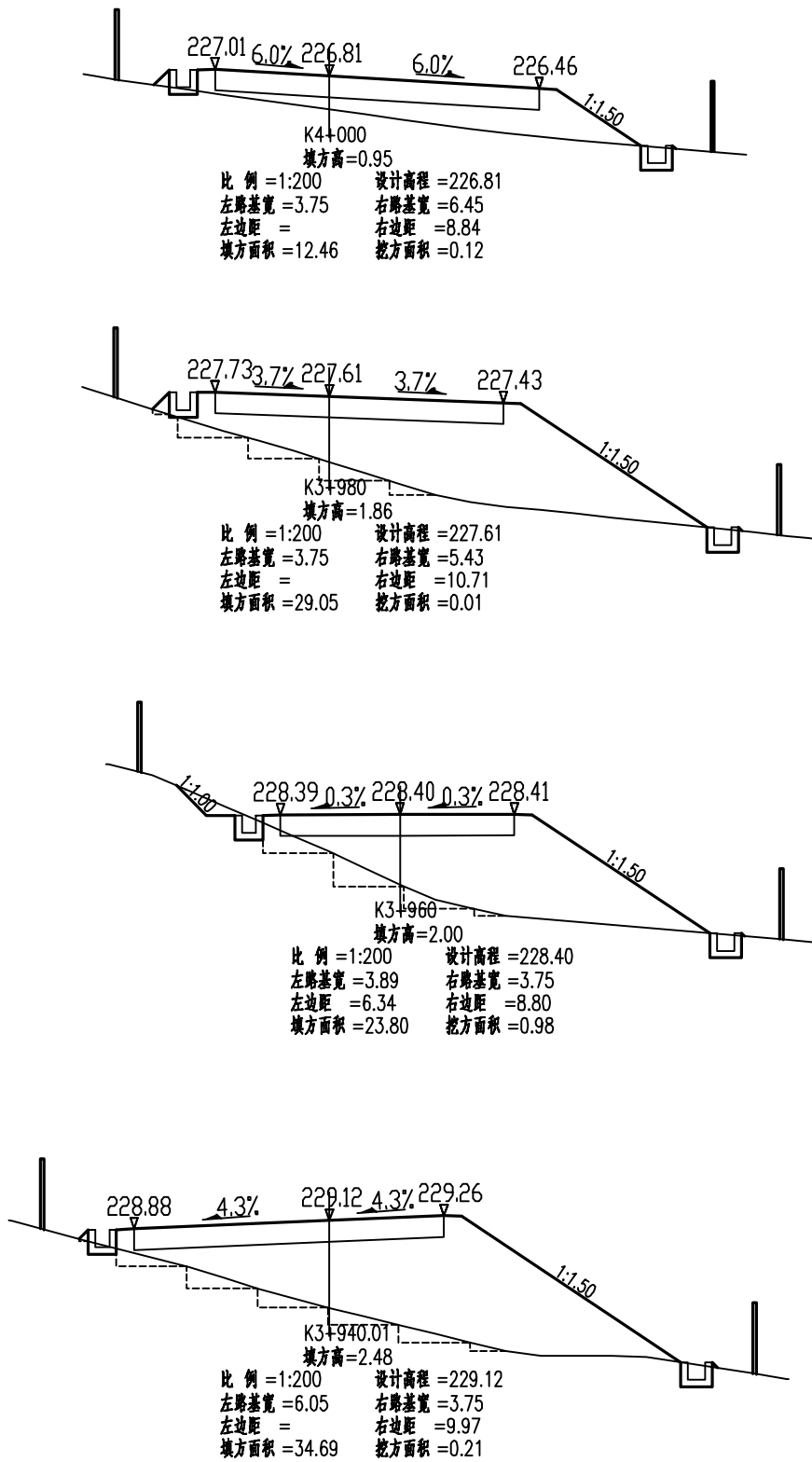
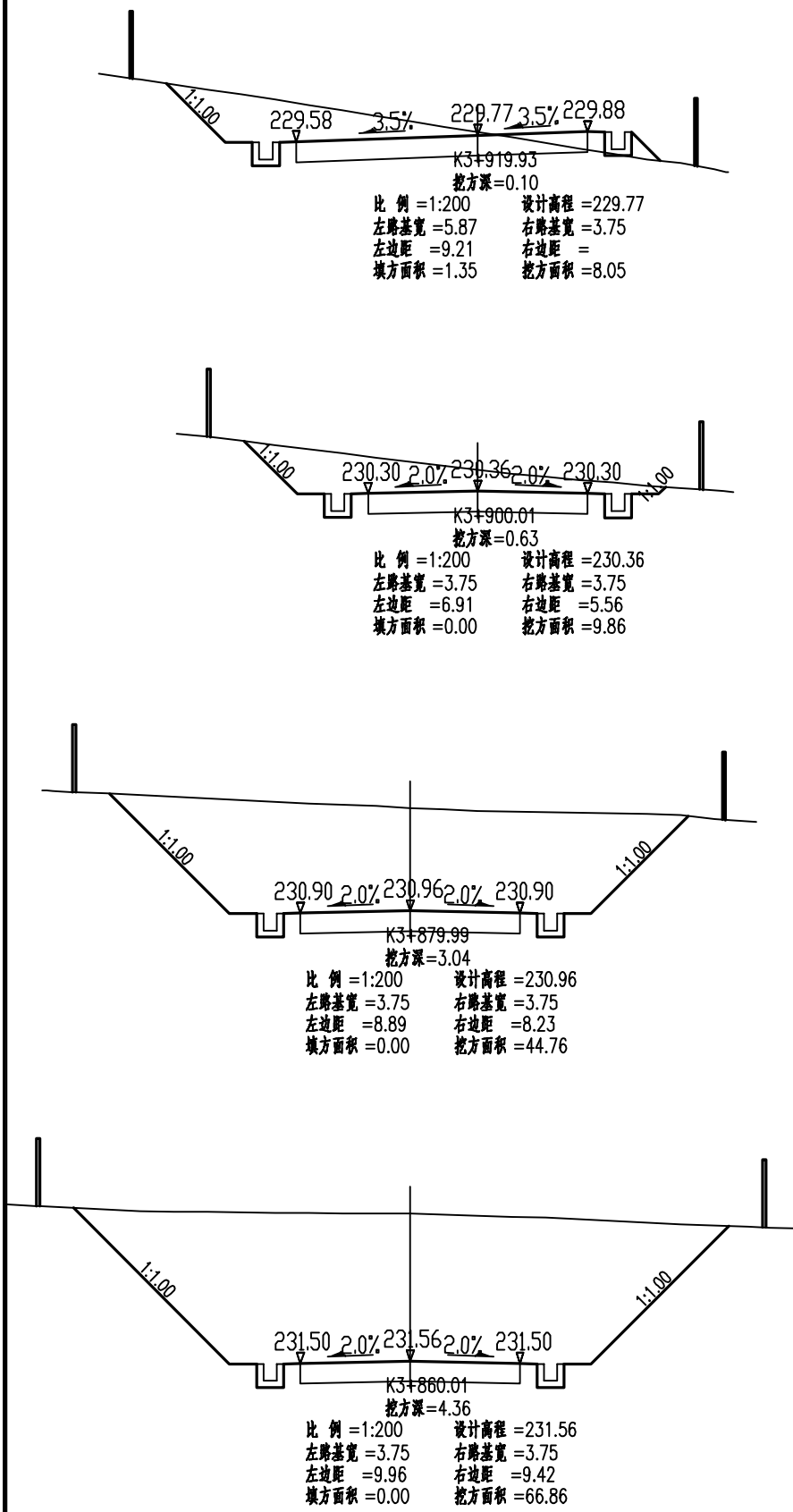
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



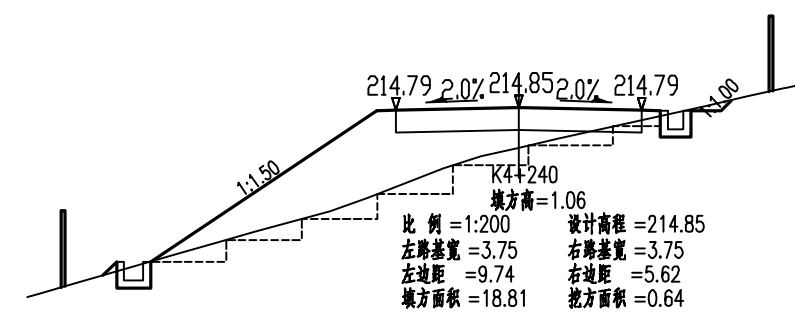
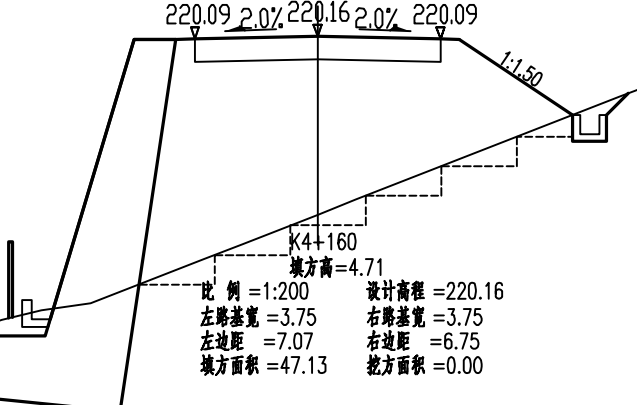
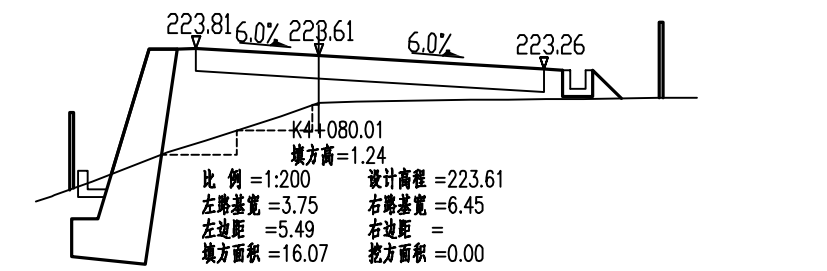
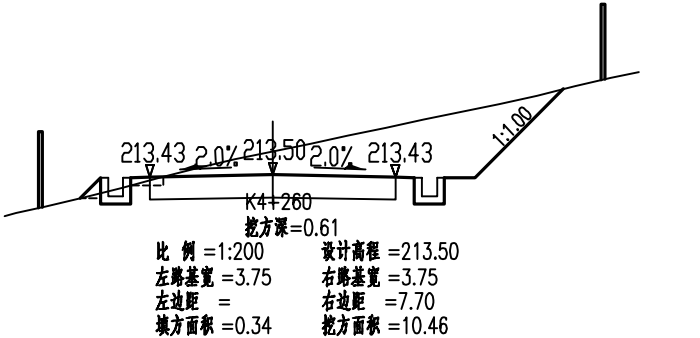
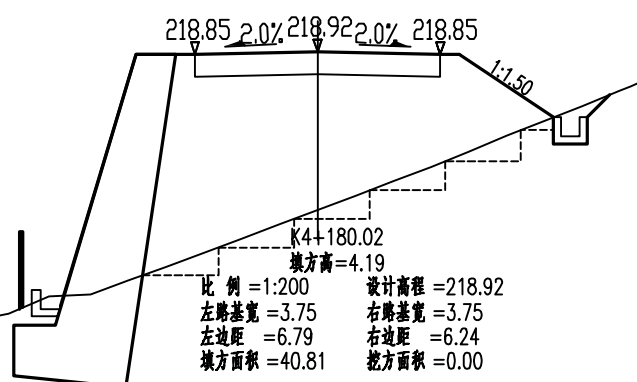
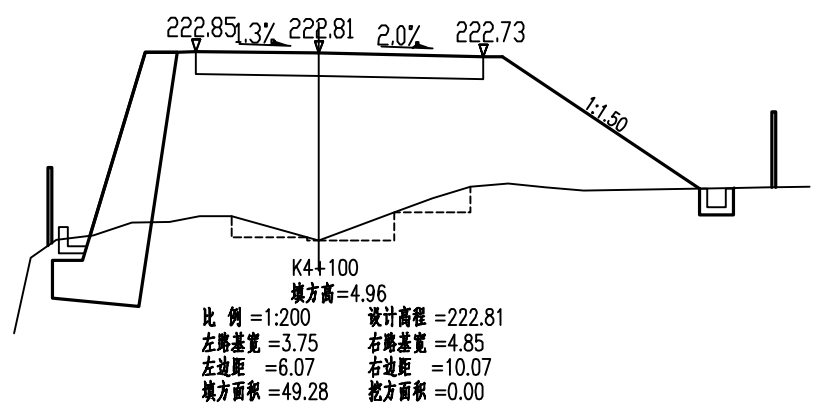
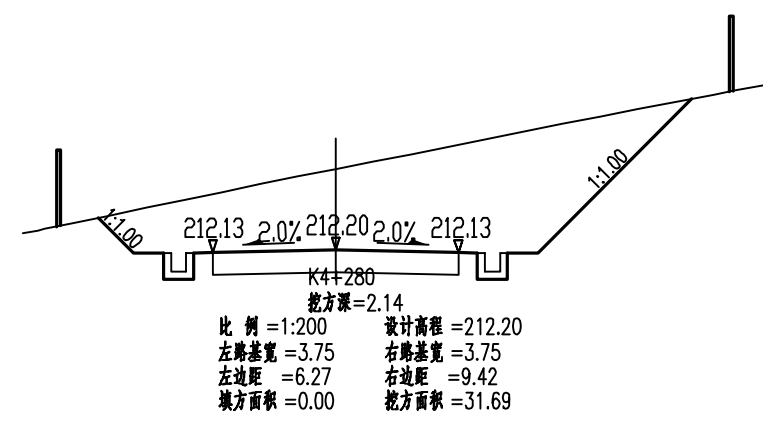
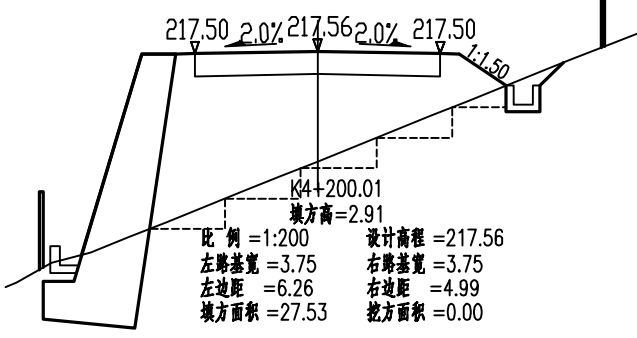
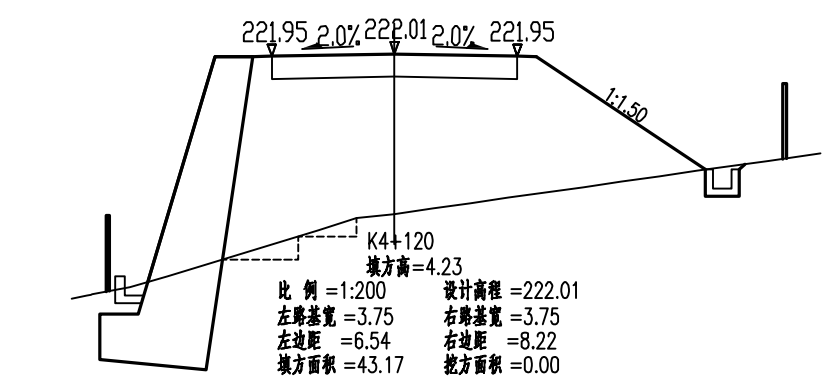
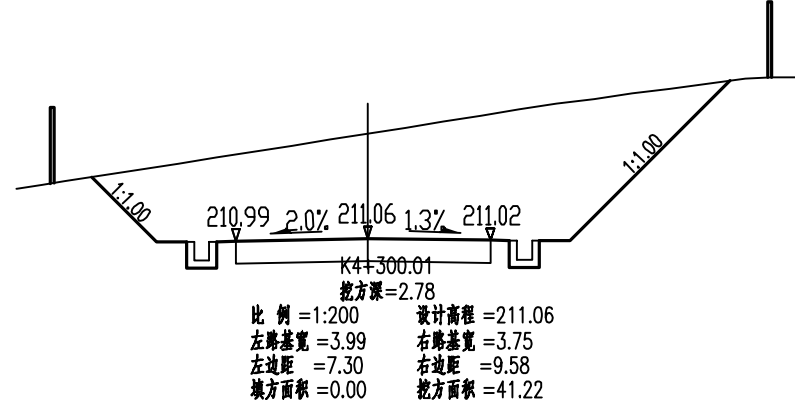
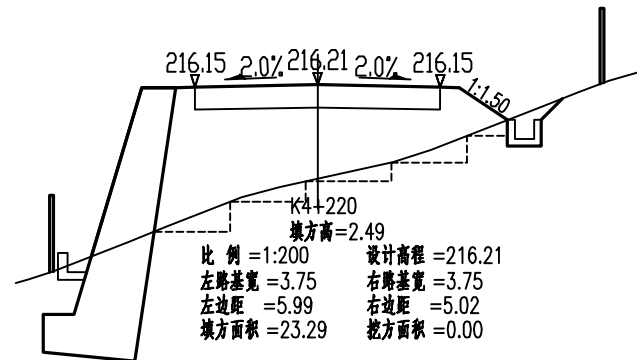
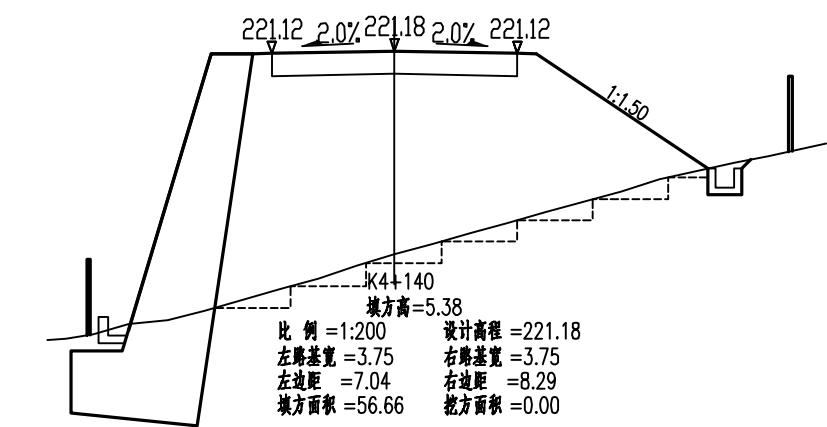
说明:
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。

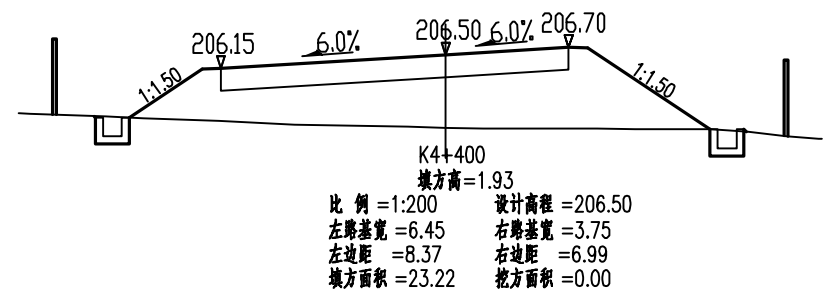
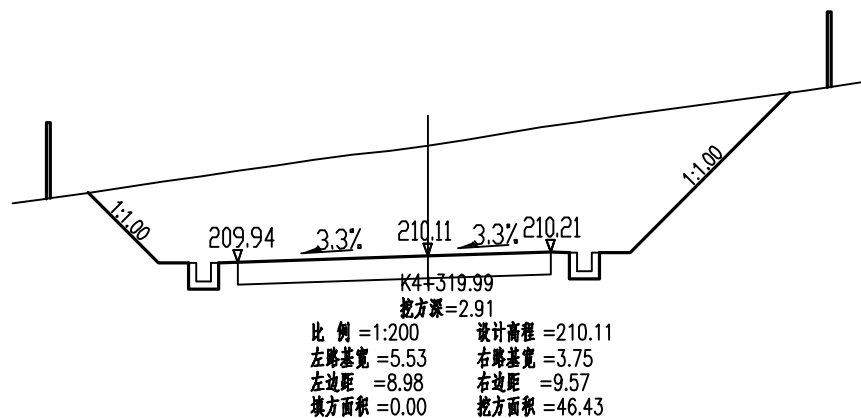
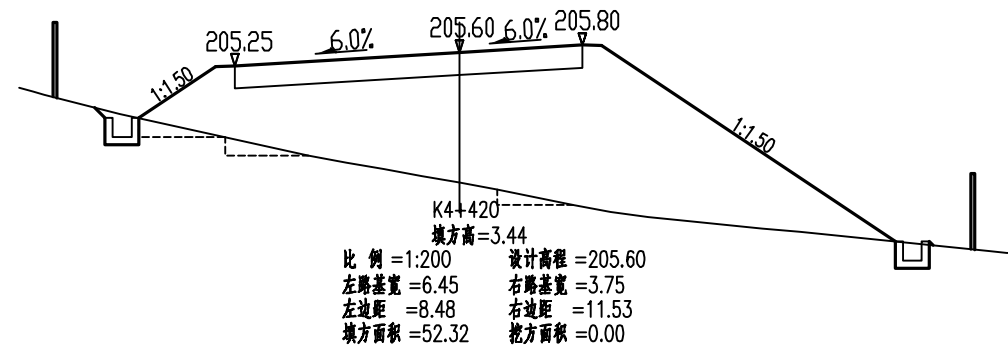
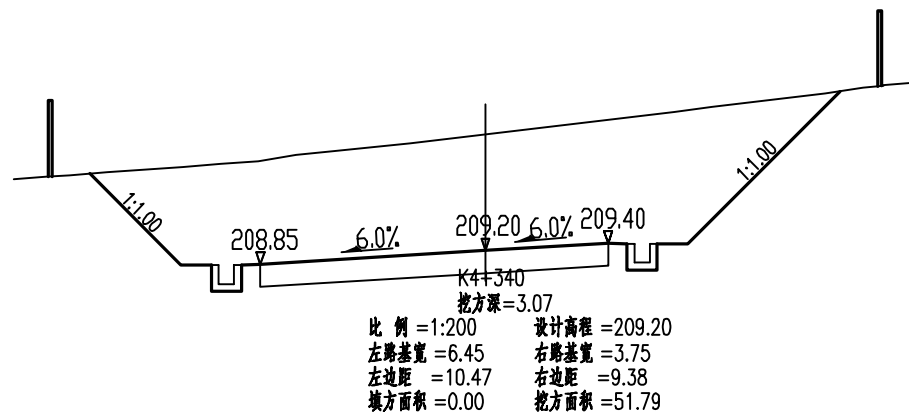
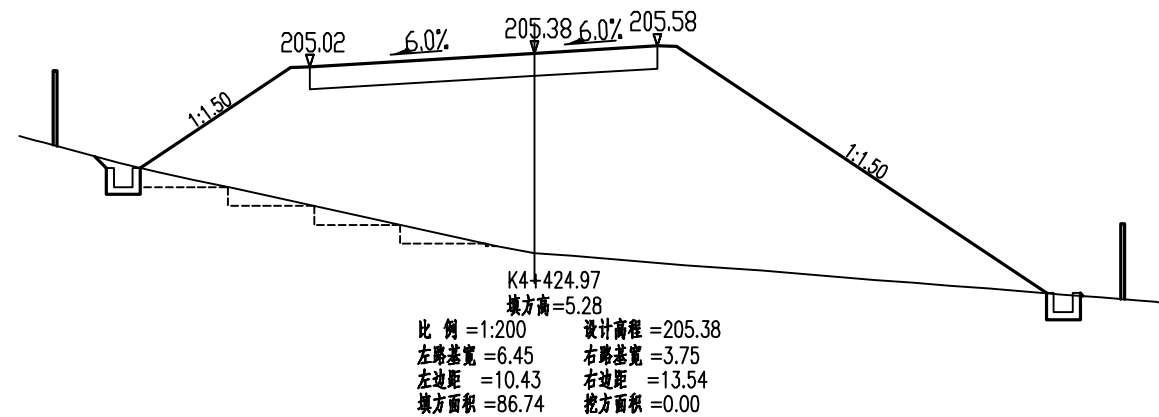
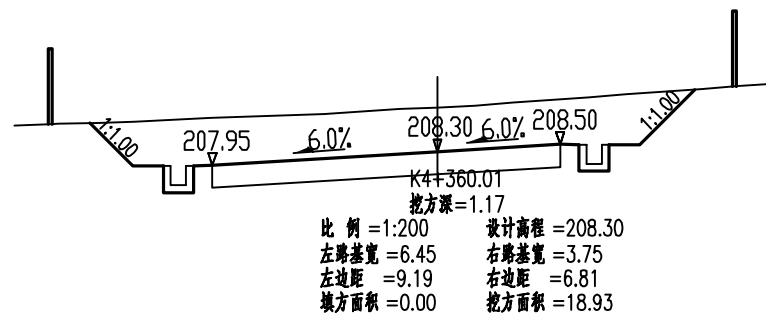
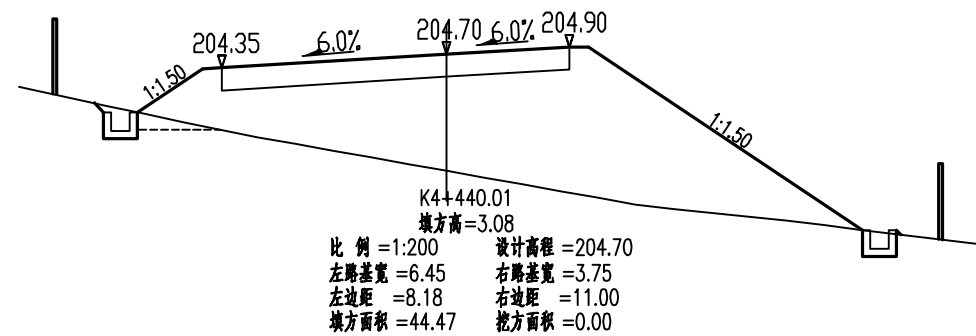
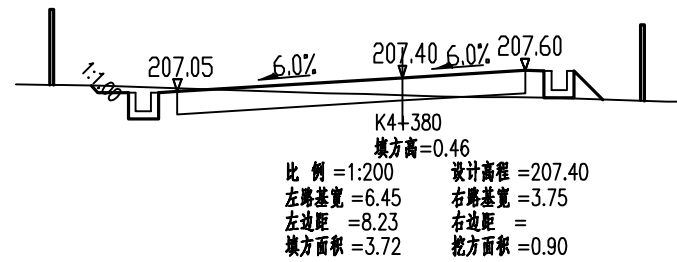


说明:
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。

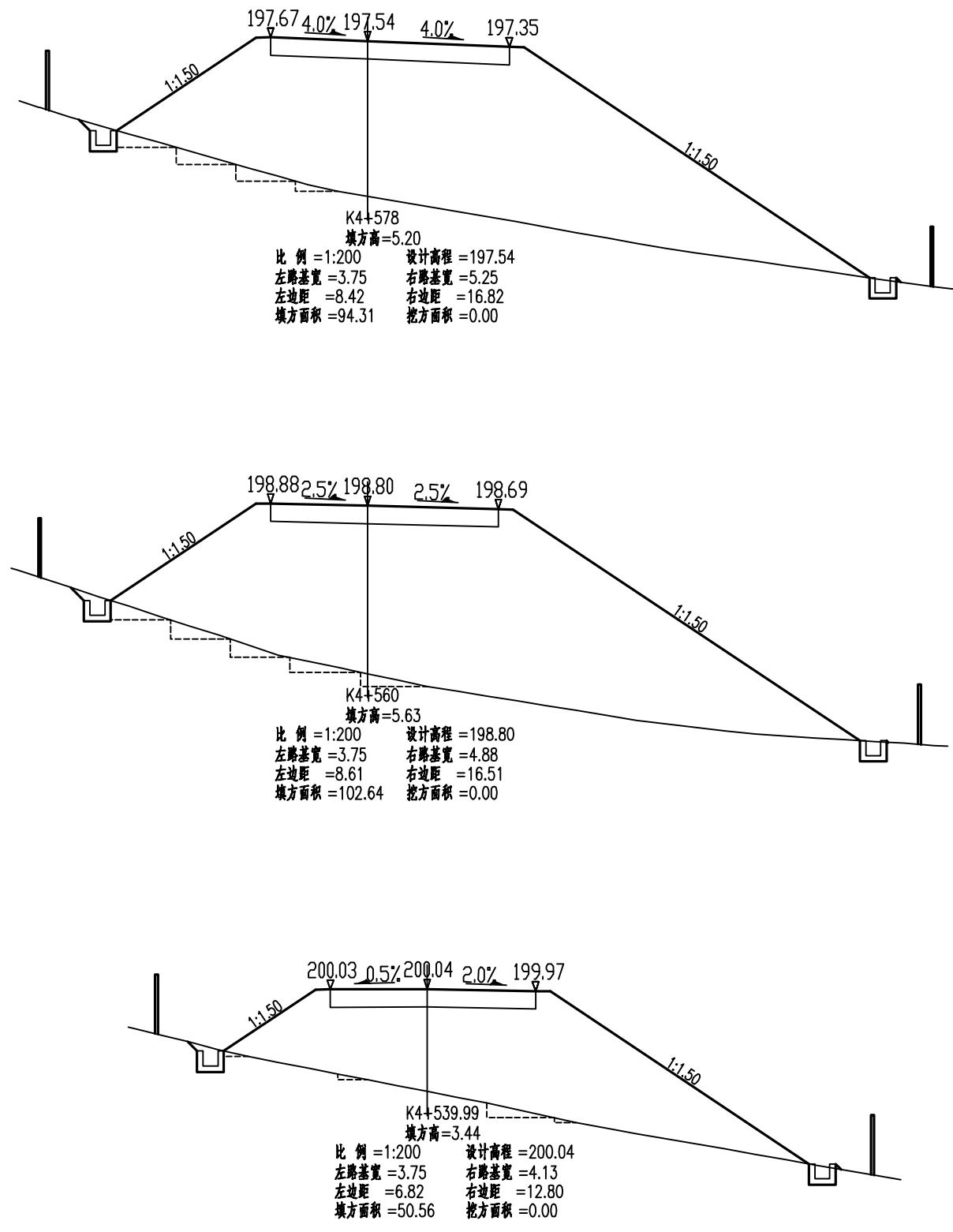
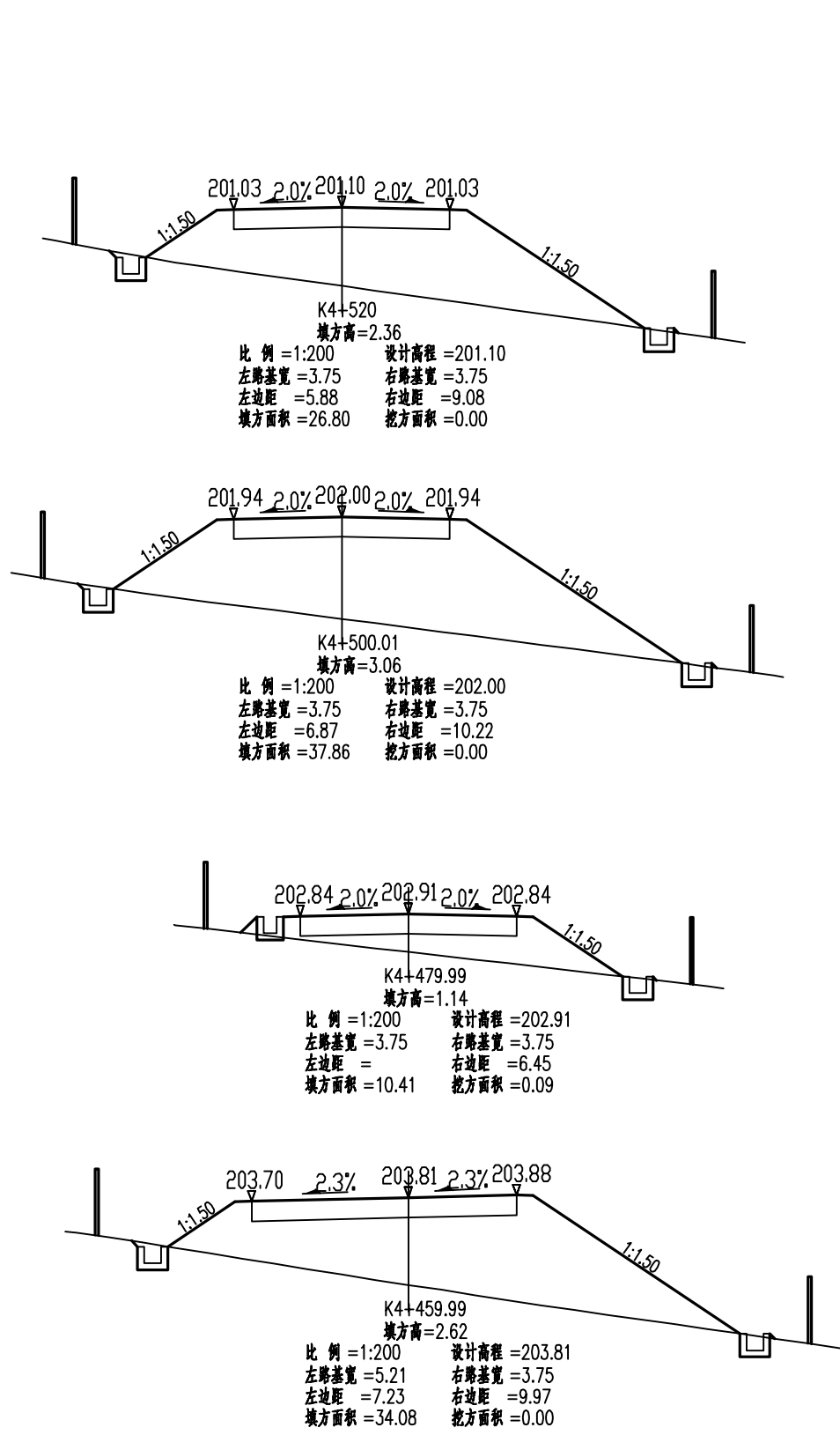


说明:

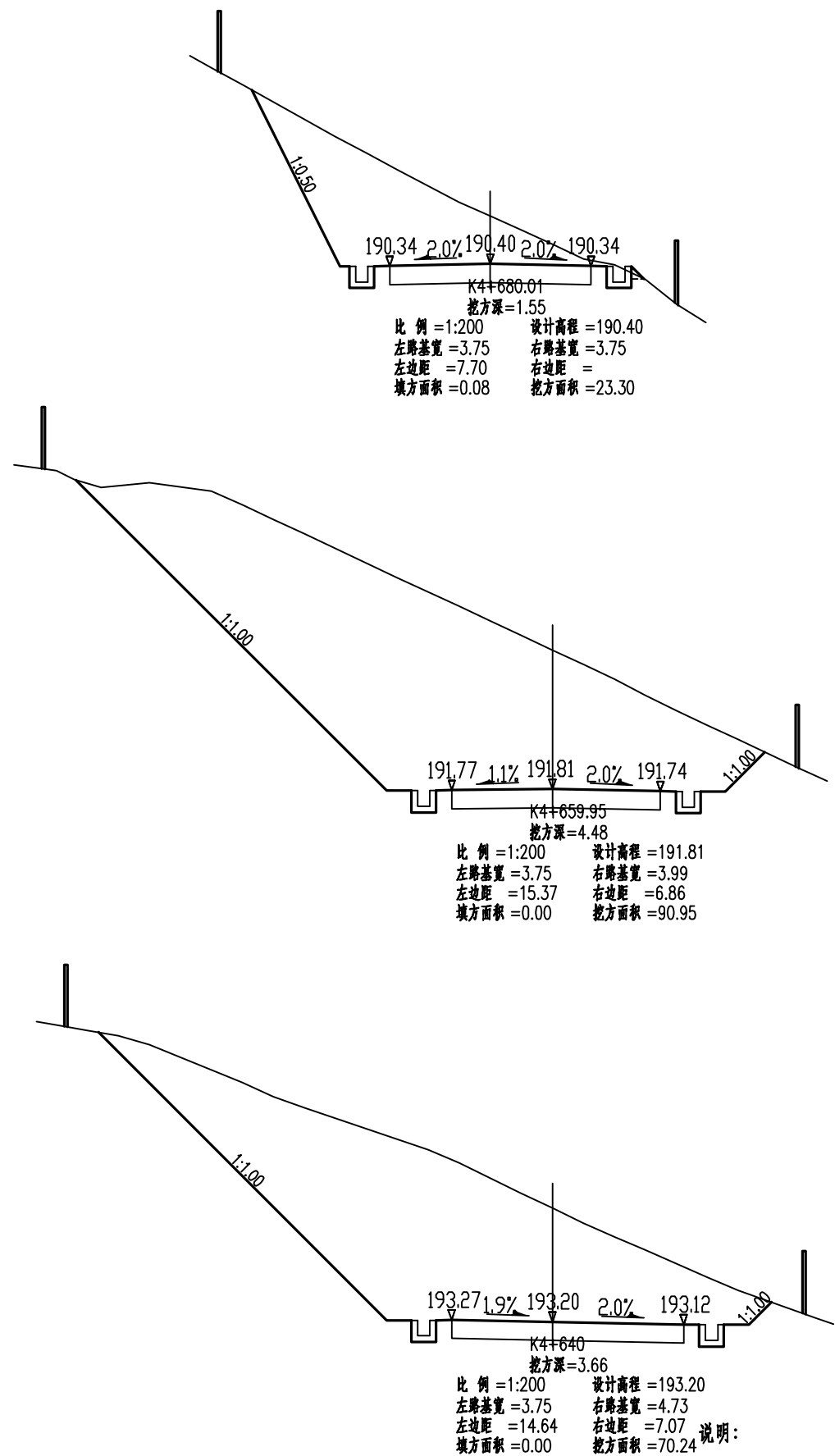
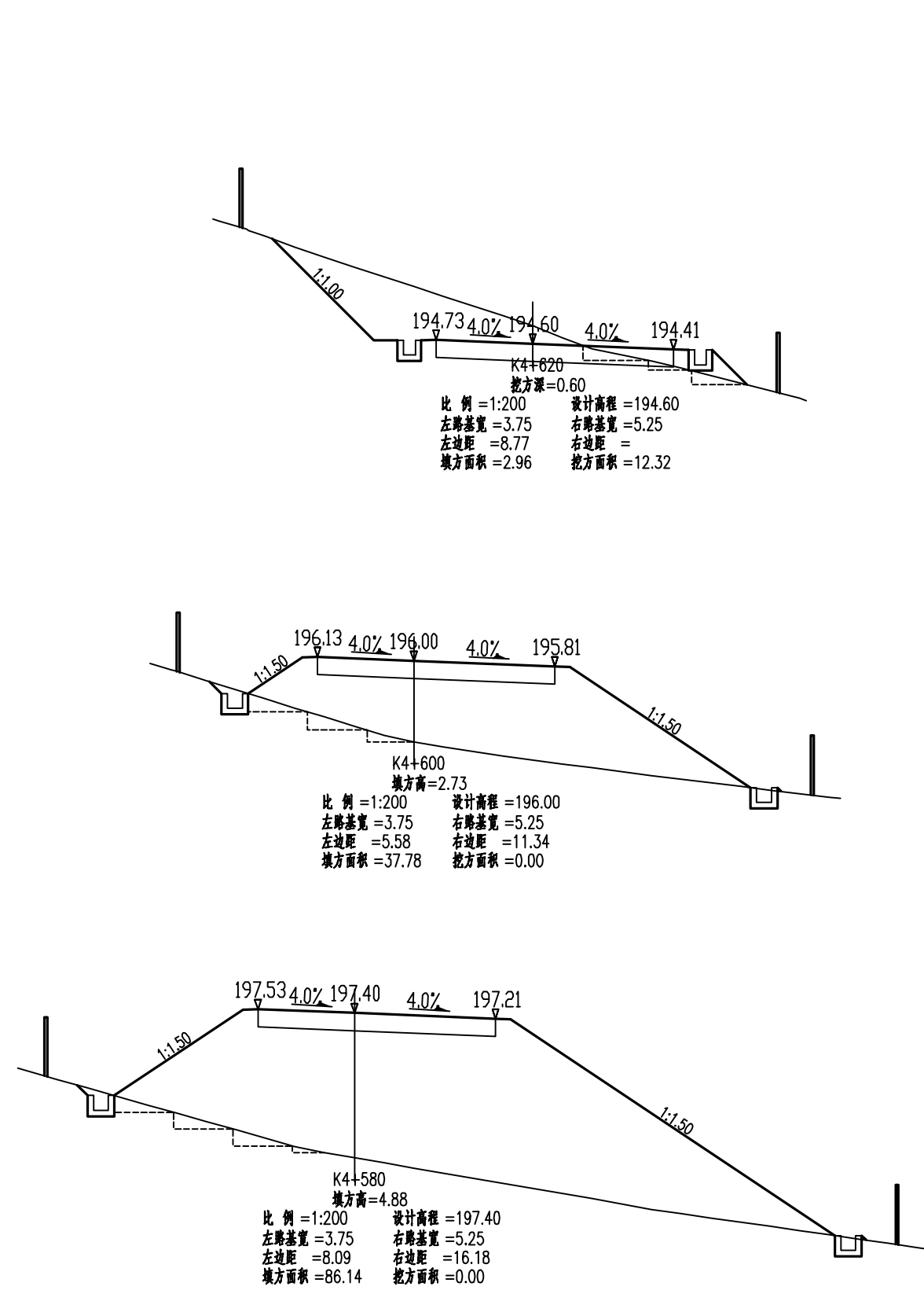
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



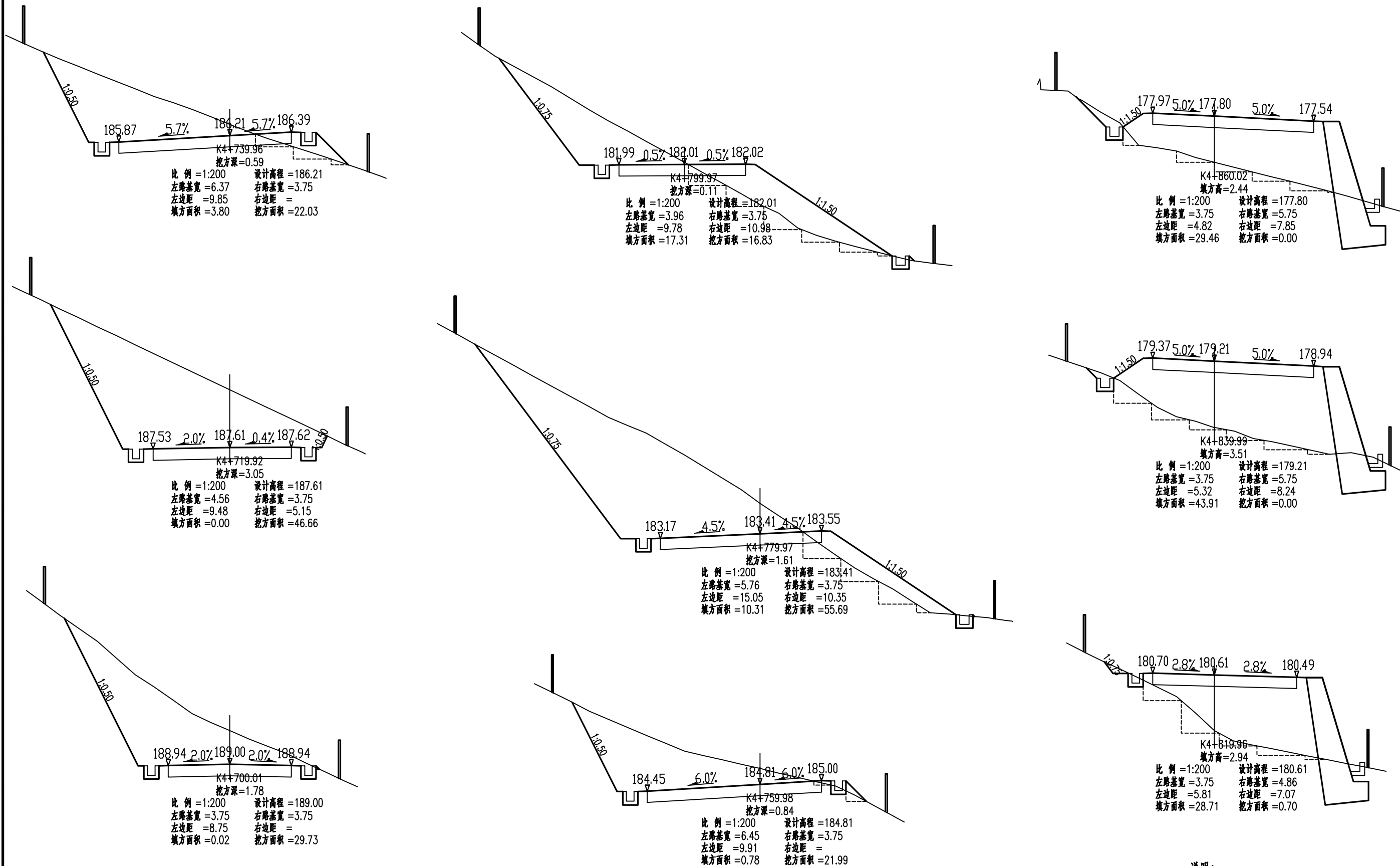
说明:
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



说明:
1. 本图比例为1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

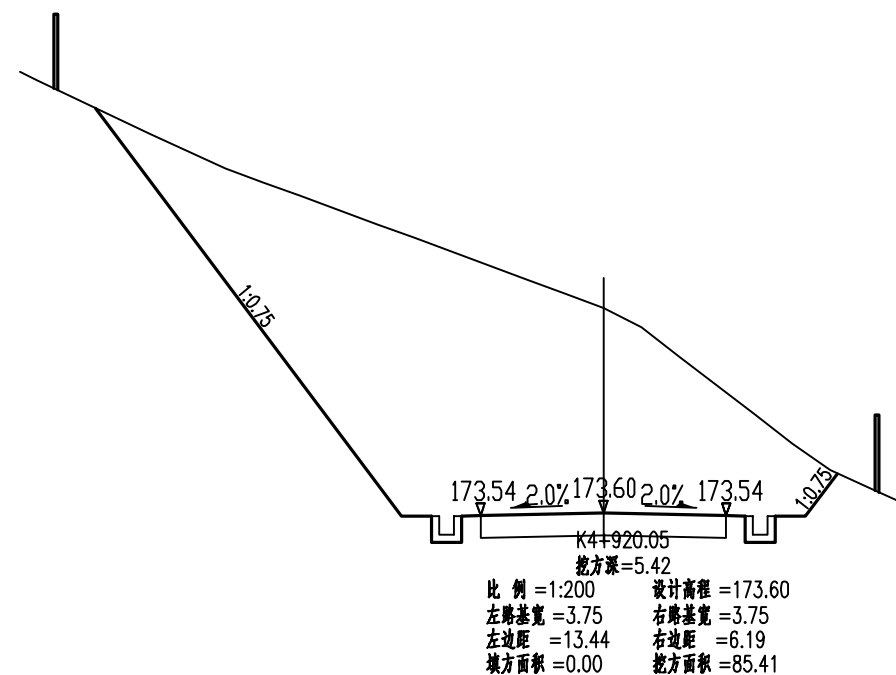
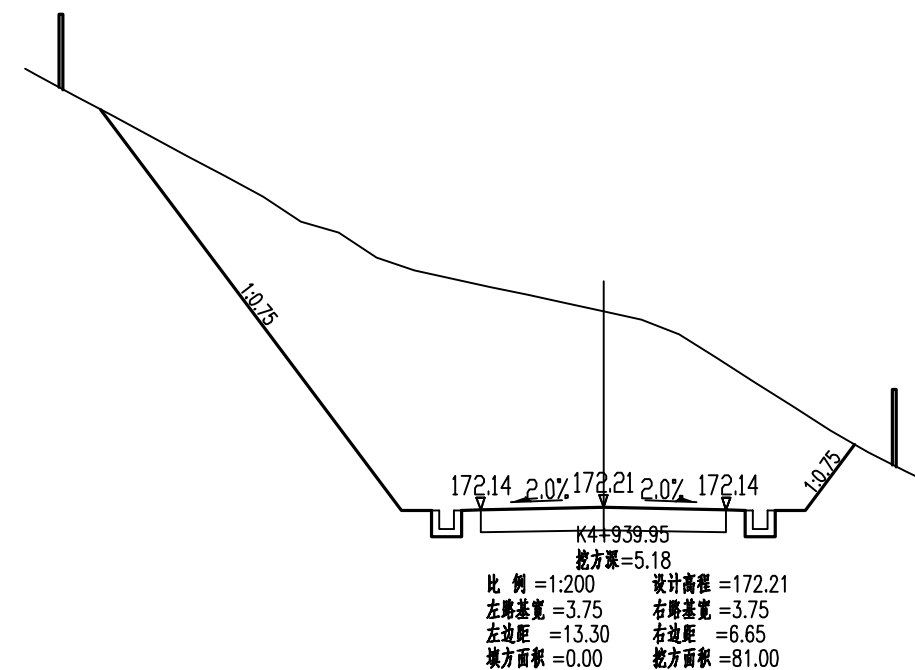
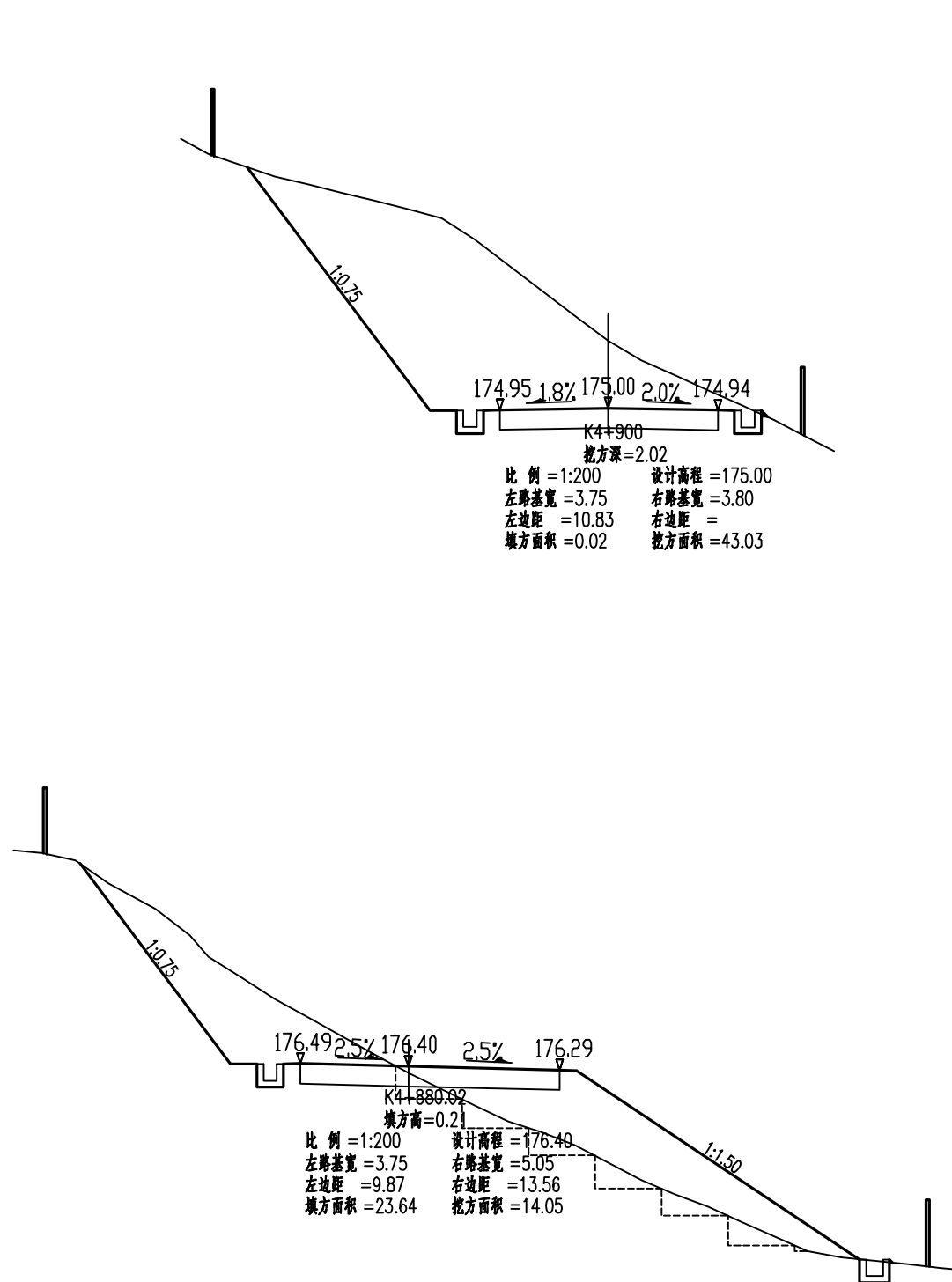


1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。

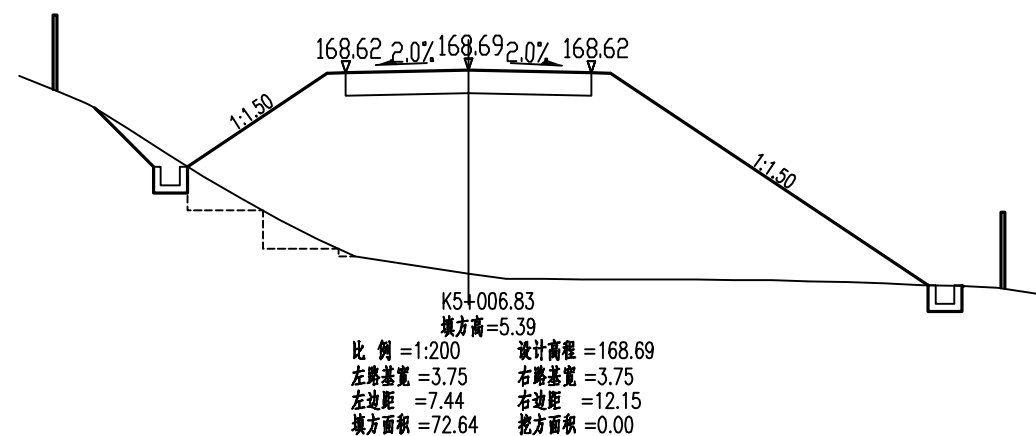
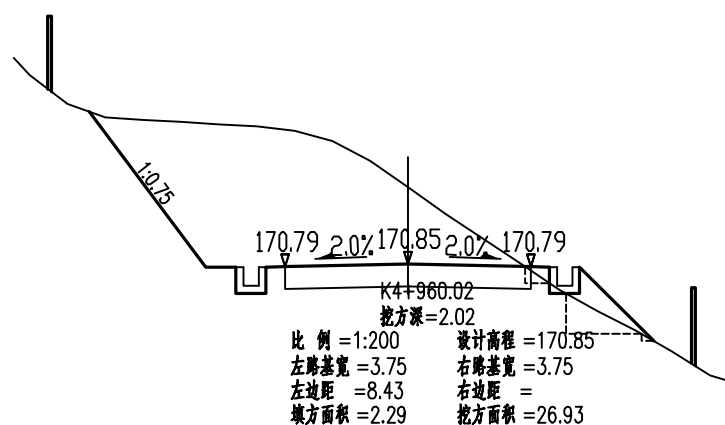
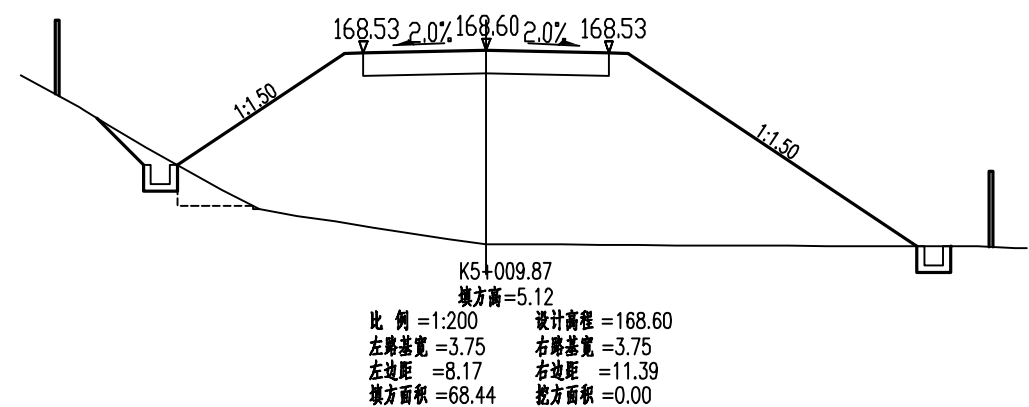
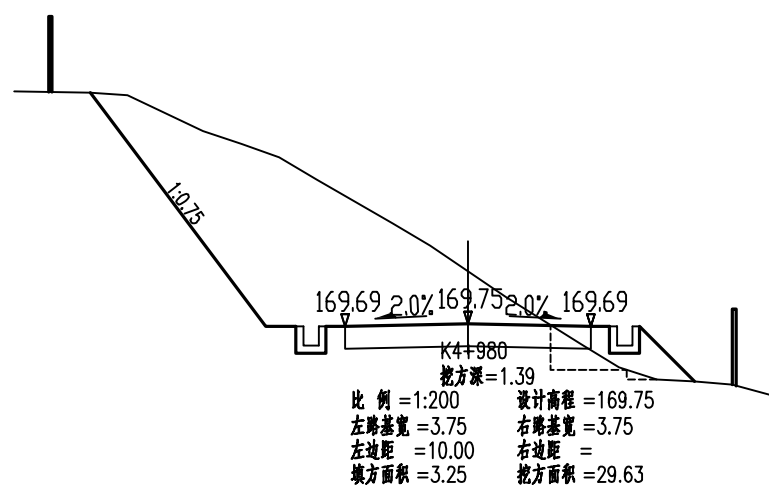
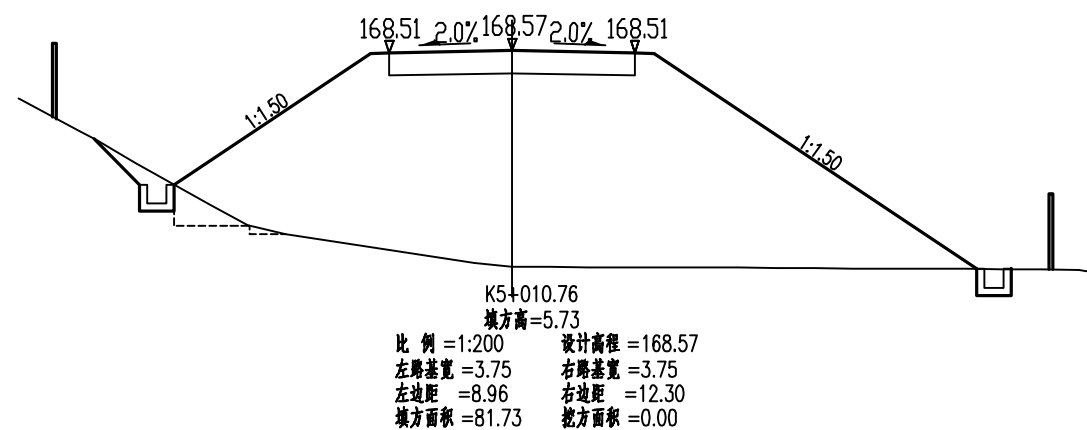
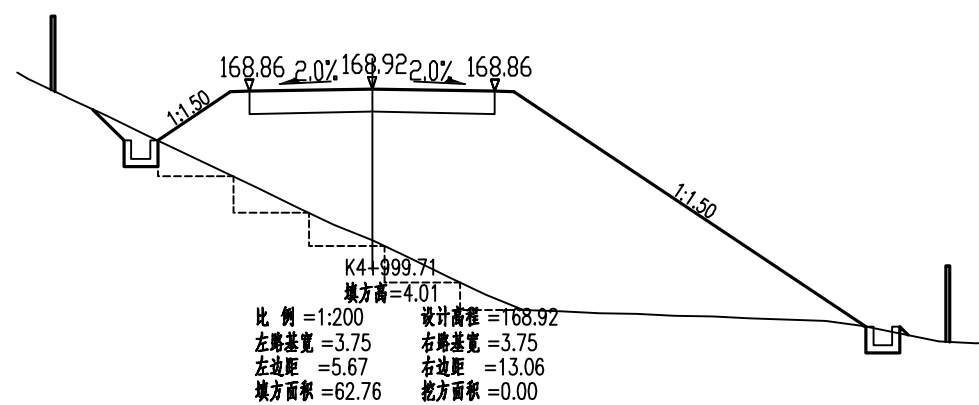


说明:

1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。

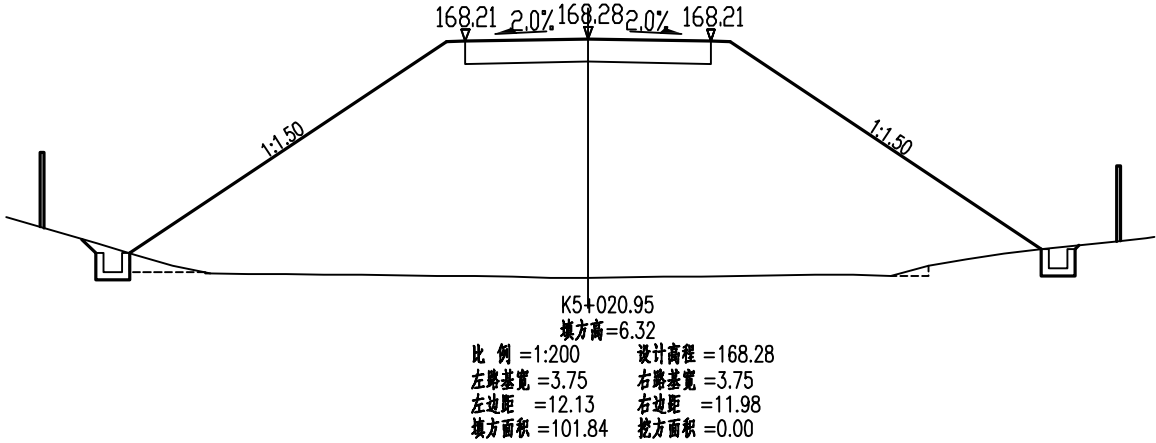
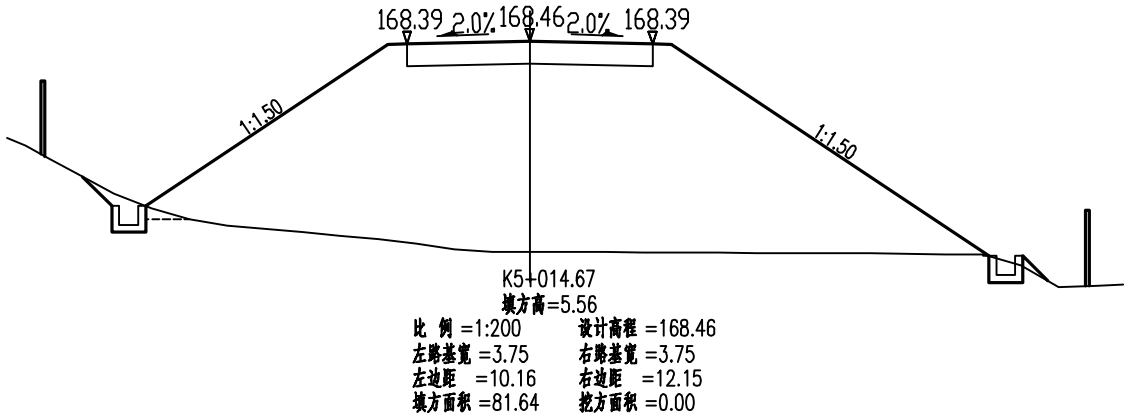
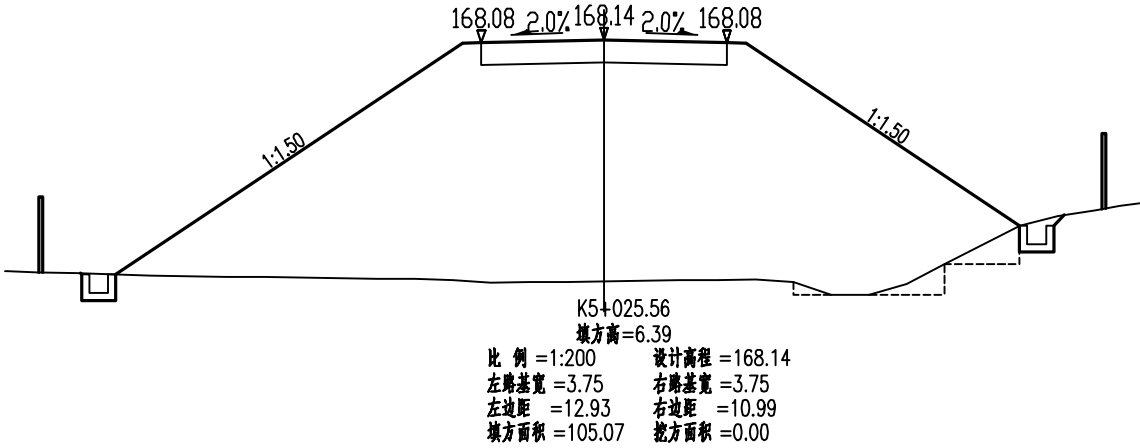
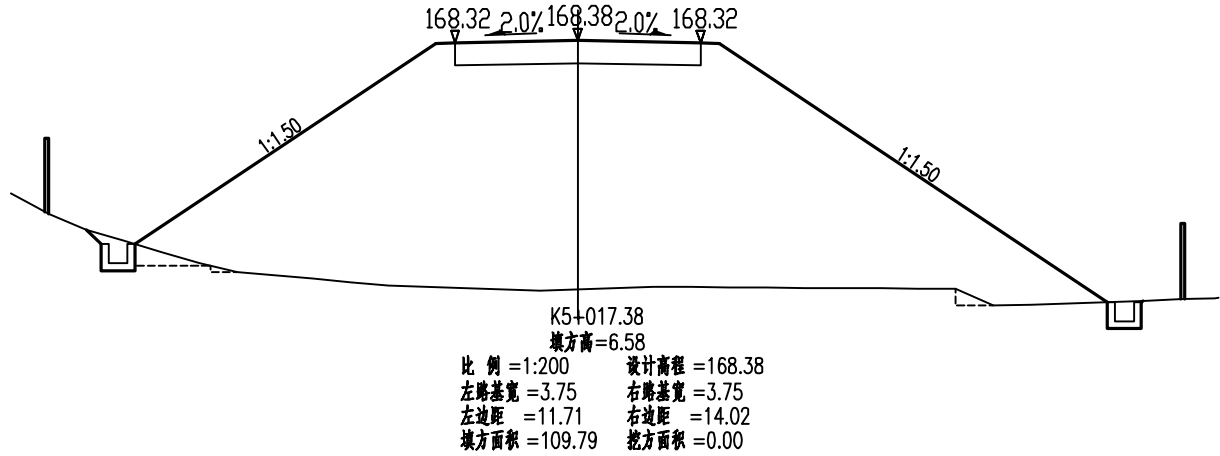
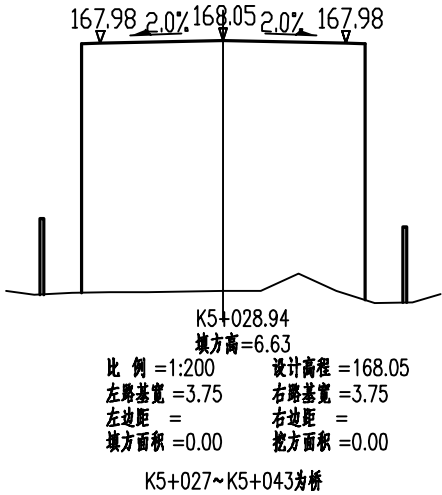
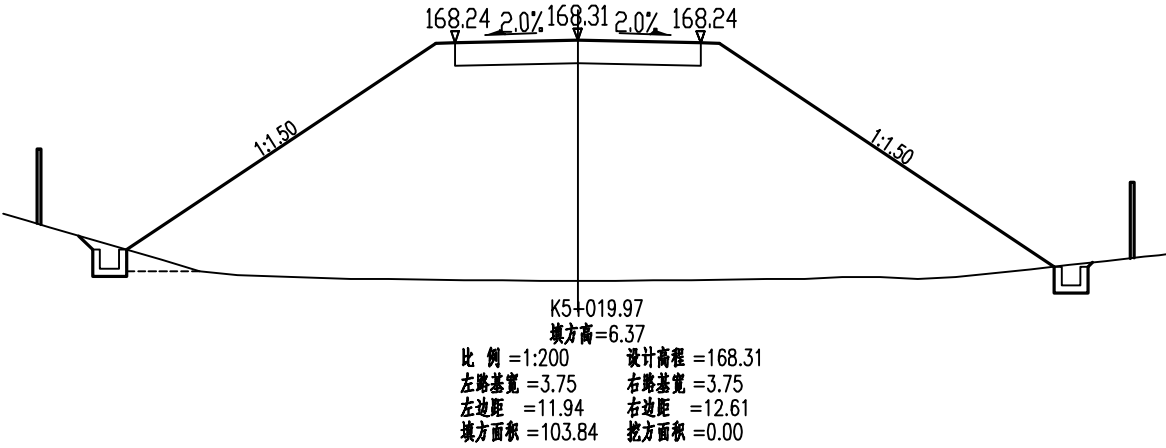


说明:
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

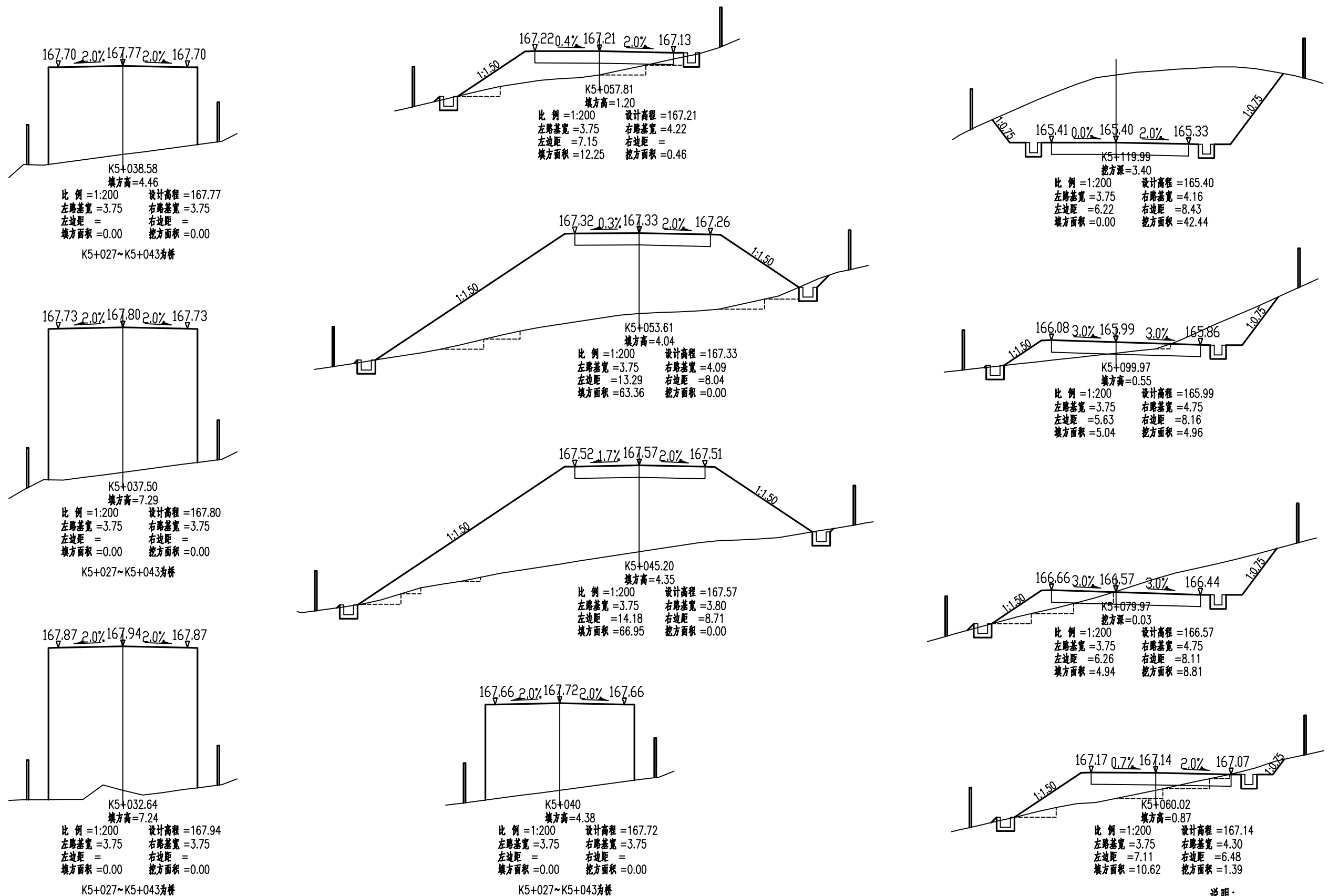


说明:

1. 本图比例为 1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

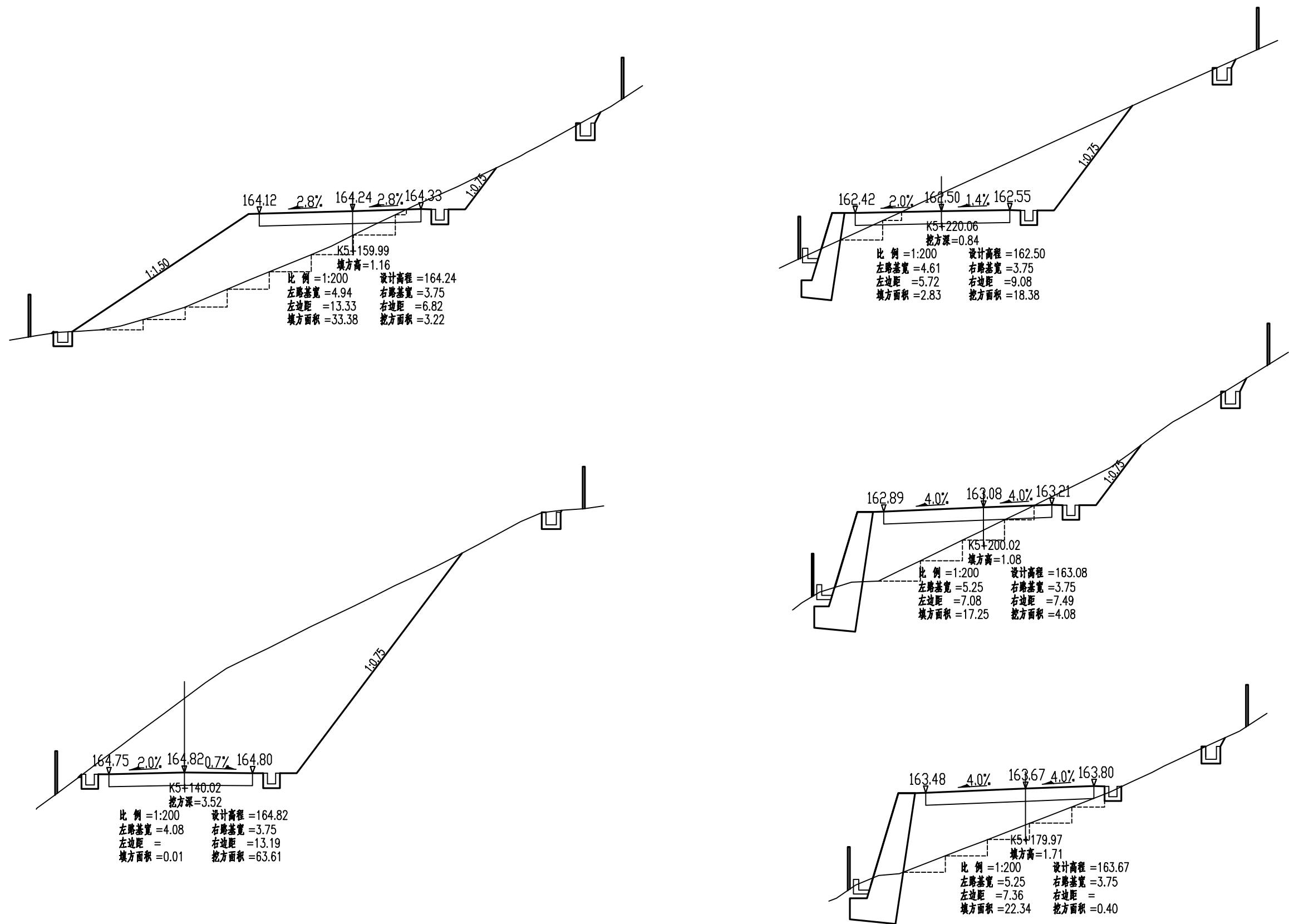


说明:
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



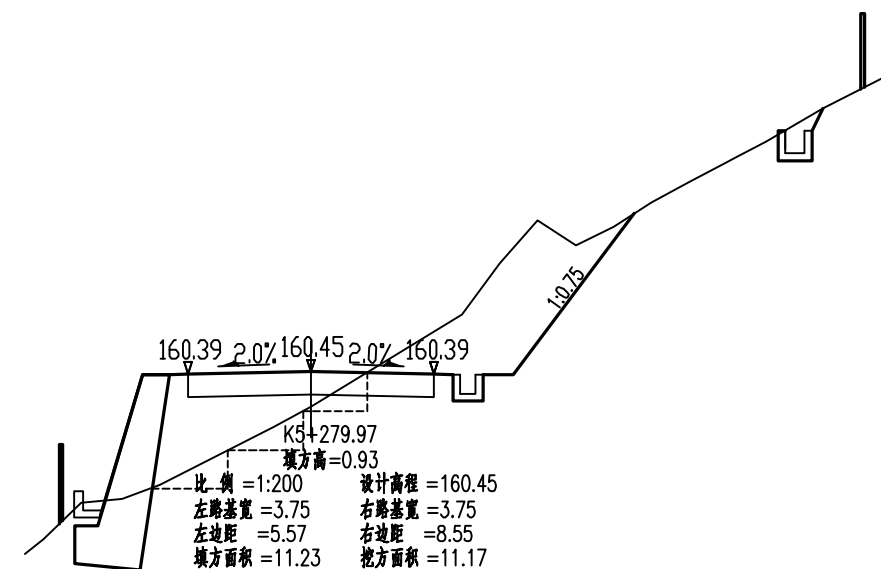
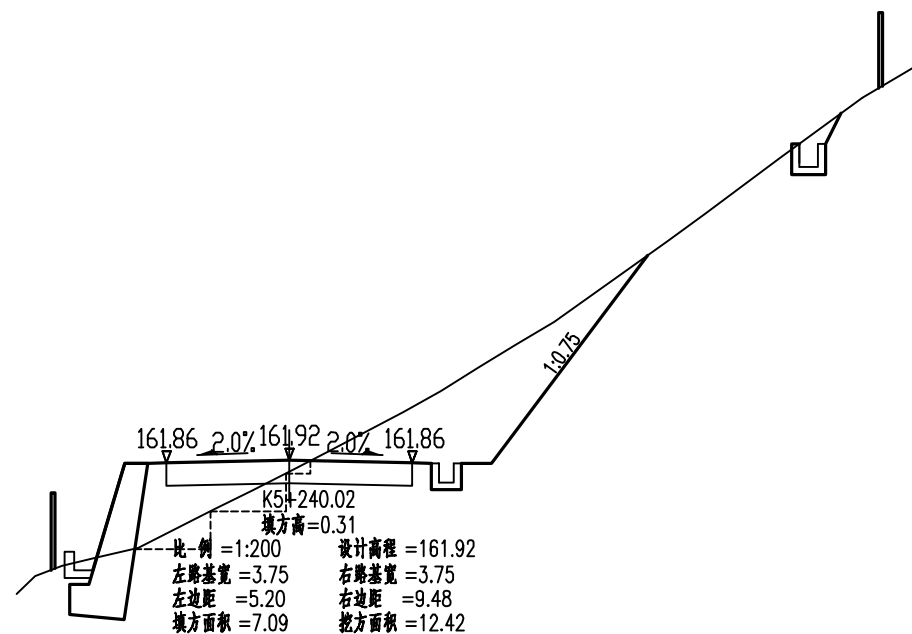
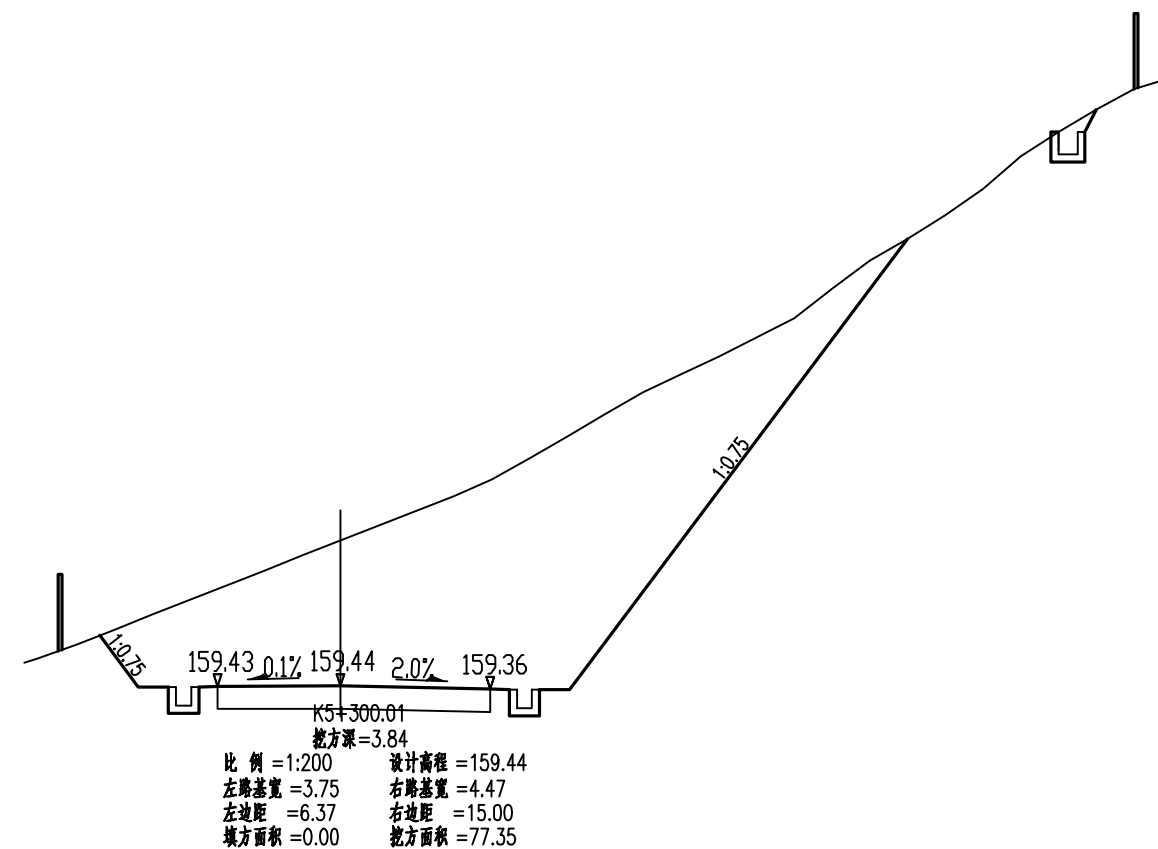
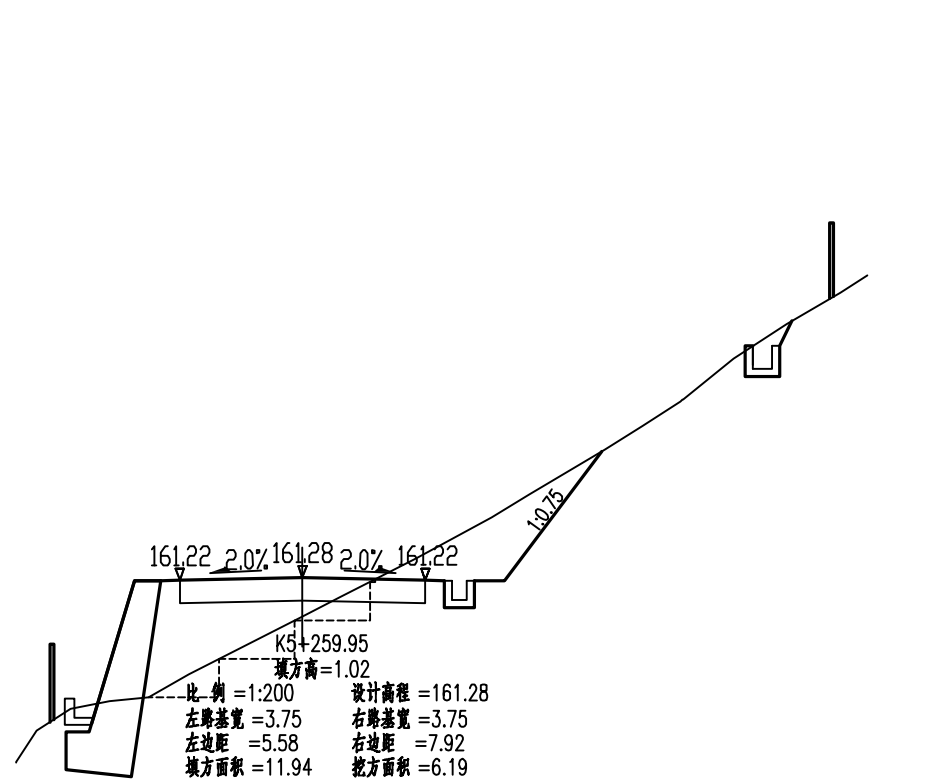
说明:

1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



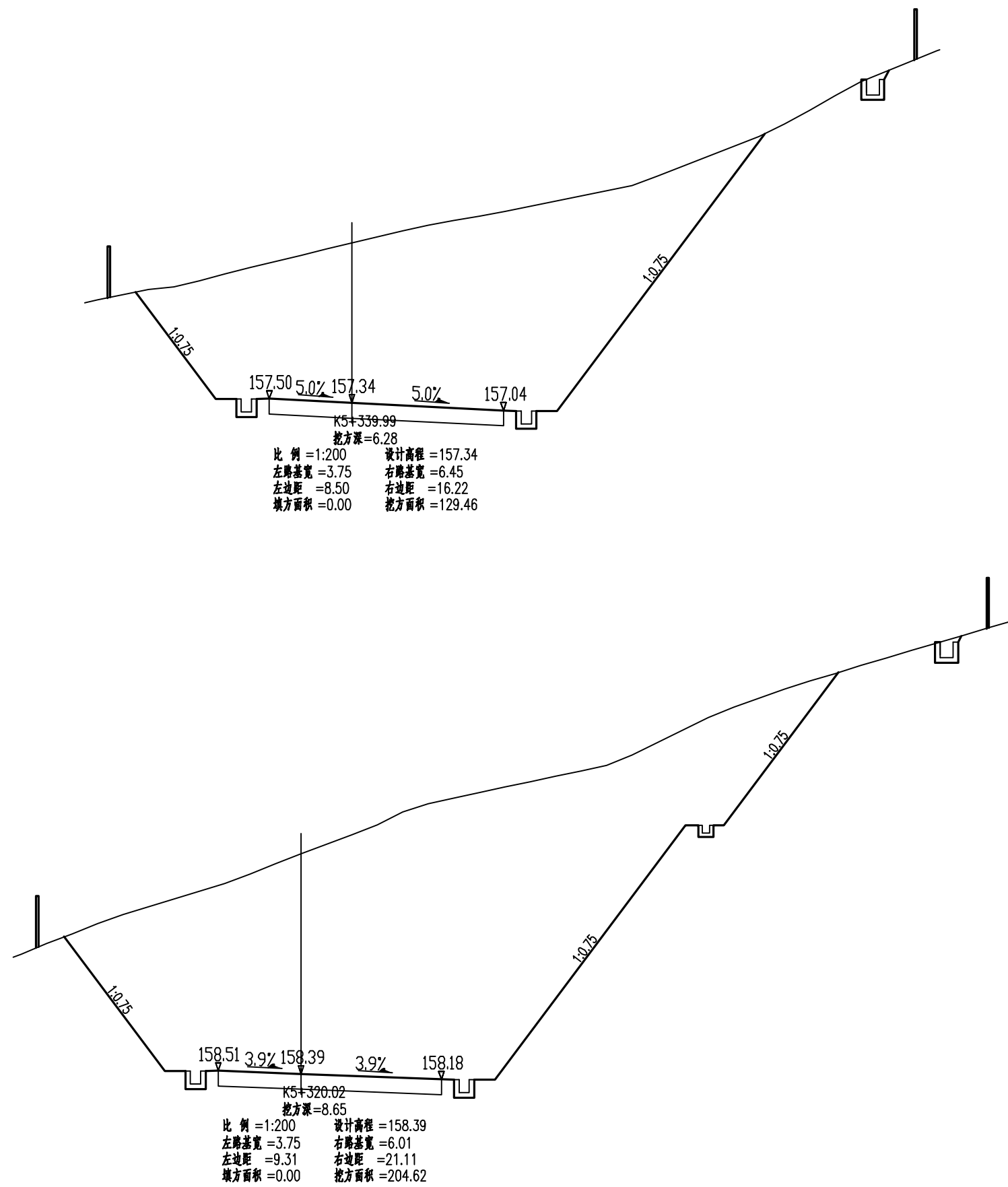
说明:

1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



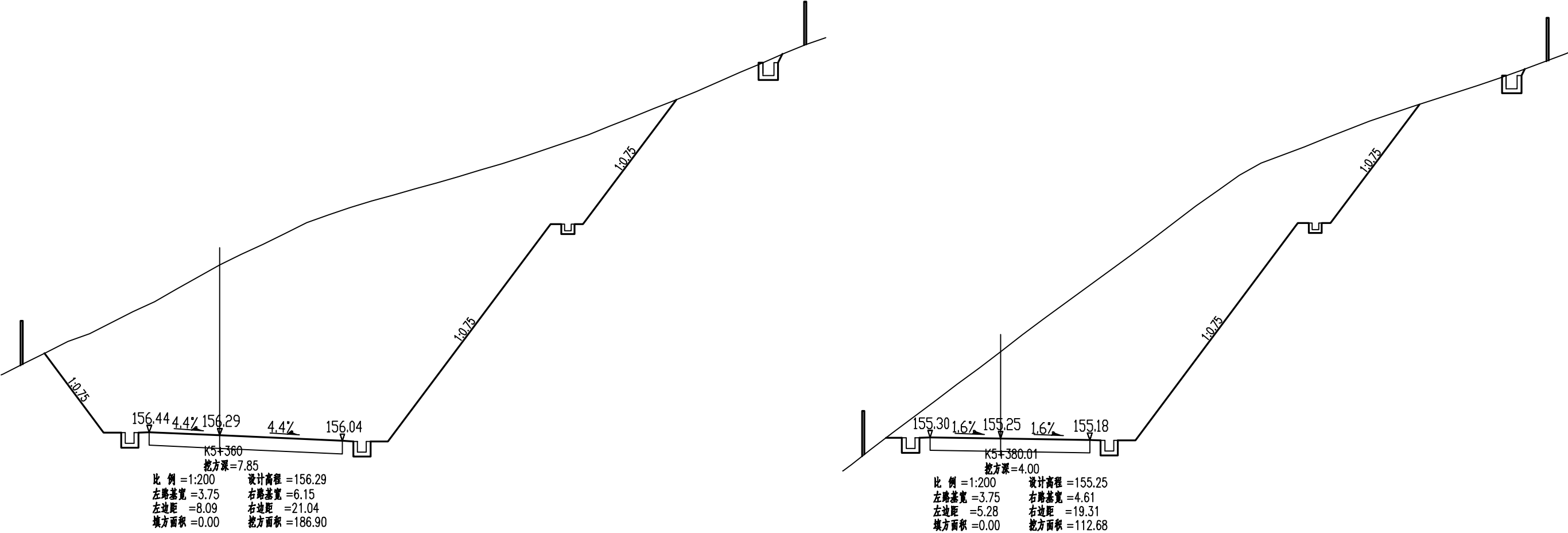
说明:

1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



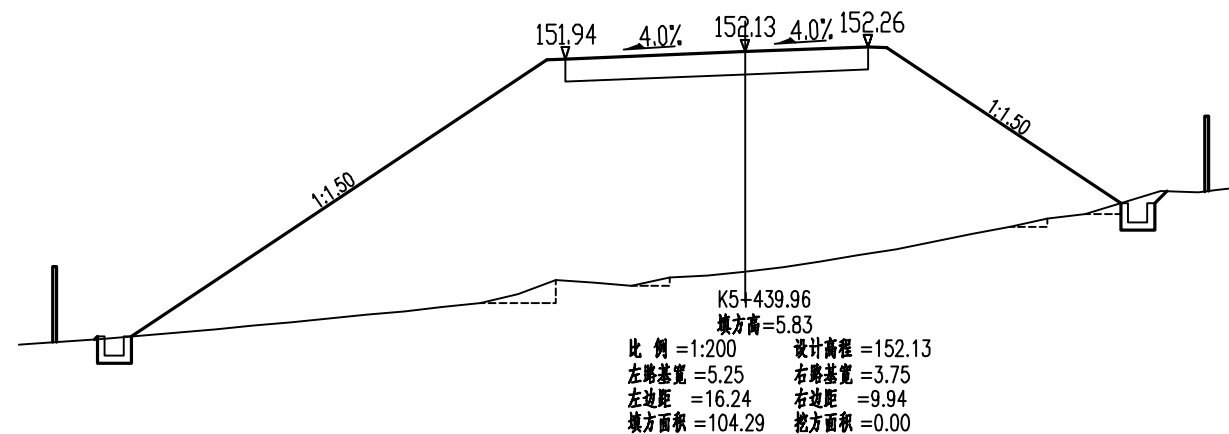
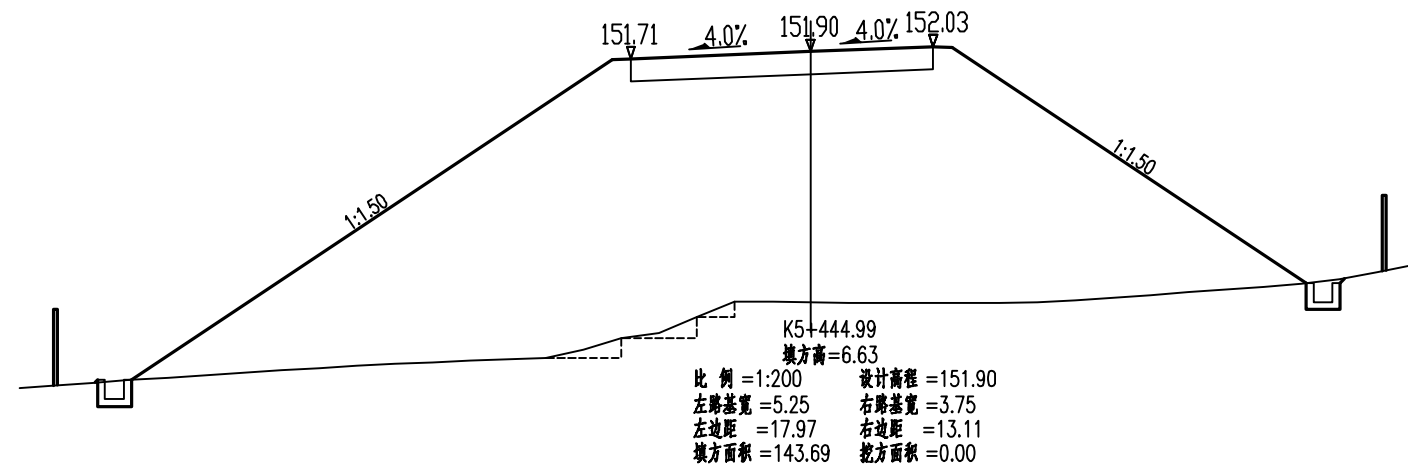
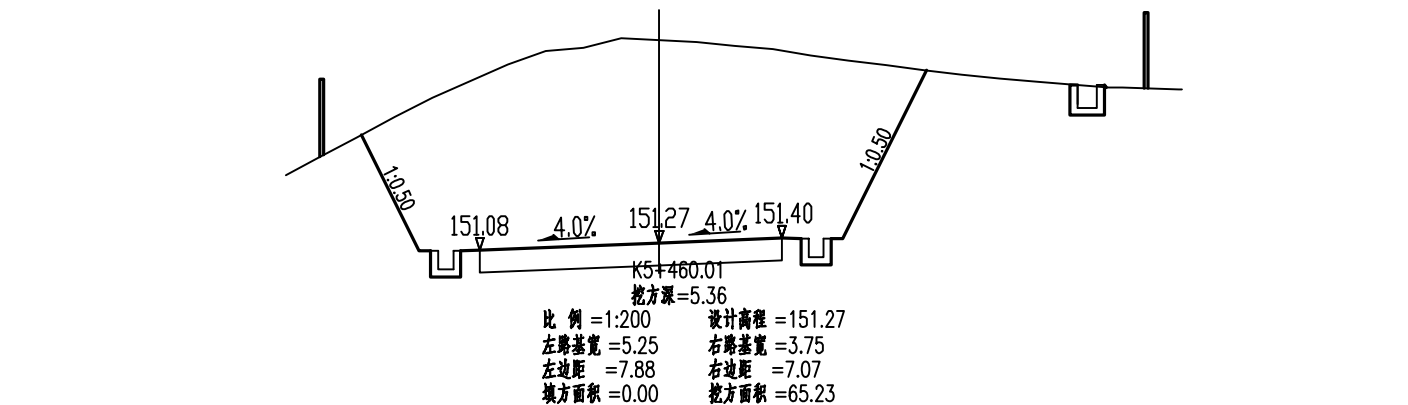
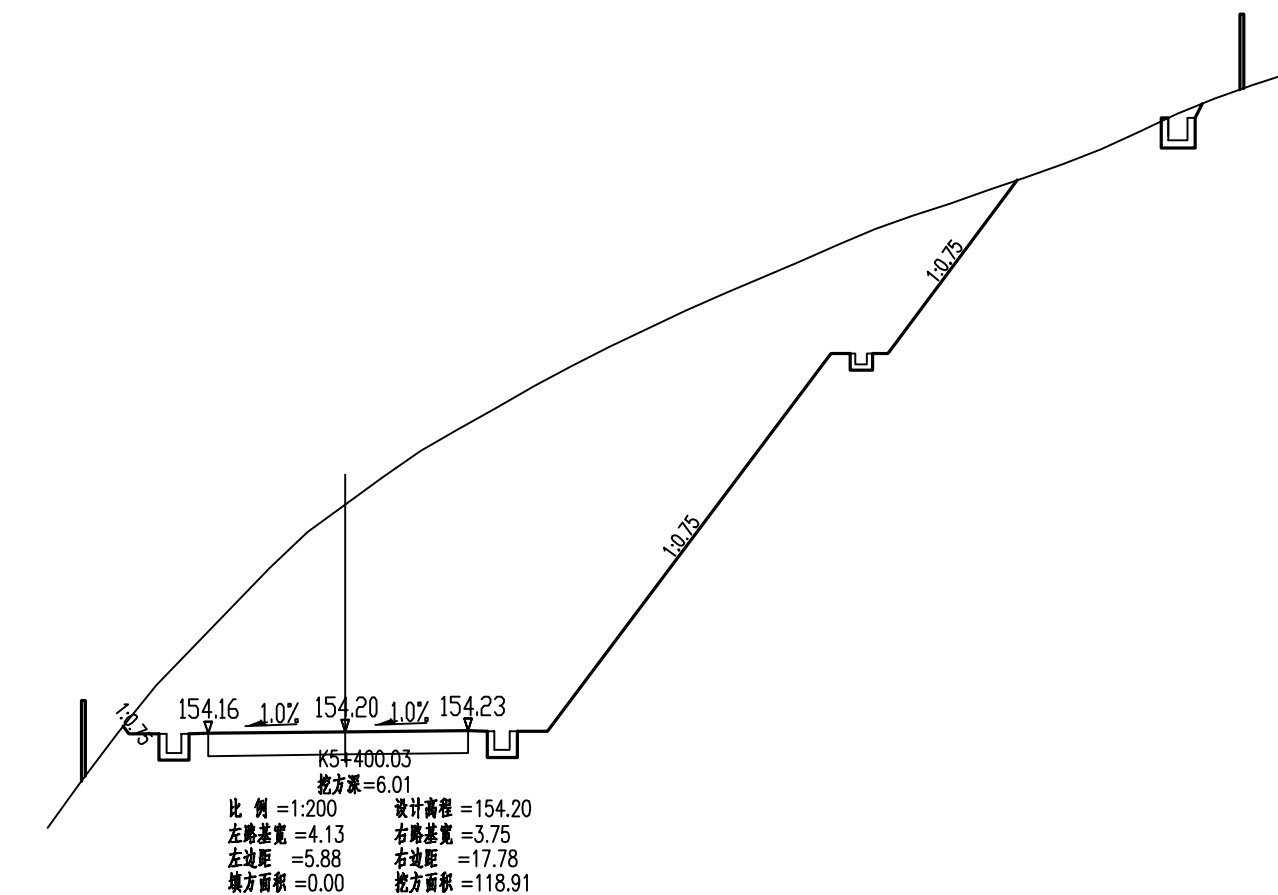
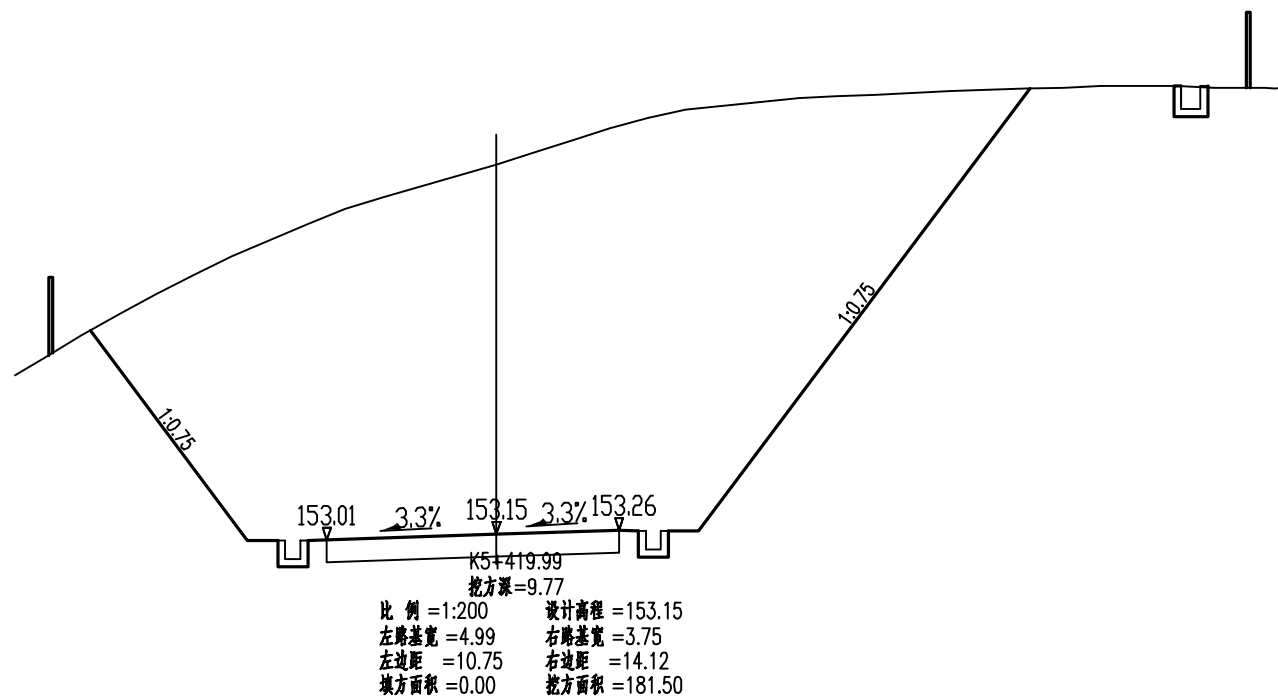
说明:

1. 本图比例为 1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

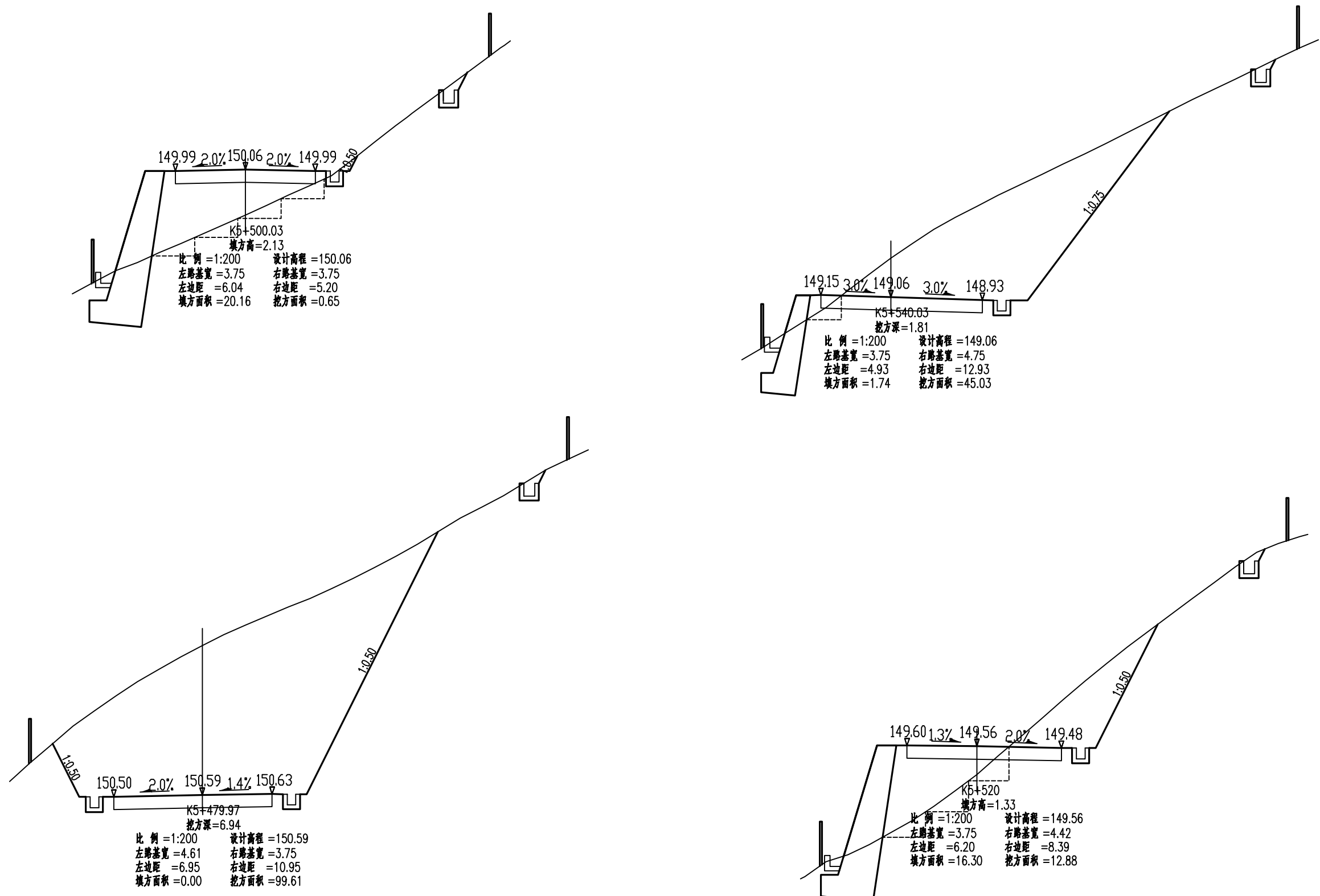


说明:

1. 本图比例为 1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

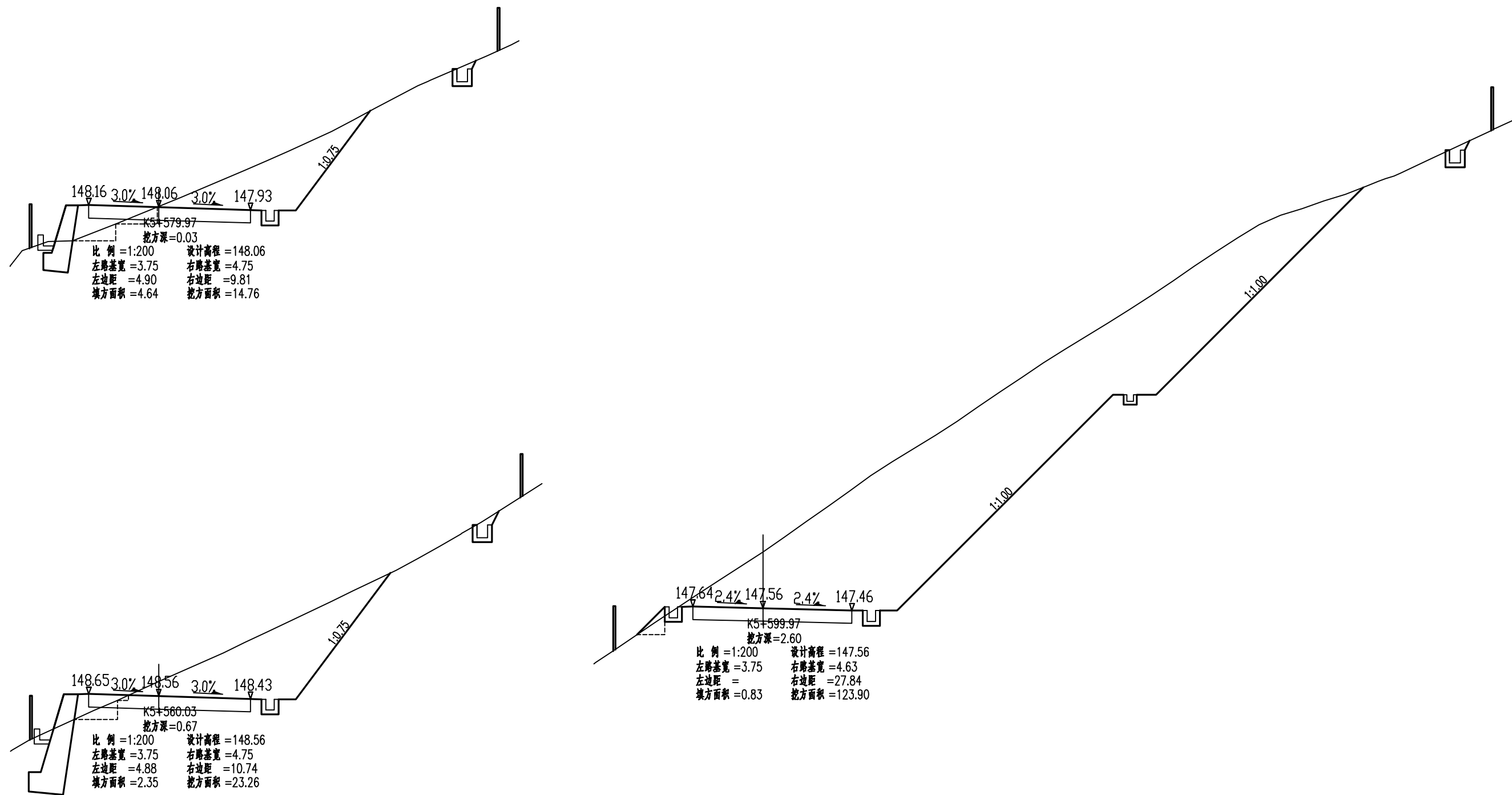


说明:
1. 本图比例为 1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

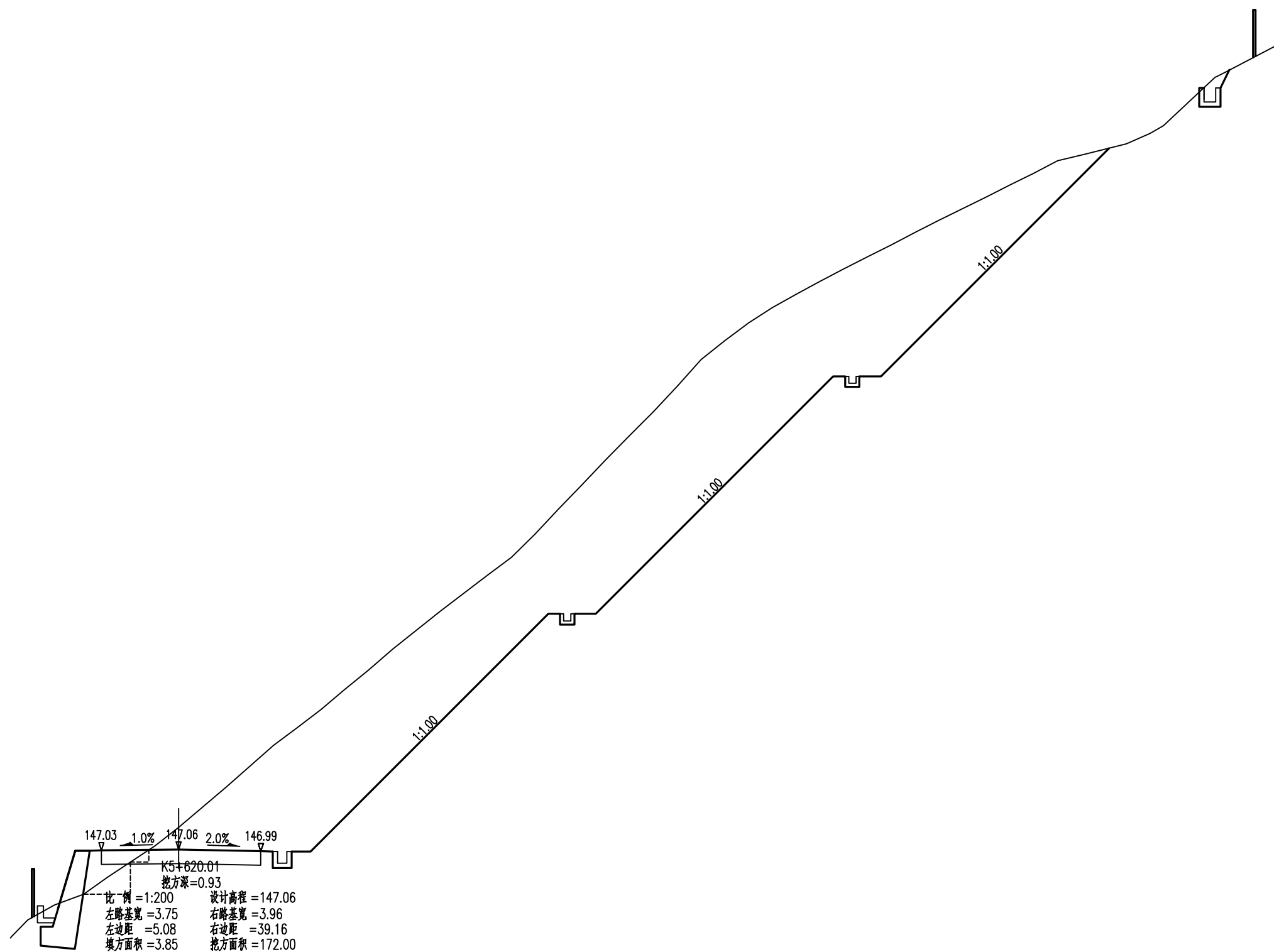


说明:

1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



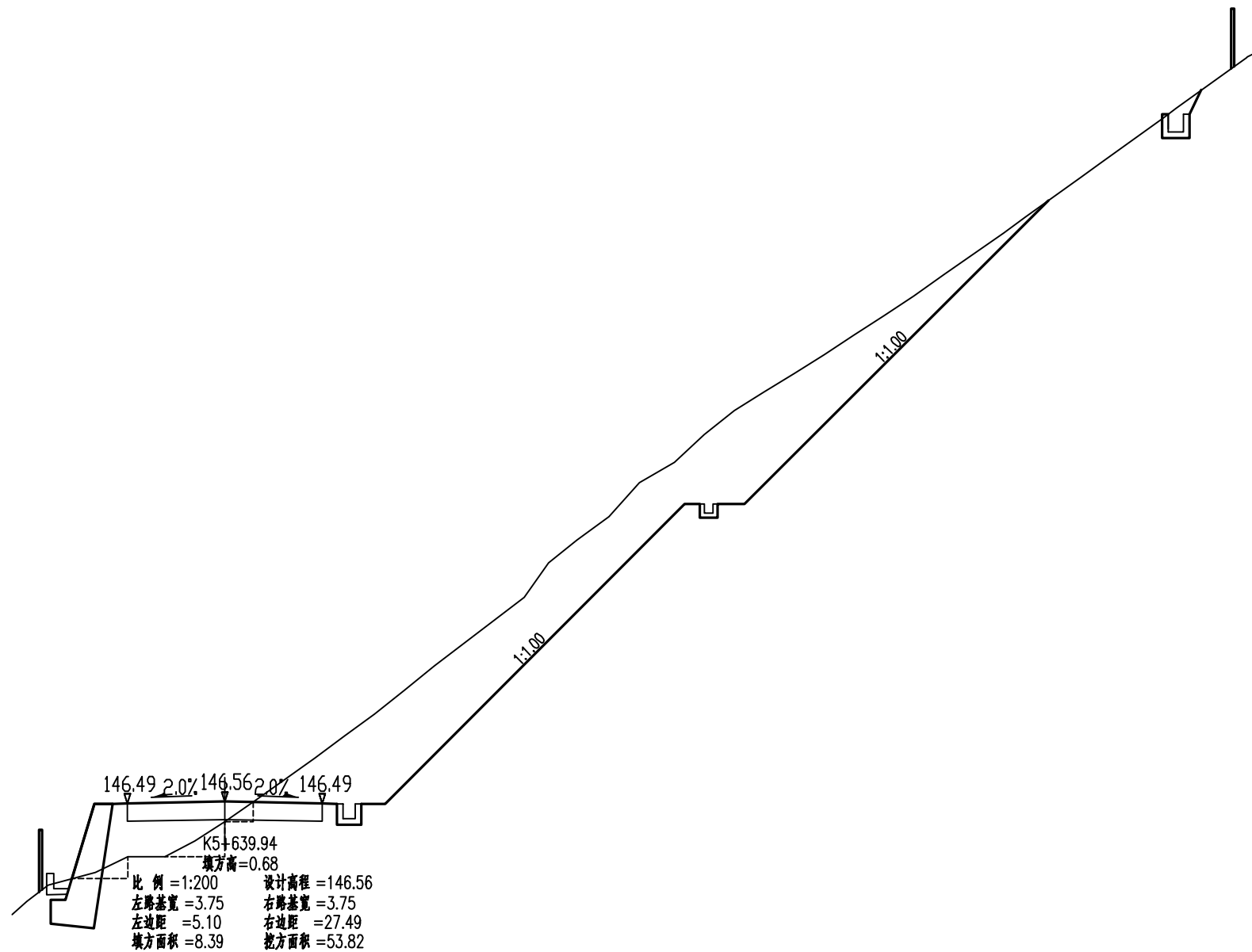
说明:
1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为 1:200;

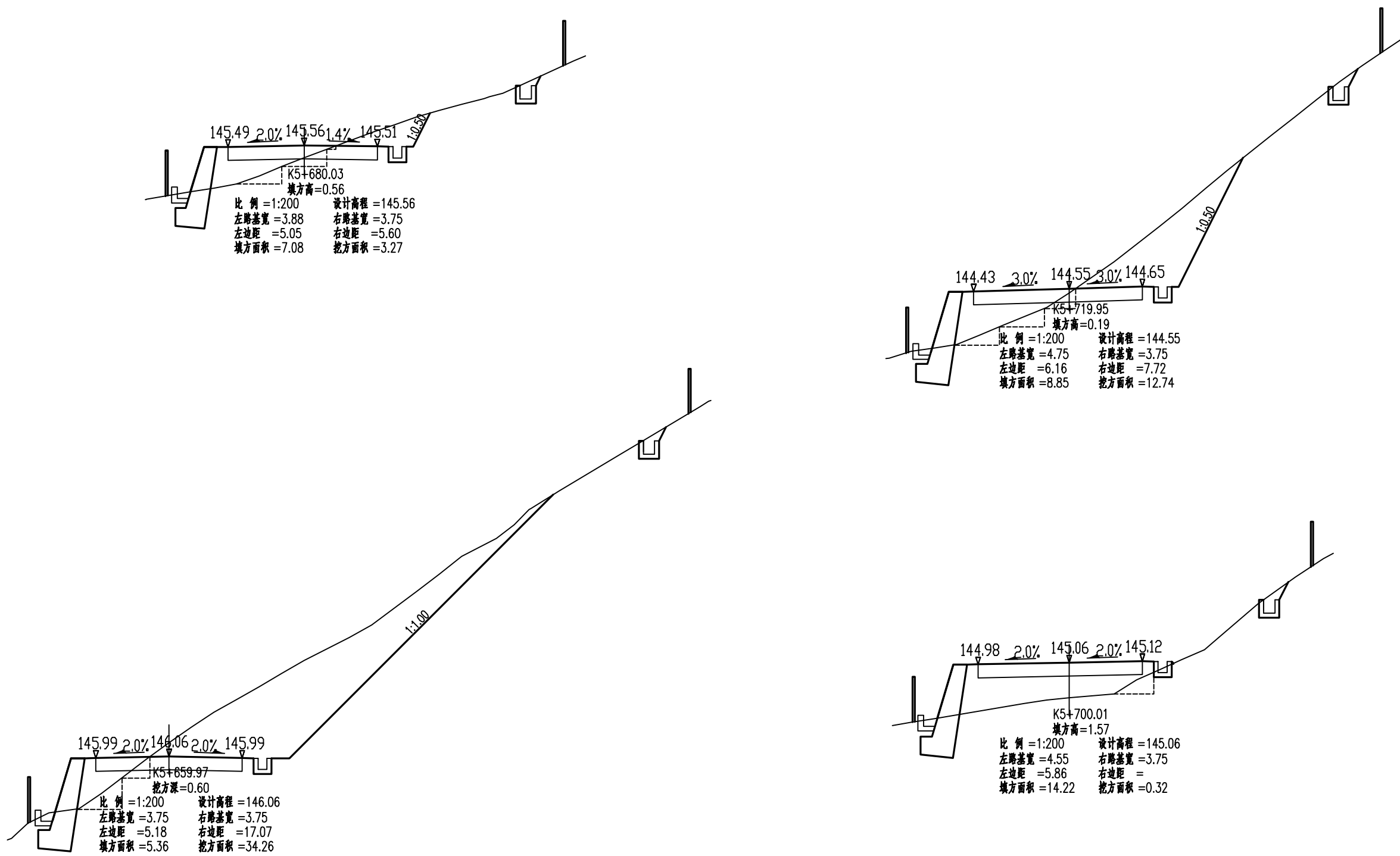
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

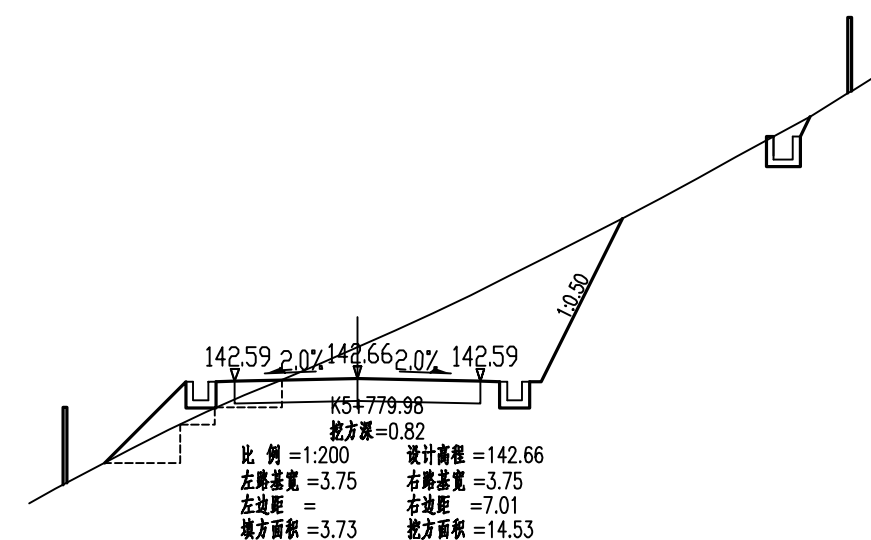
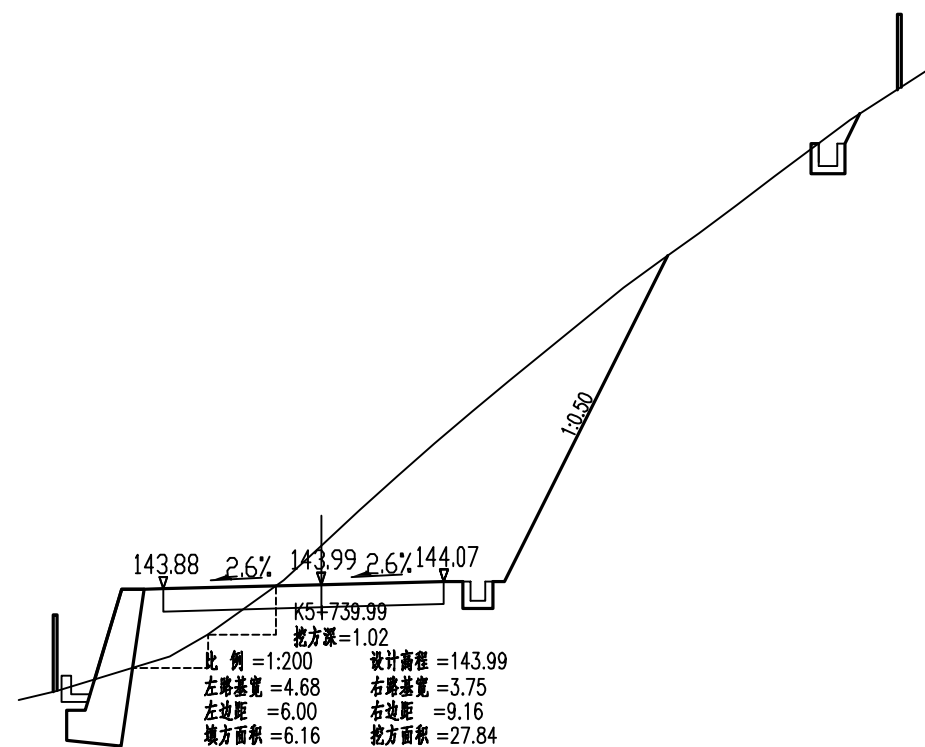
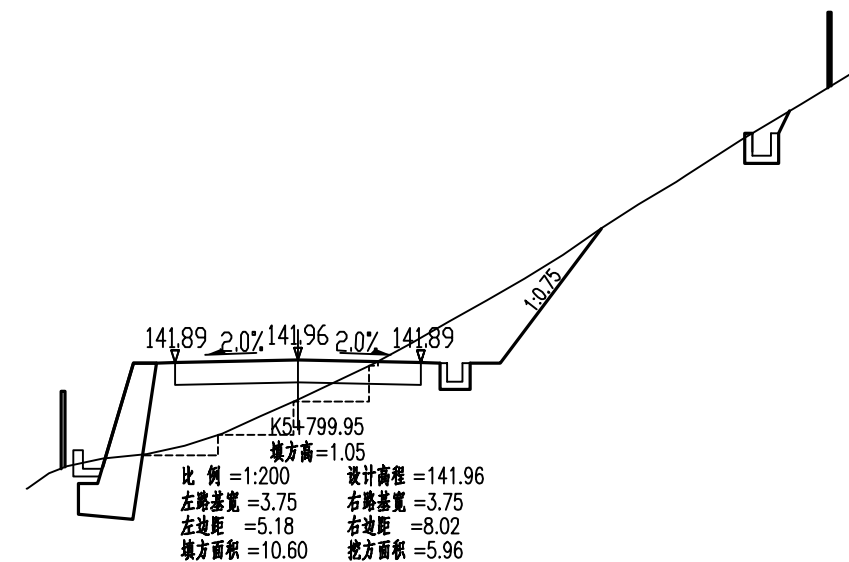
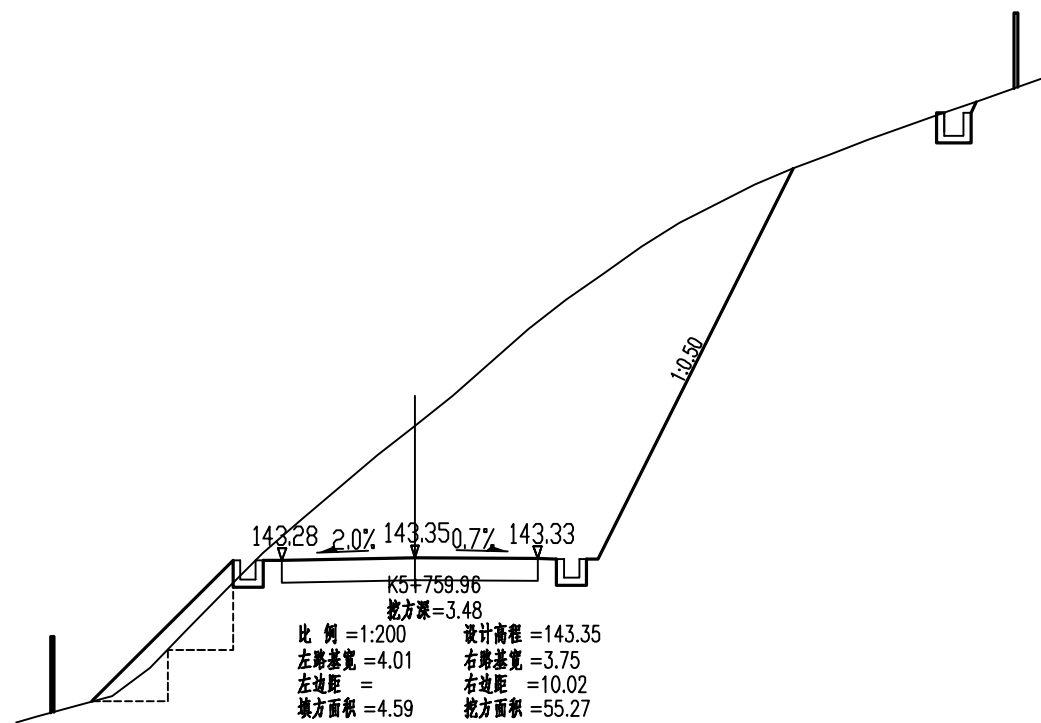
1. 本图比例为 1: 200;

2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

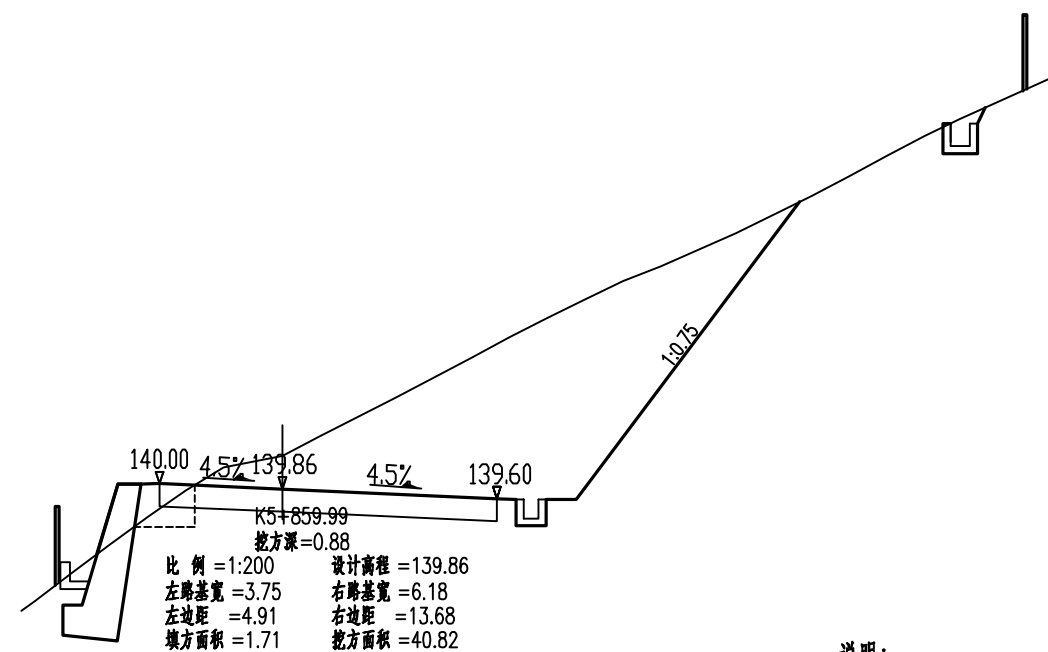
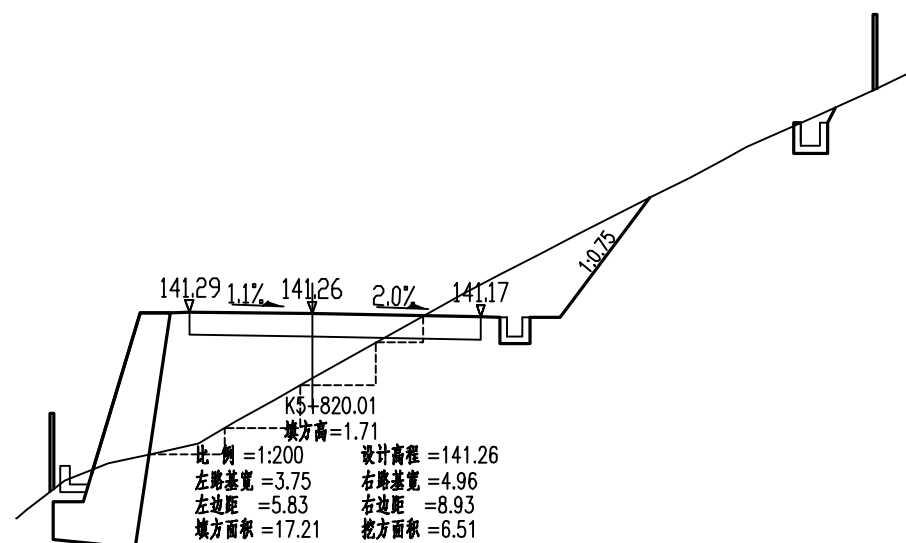
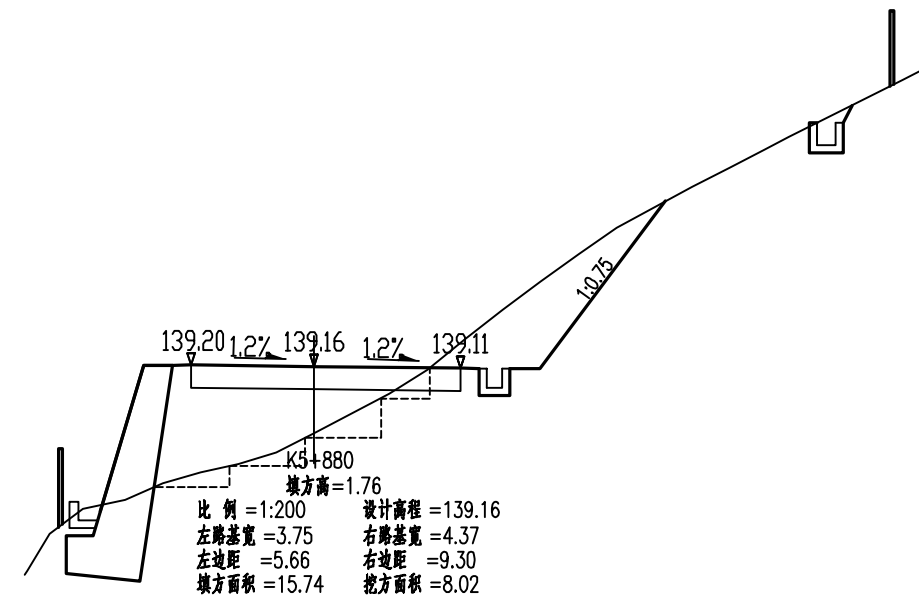
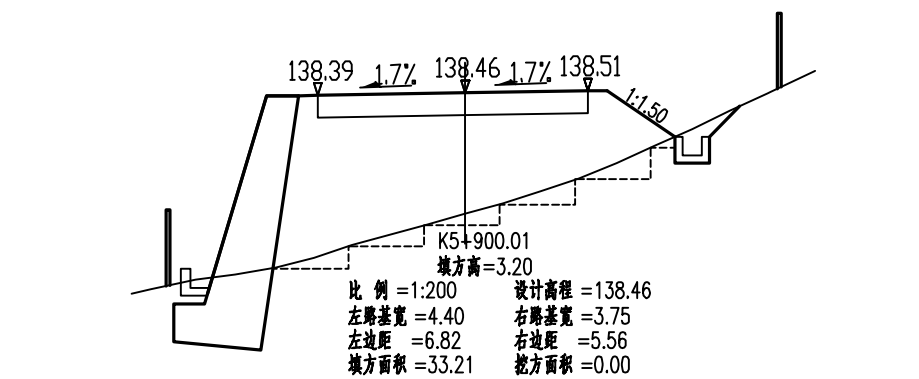
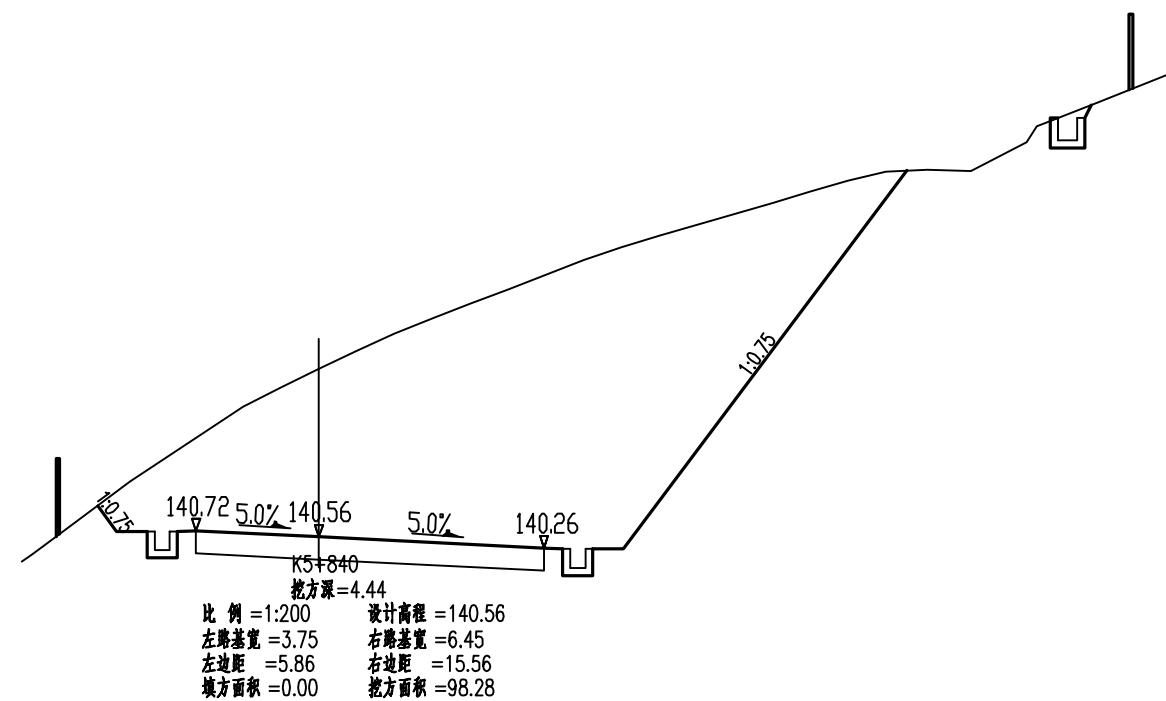


说明:

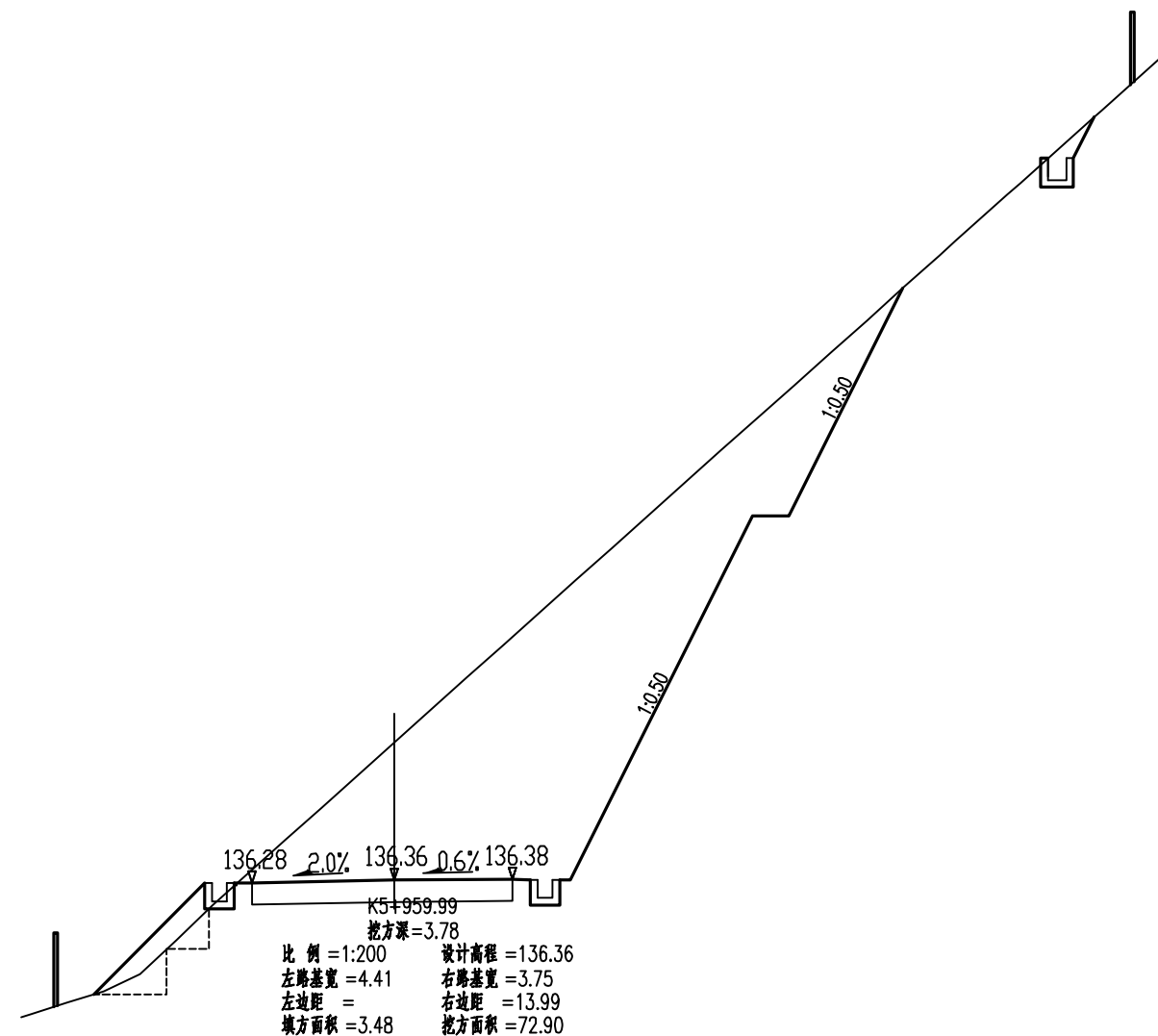
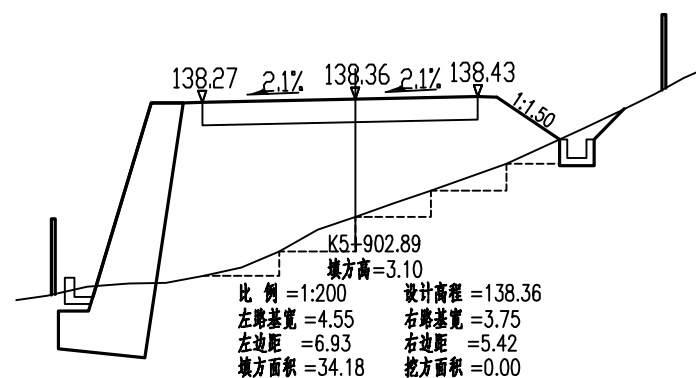
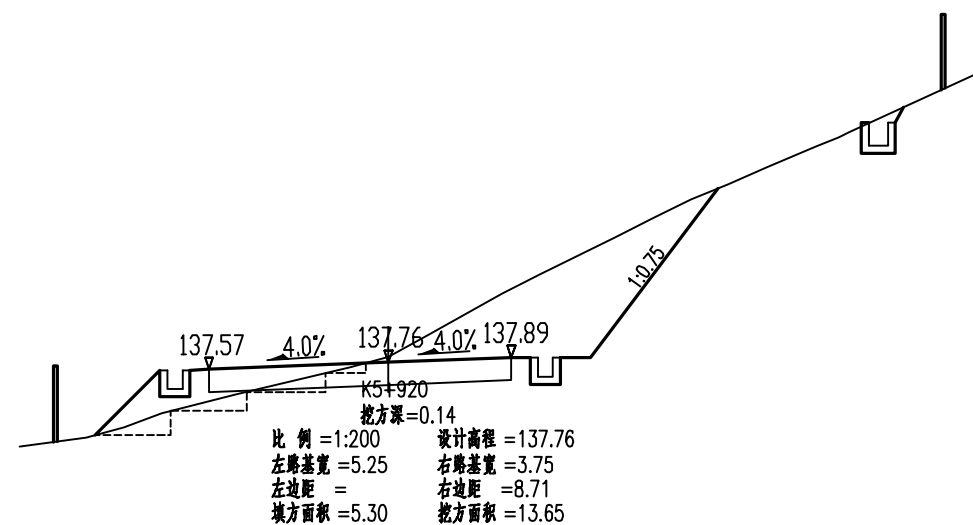
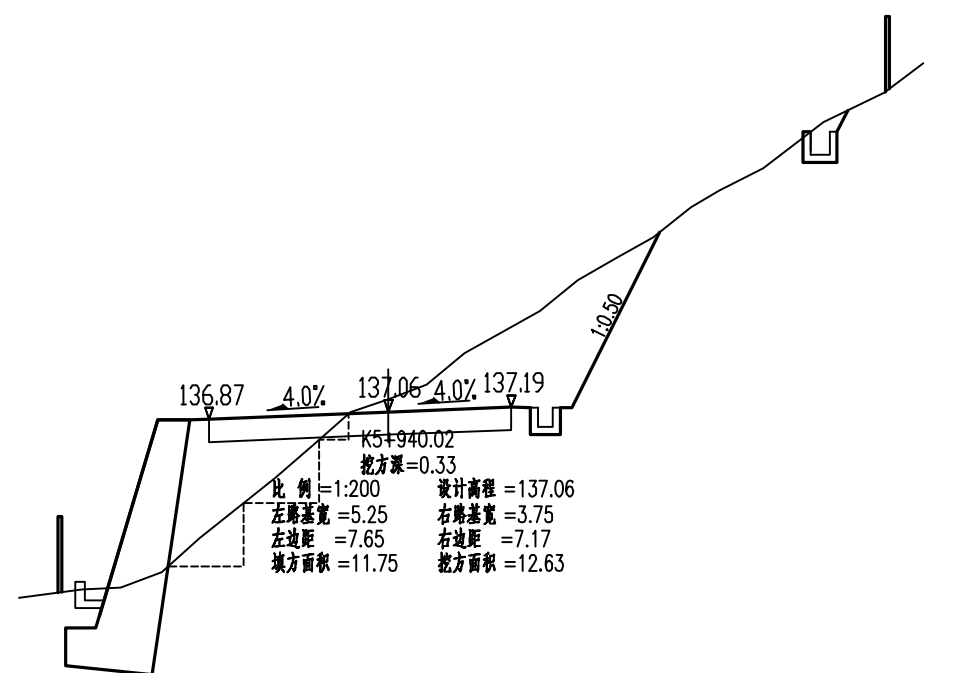
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



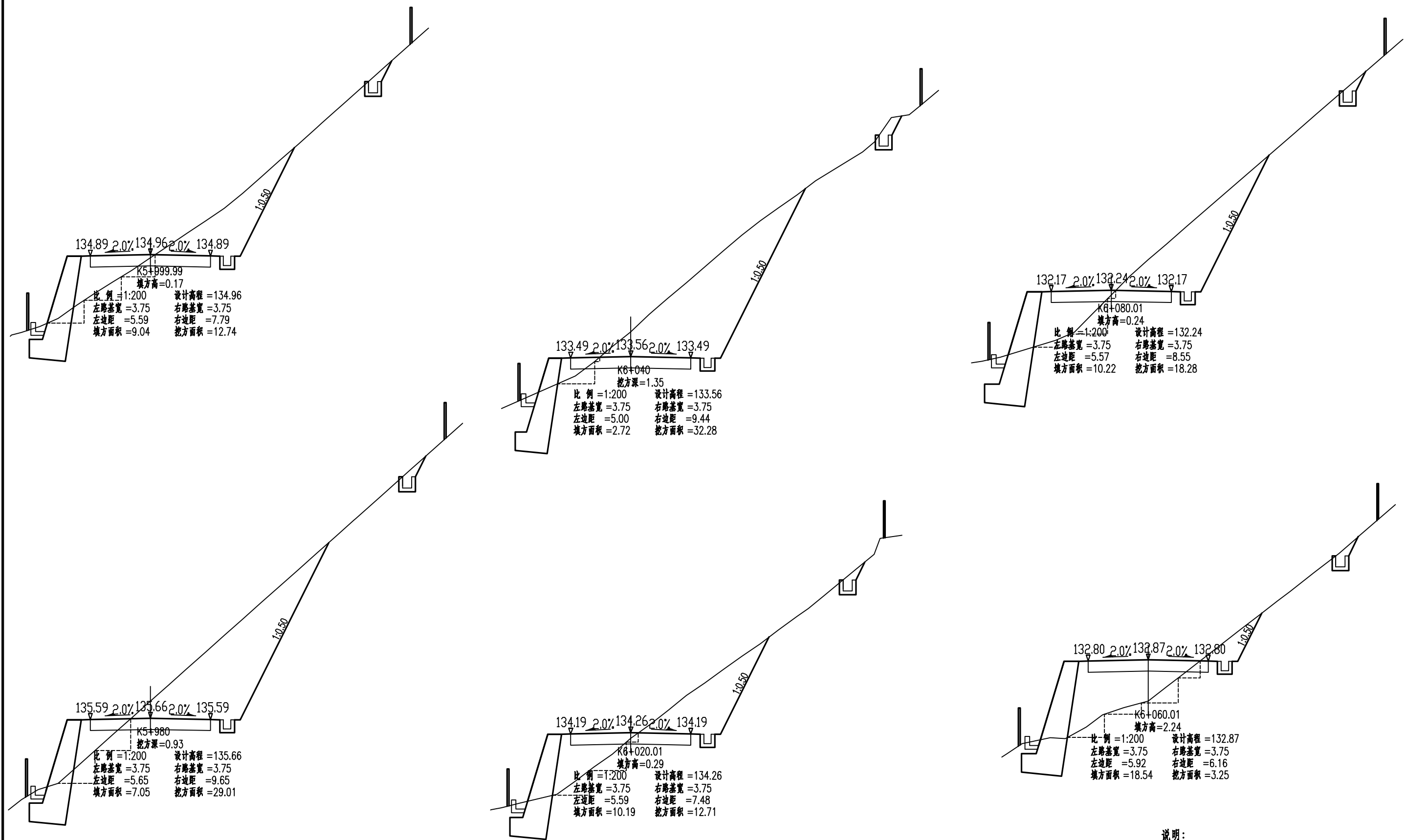
说明:
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



说明:
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。

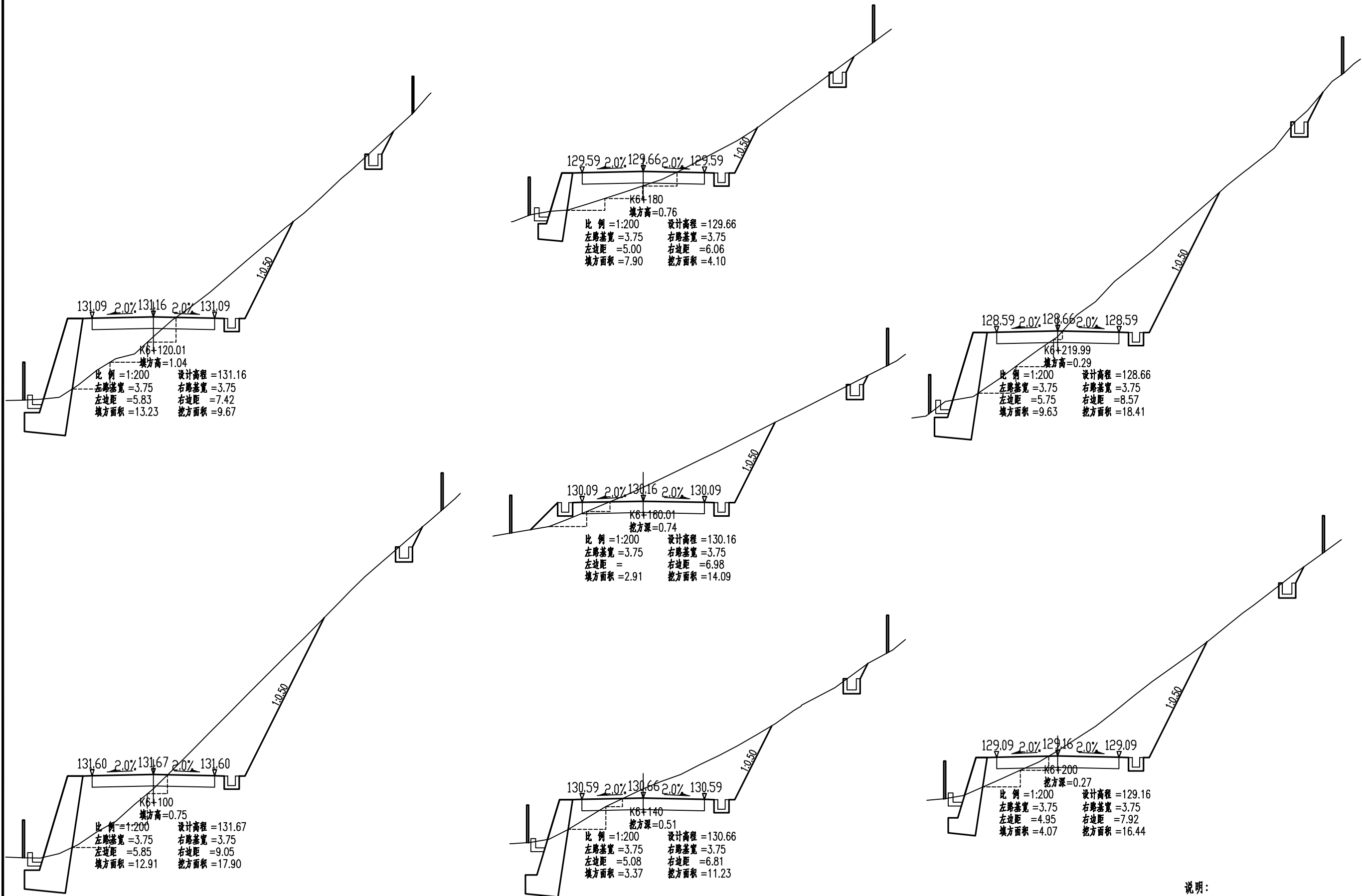


说明:
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。

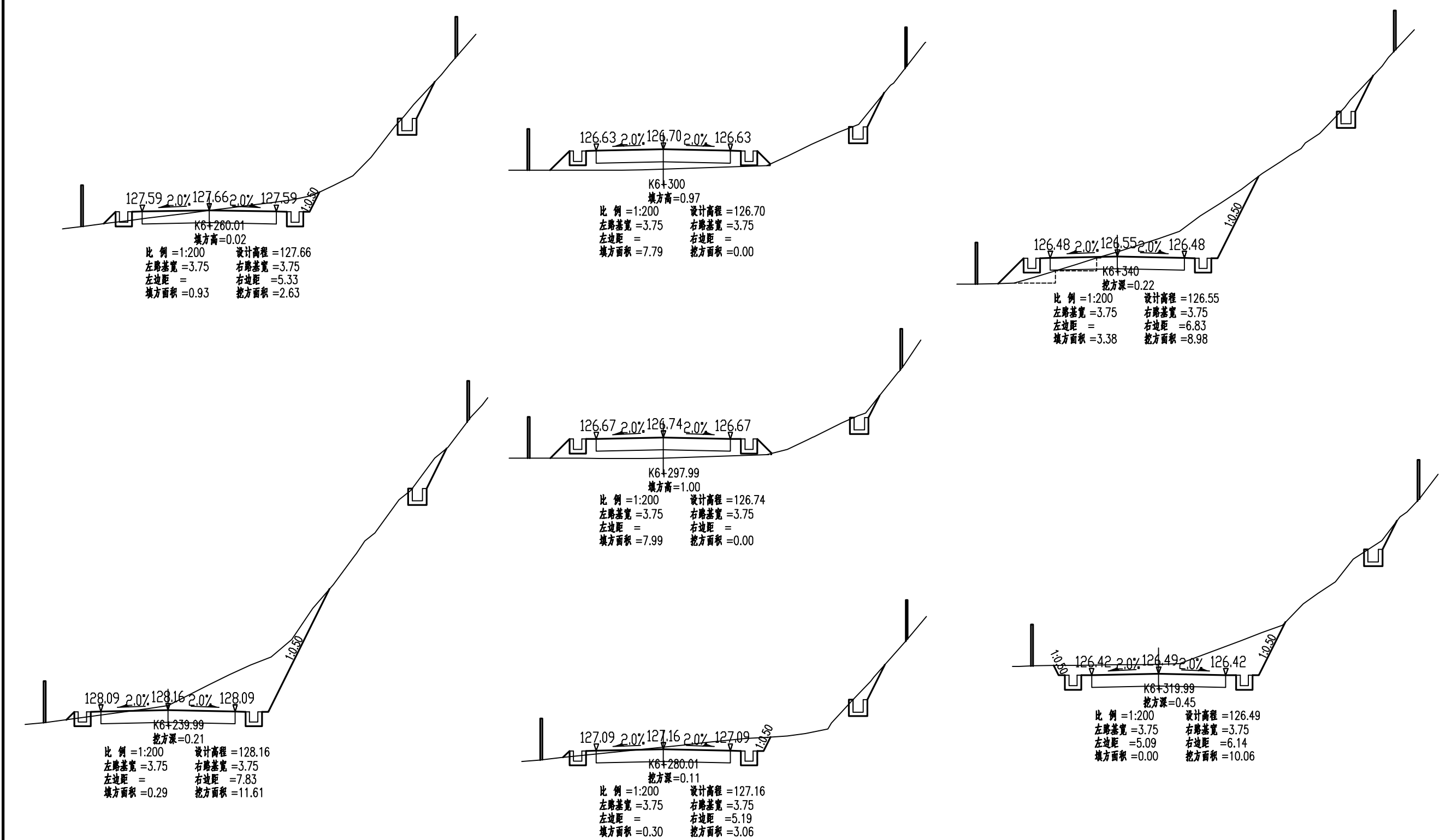


说明:

1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

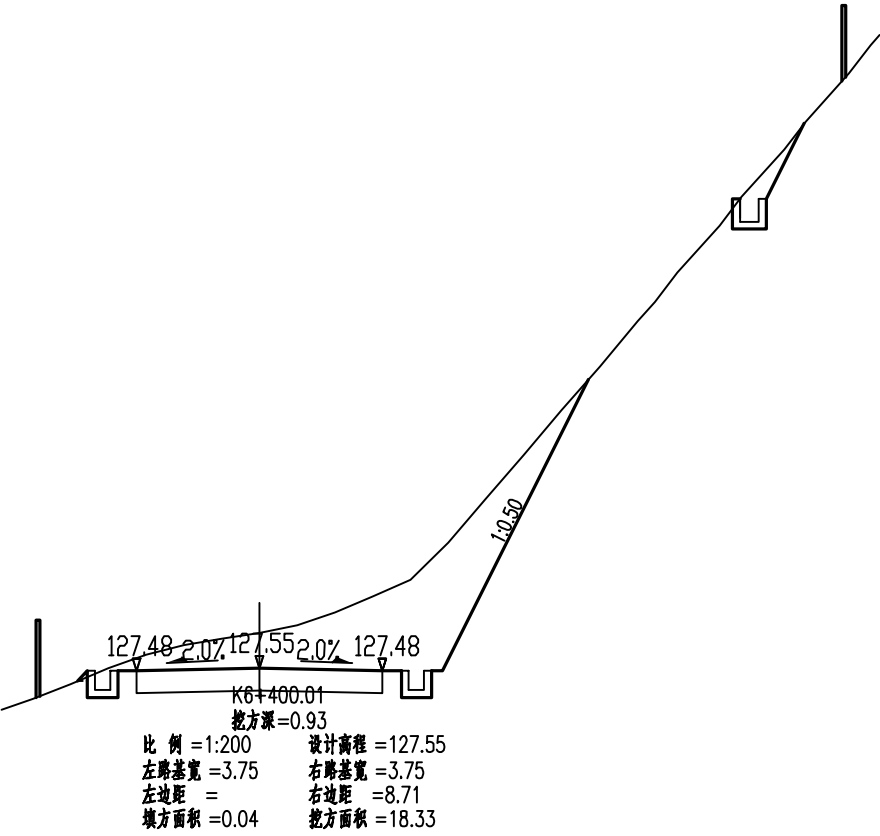
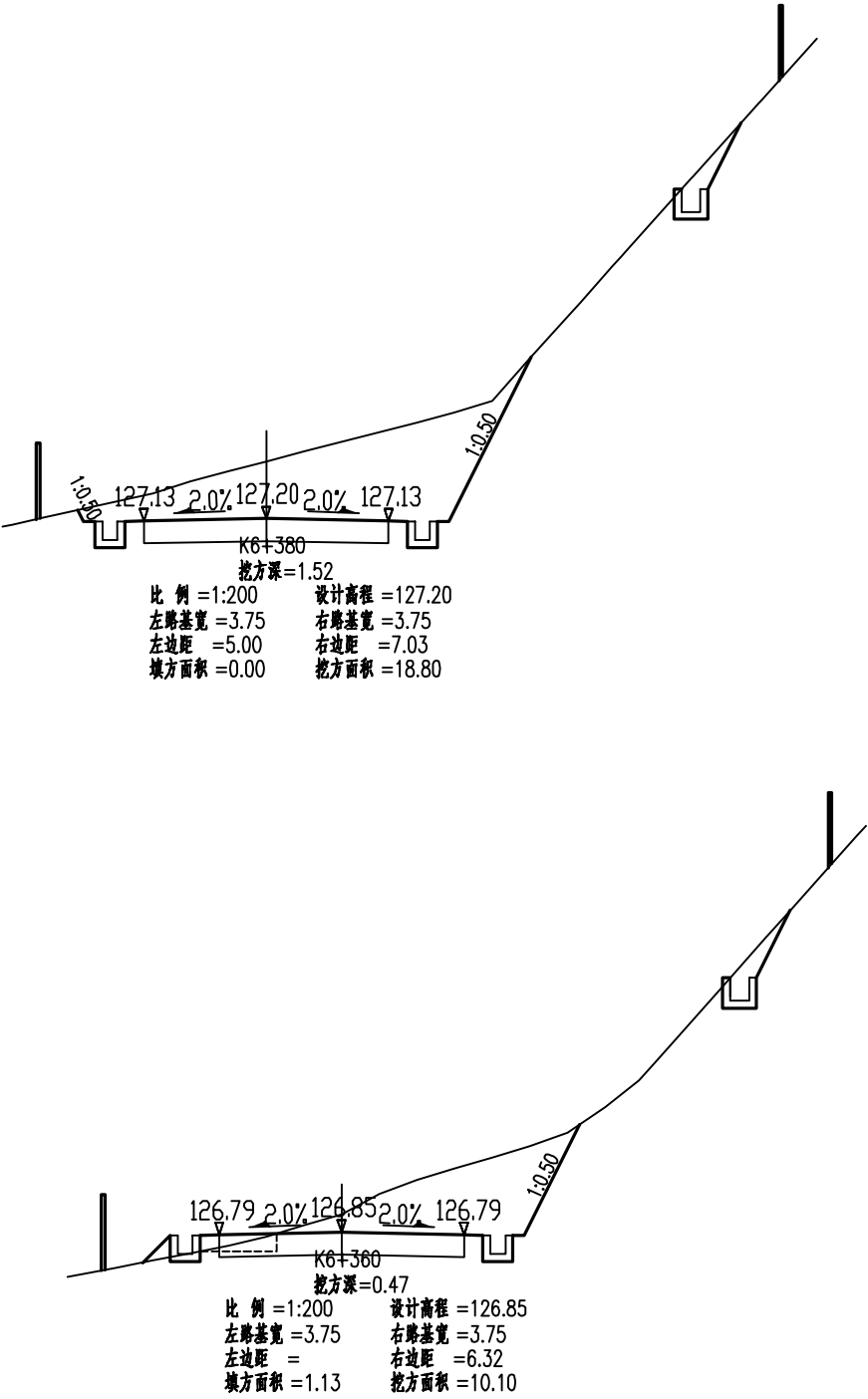


说明:
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



说明:

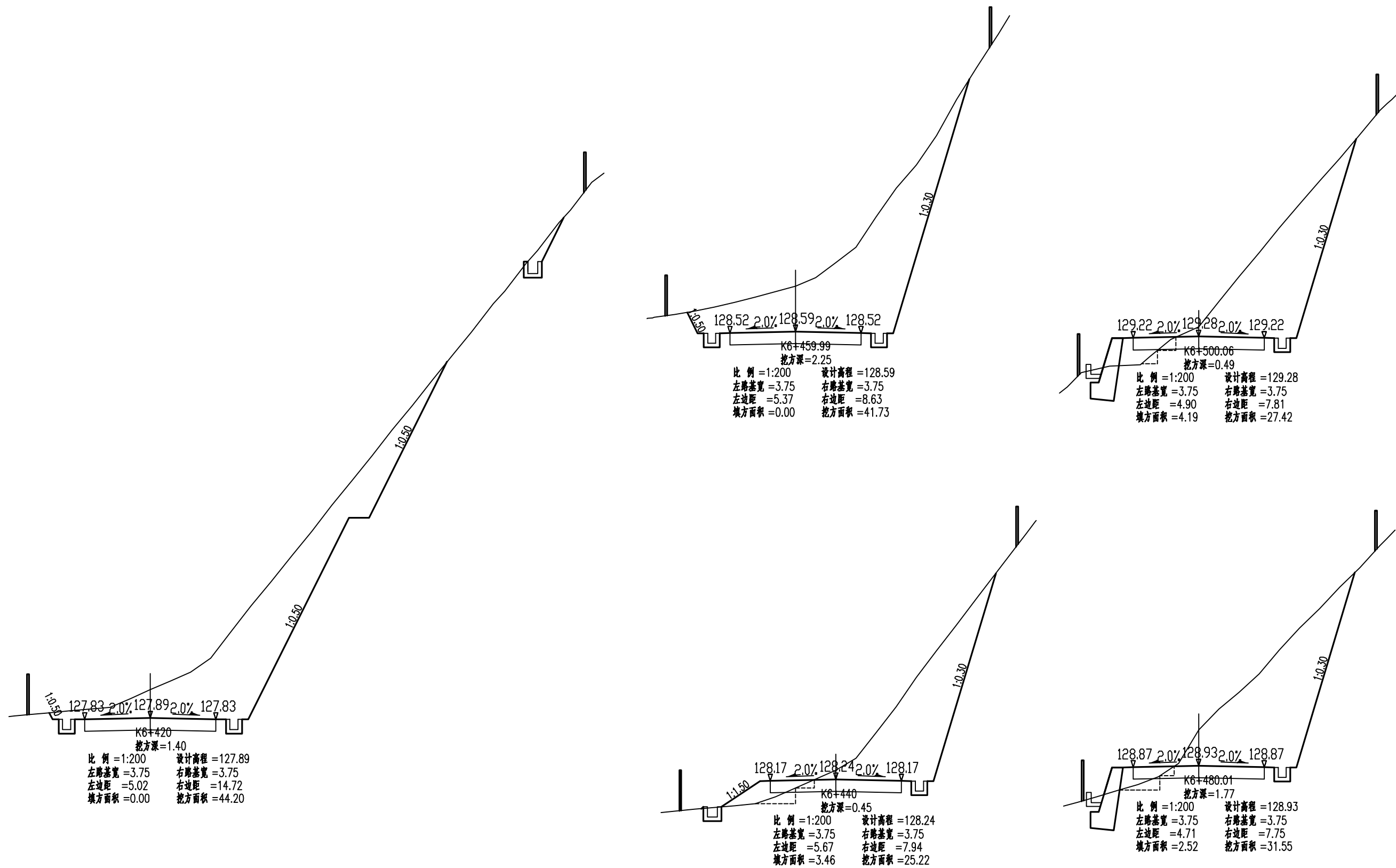
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



说明:

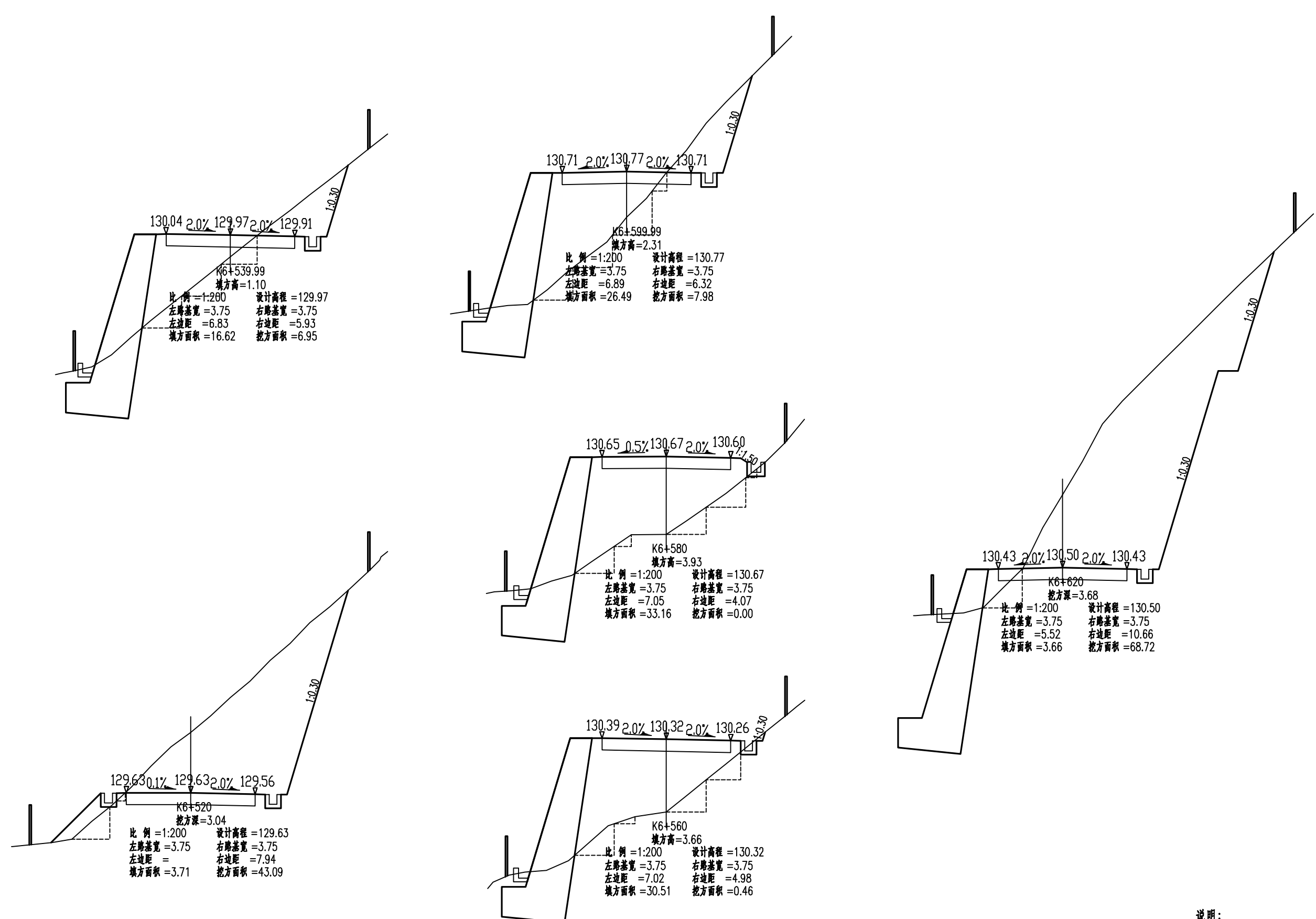
1. 本图比例为 1: 200;

2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

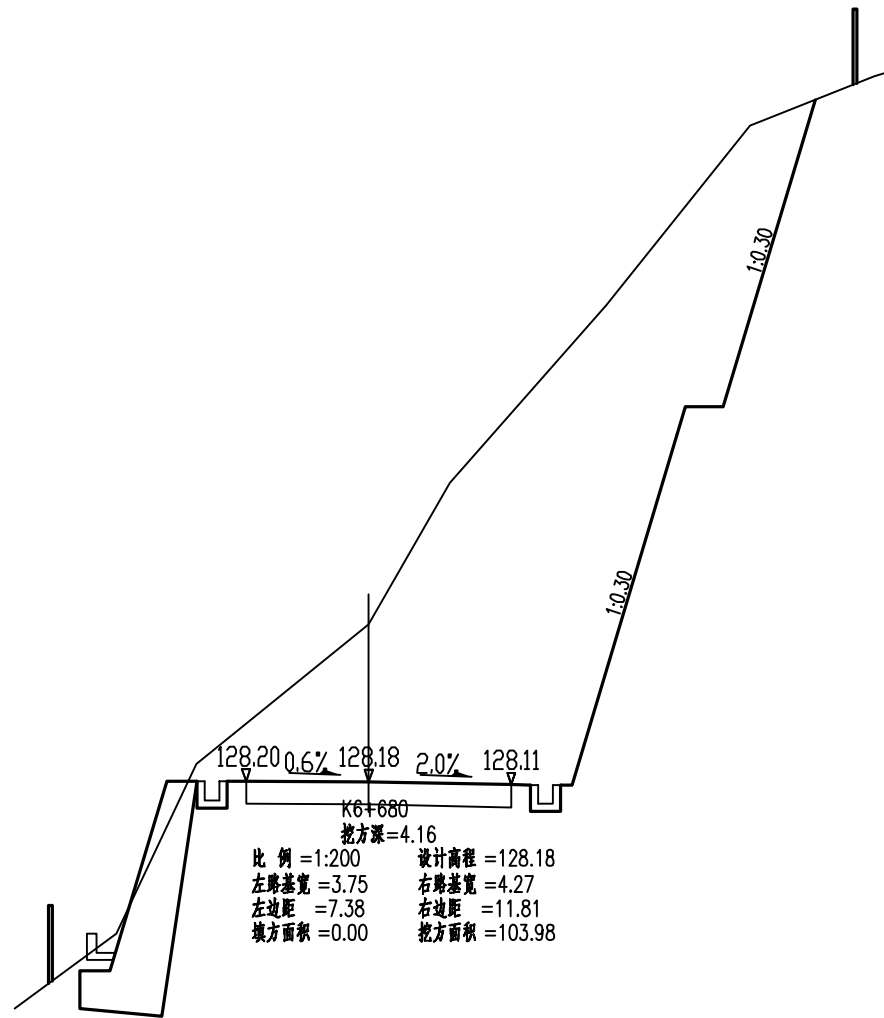
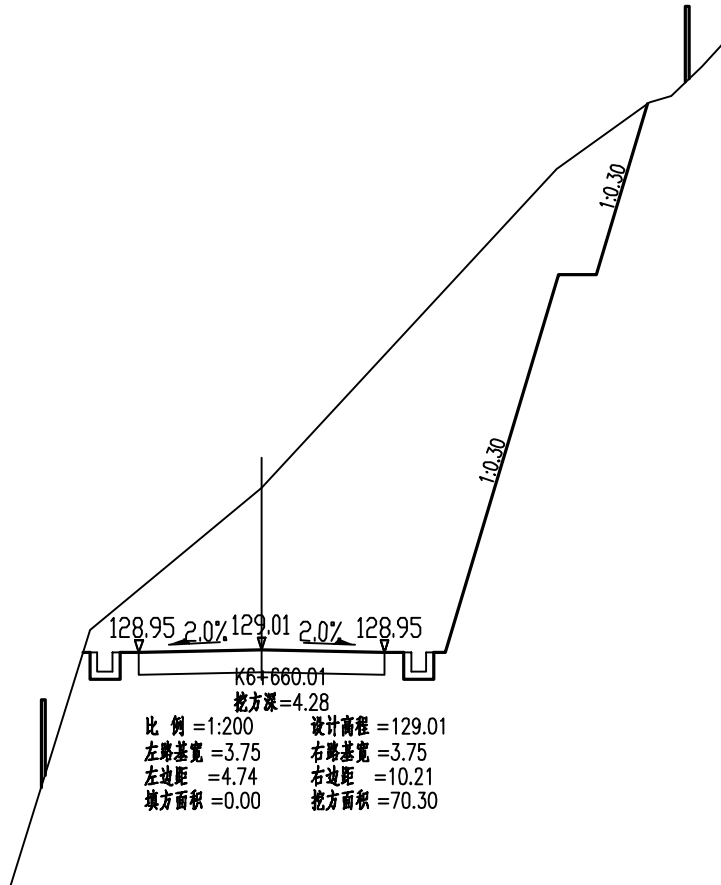
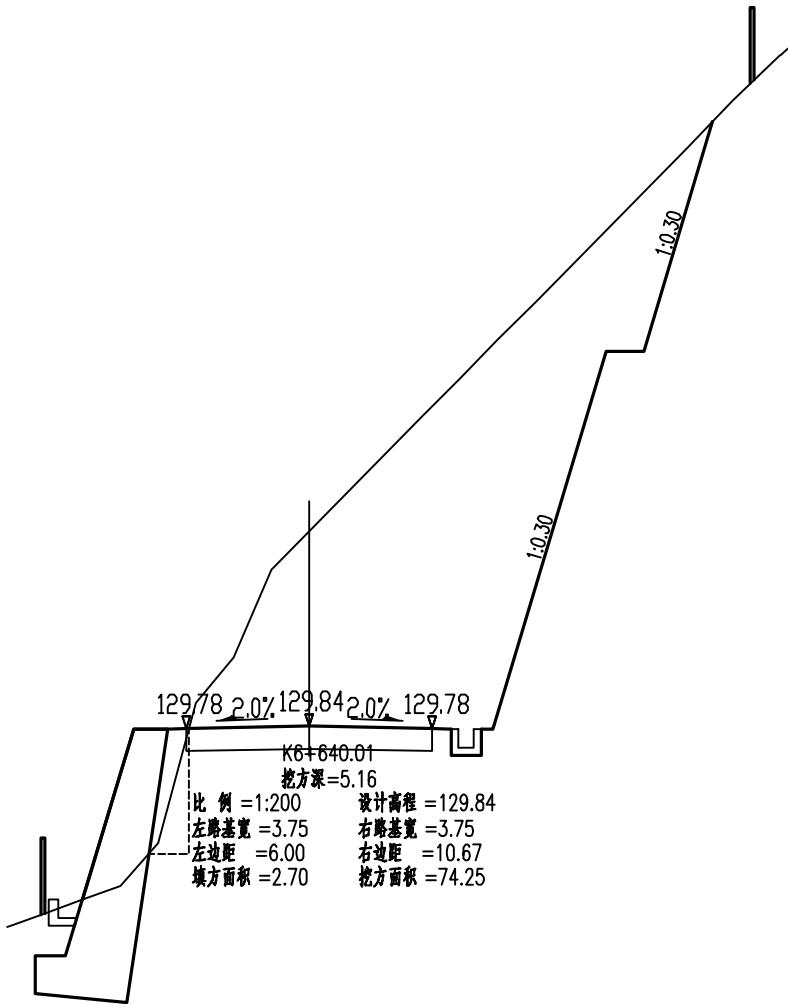


说明:

1. 本图比例为 1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



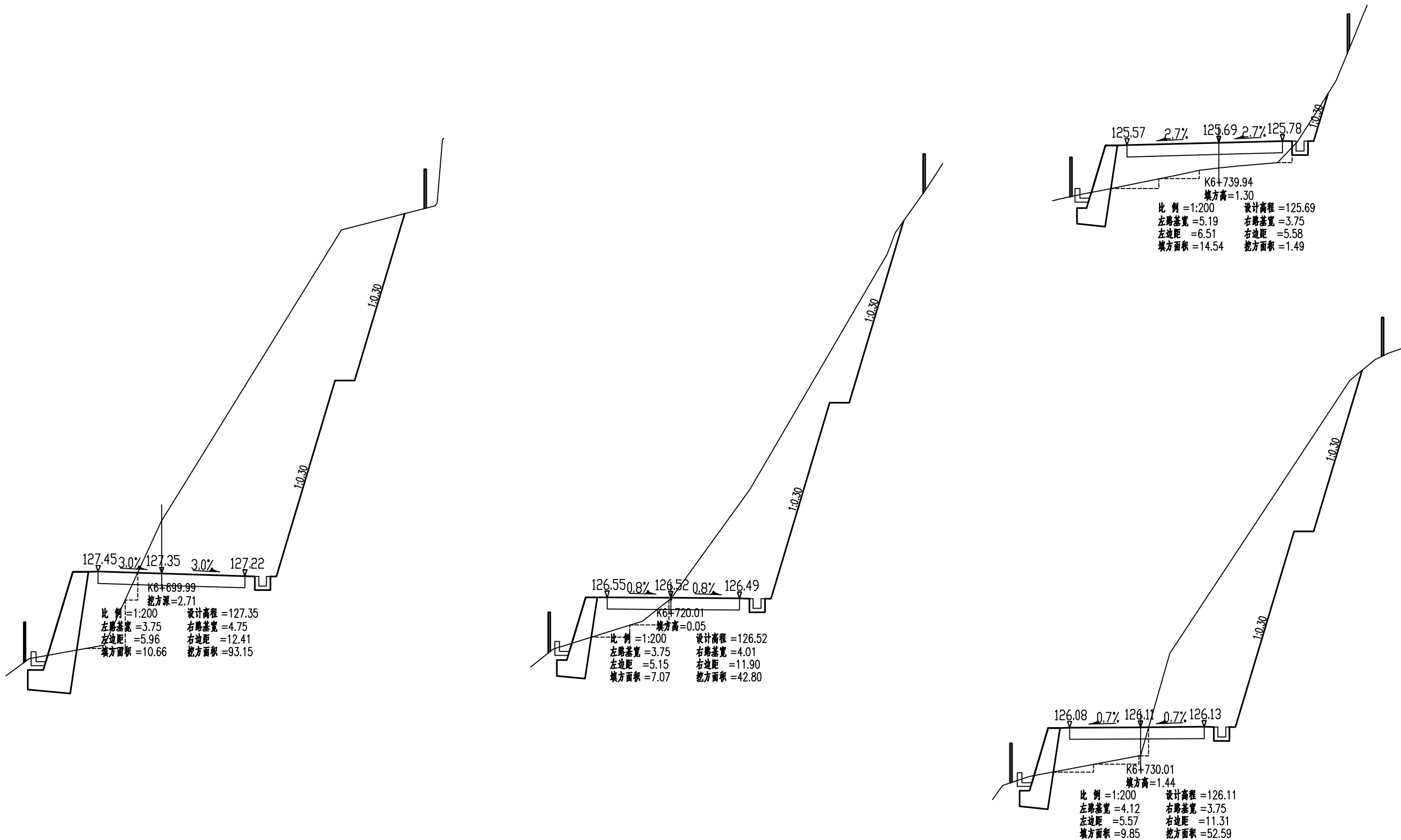
说明:
1. 本图比例为 1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



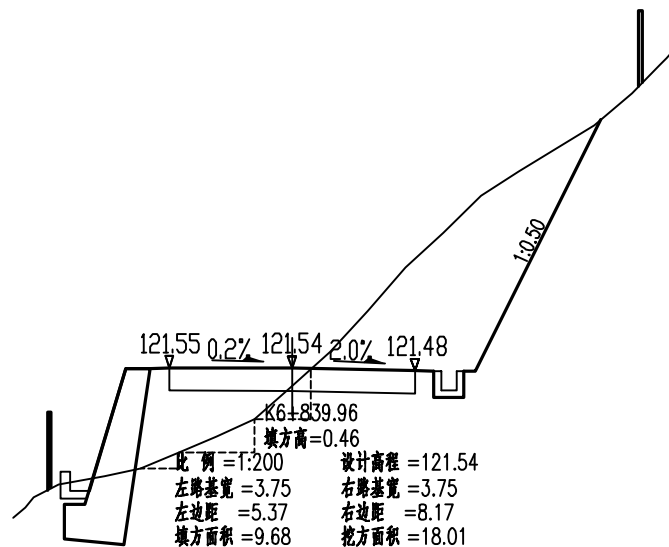
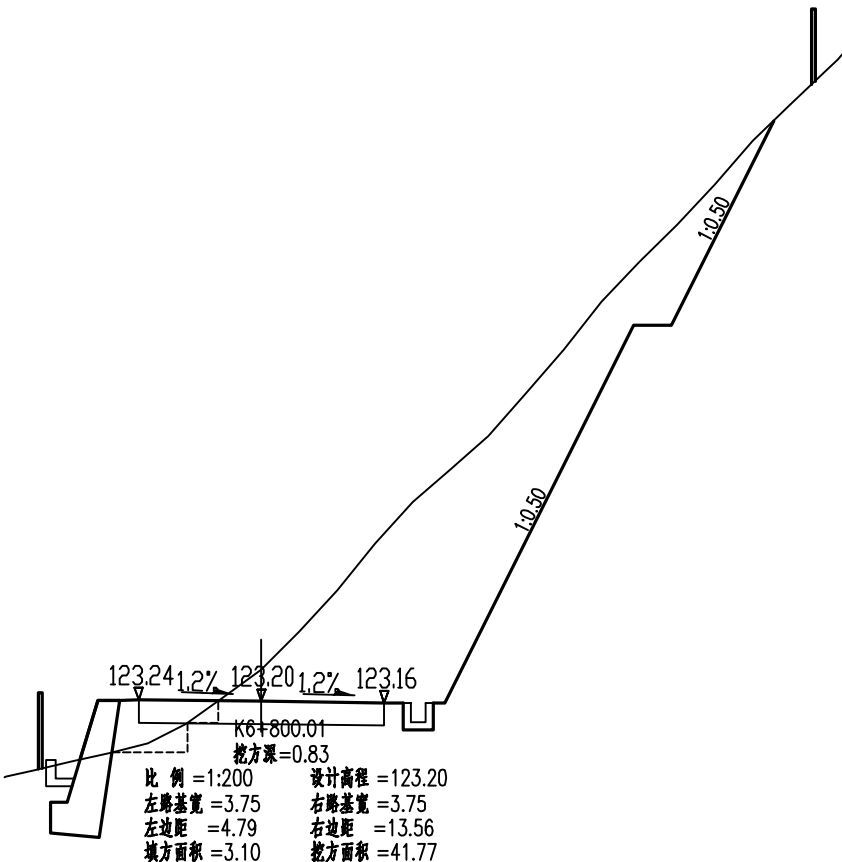
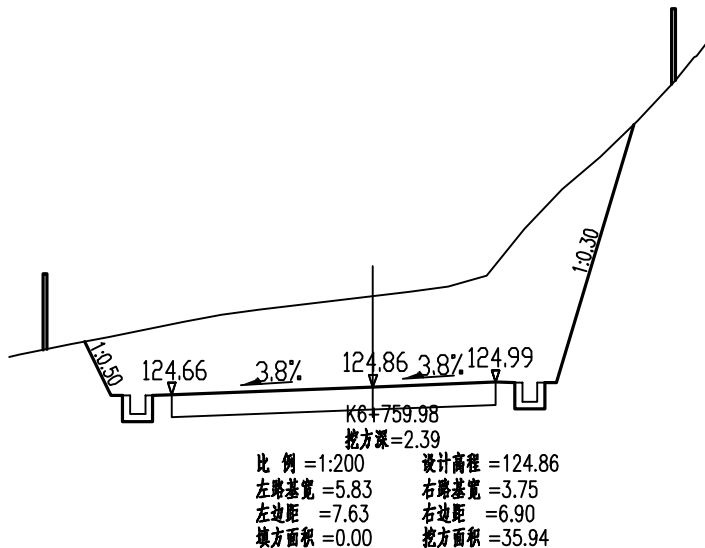
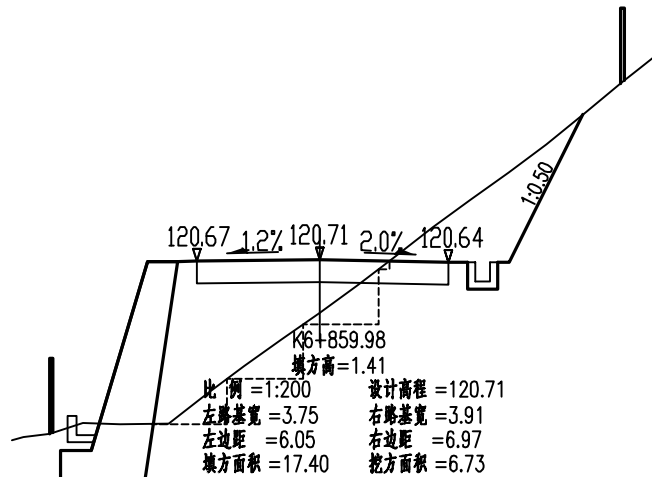
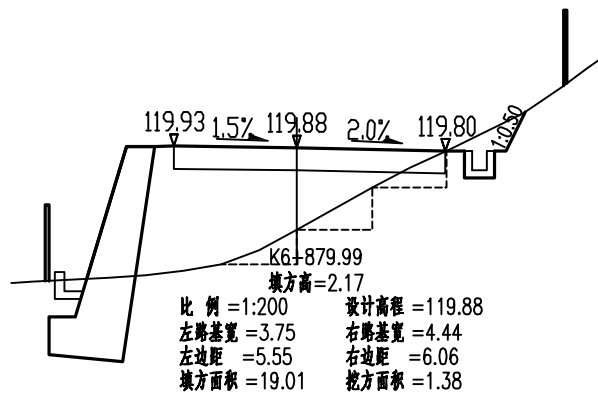
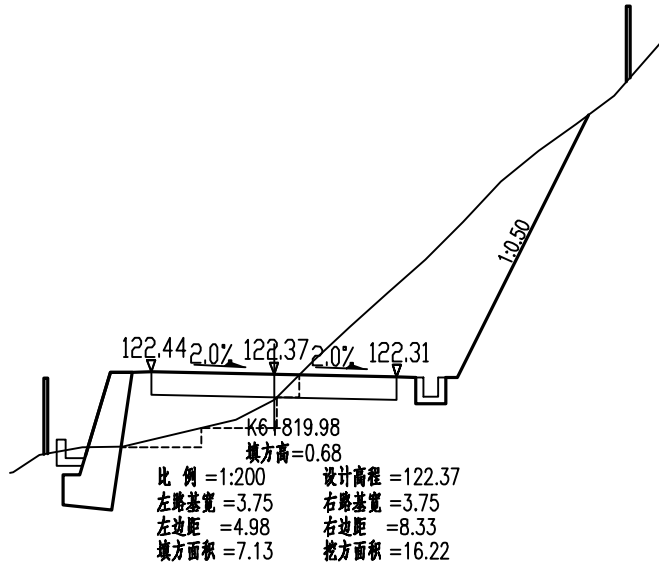
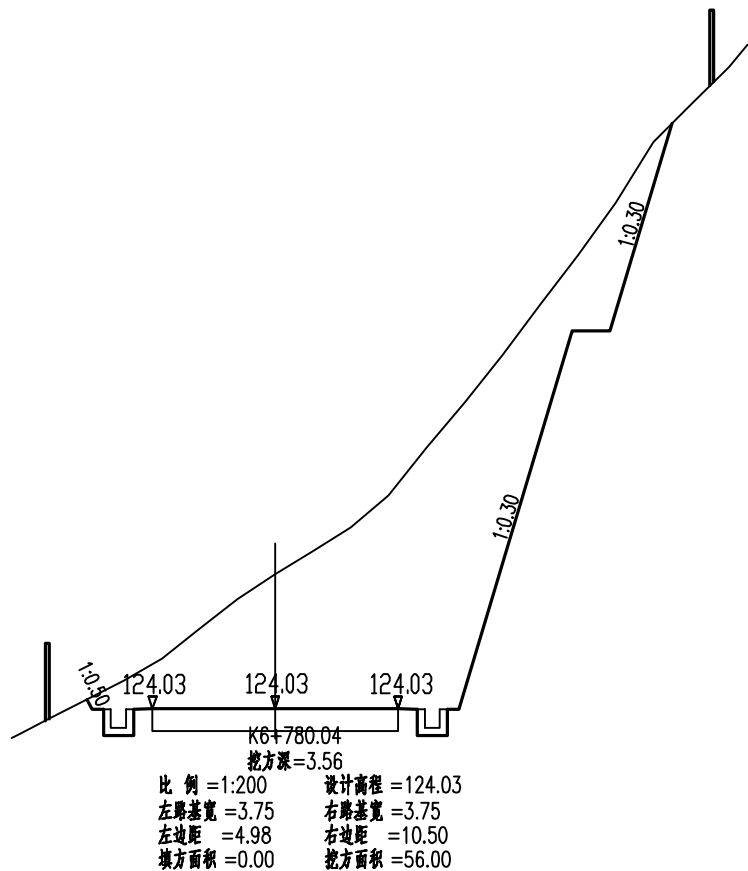
说明:

1. 本图比例为1:200;

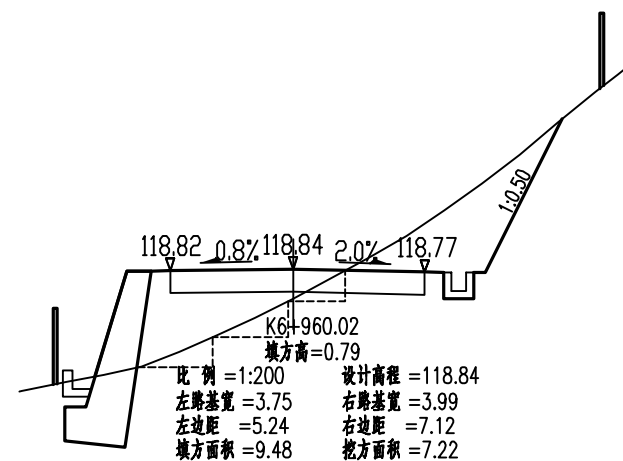
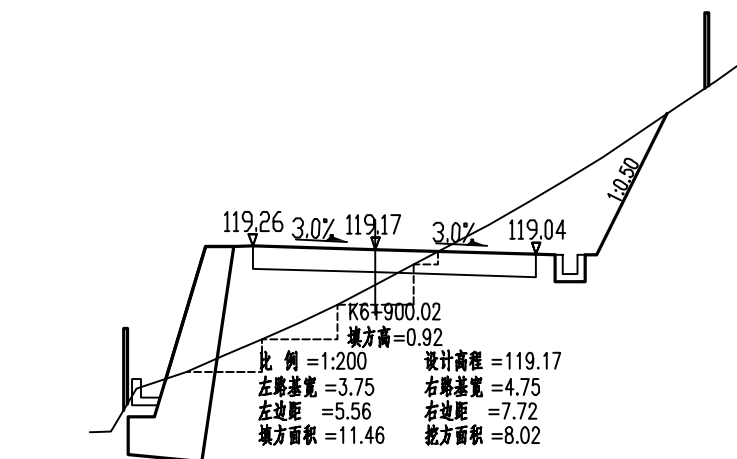
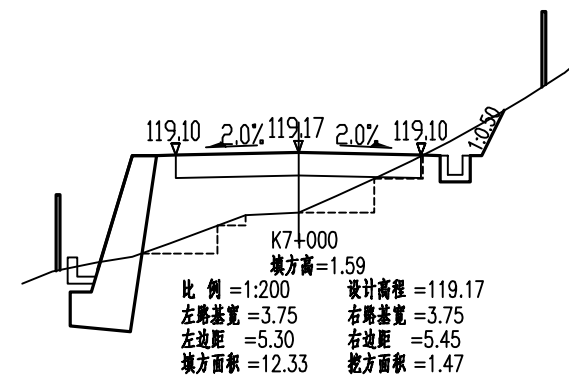
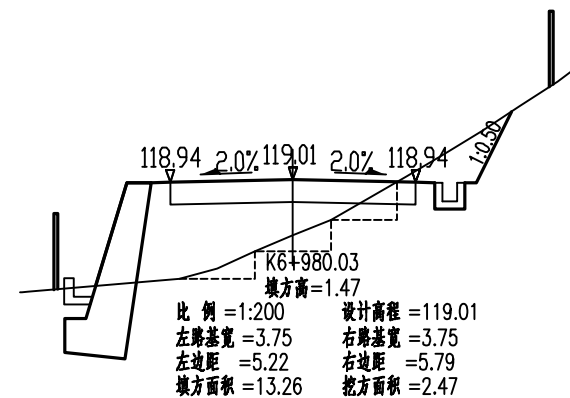
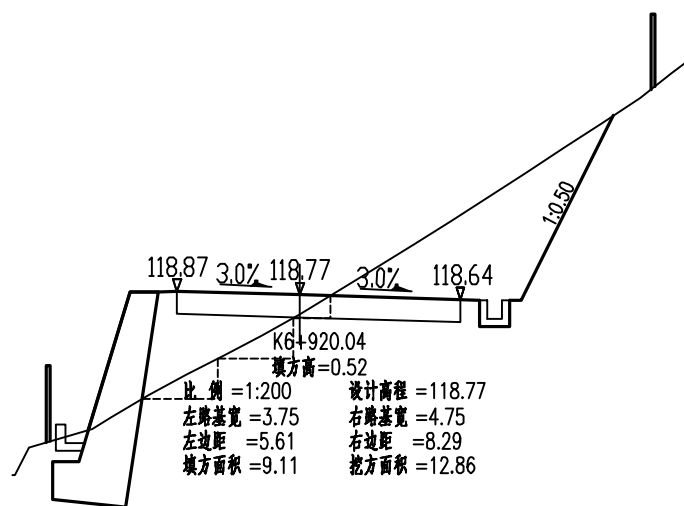
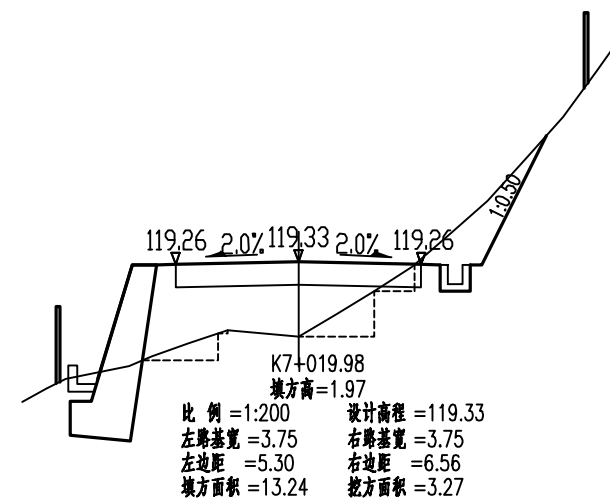
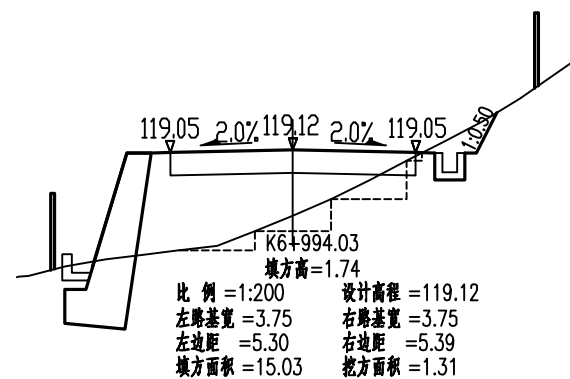
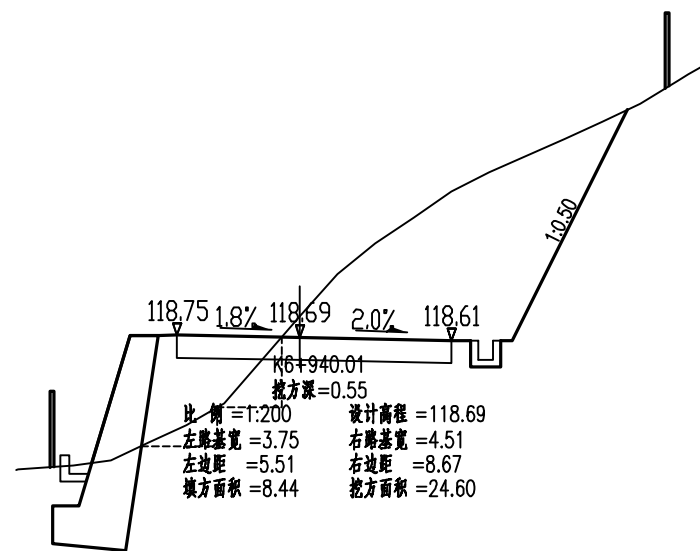
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



说明：
1. 本图比例为1：200；
2. 单位面积以平方米计，长度除特别说明外均以米计。

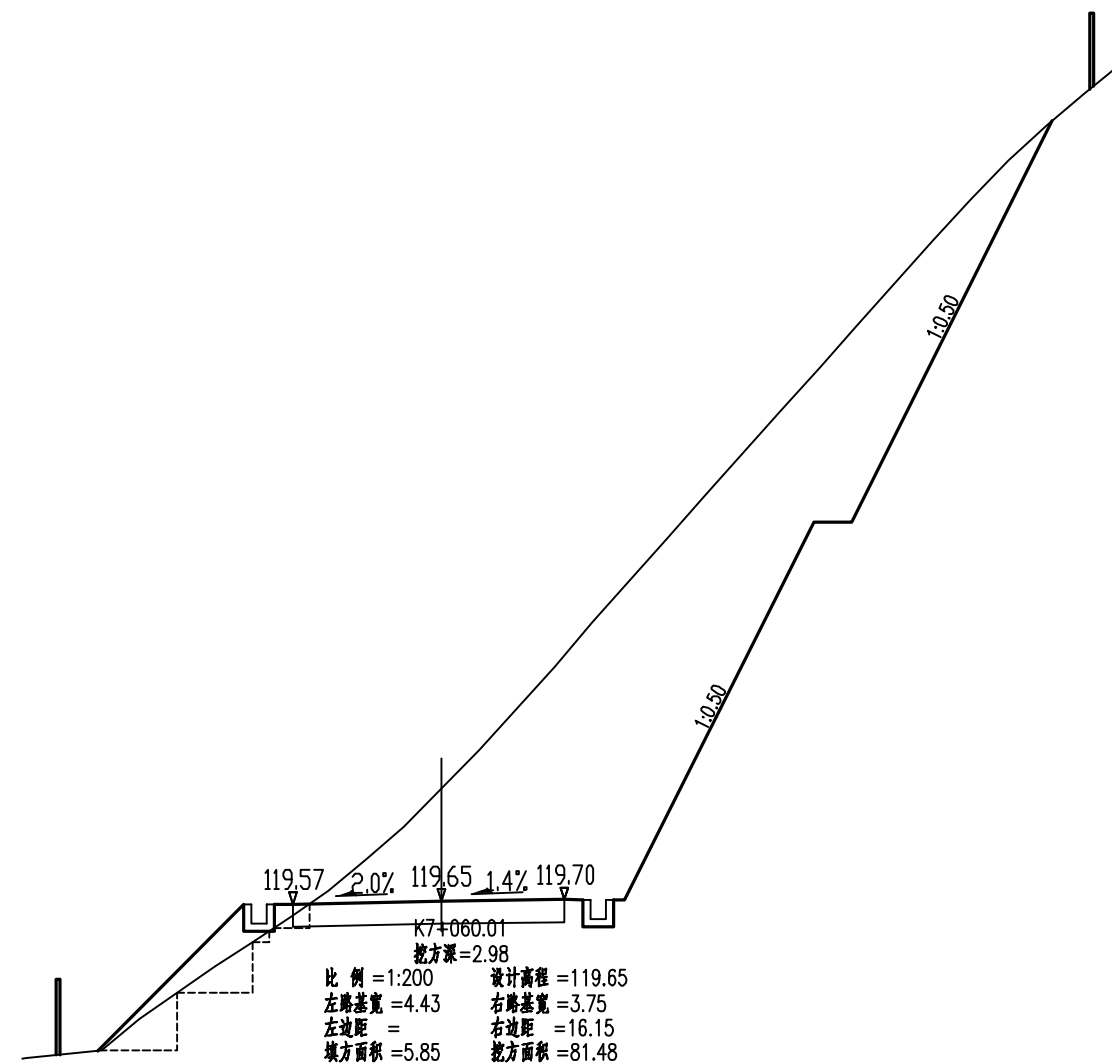
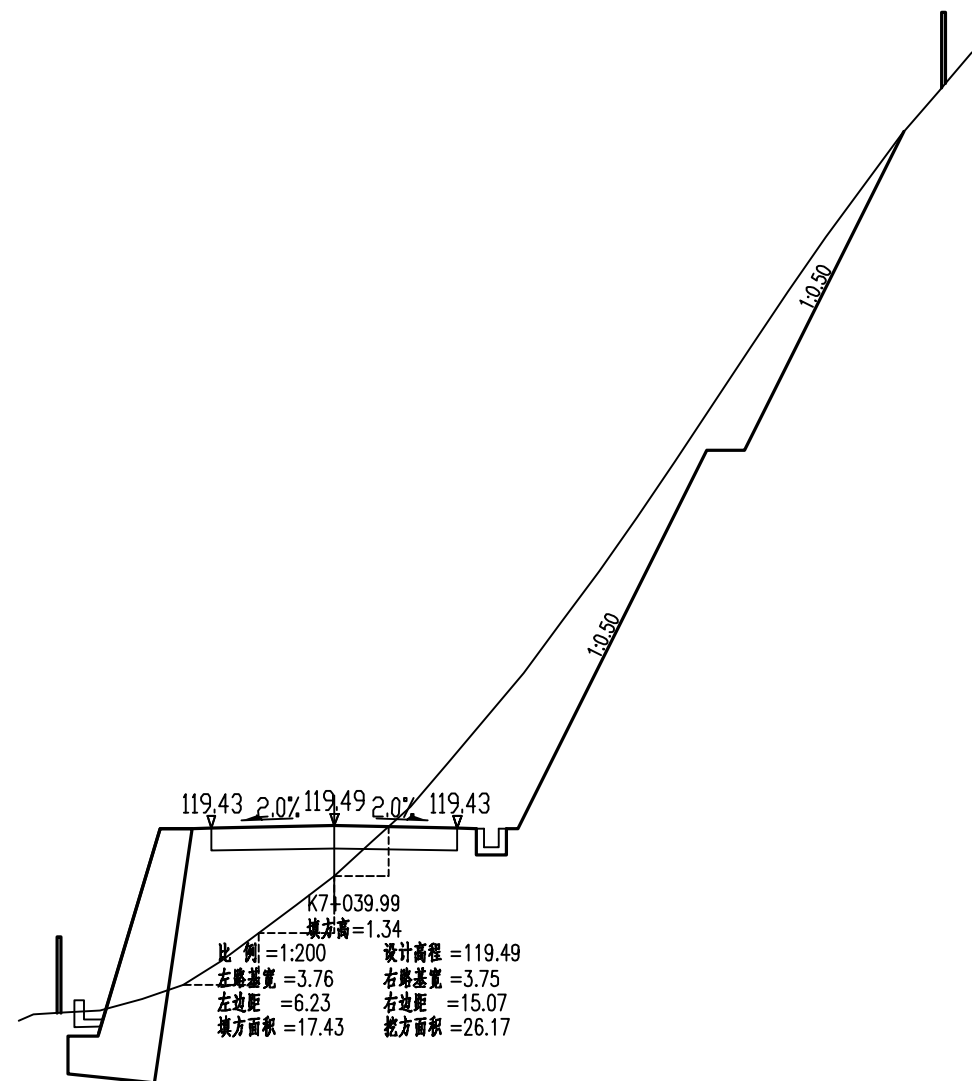


说明:
1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

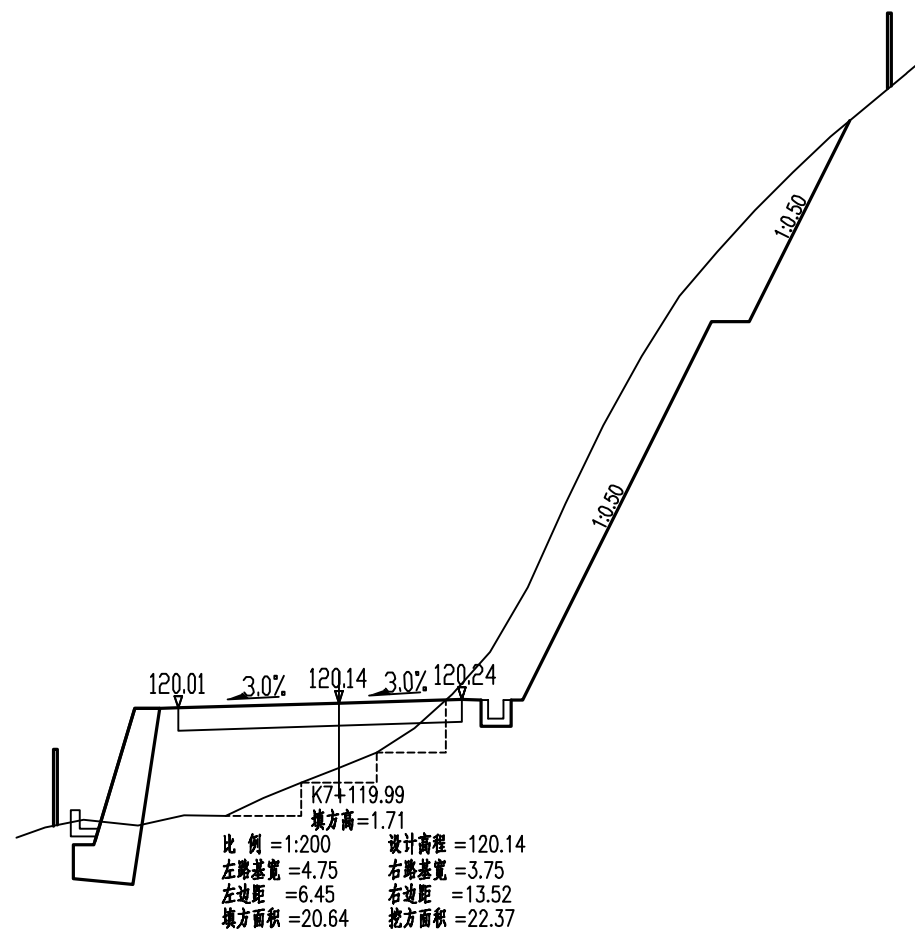
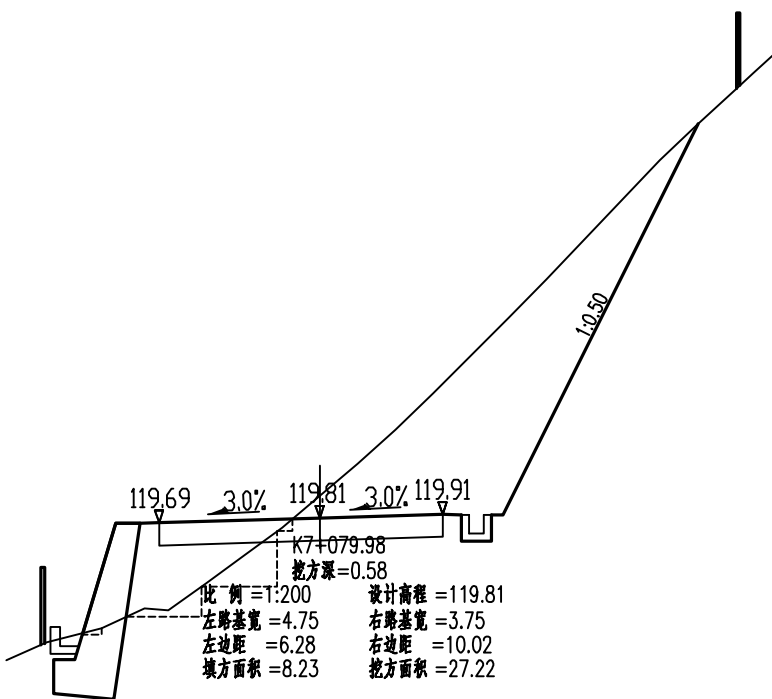
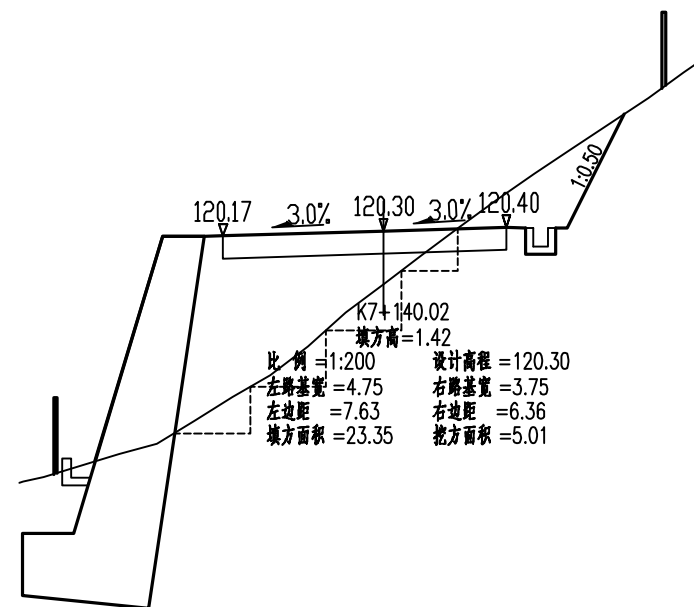
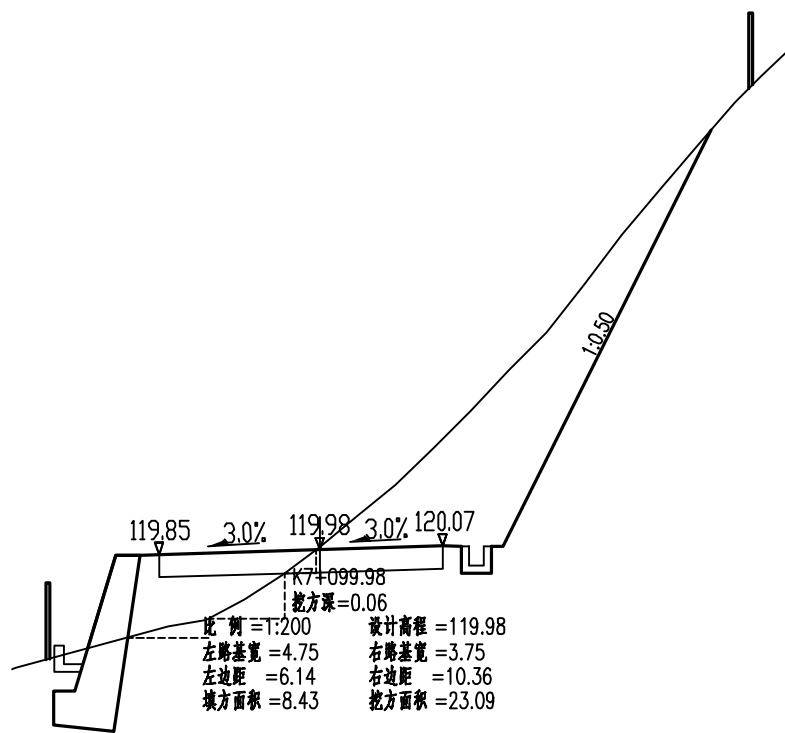
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



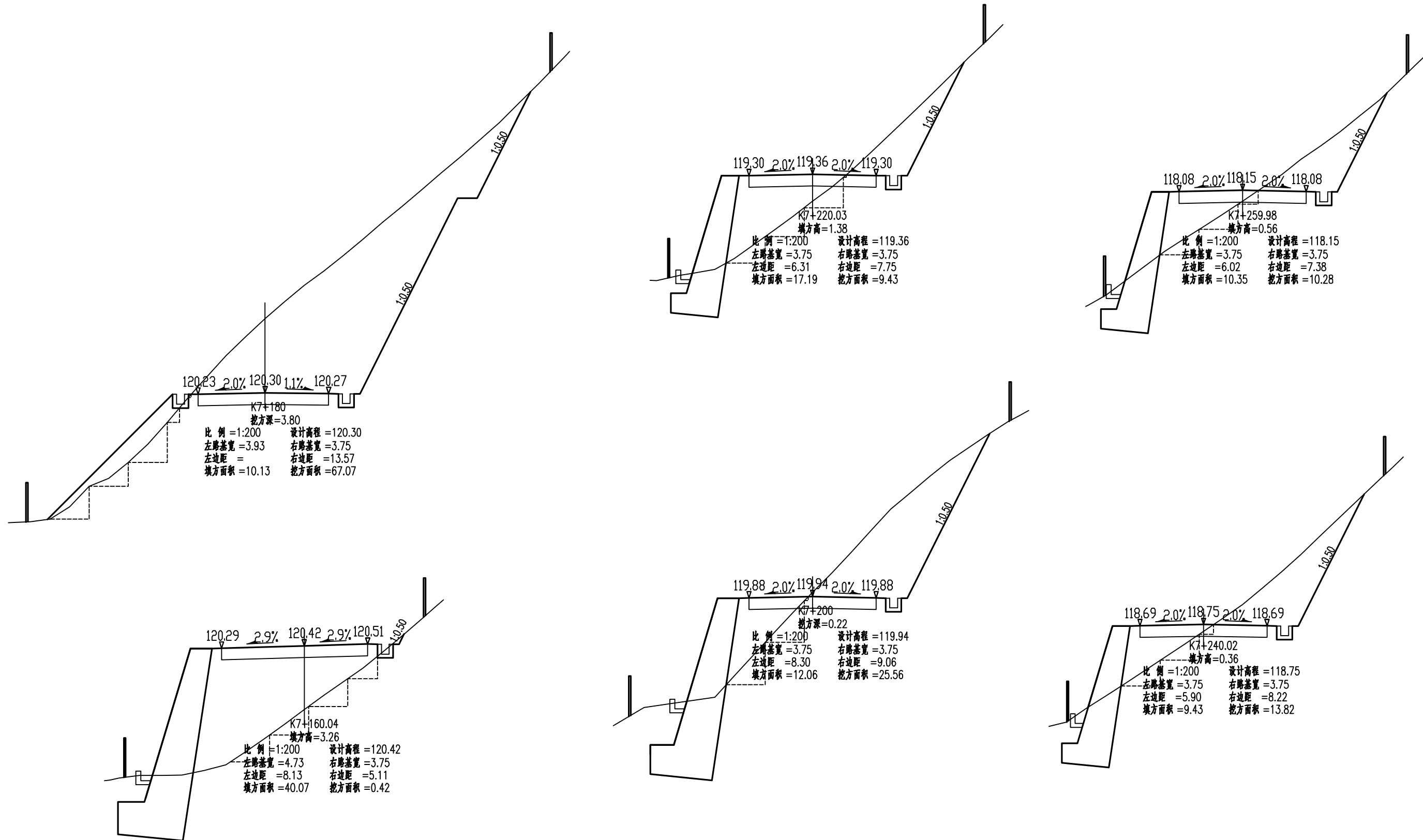
说明:

1. 本图比例为1:200;

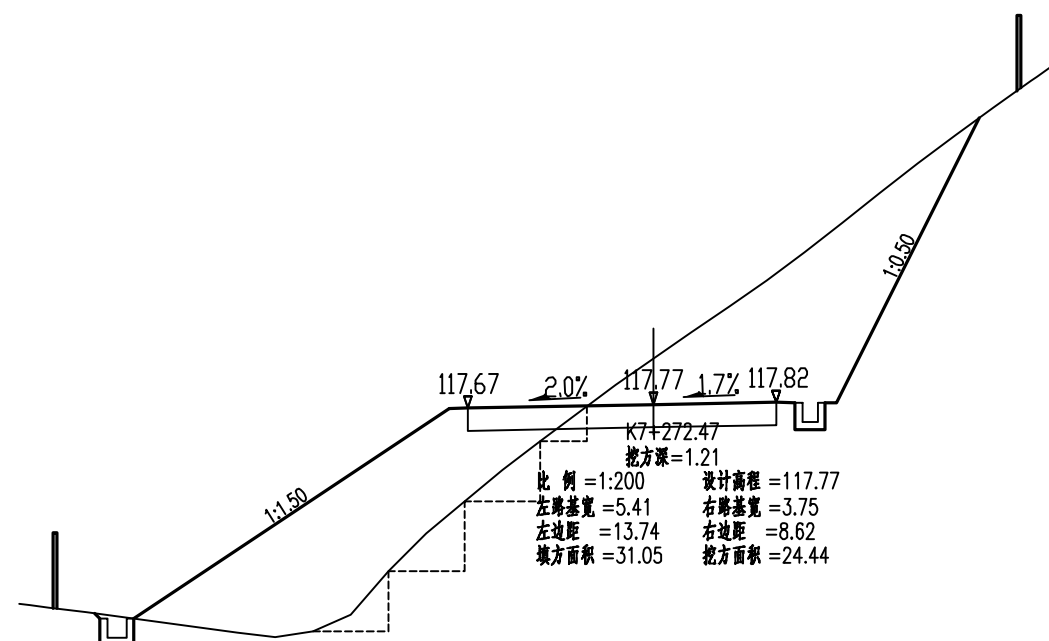
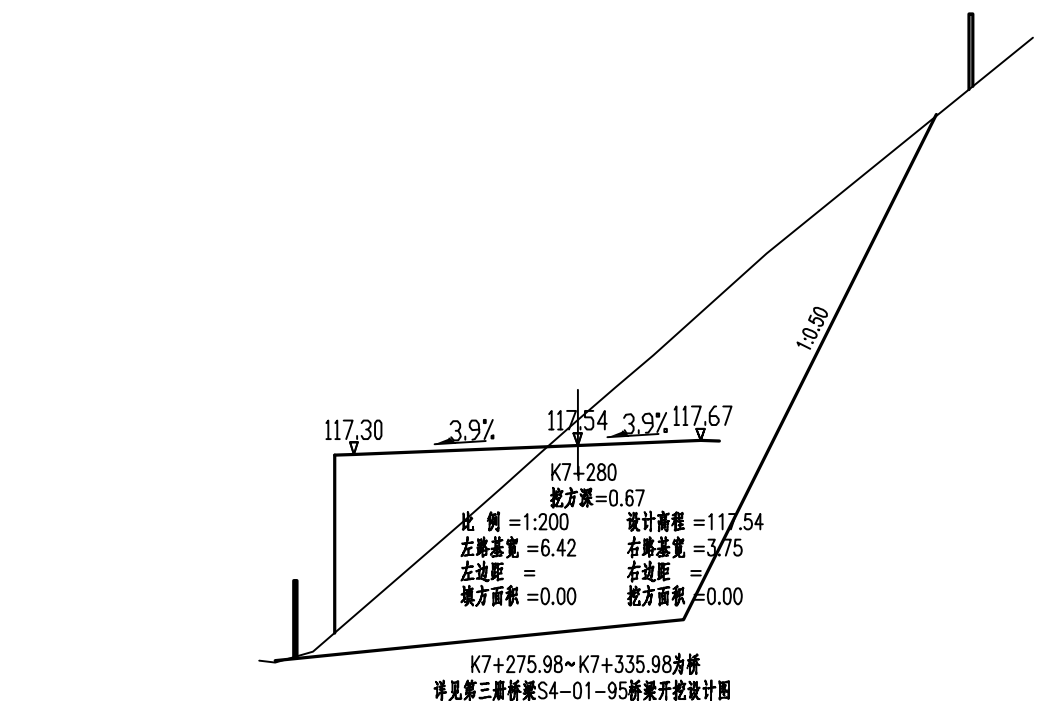
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



说明:
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。

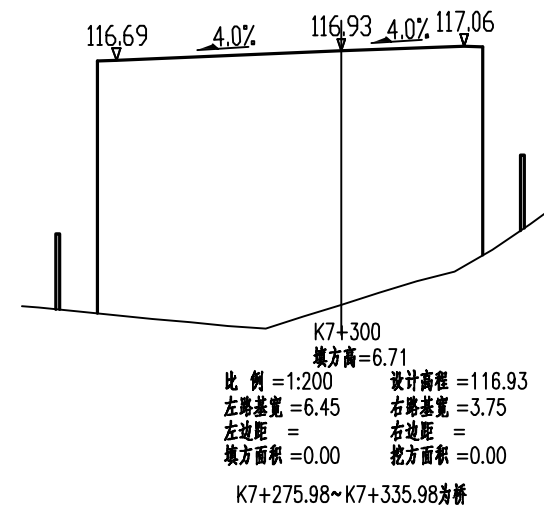
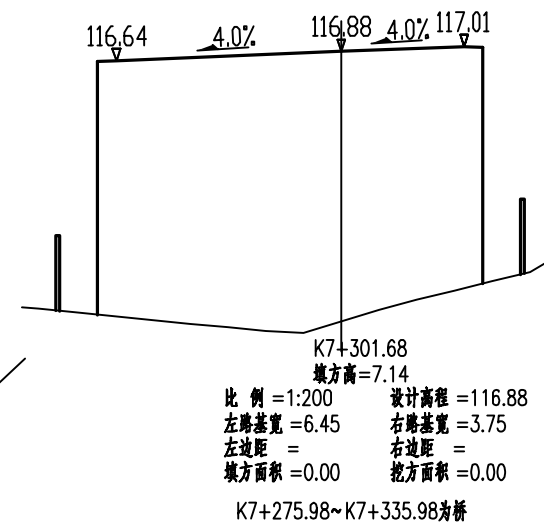
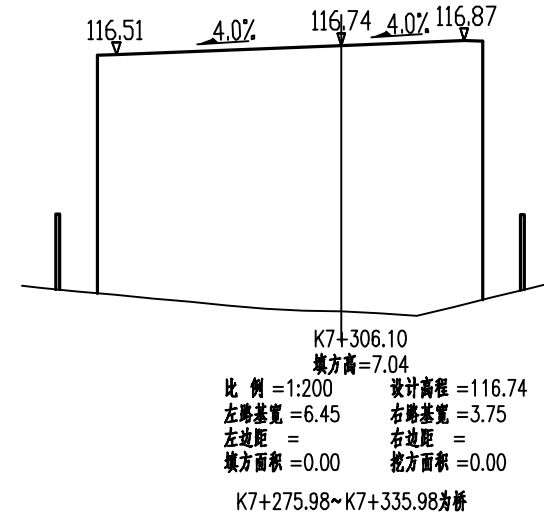
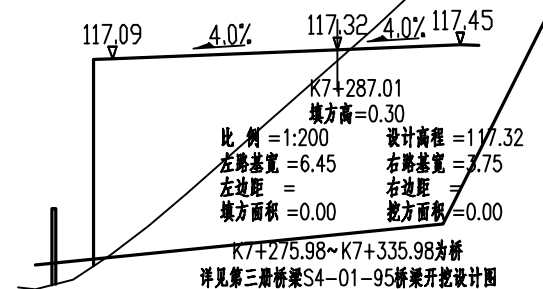
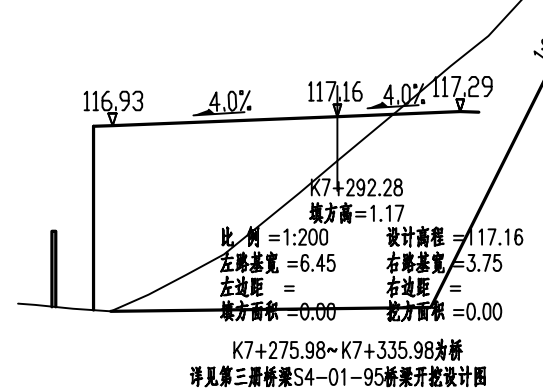
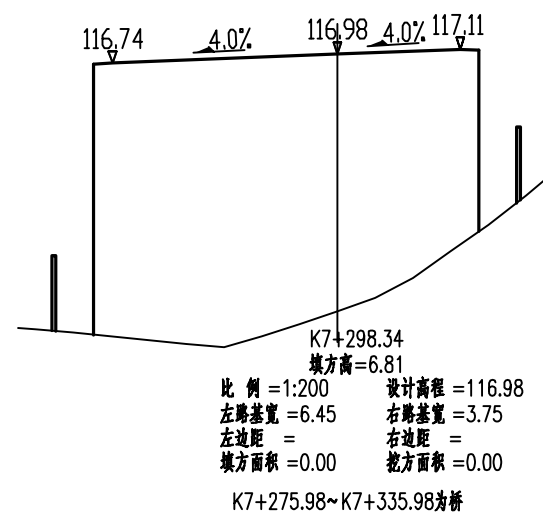


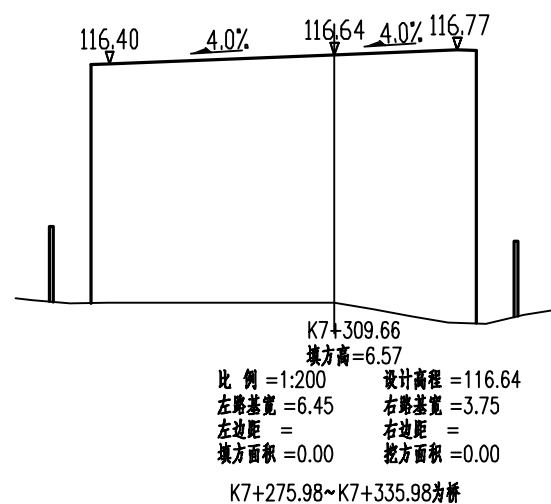
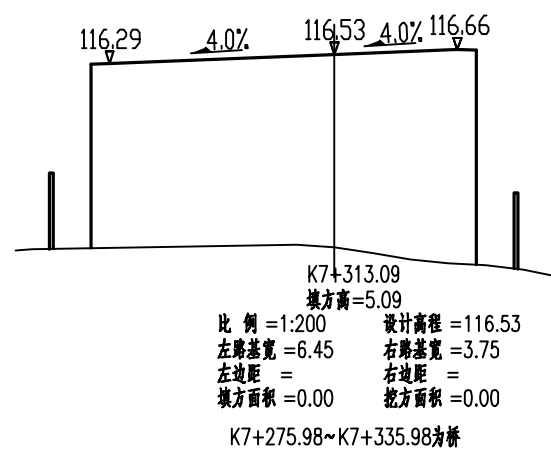
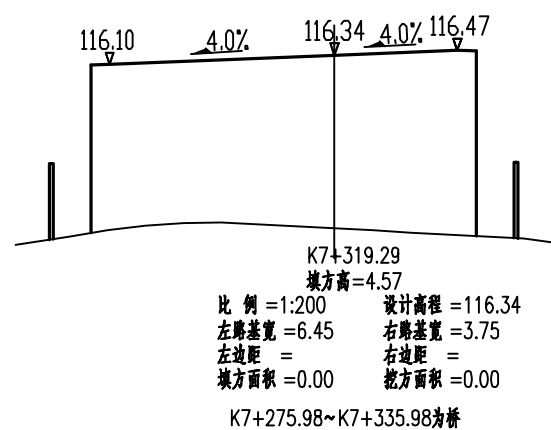
说明:
1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

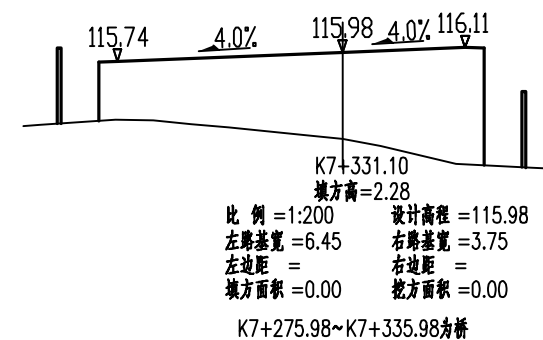
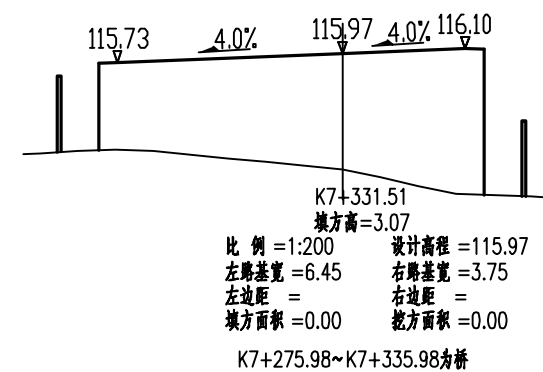
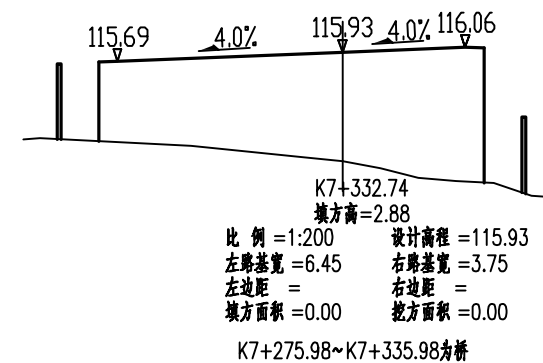
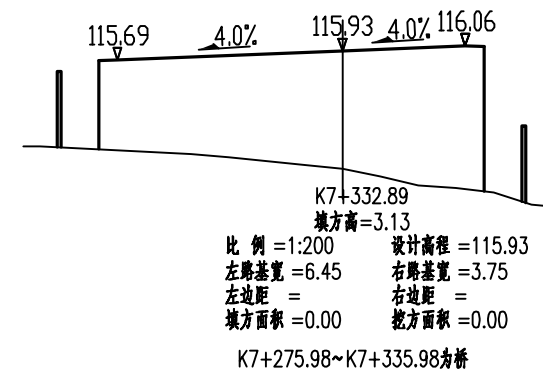
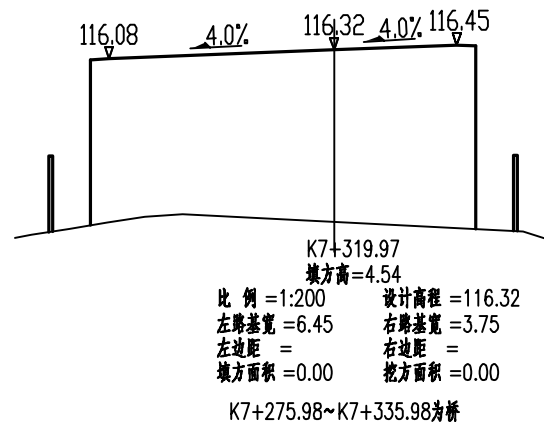
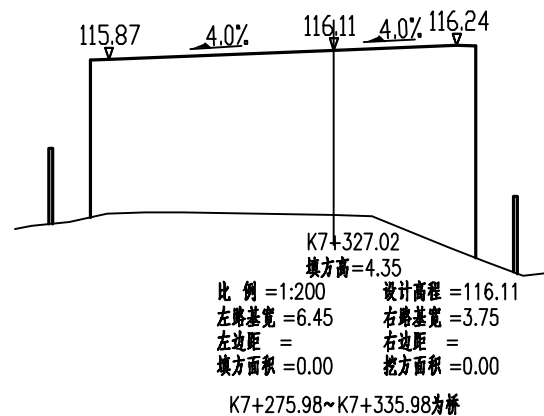
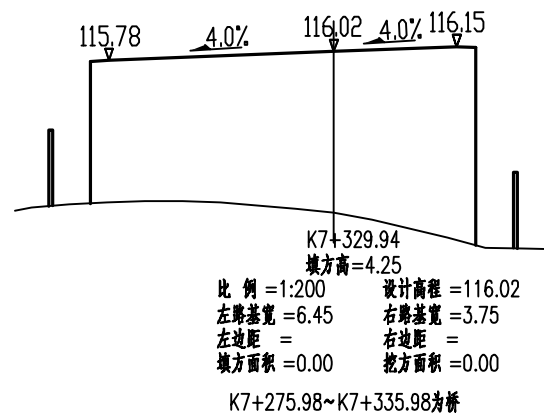
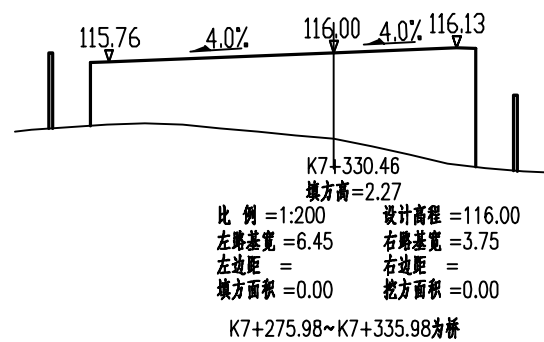
1. 本图比例为1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

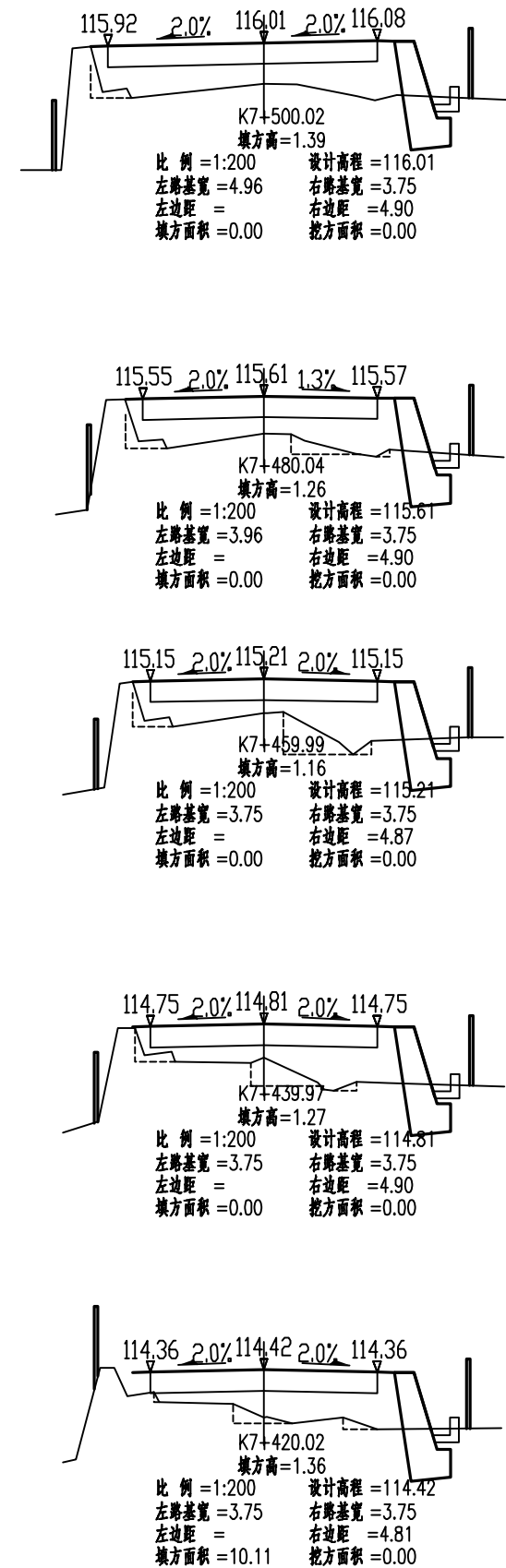
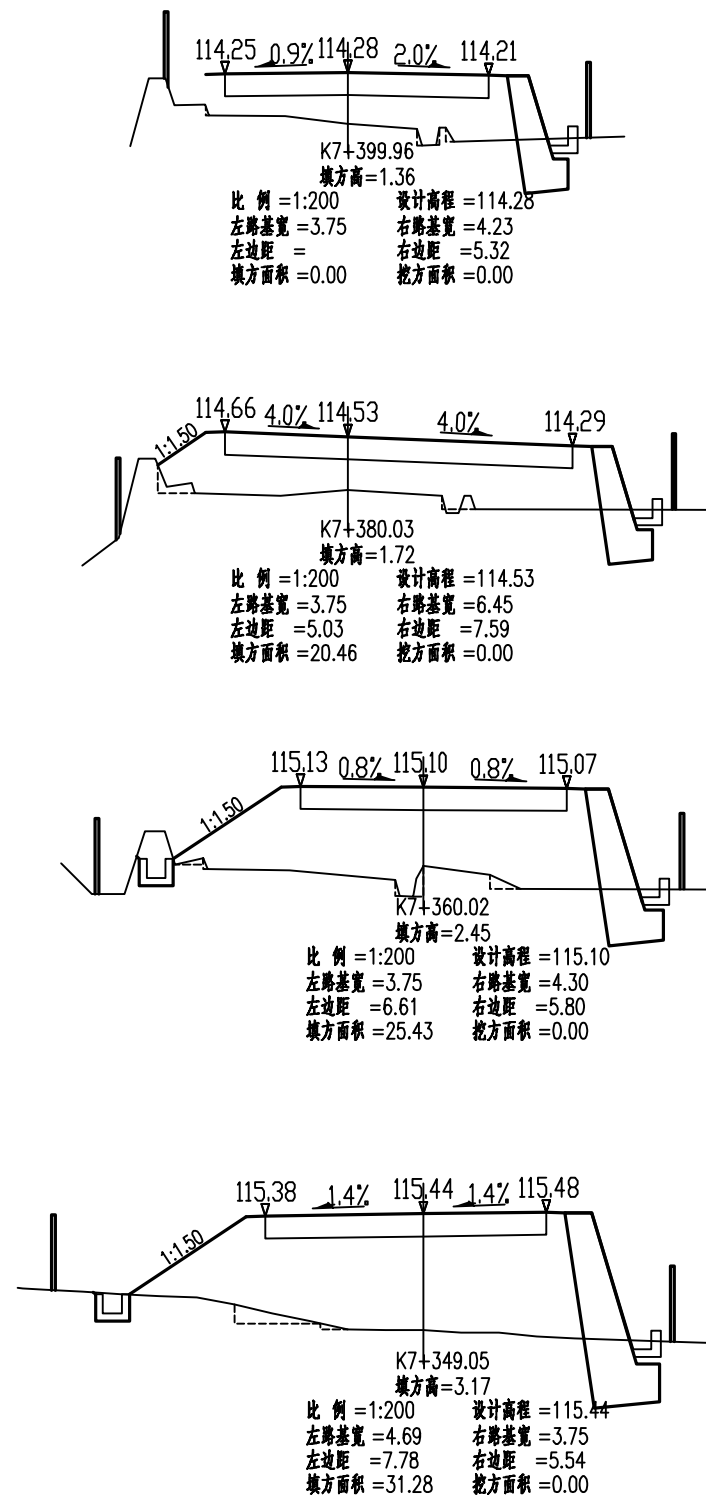
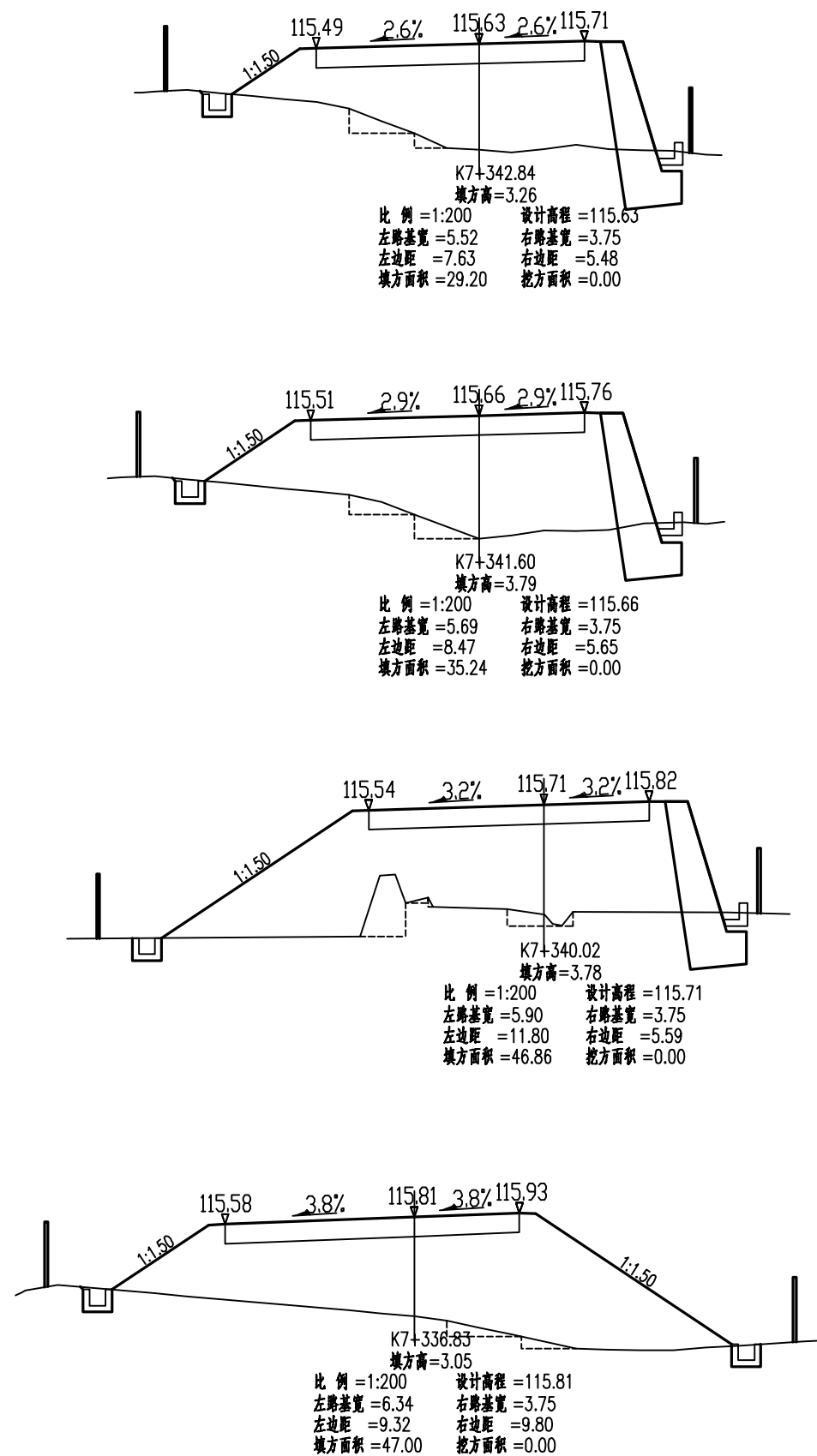




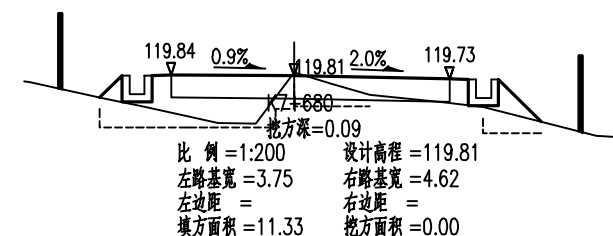
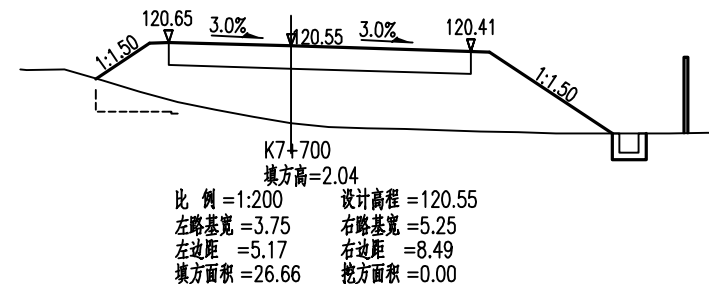
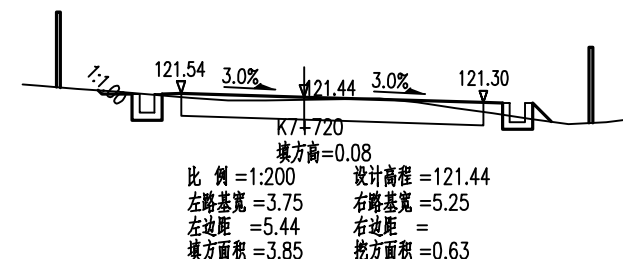
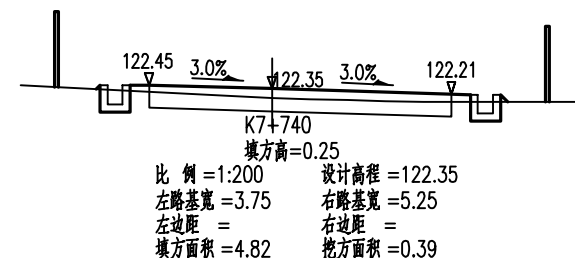
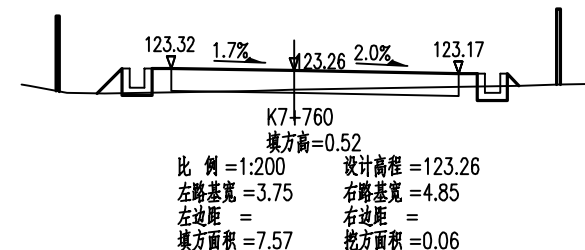
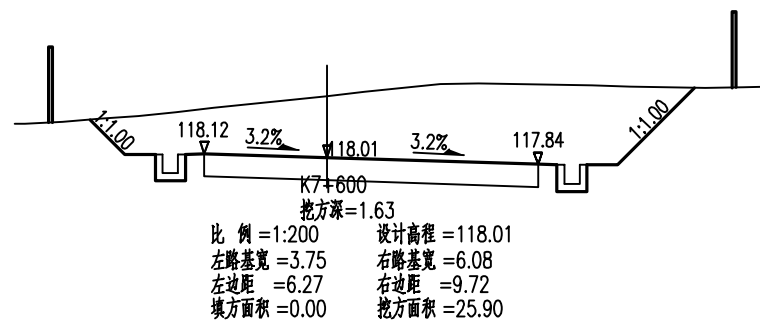
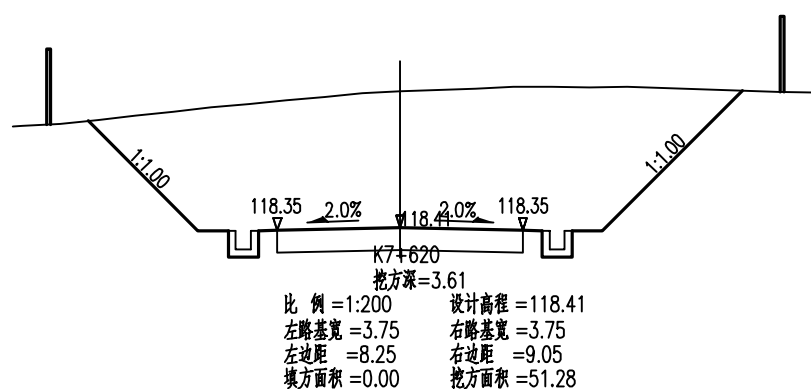
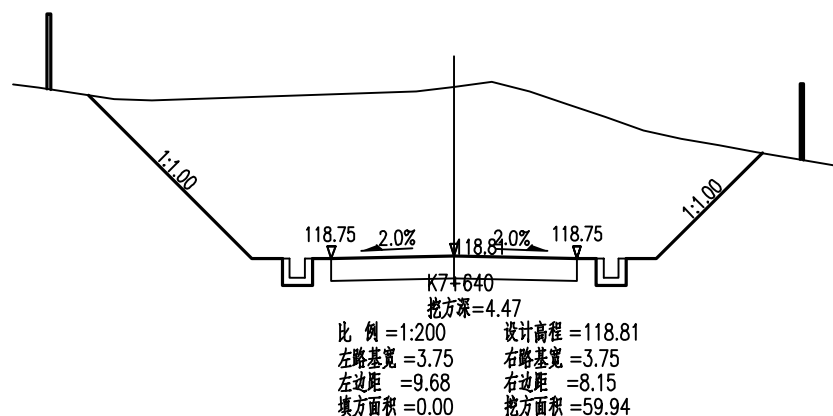
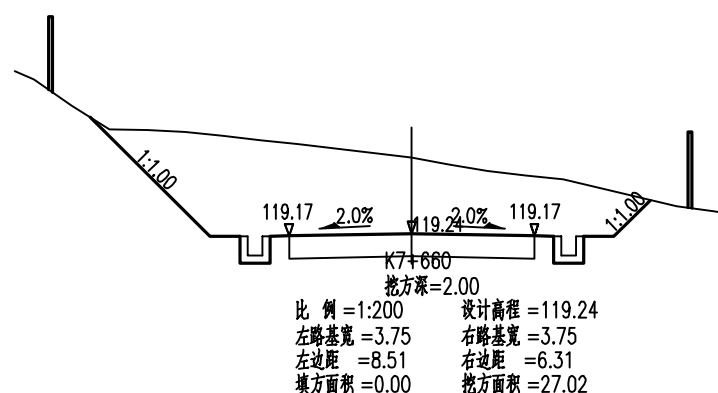
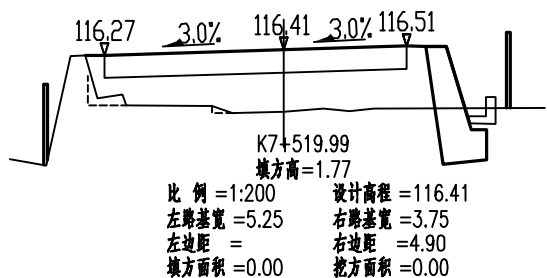
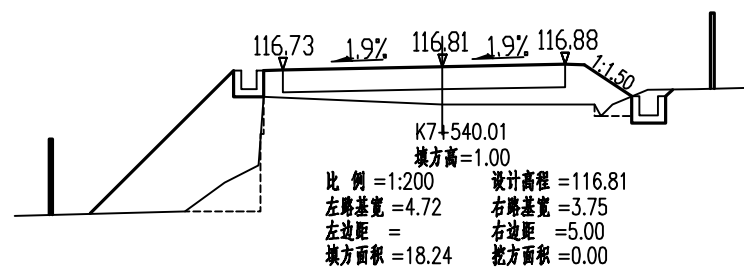
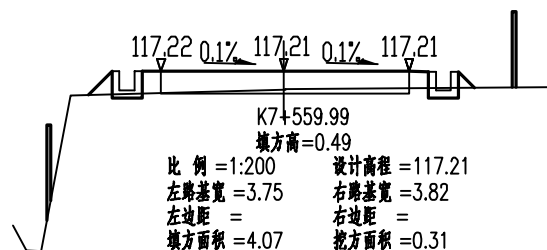
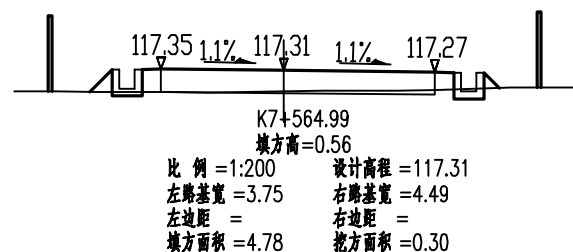
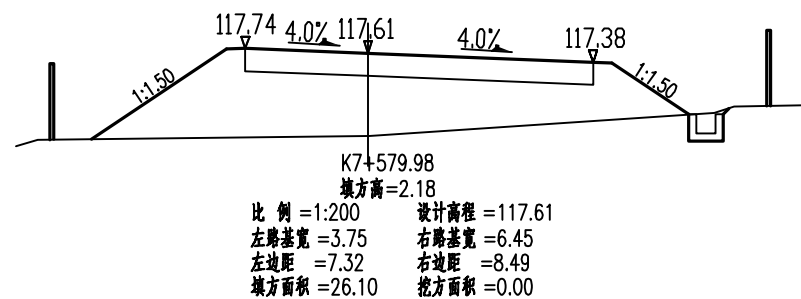
说明:

1. 本图比例为1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



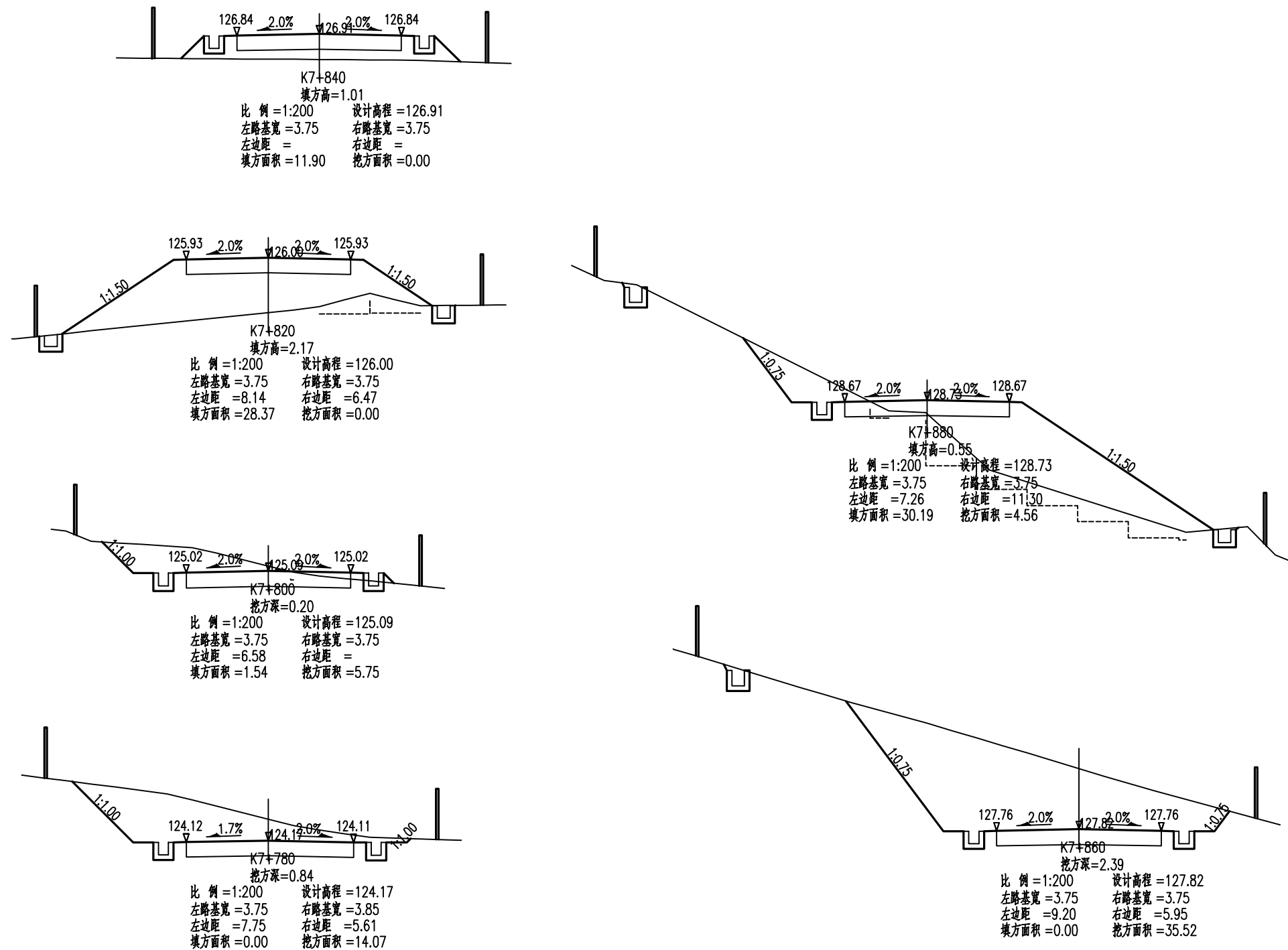


说明:
1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

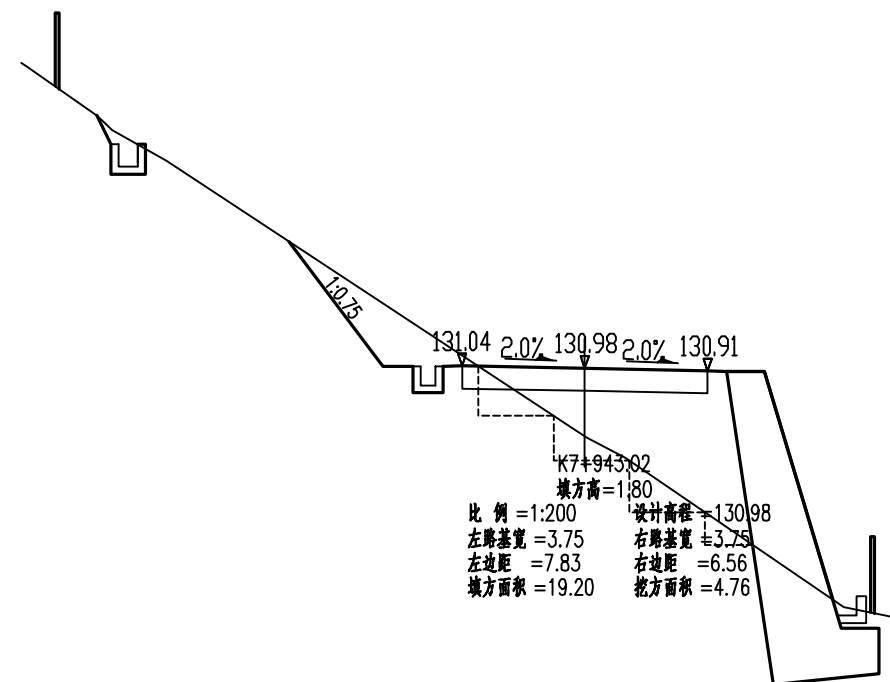
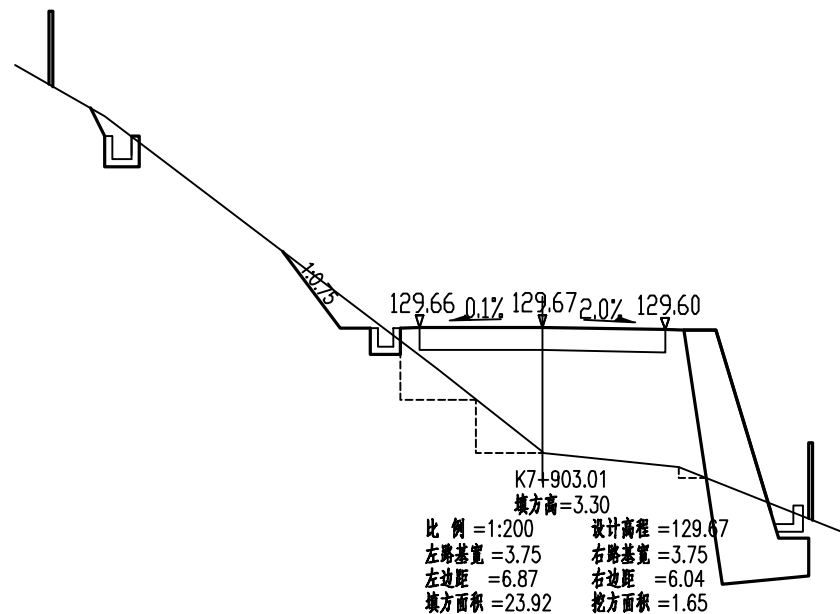
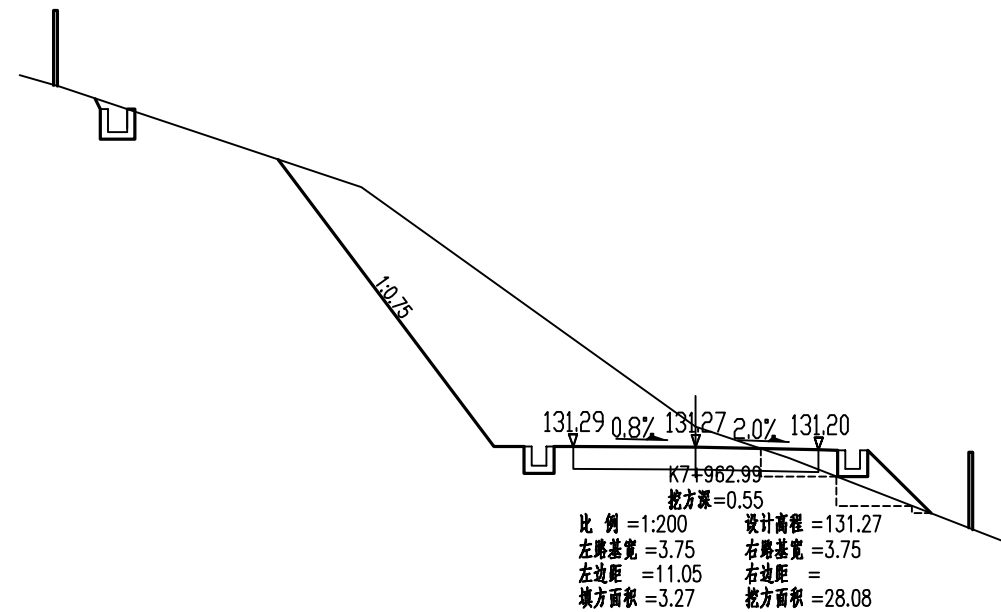
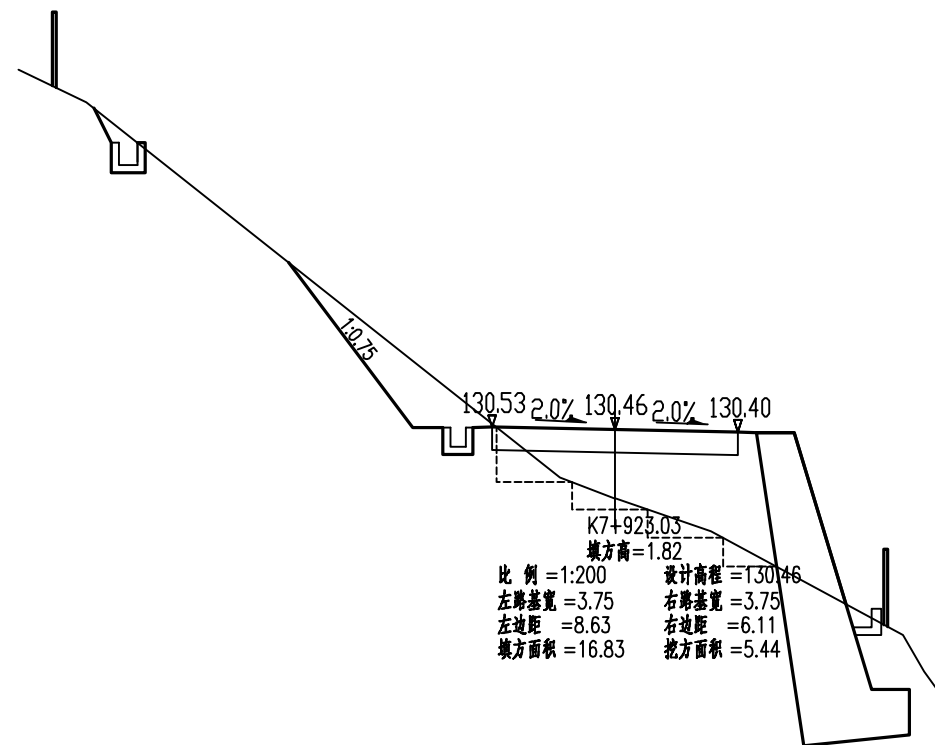


说明:

1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。

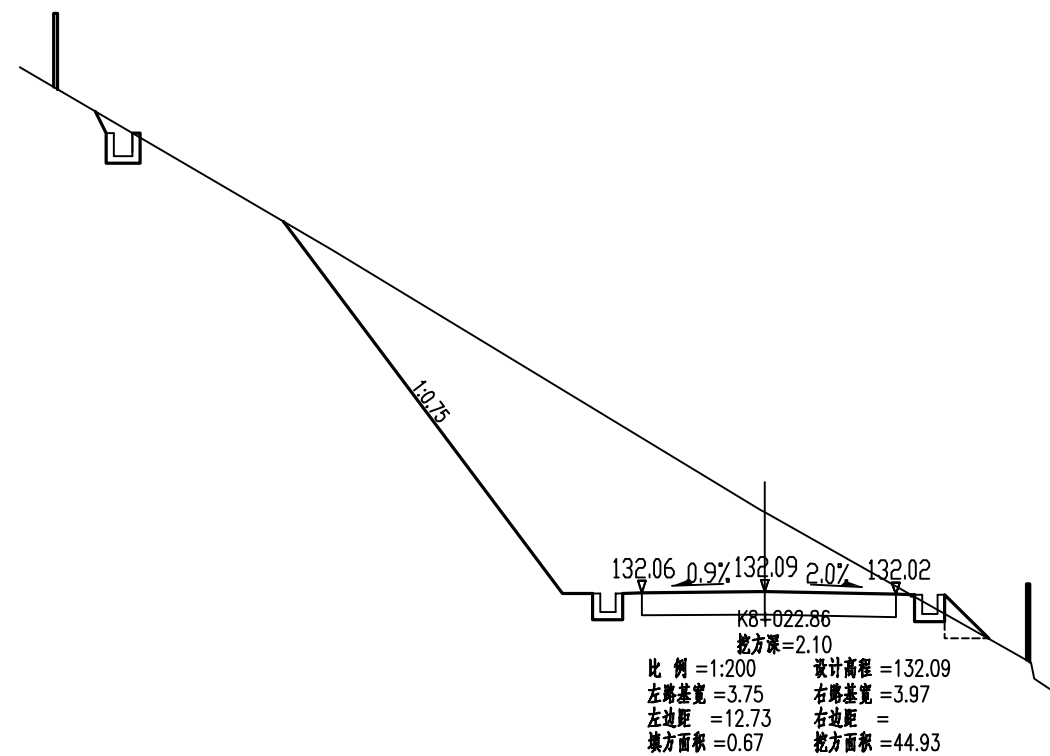
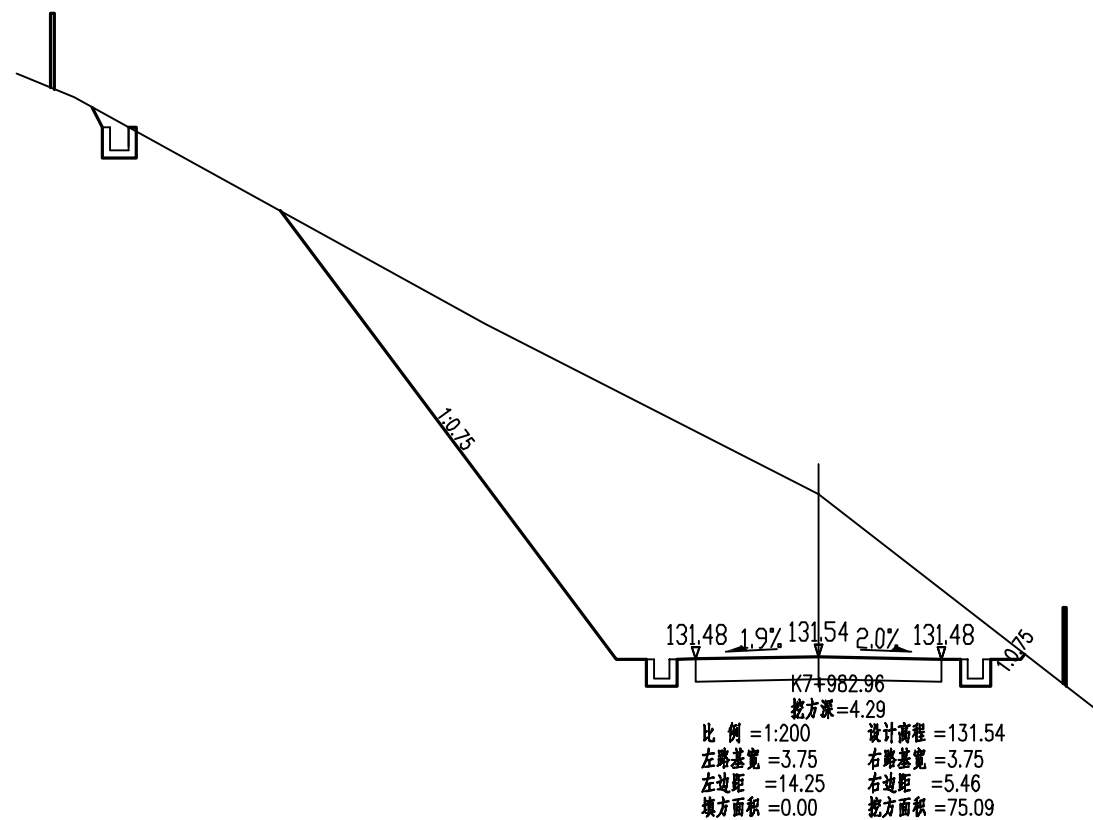
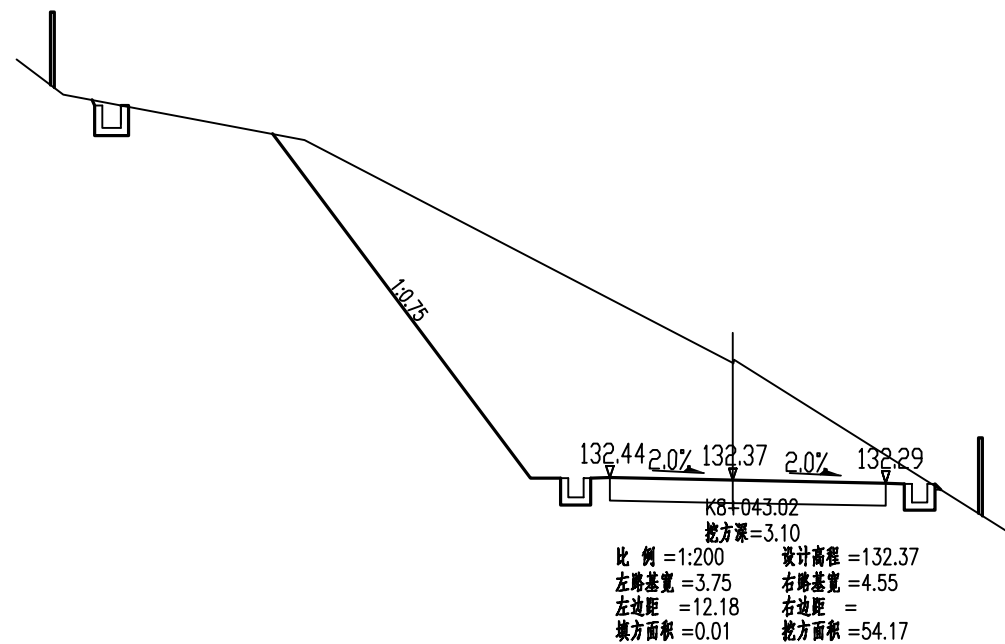
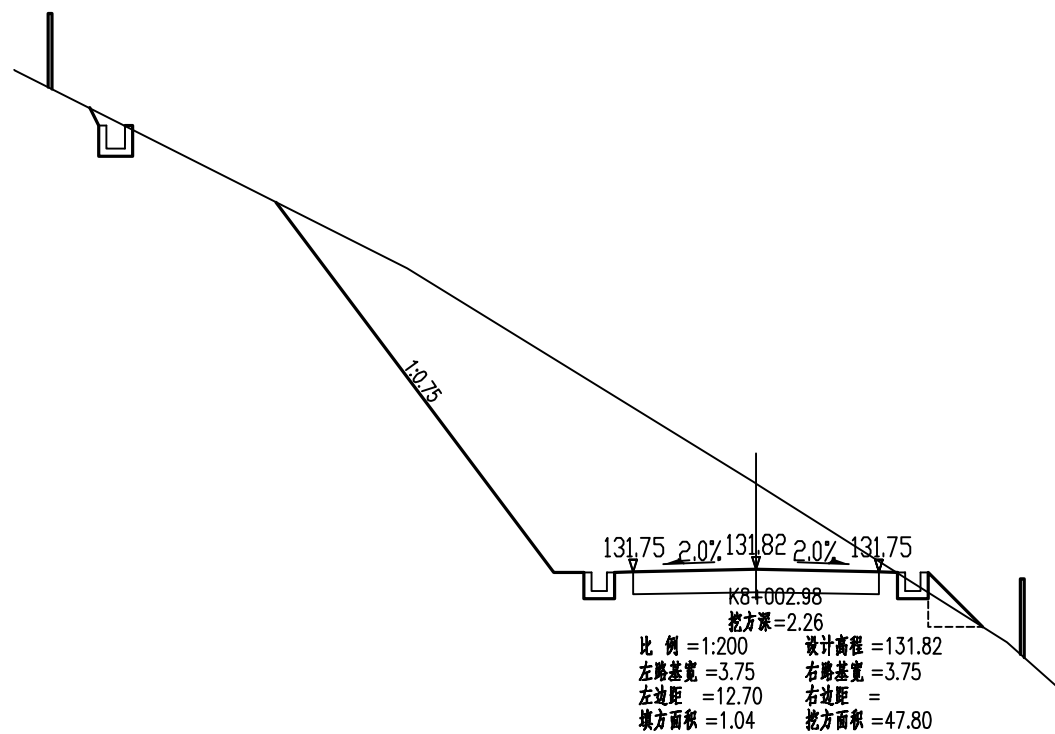


说明:
1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

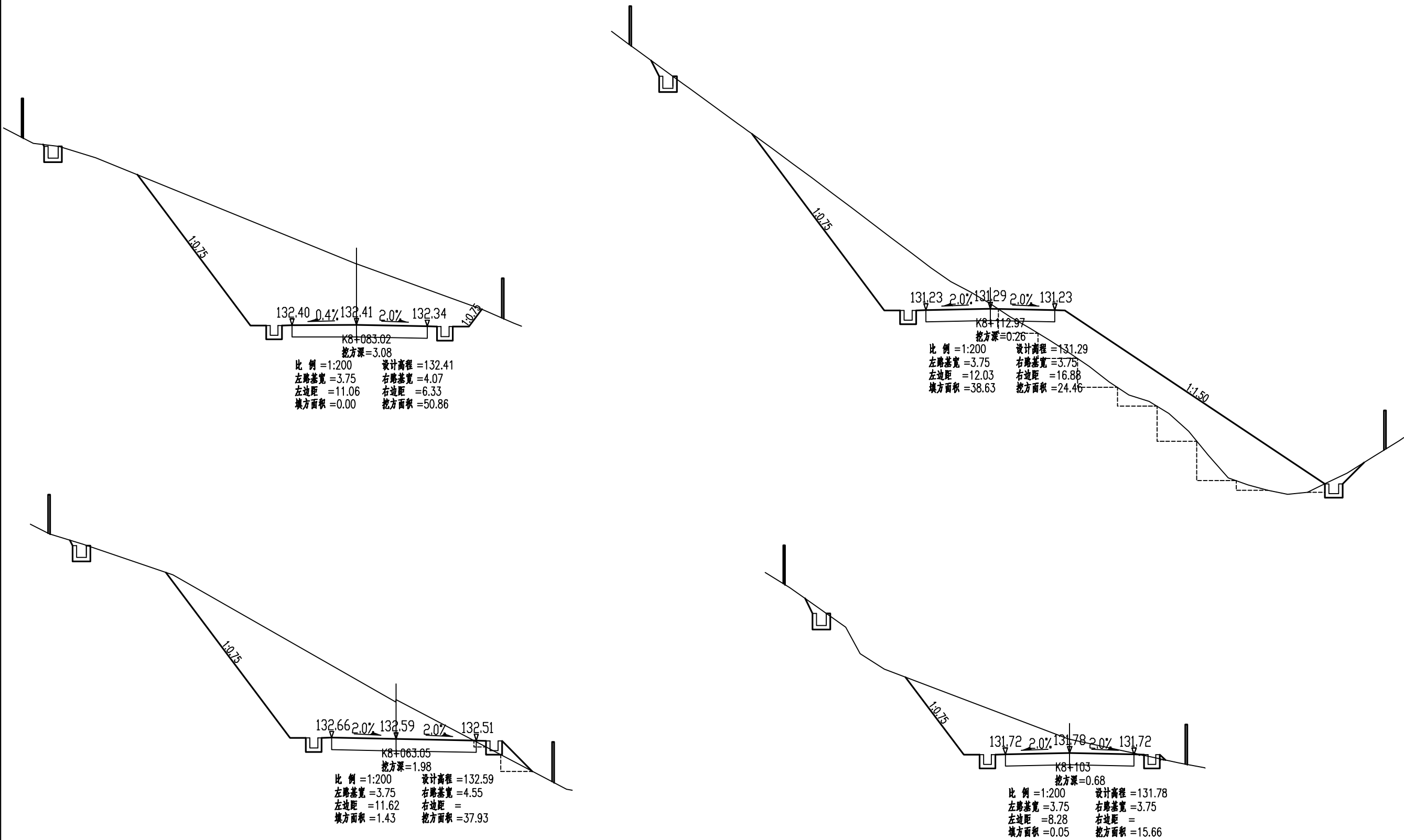


说明:

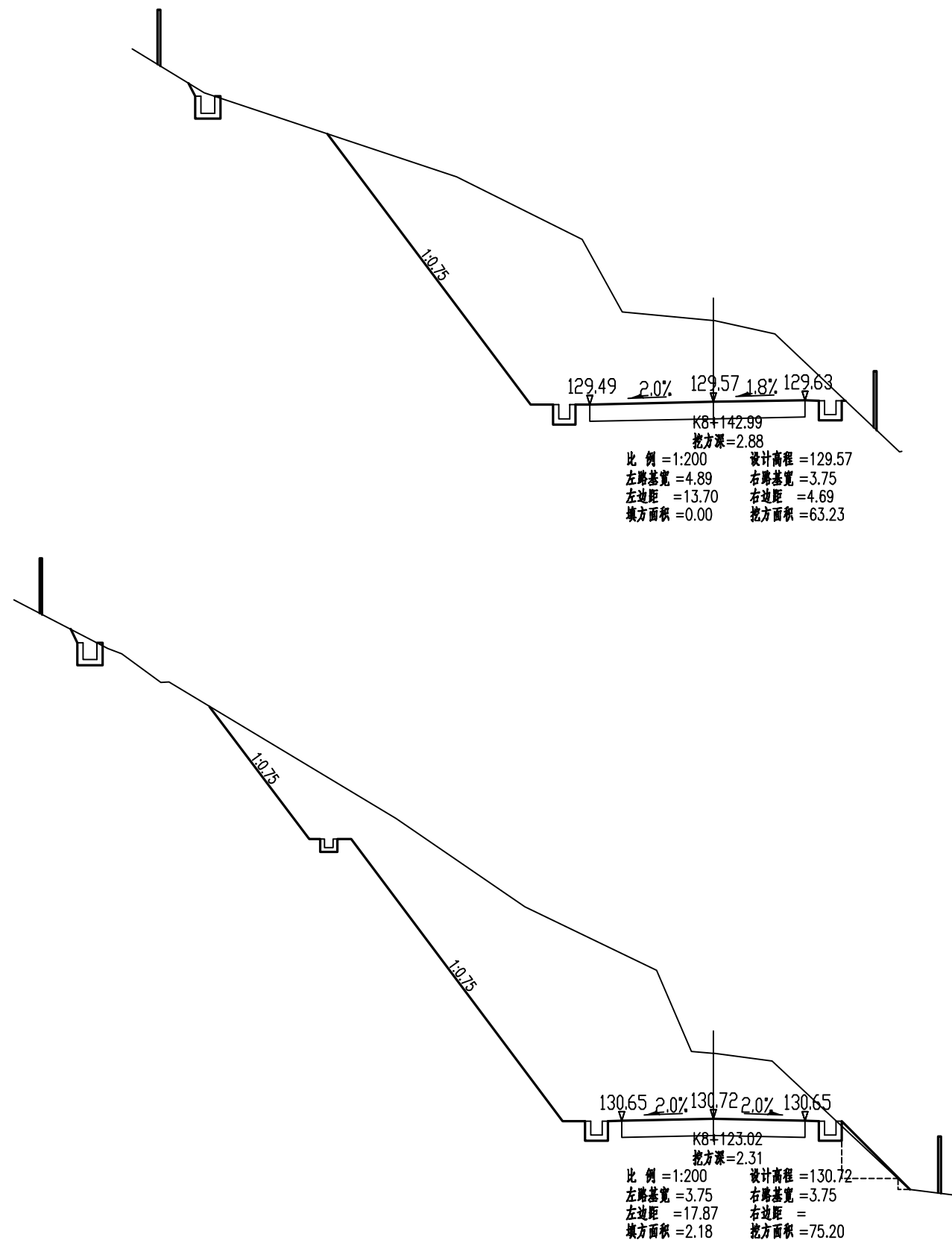
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



说明:
1. 本图比例为 1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

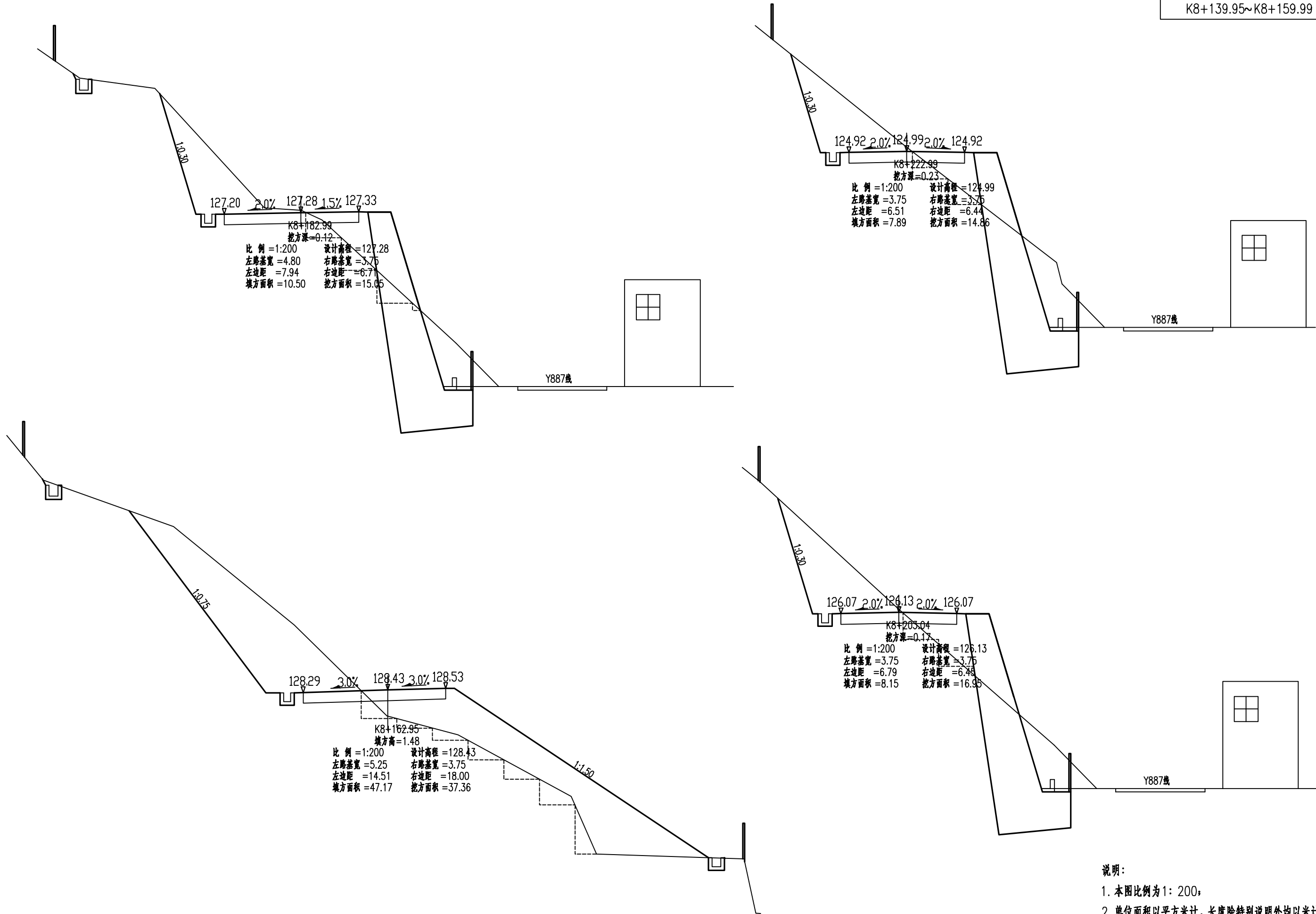


说明:
1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

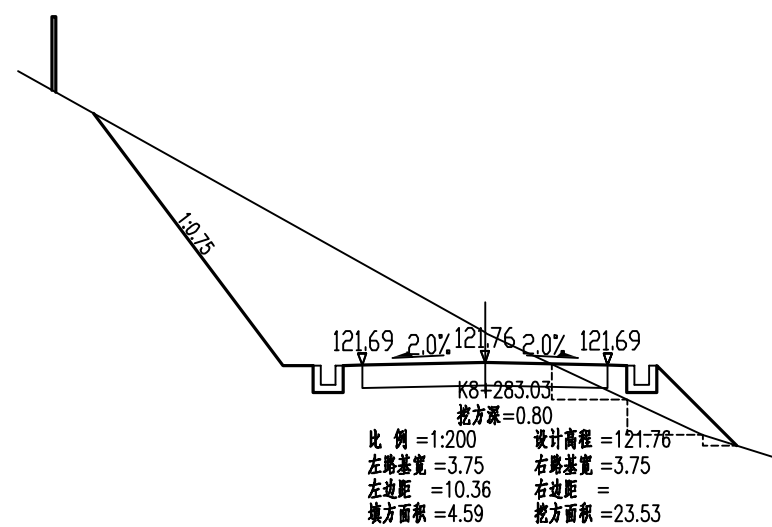
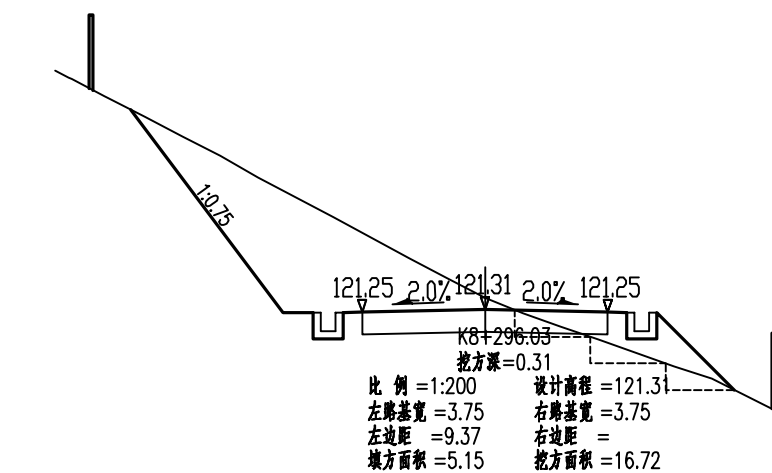
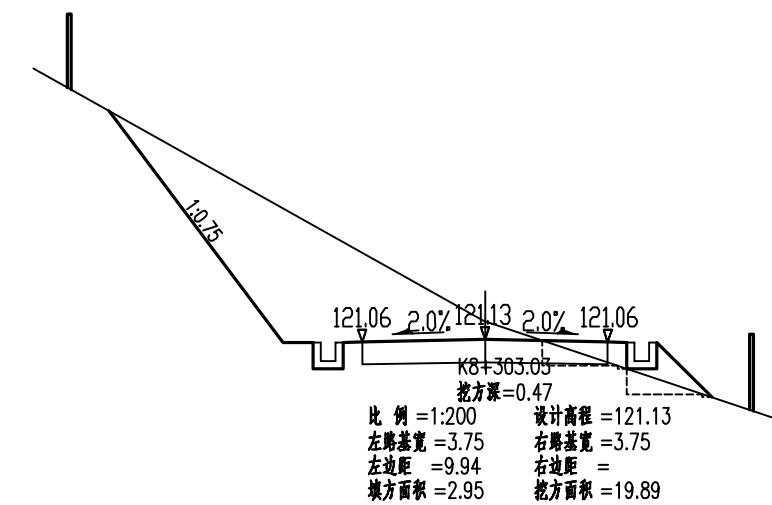
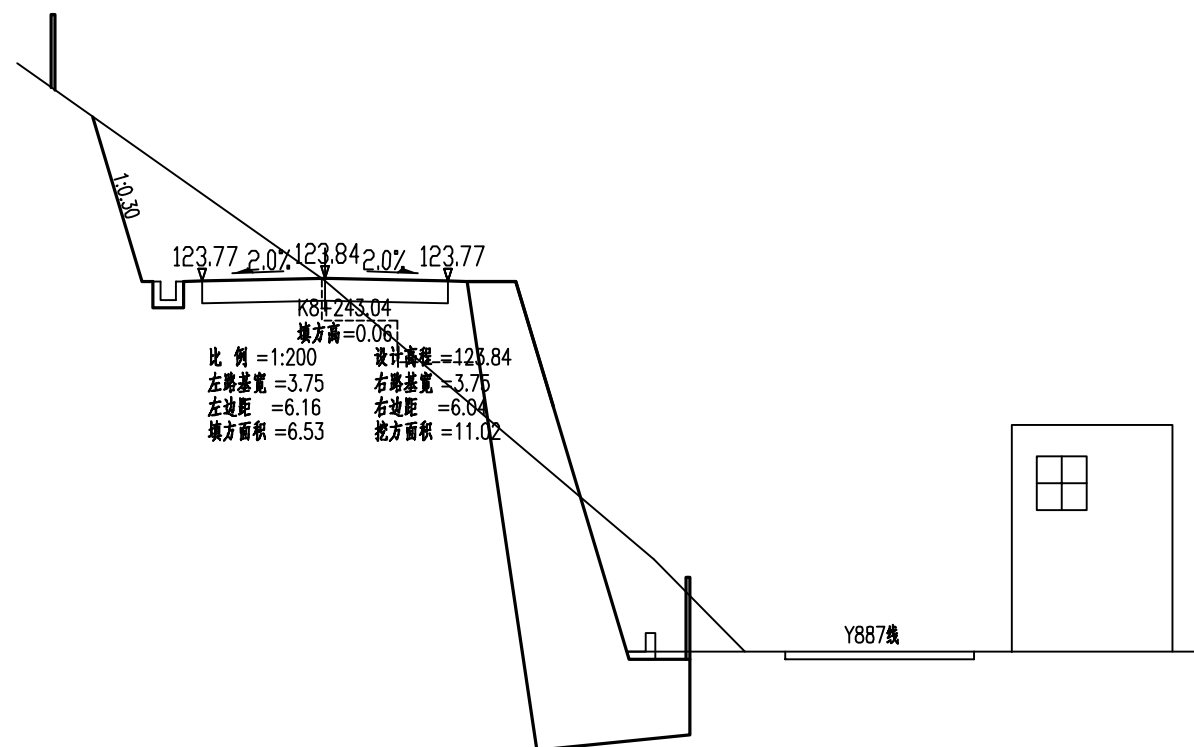
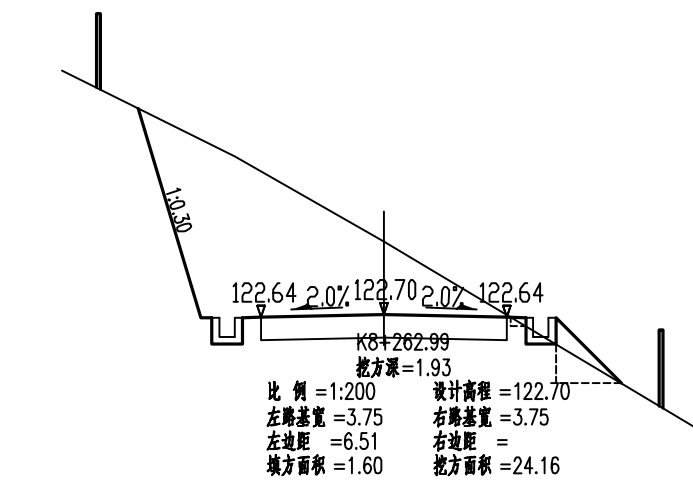


说明:

1. 本图比例为 1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

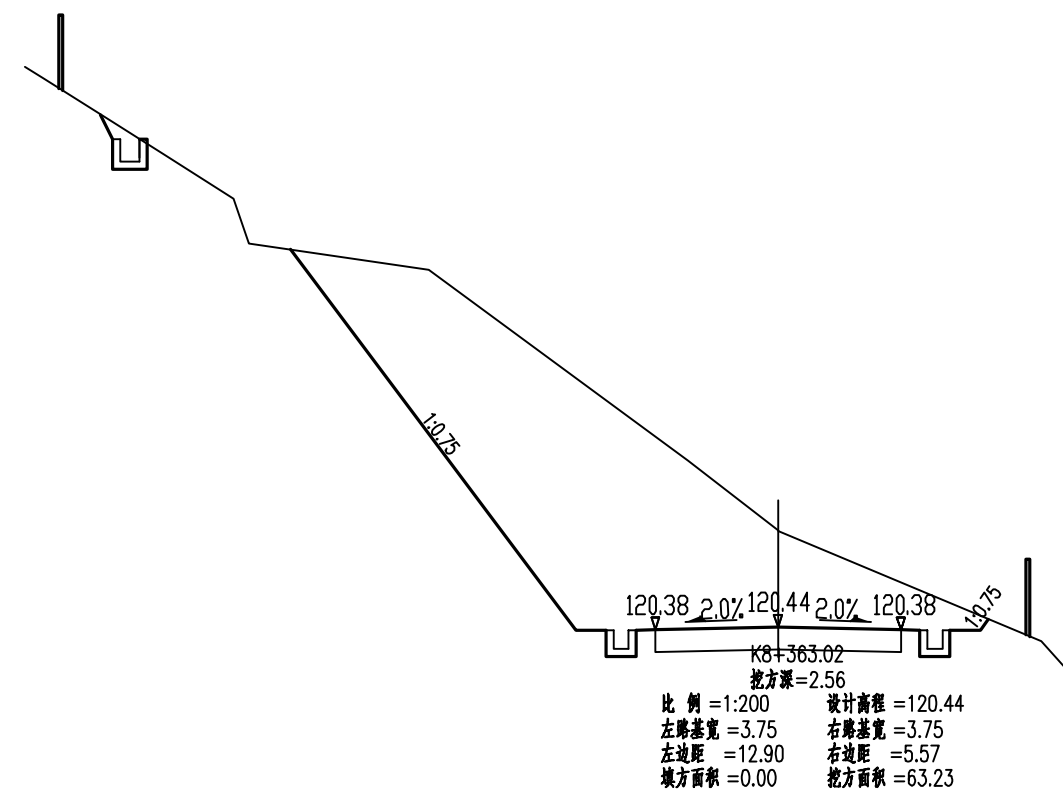
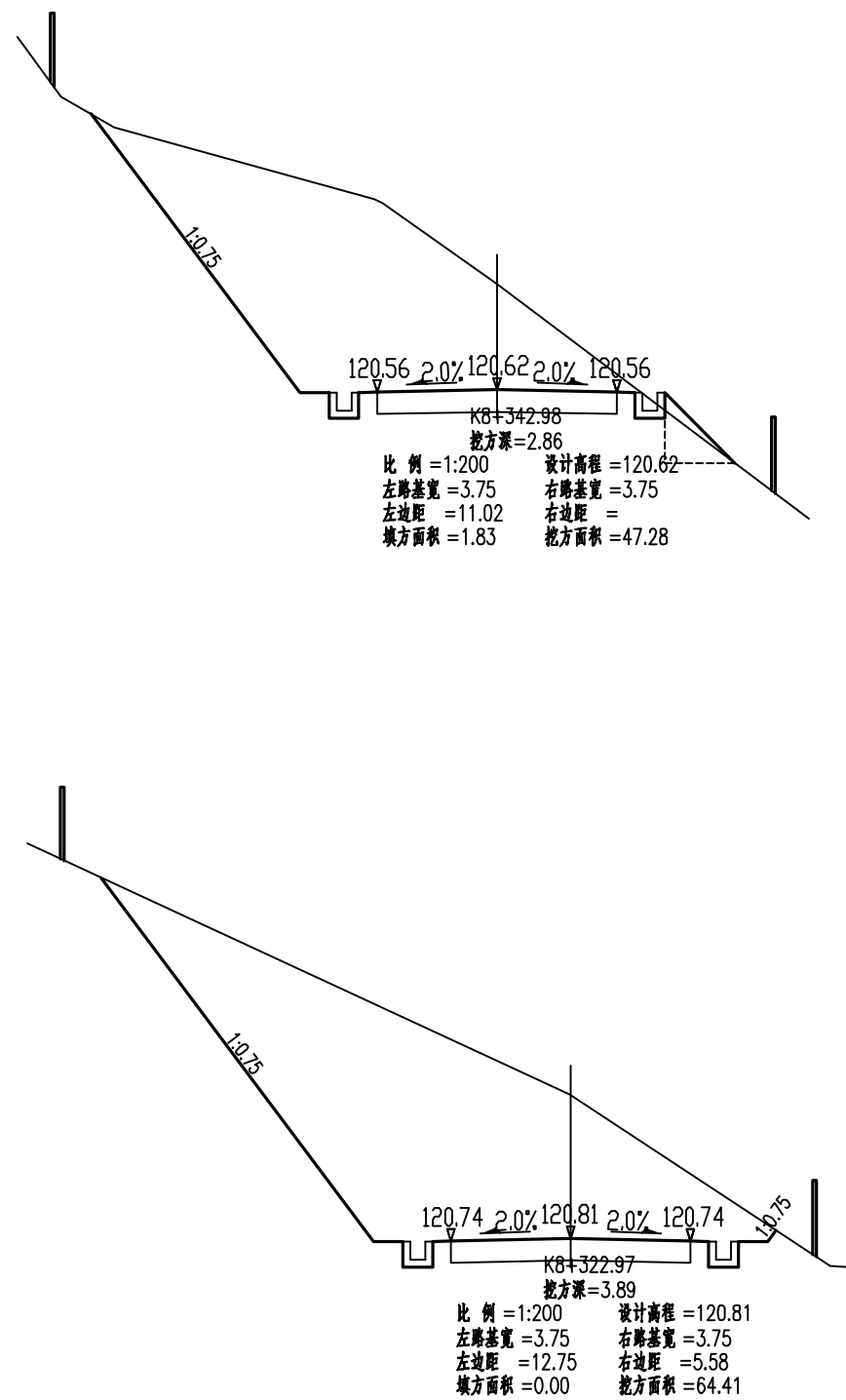


说明:
1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

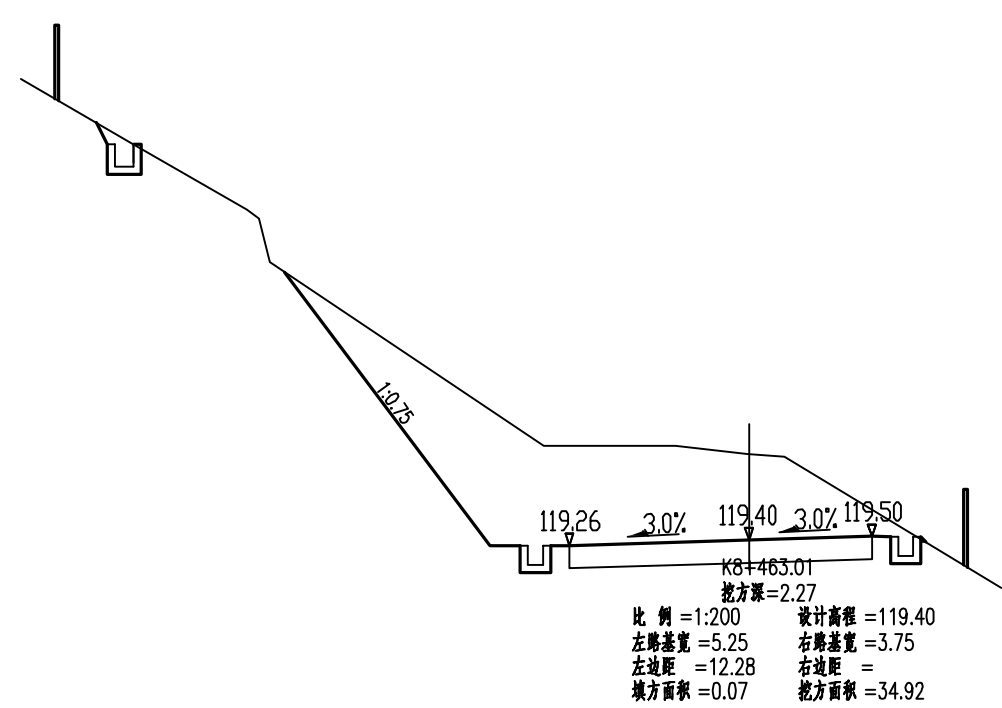
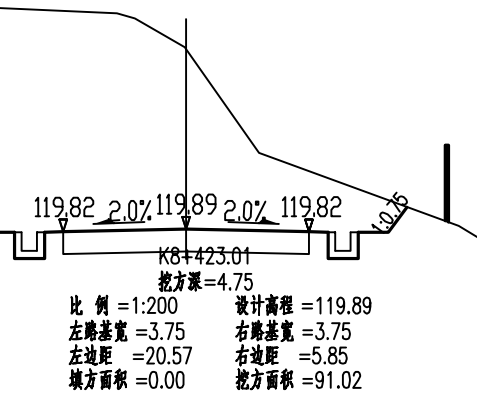
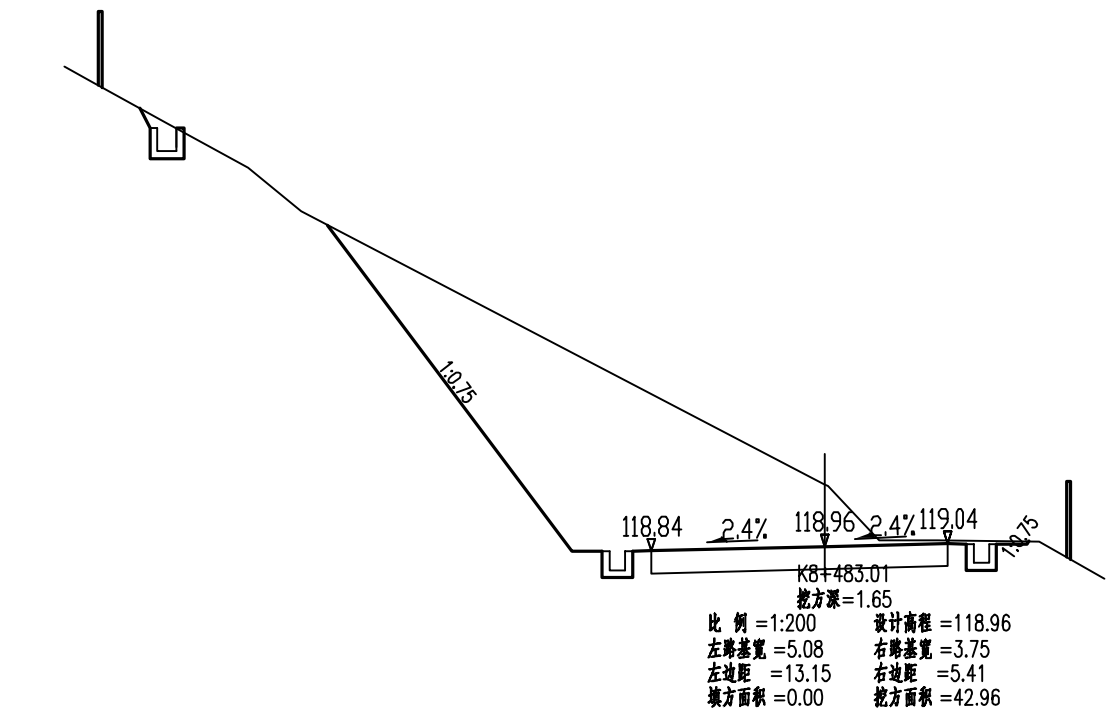
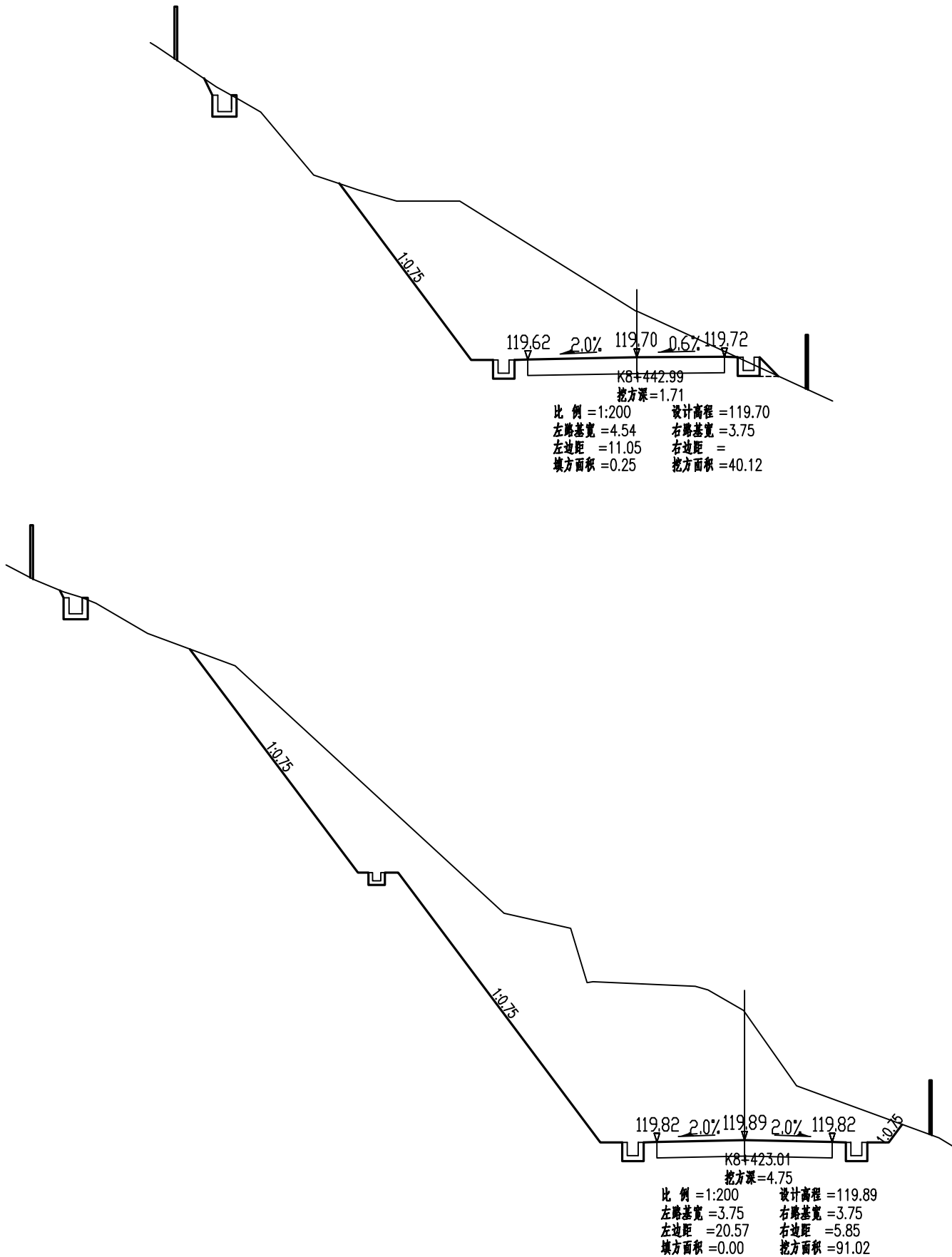
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



说明:

1. 本图比例为 1: 200;

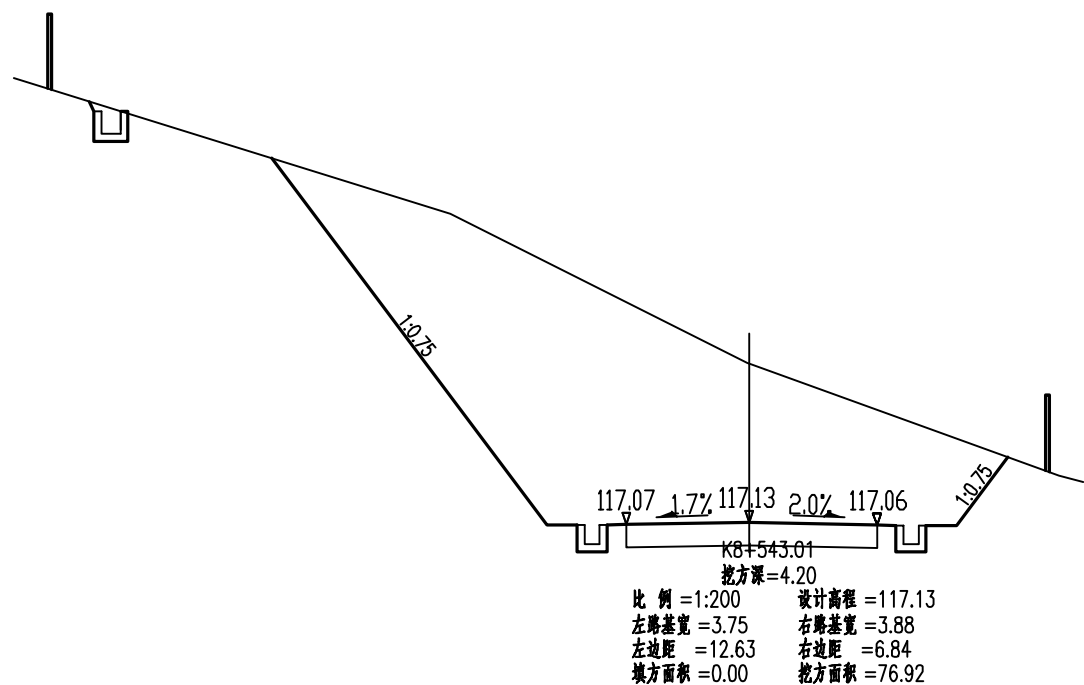
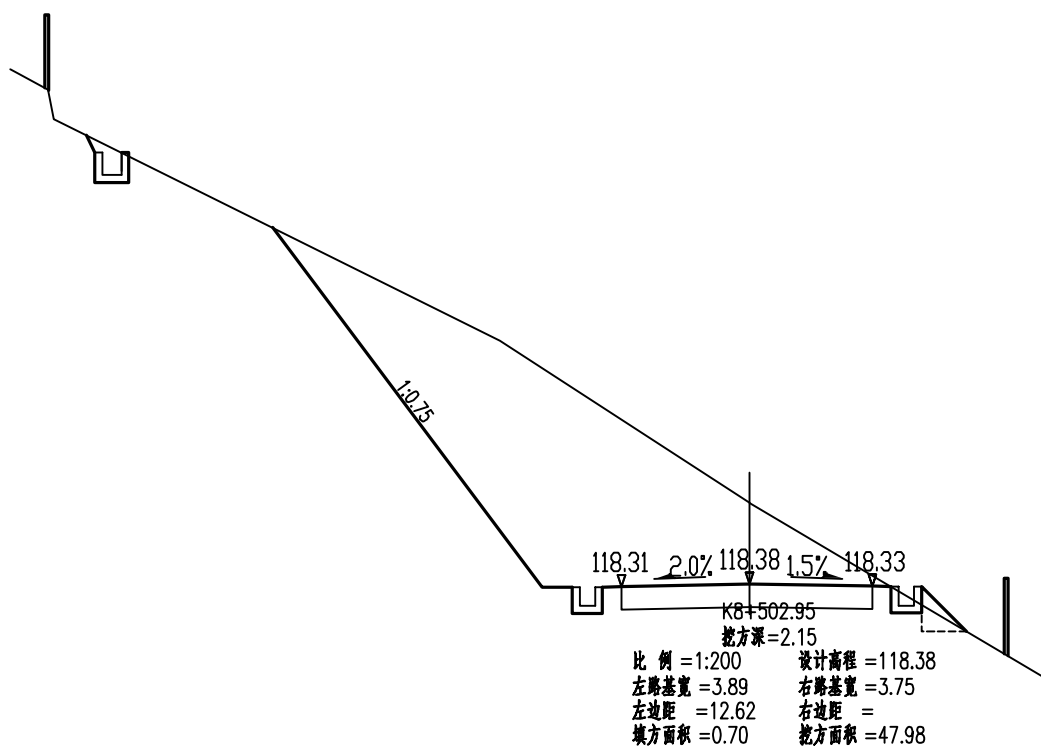
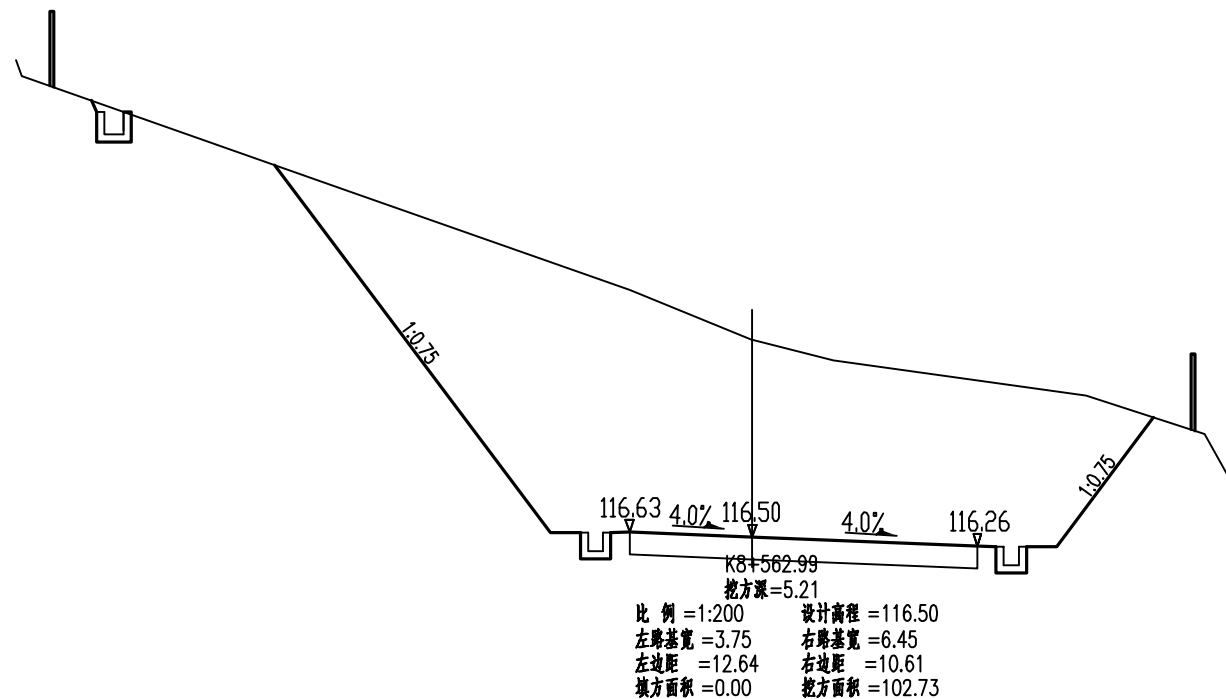
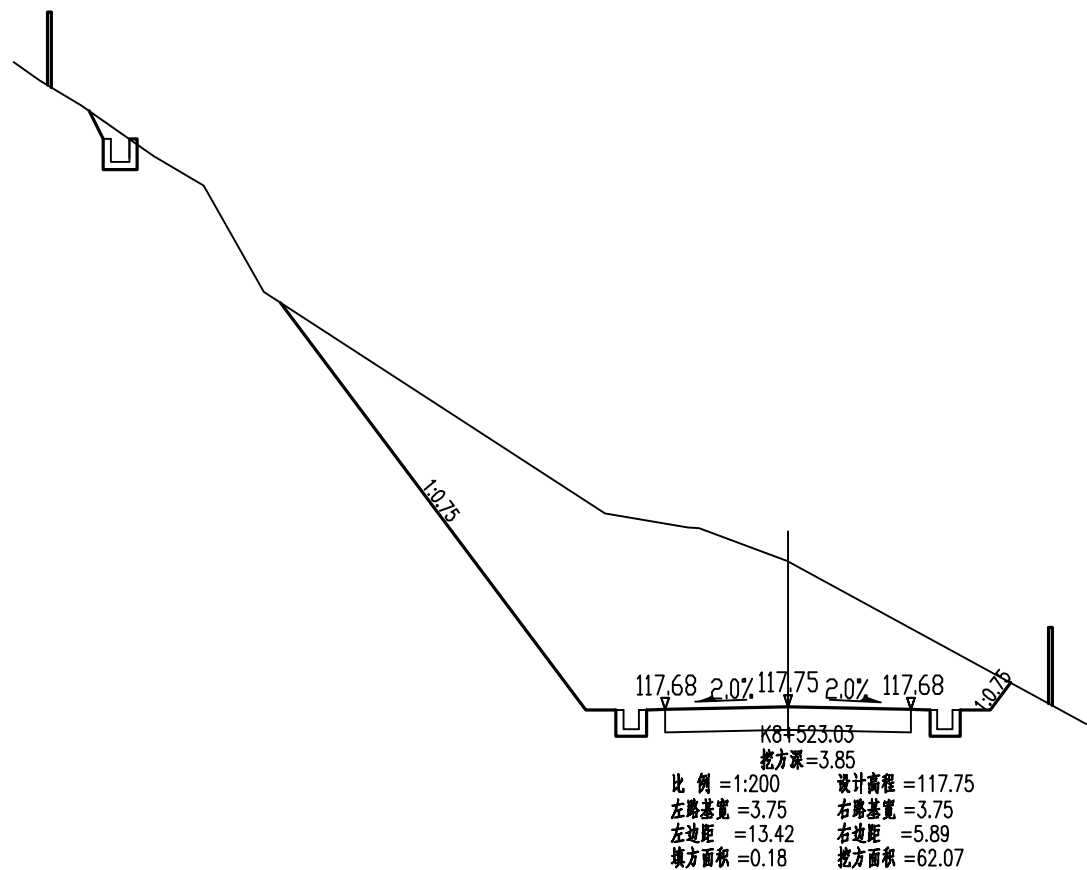
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



说明:

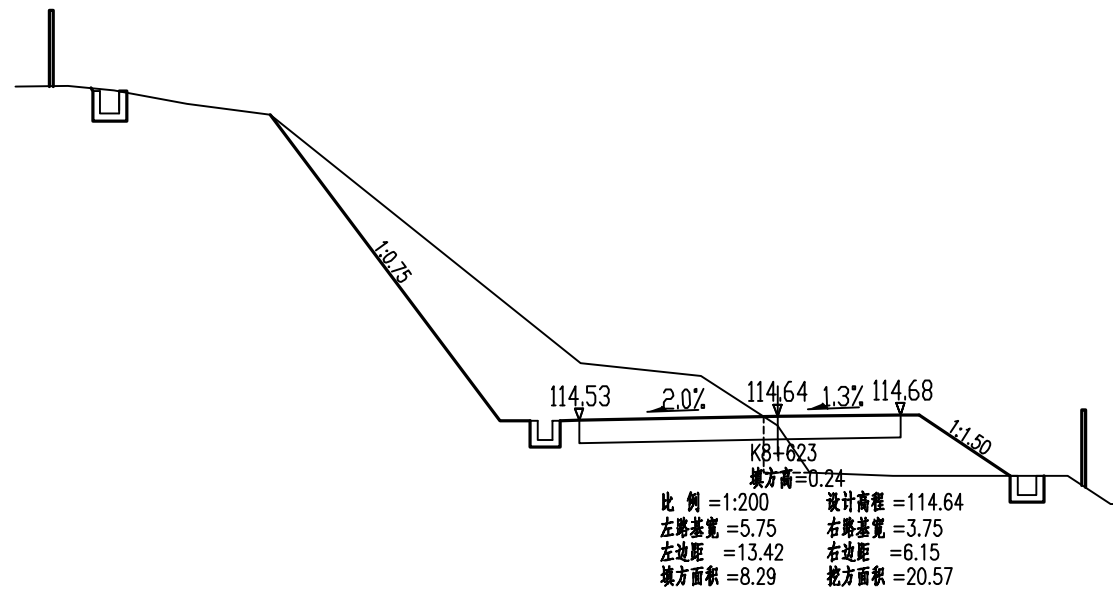
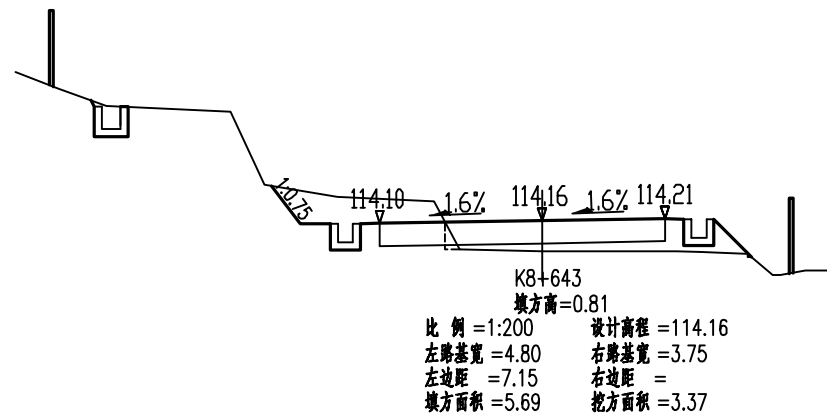
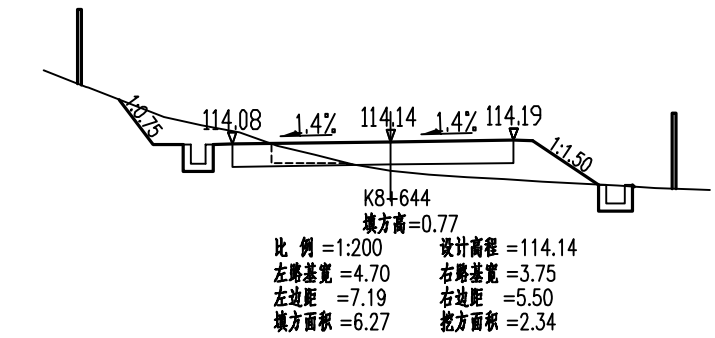
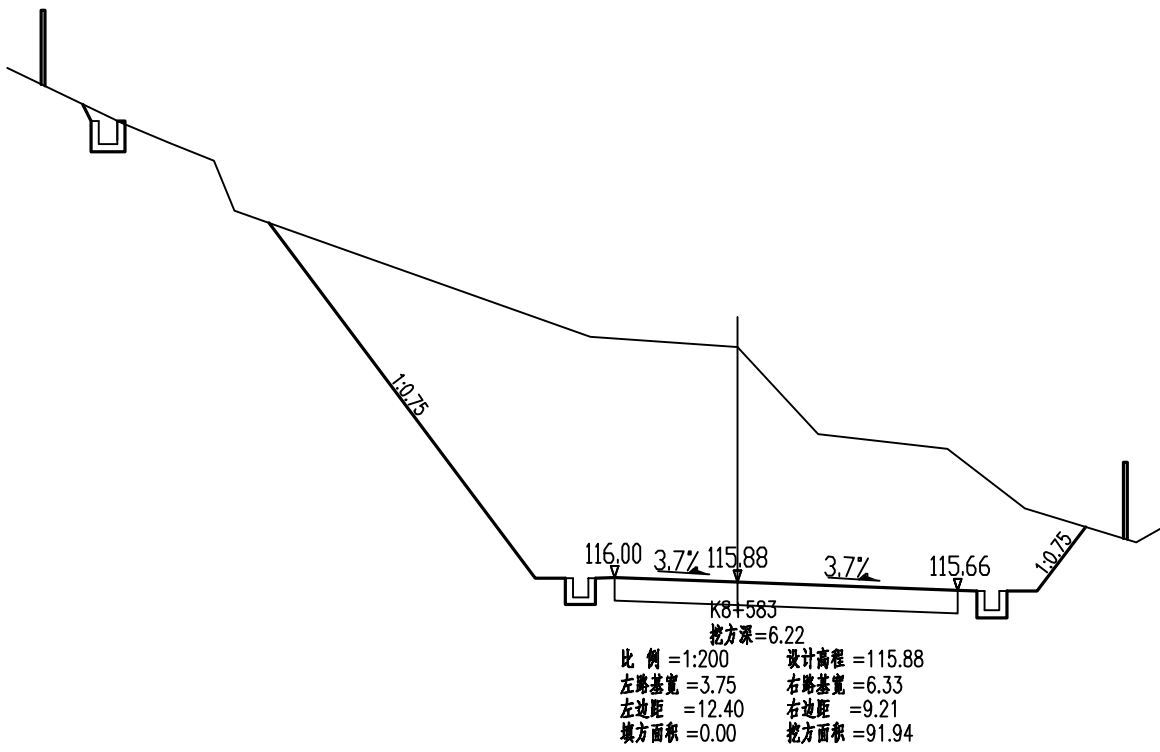
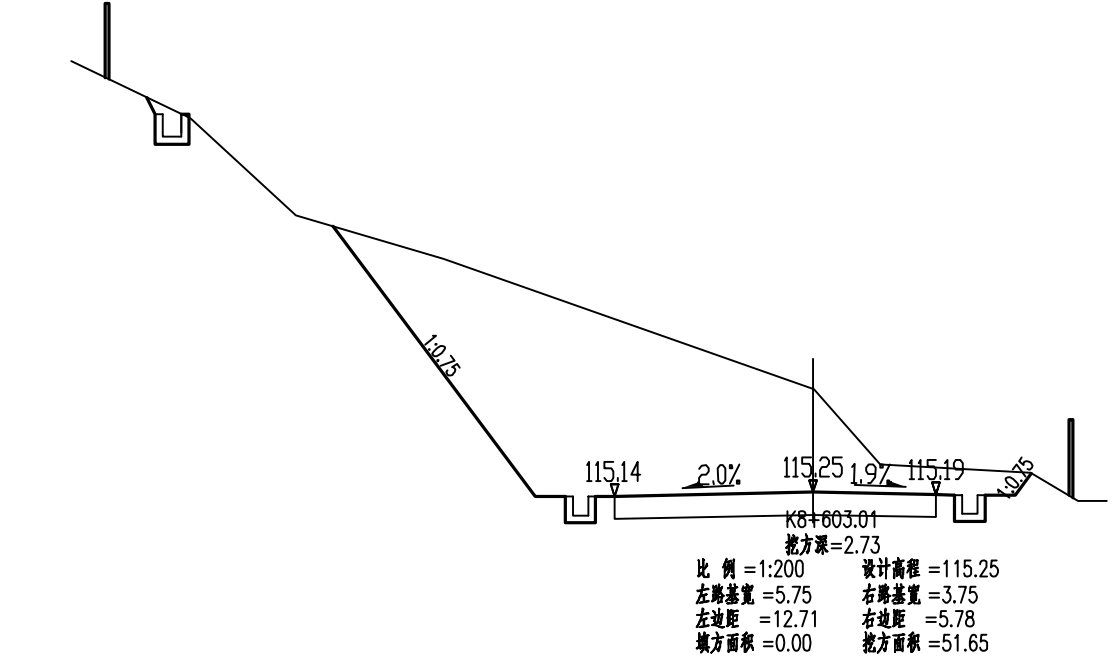
1. 本图比例为1:200;

2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。

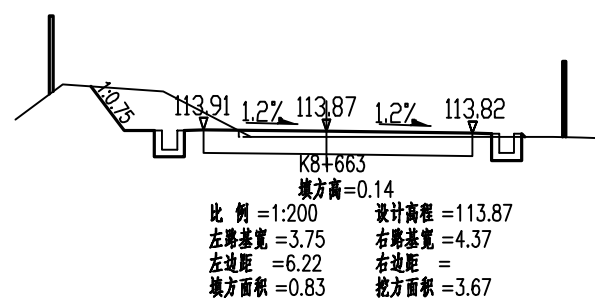
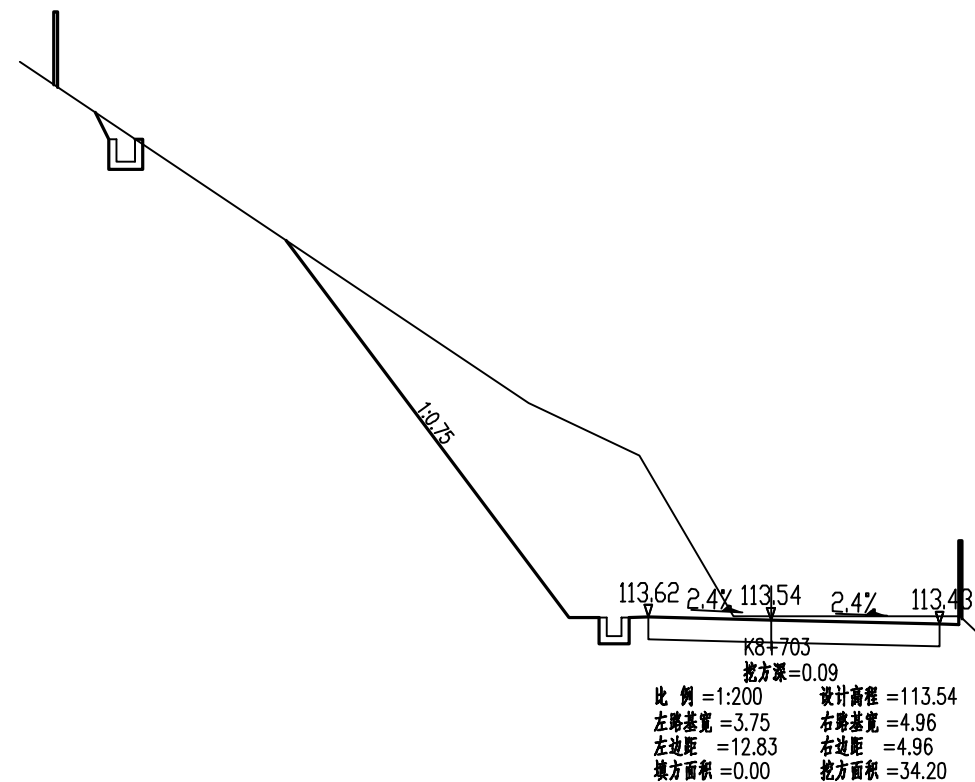
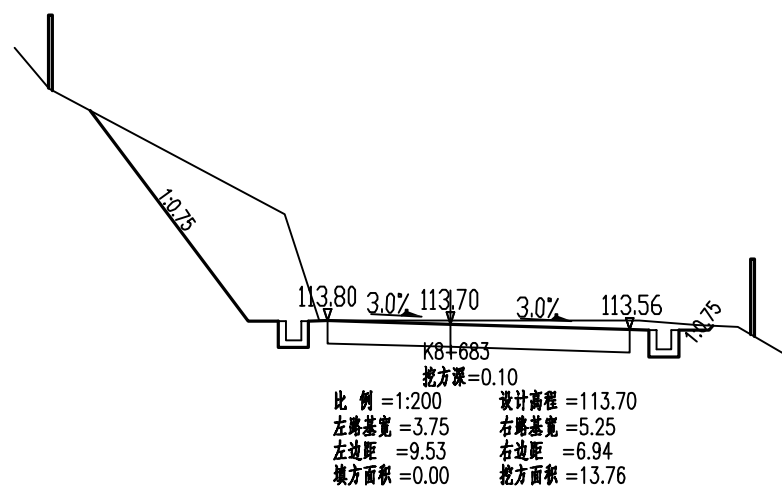
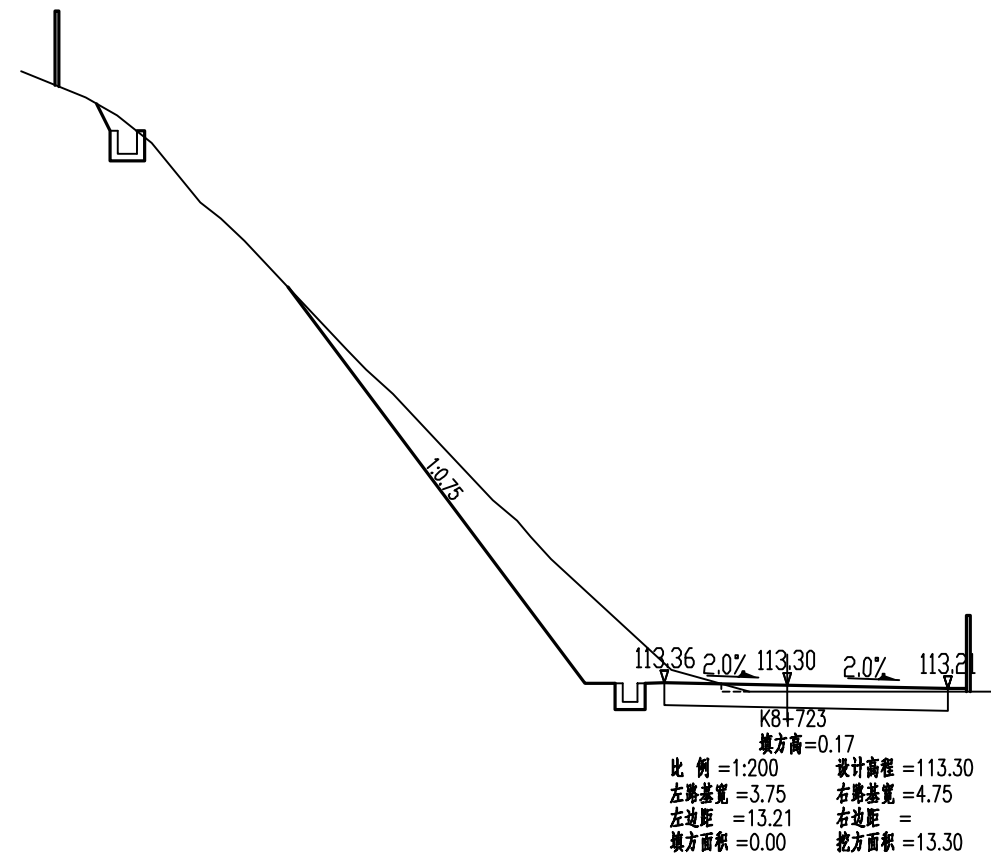
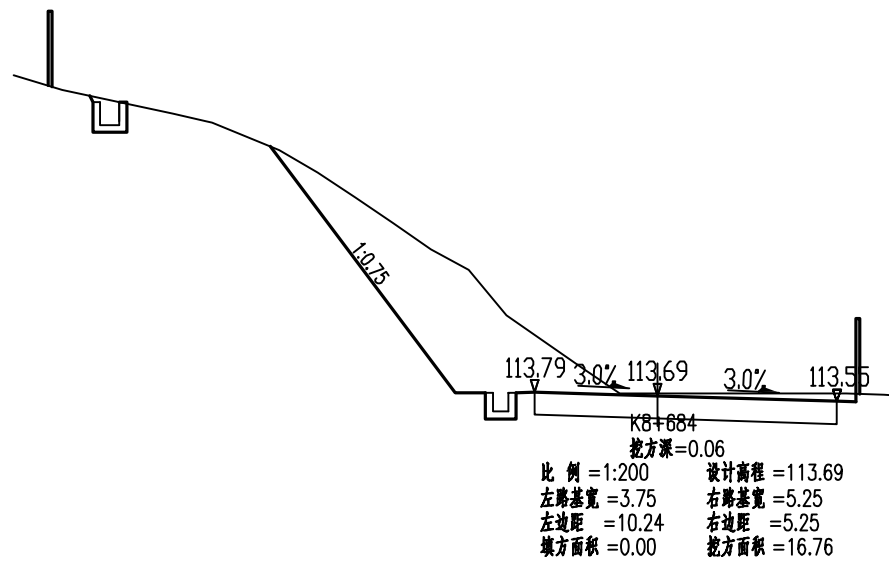


说明:

1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



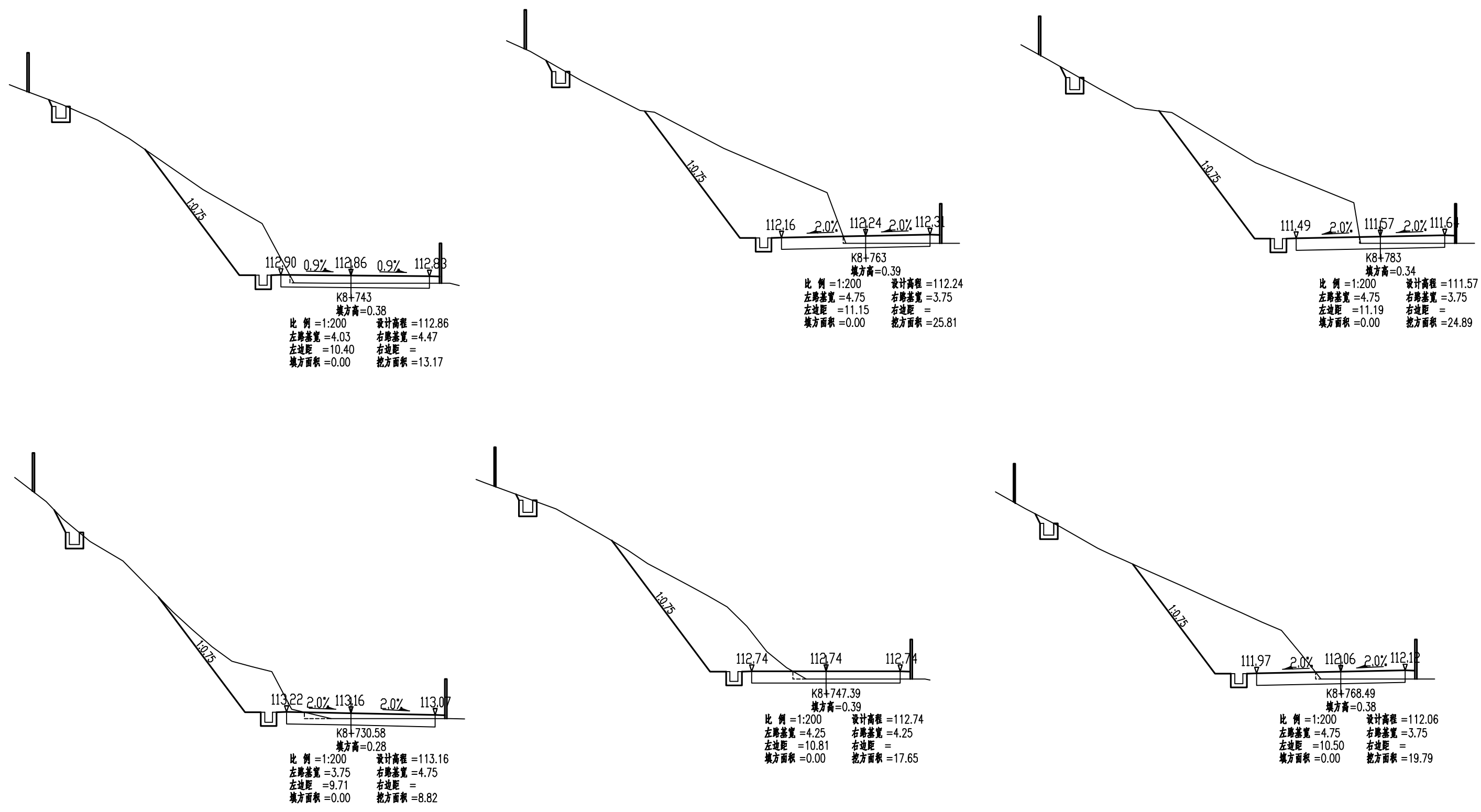
说明:
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



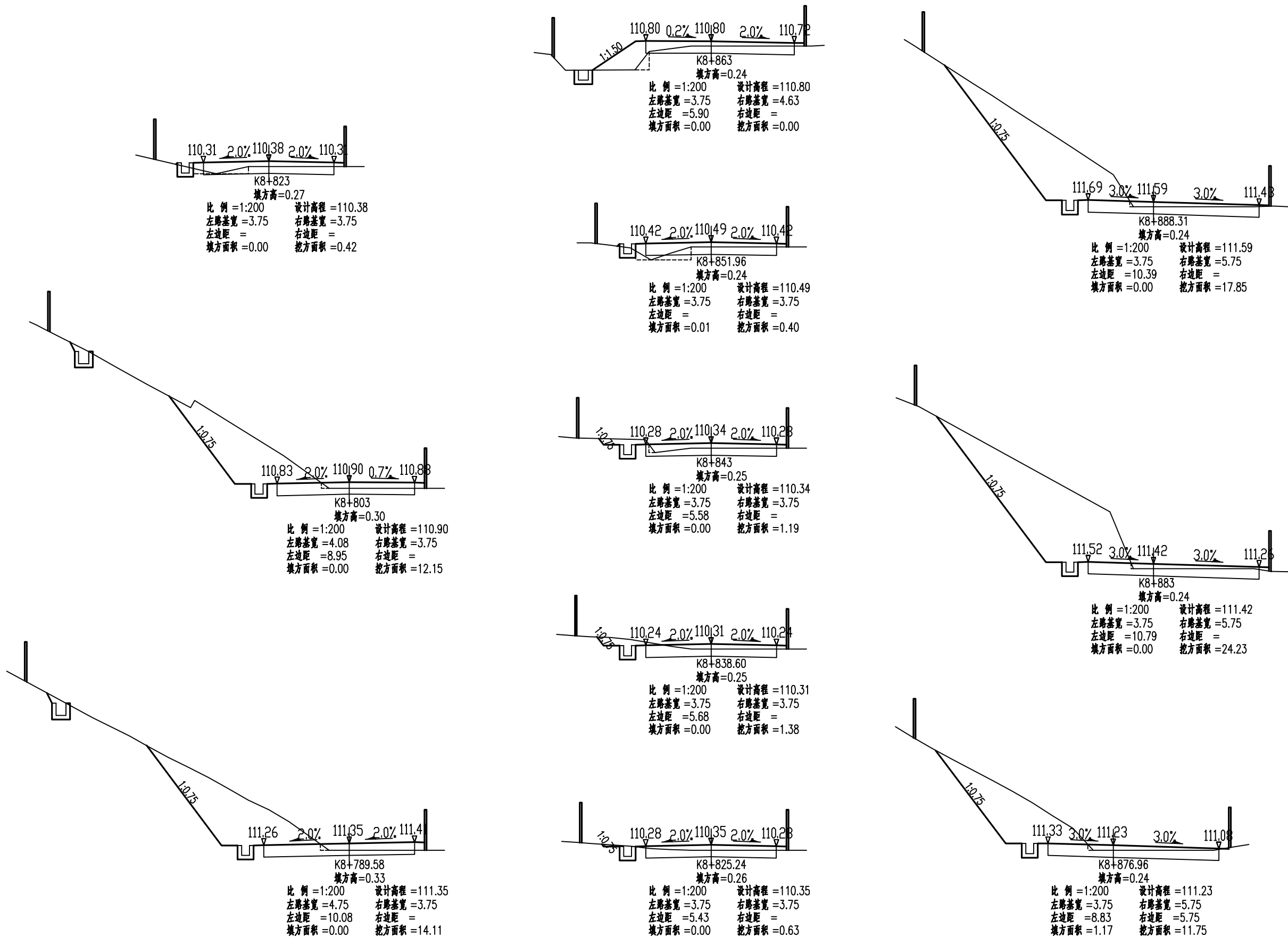
说明:

1. 本图比例为1:200;

2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。

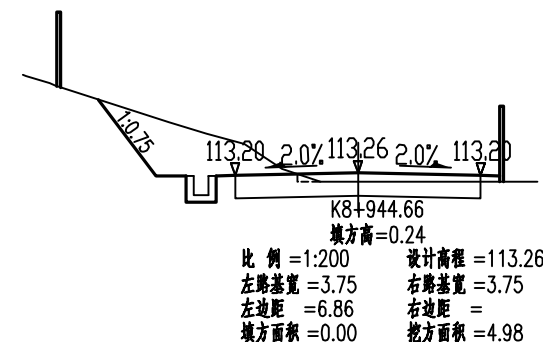
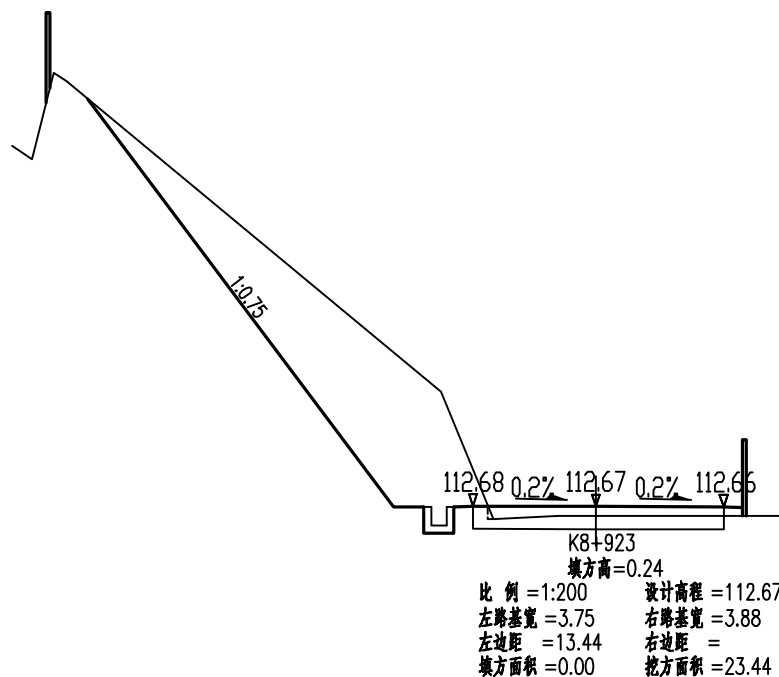
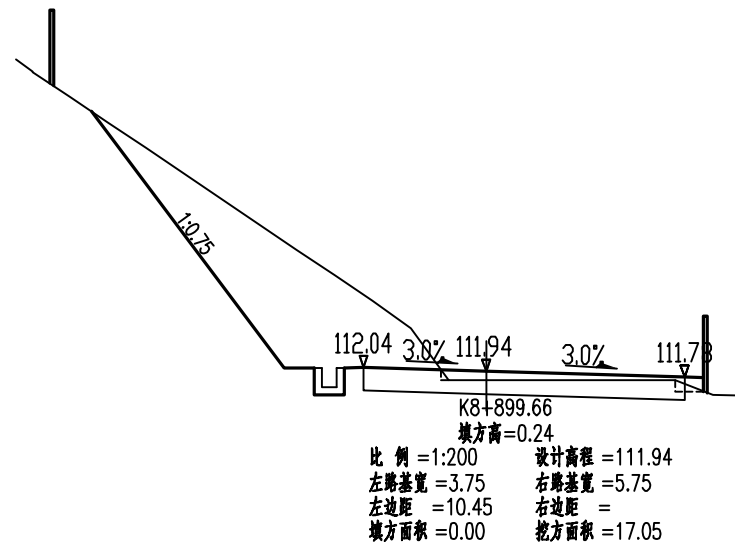
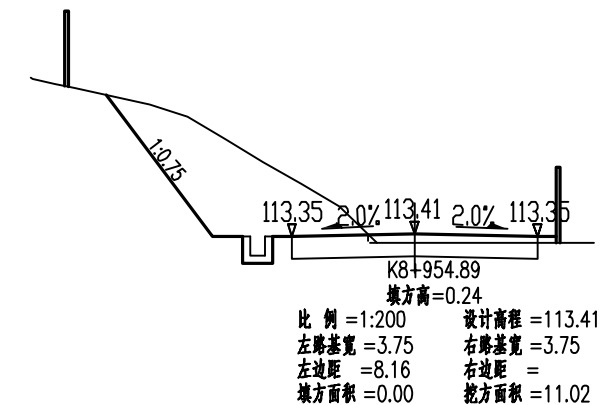
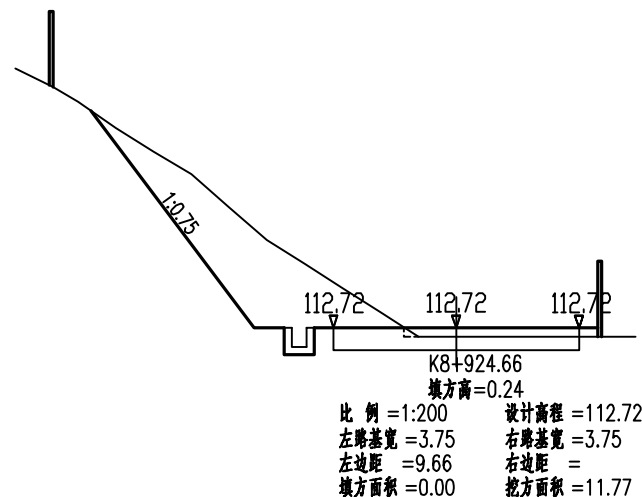
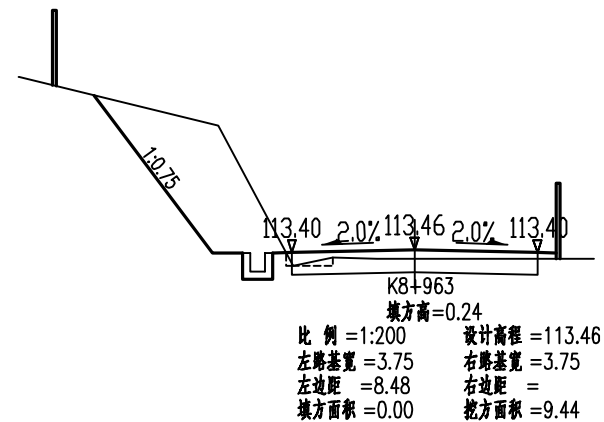
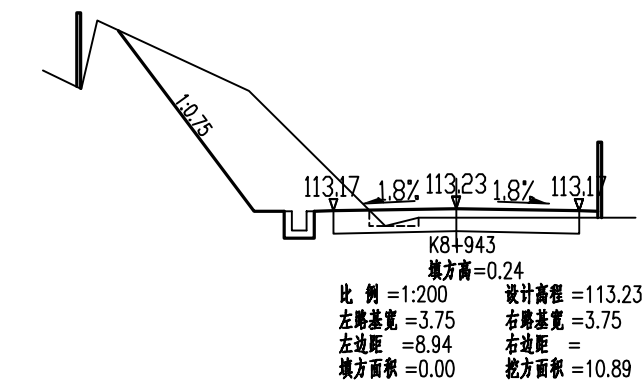
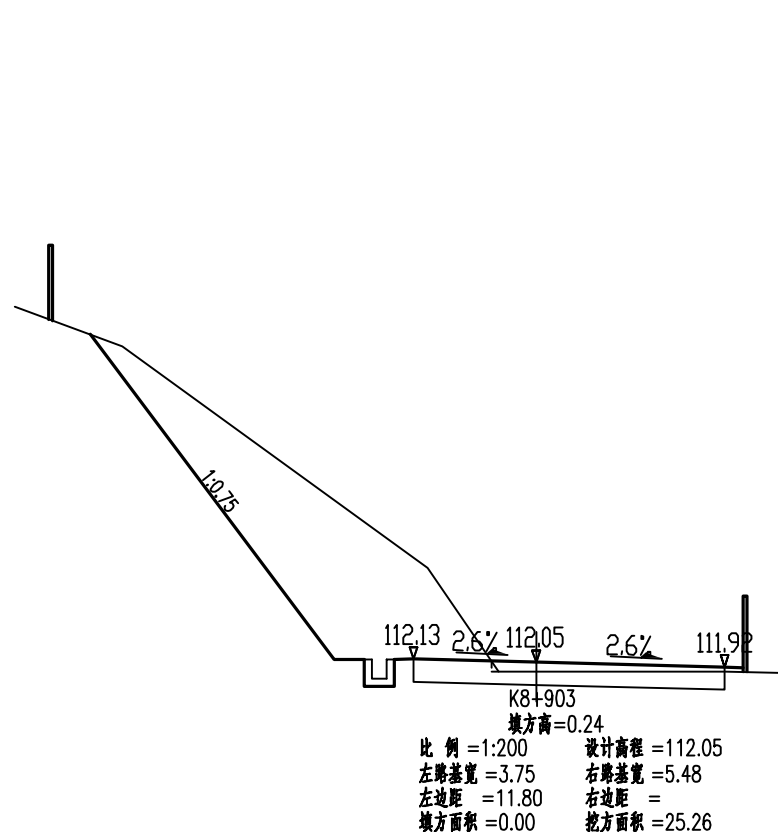


说明:
1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

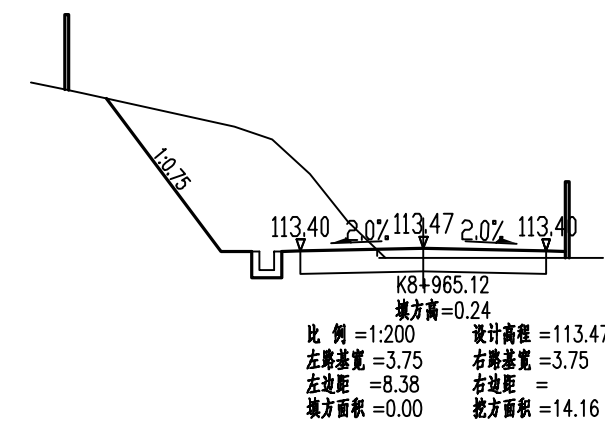
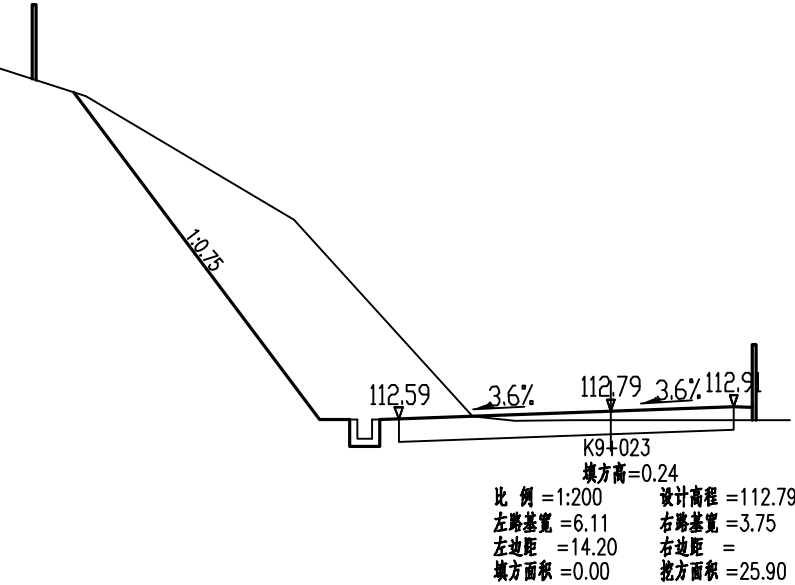
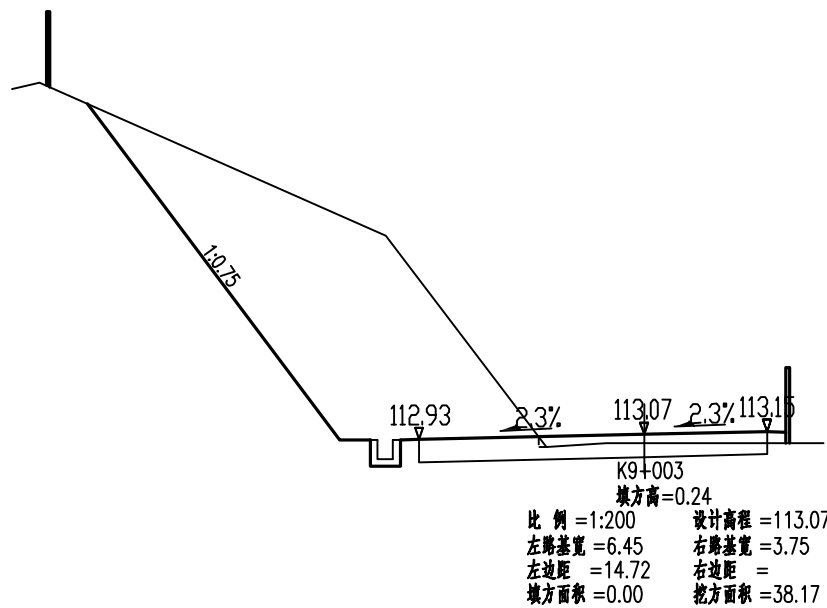
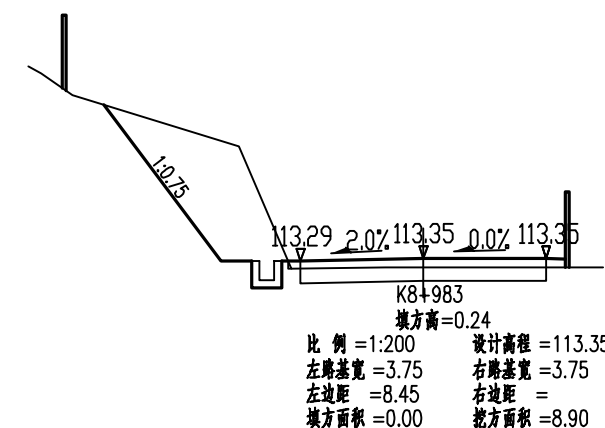
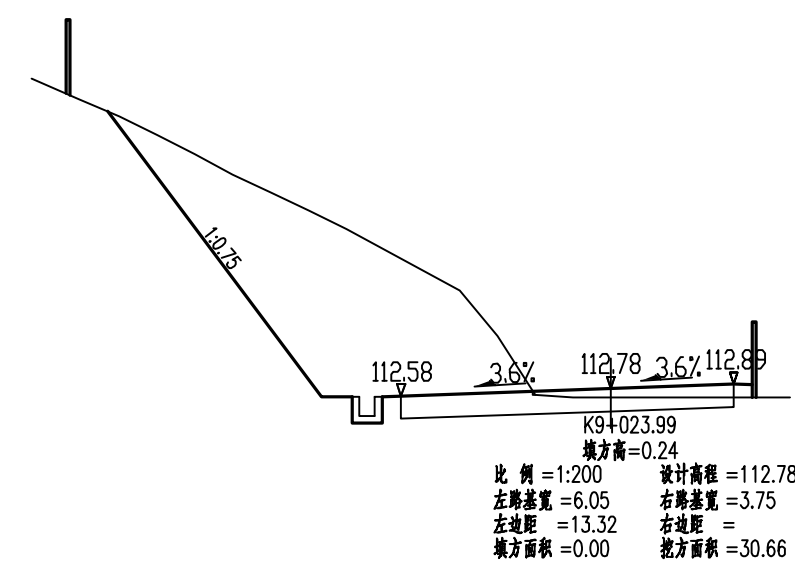
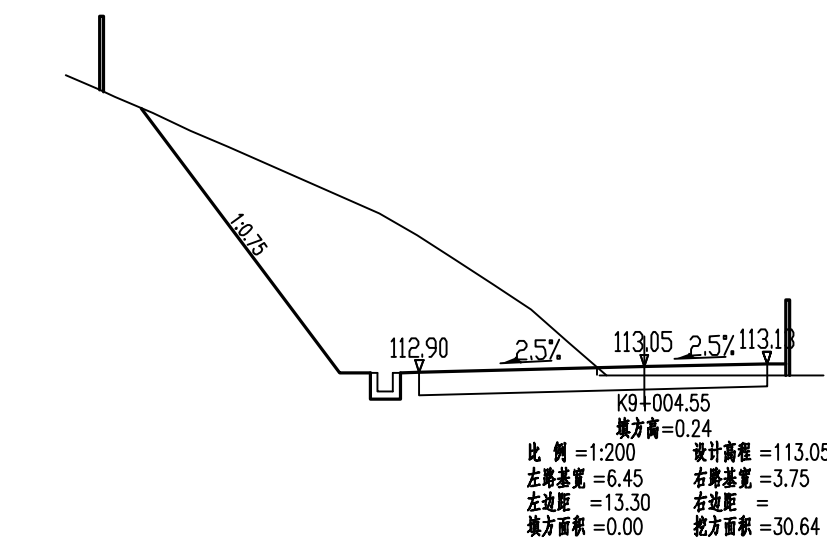
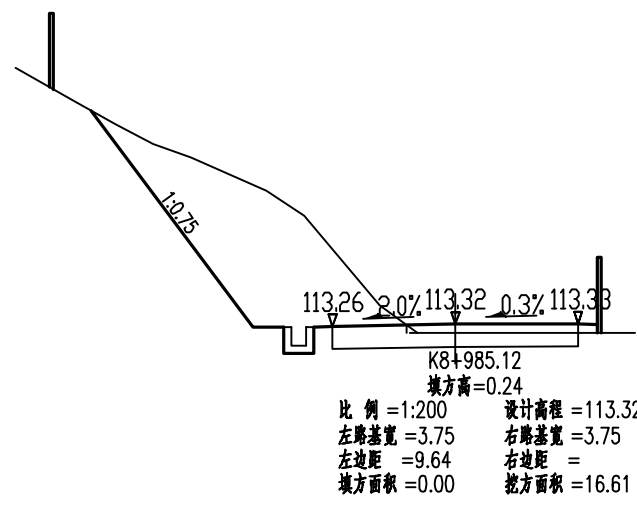


说明:

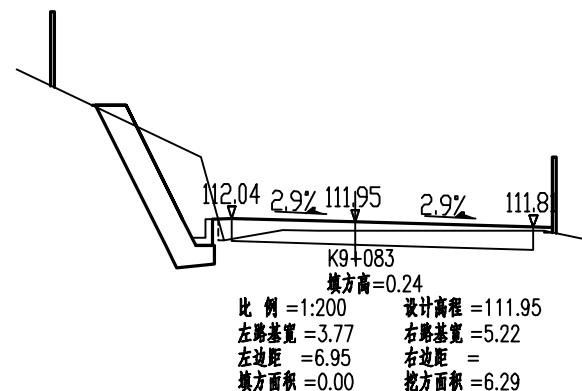
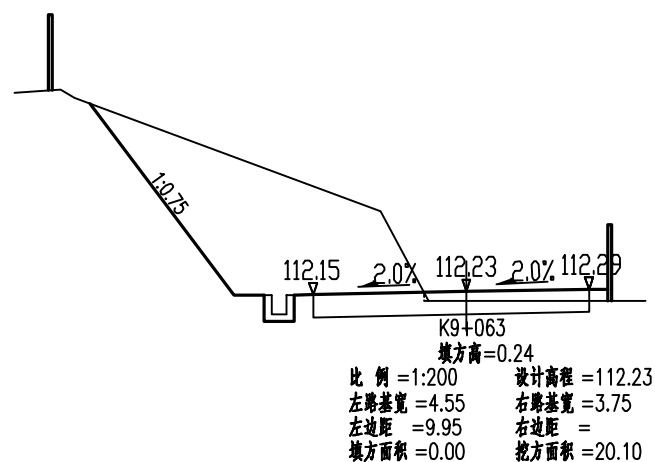
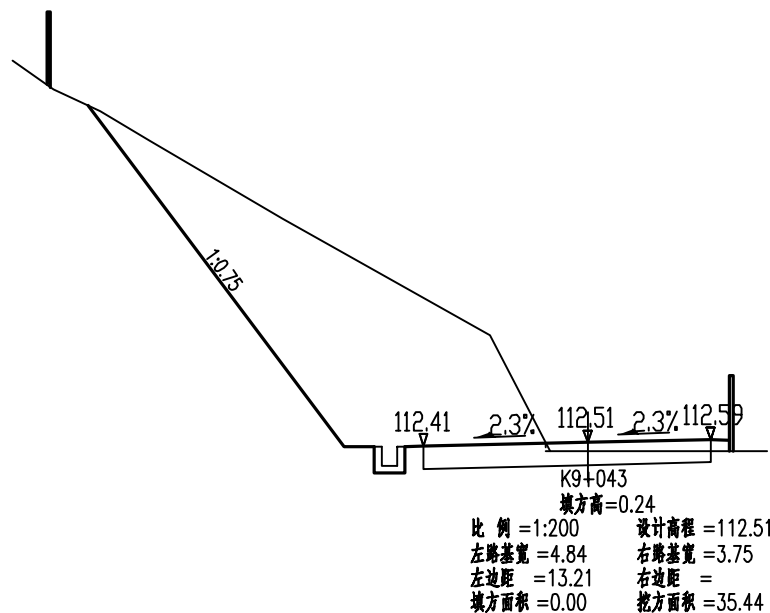
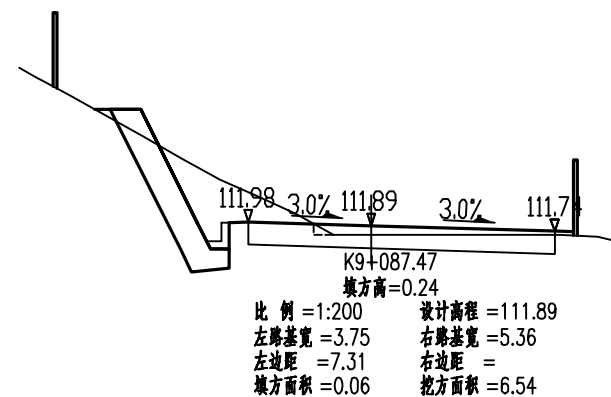
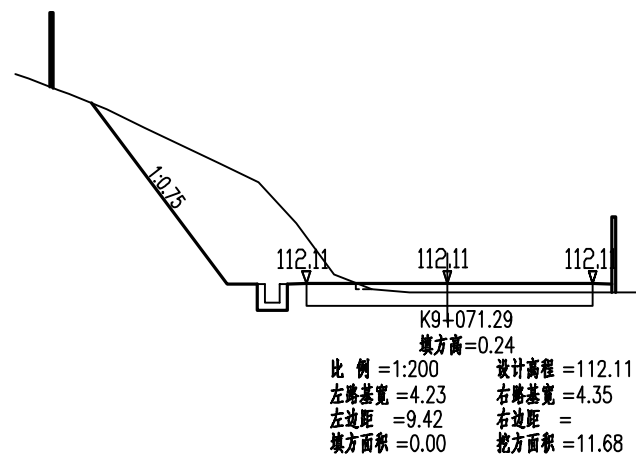
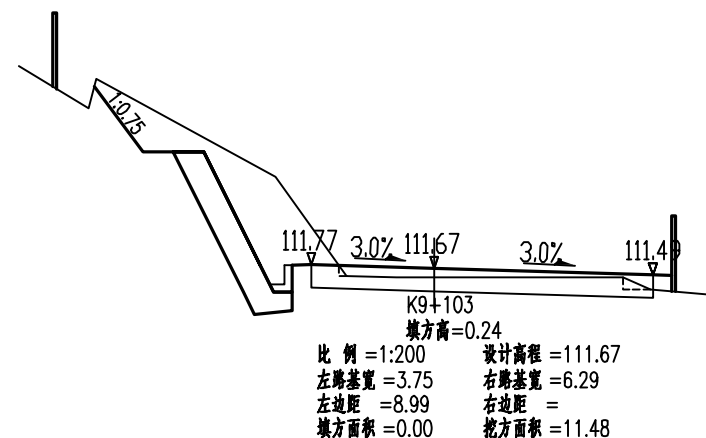
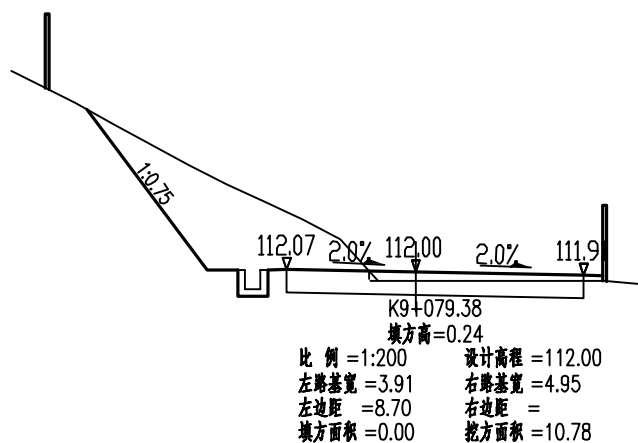
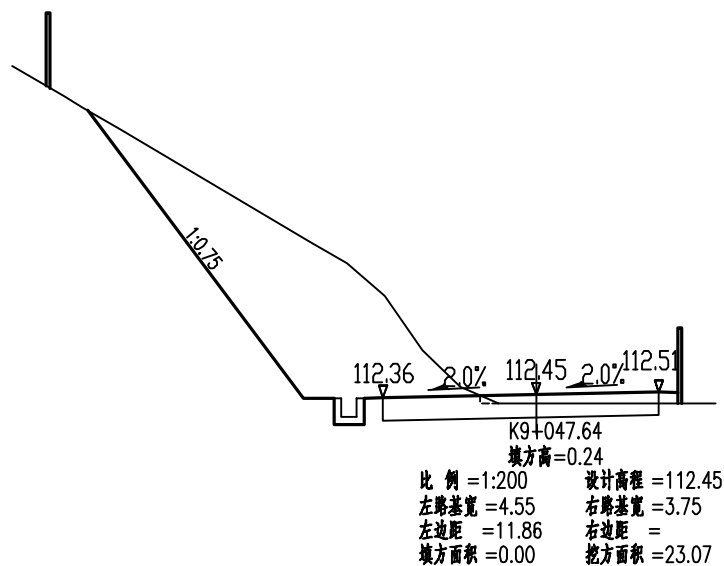
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



说明:
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。

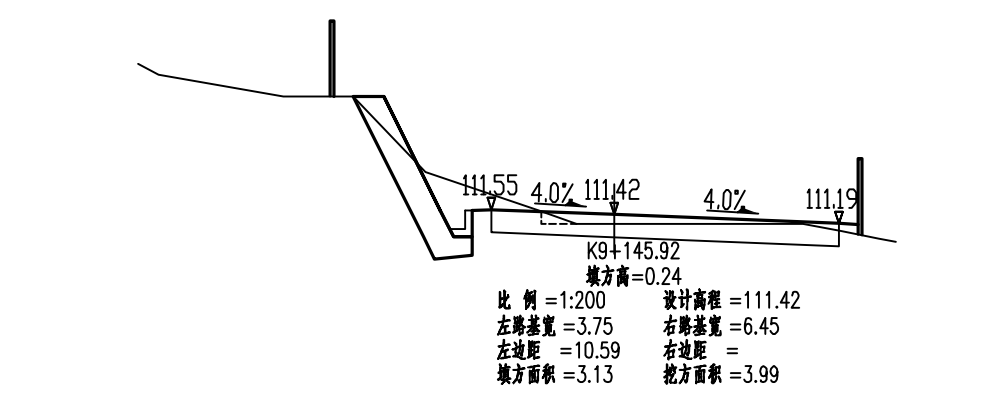
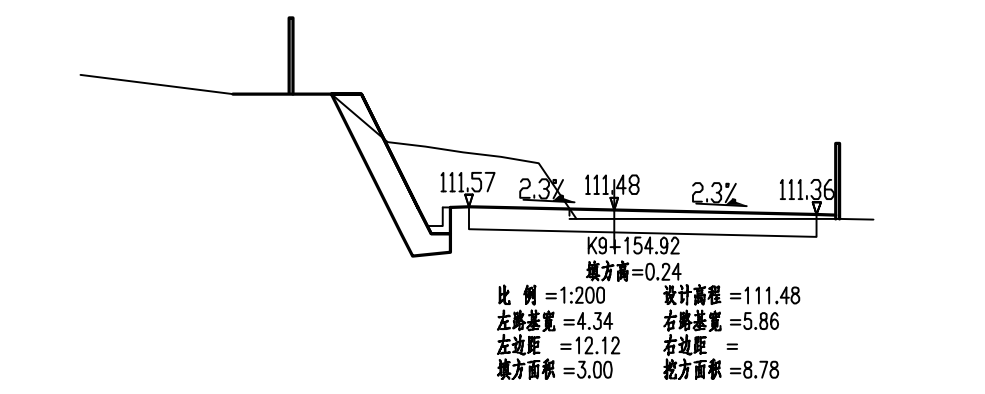
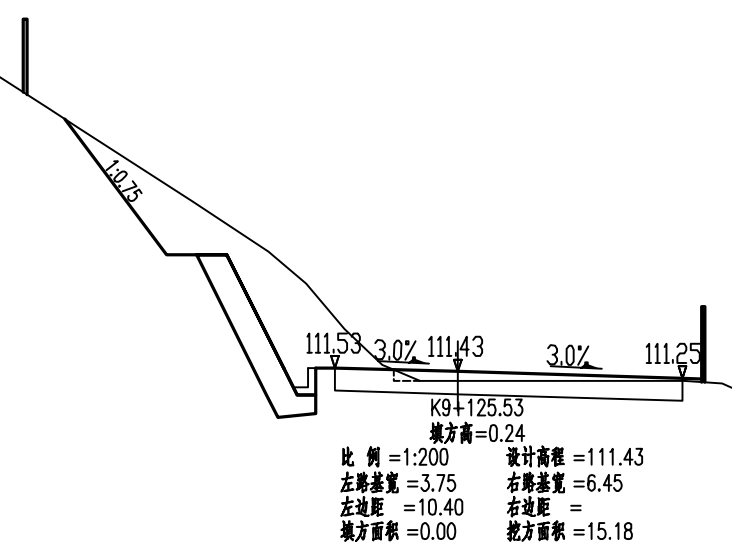
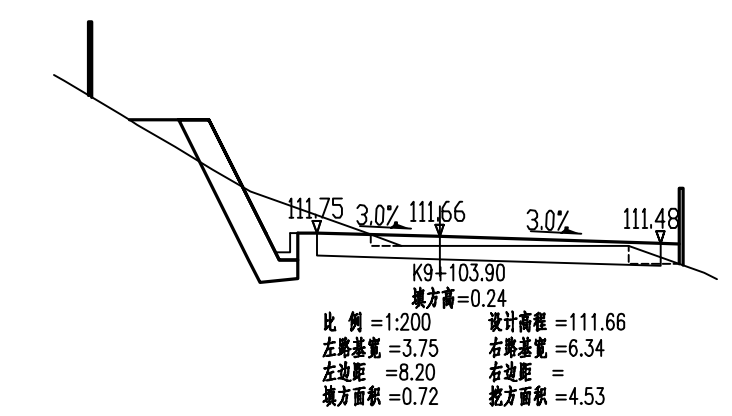
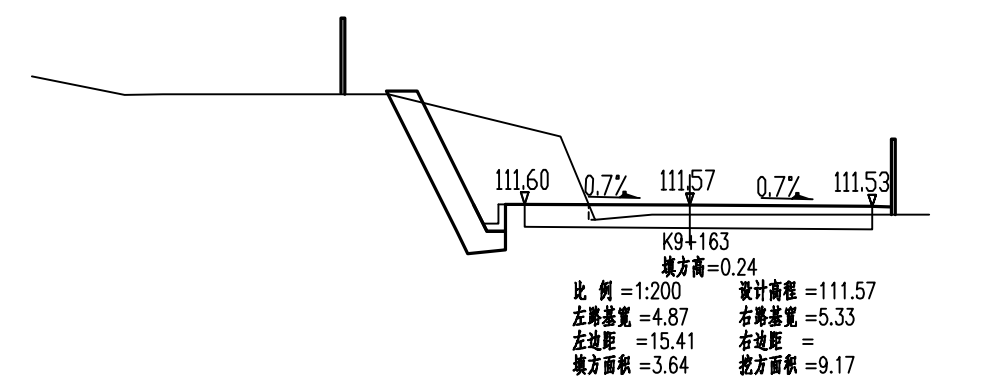
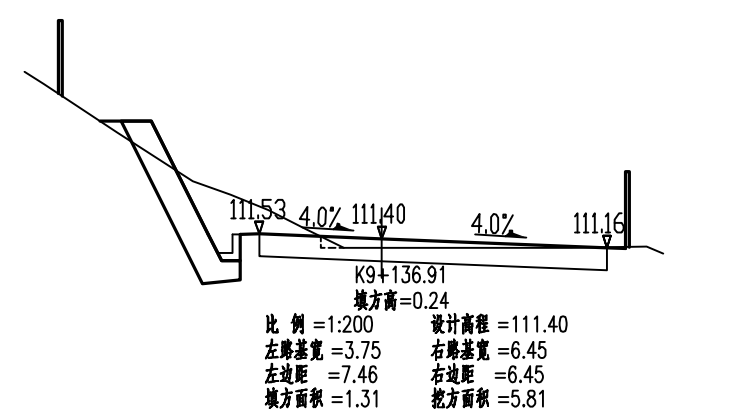
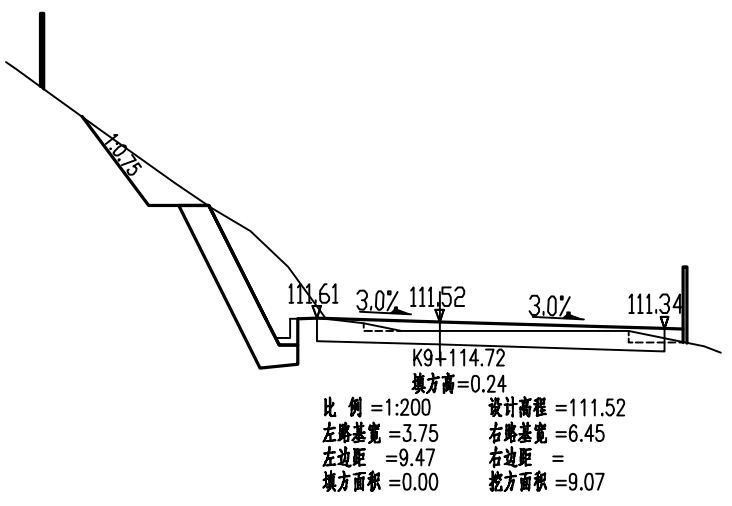
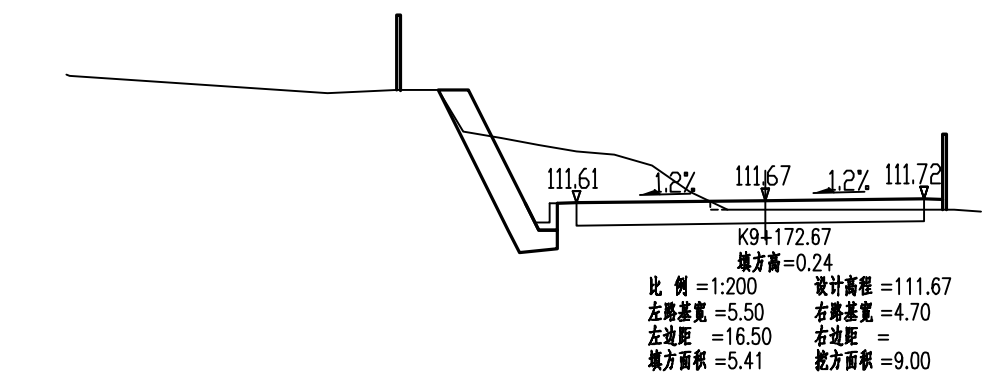
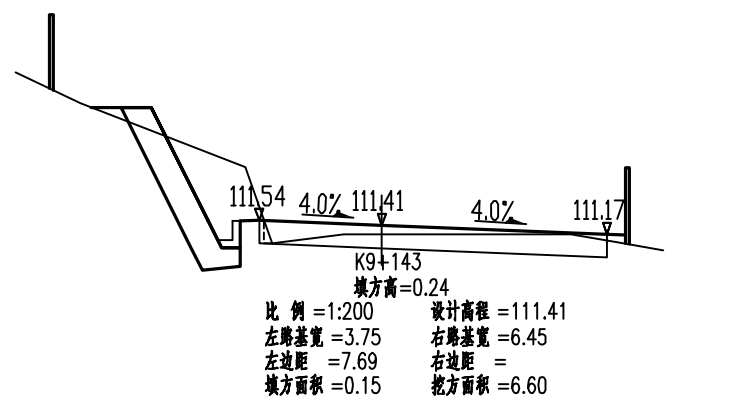
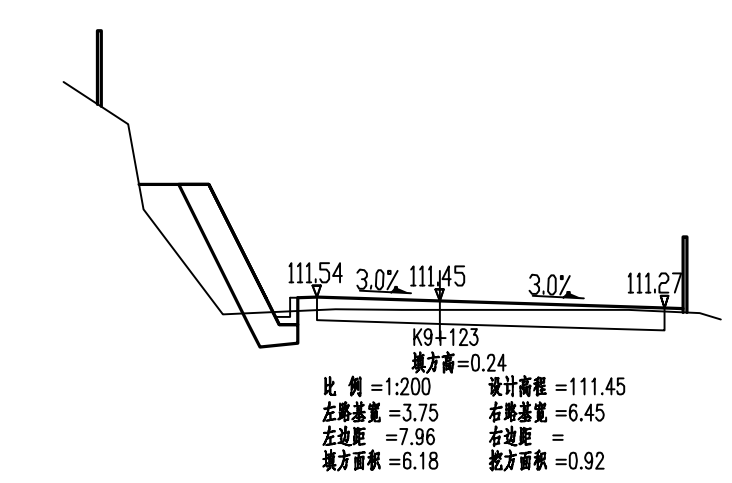


说明:
1. 本图比例为 1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。

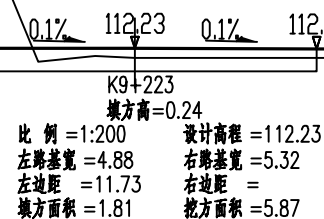
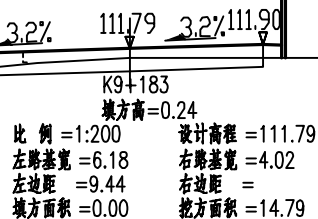
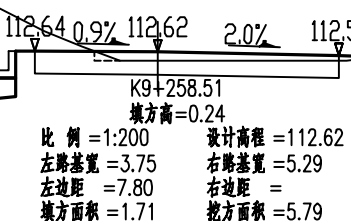
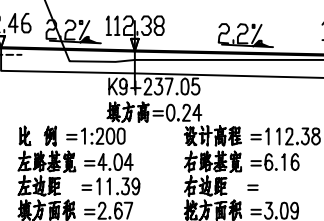
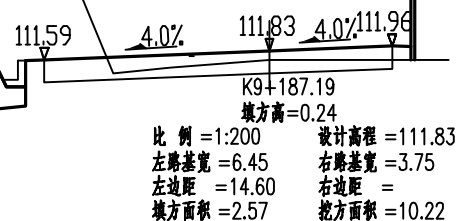
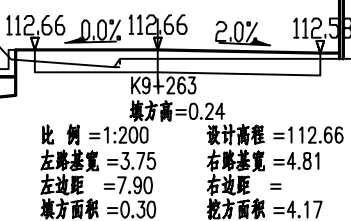
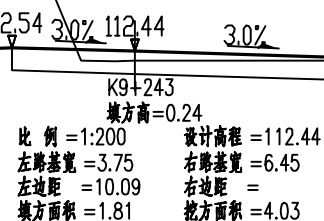
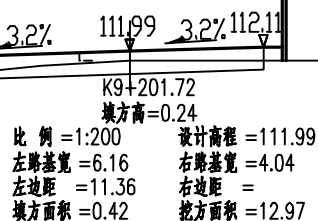
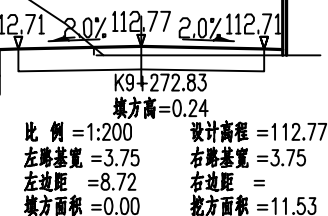
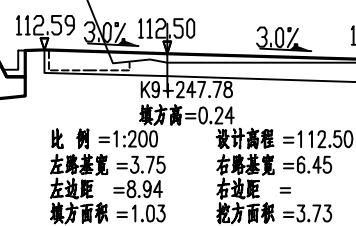
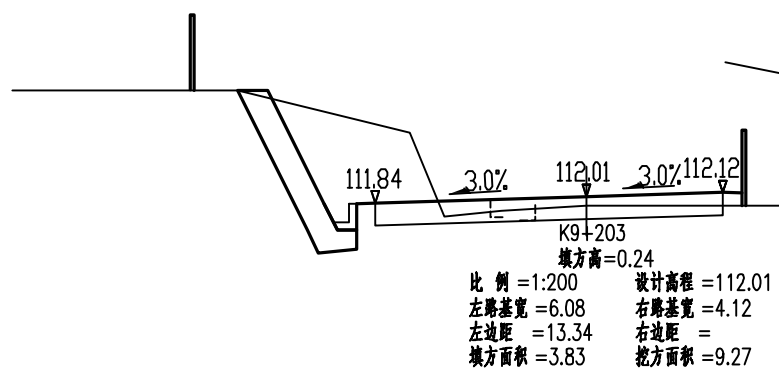


说明:

1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。

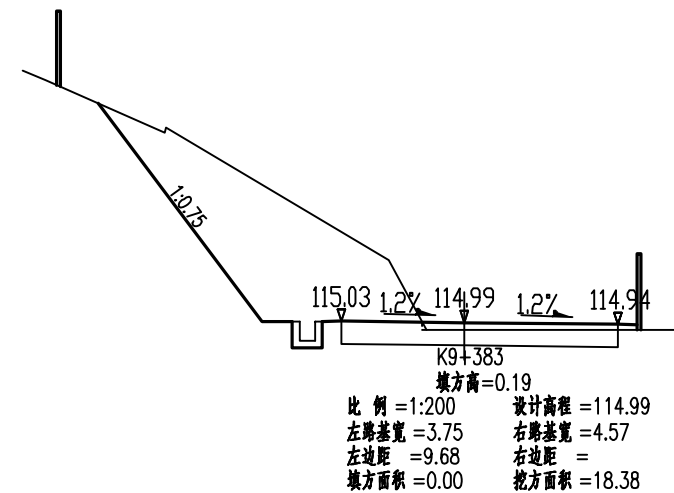
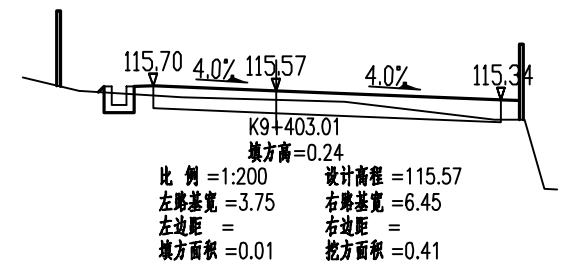
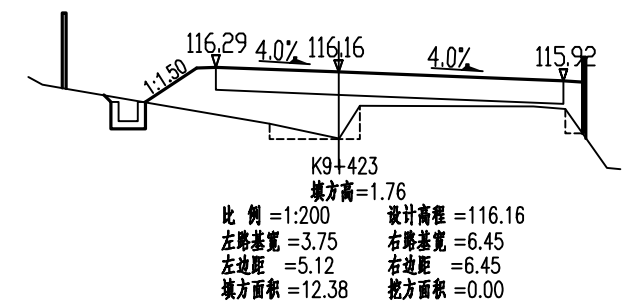
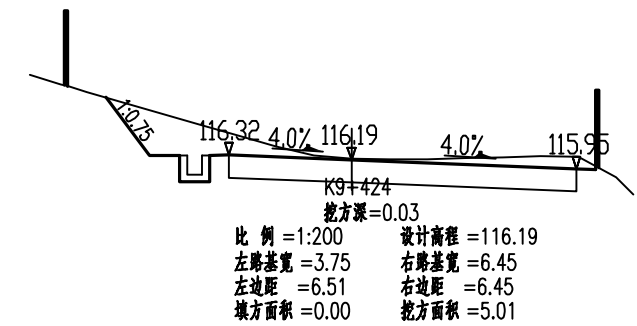
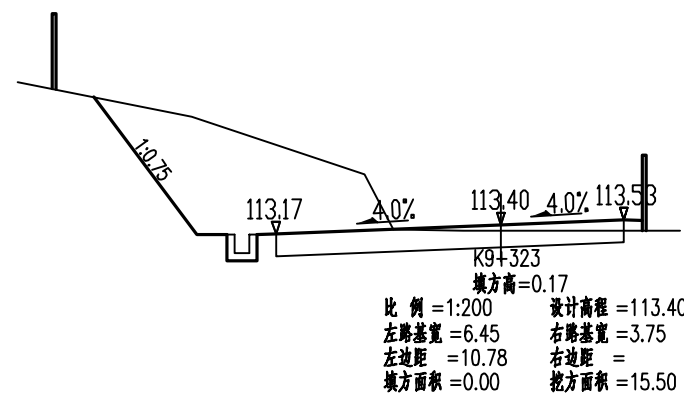
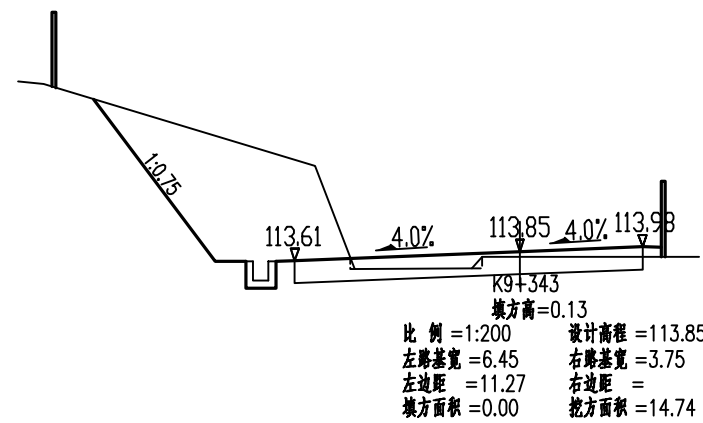
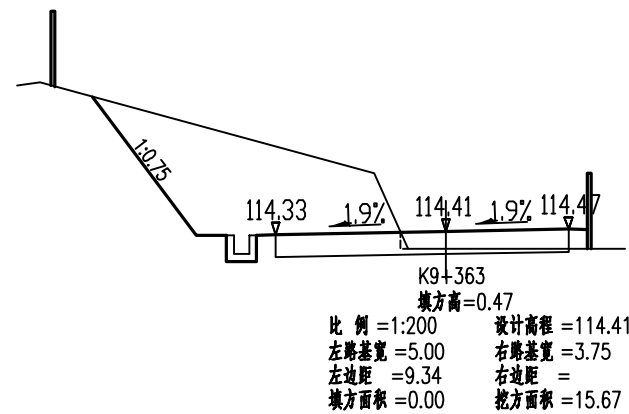
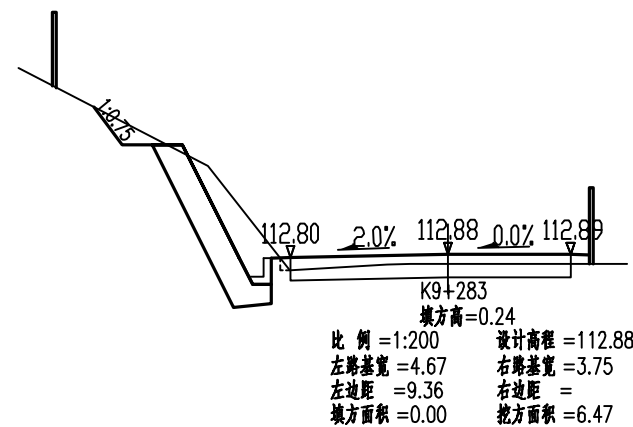
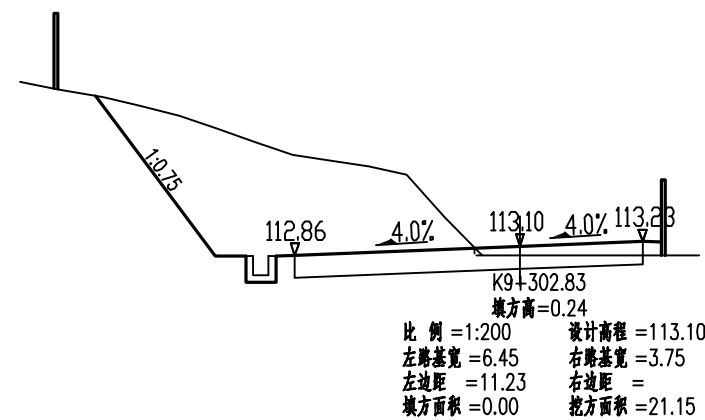
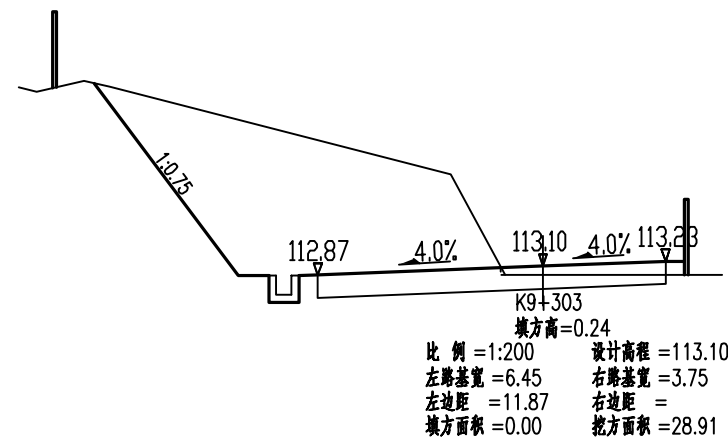


说明:
1. 本图比例为 1: 200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



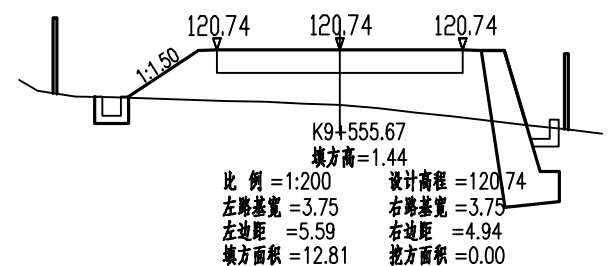
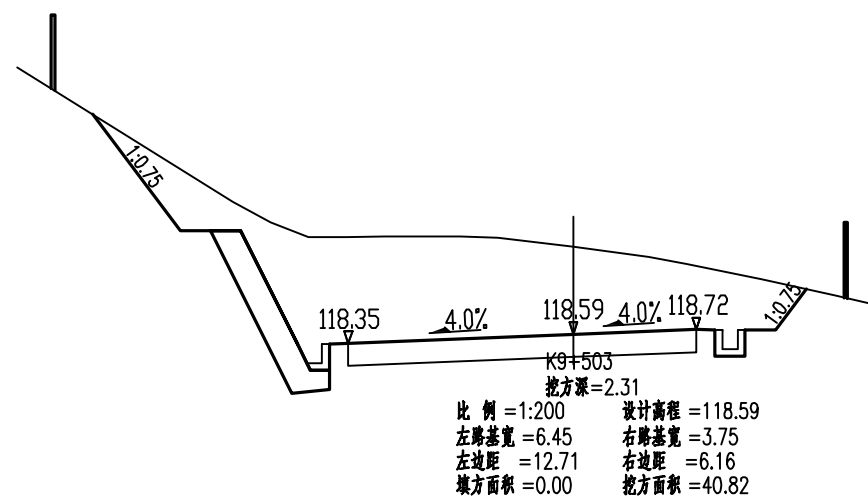
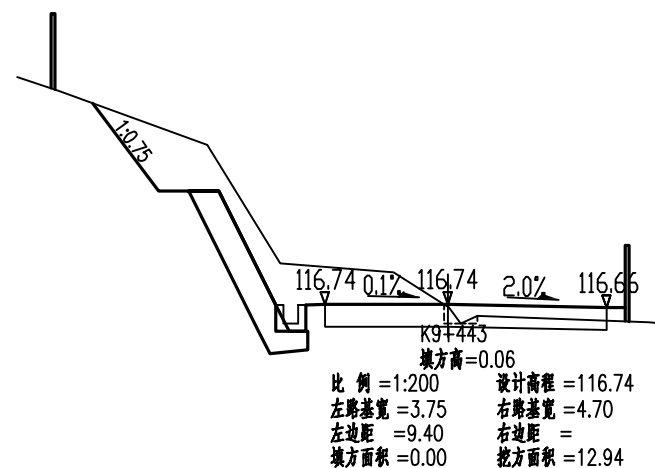
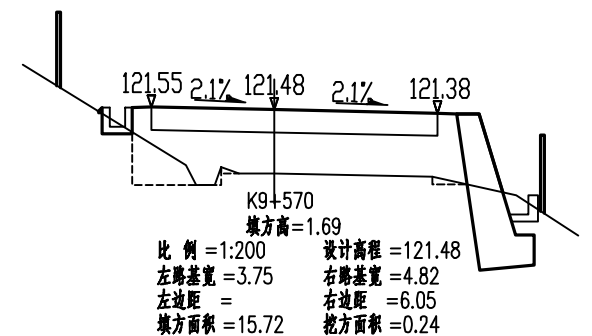
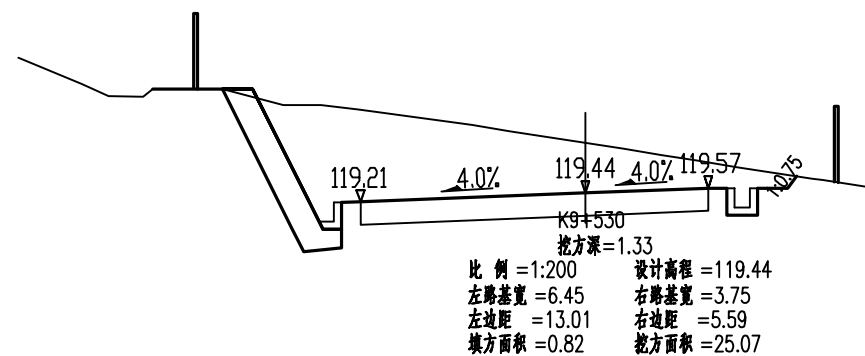
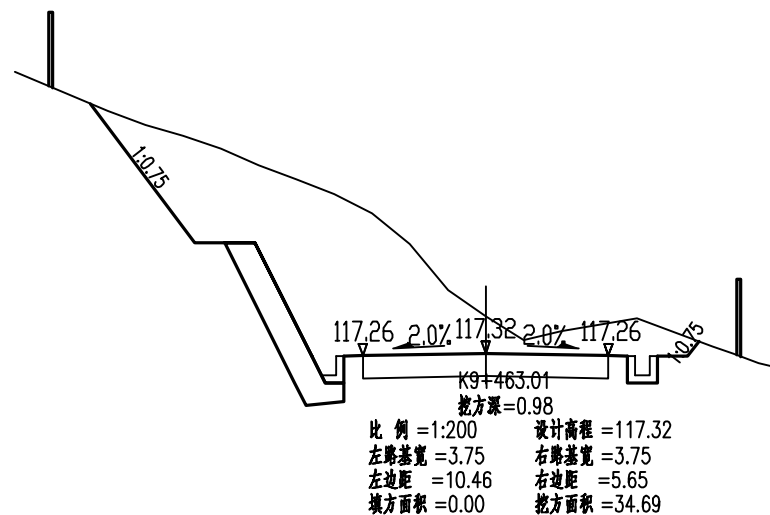
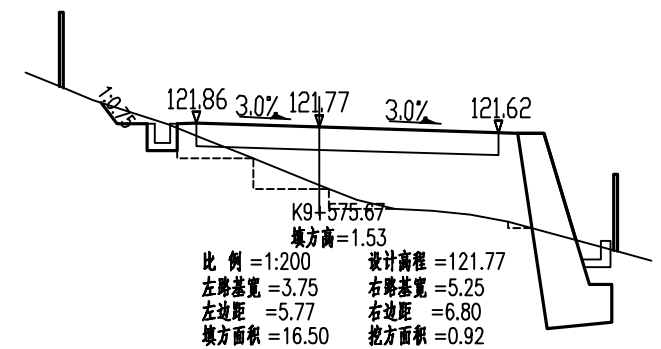
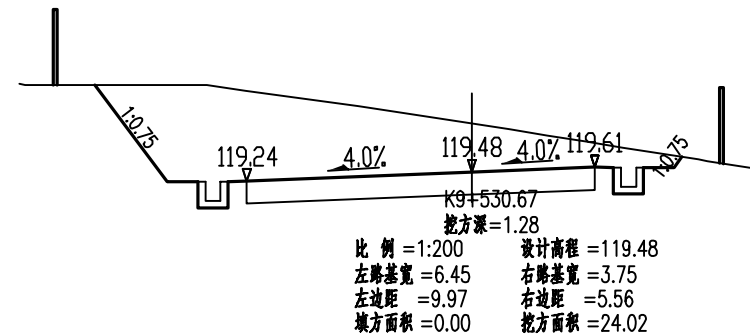
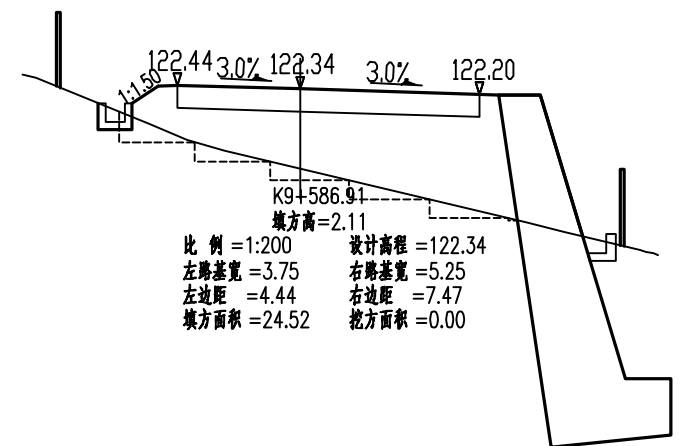
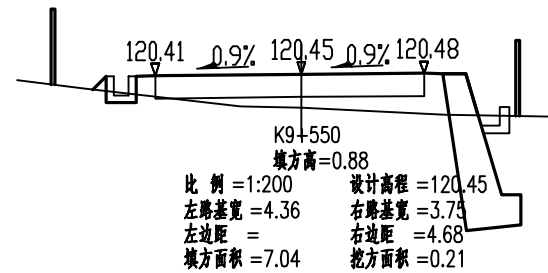
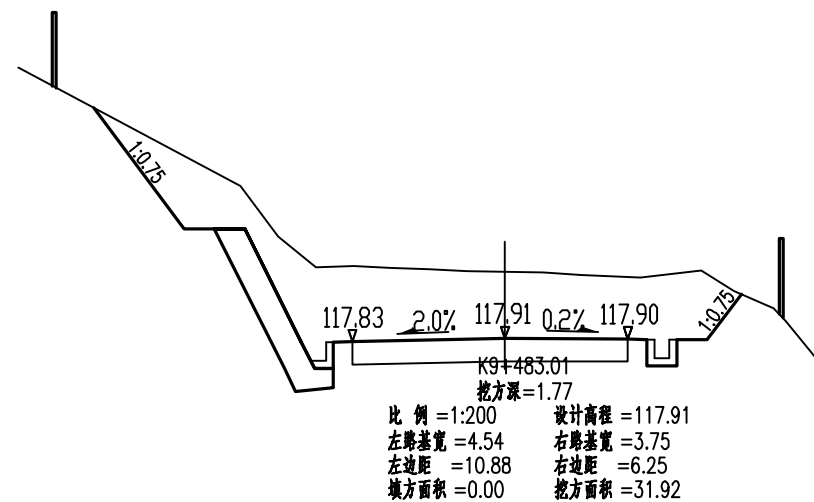
说明:

1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



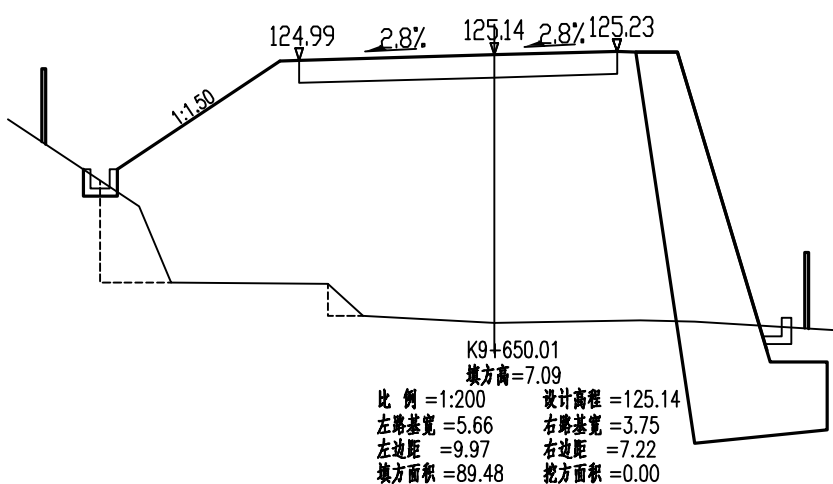
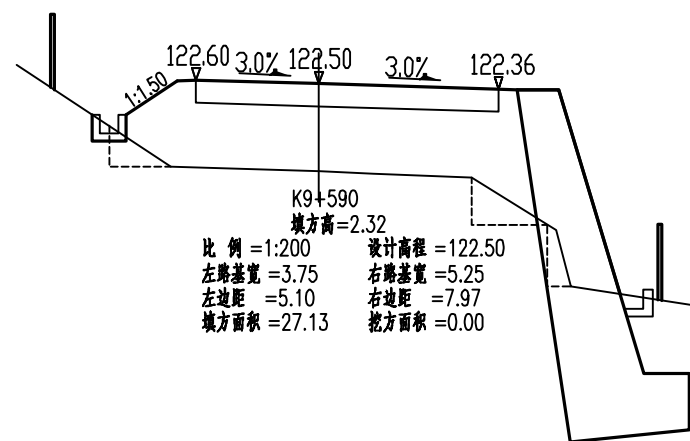
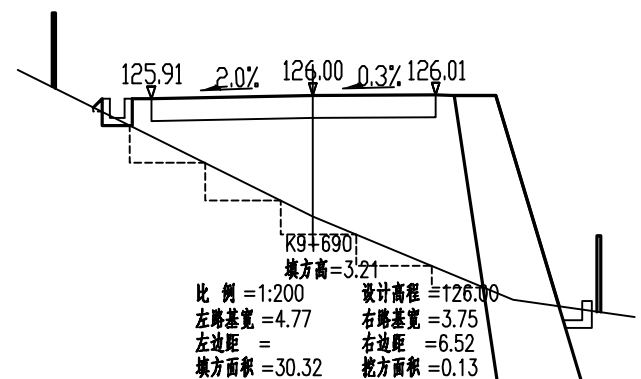
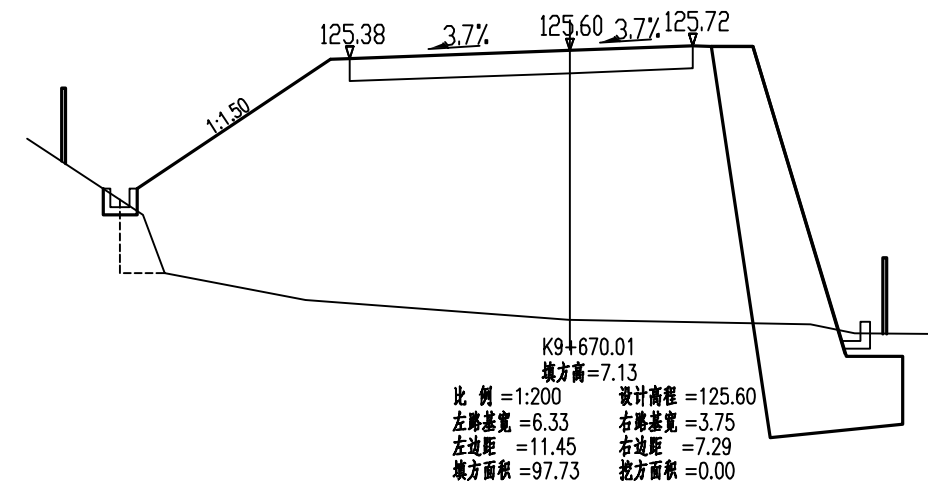
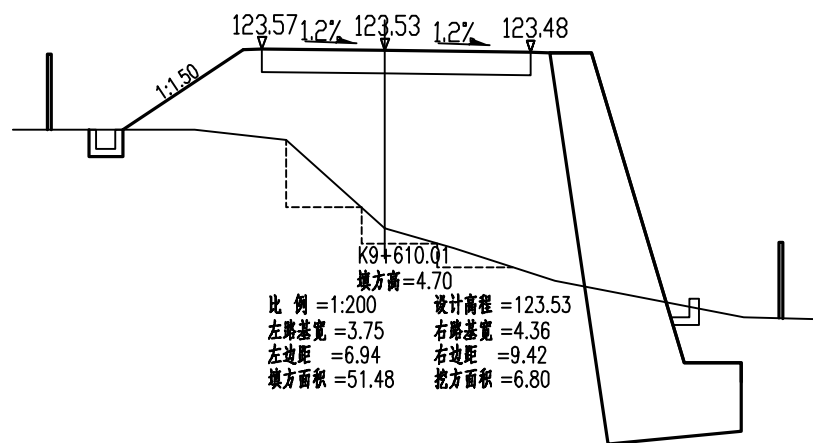
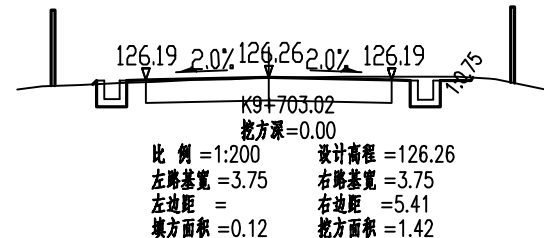
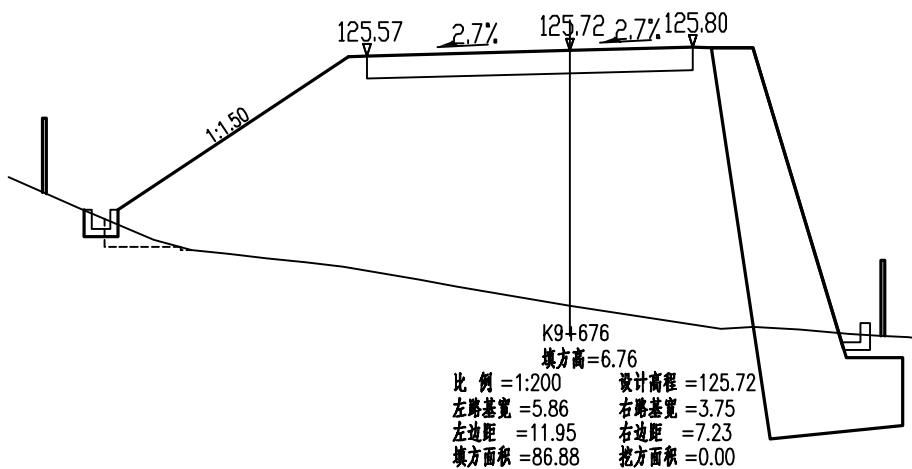
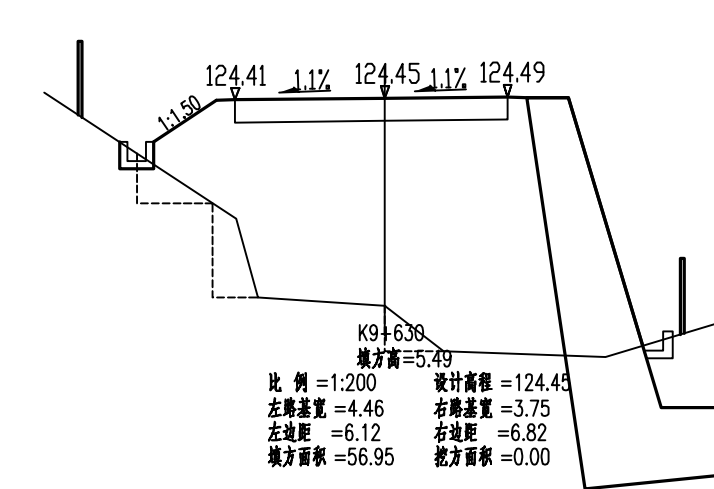
说明:

1. 本图比例为 1:200;
2. 单位面积以平方米计, 长度除特别说明外均以米计。



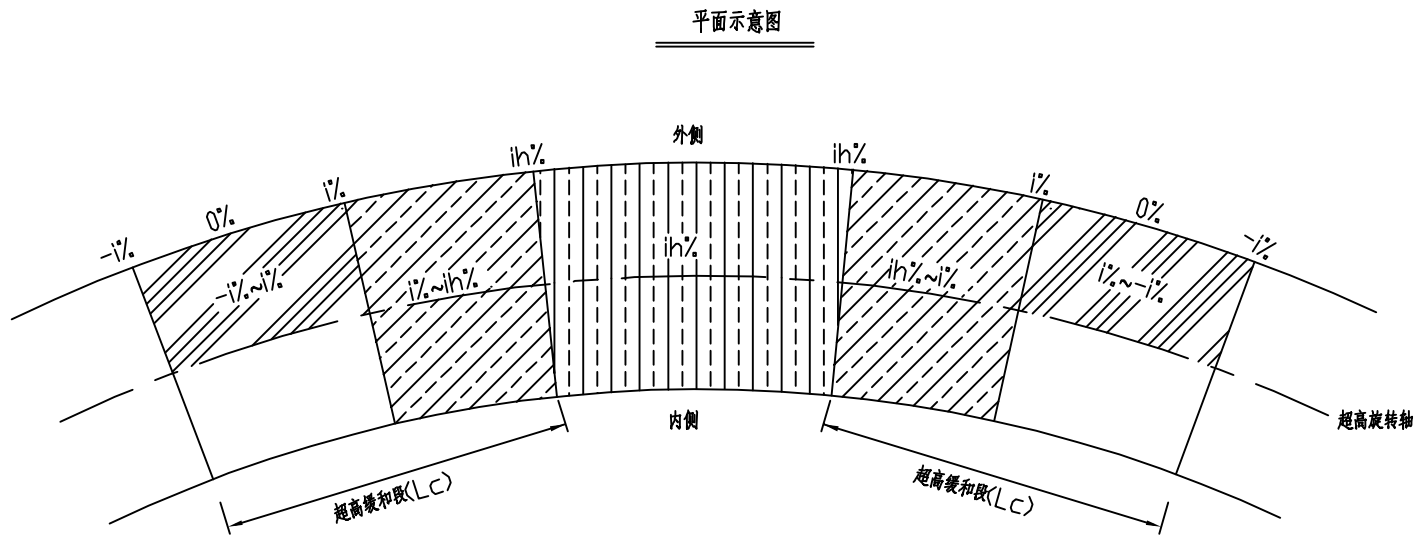
说明:

1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。

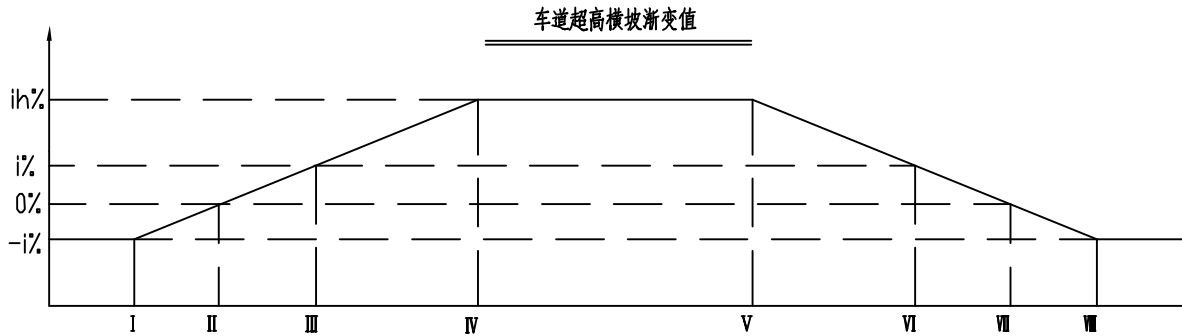


说明:

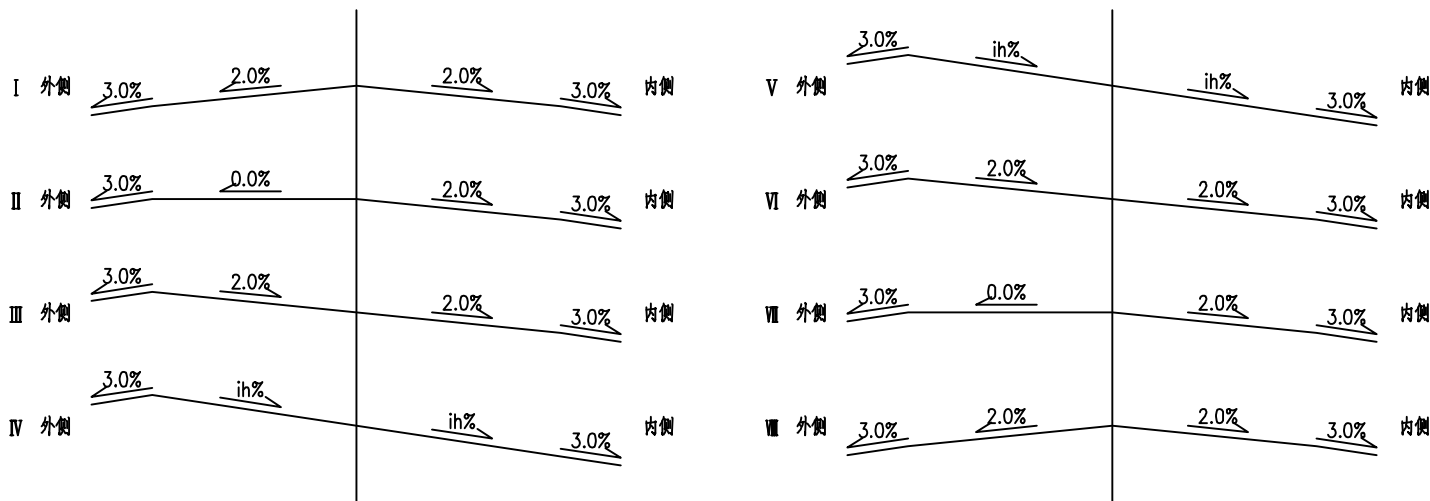
1. 本图比例为1:200;
2. 单位面积以平方米计,长度除特别说明外均以米计。



图例



特征横断面示意图



说明:

1. 超高速方式为绕路中线旋转, 即当超高速横坡大于路拱坡度时, 先将外侧车道绕路中线转, 待达到与内侧车道构成单向横坡后, 整个断面一同绕路中线旋转;
2. 超高速缓和段Lc按 $Lc = B \times \Delta i / p$, 其中B为旋转轴至行车道(设路缘带时为路缘带外侧边缘)的宽度, Δi 为超高速坡度与路拱坡度代数差, p为超高速渐变率)。

清表及耕地填前夯（压）实数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

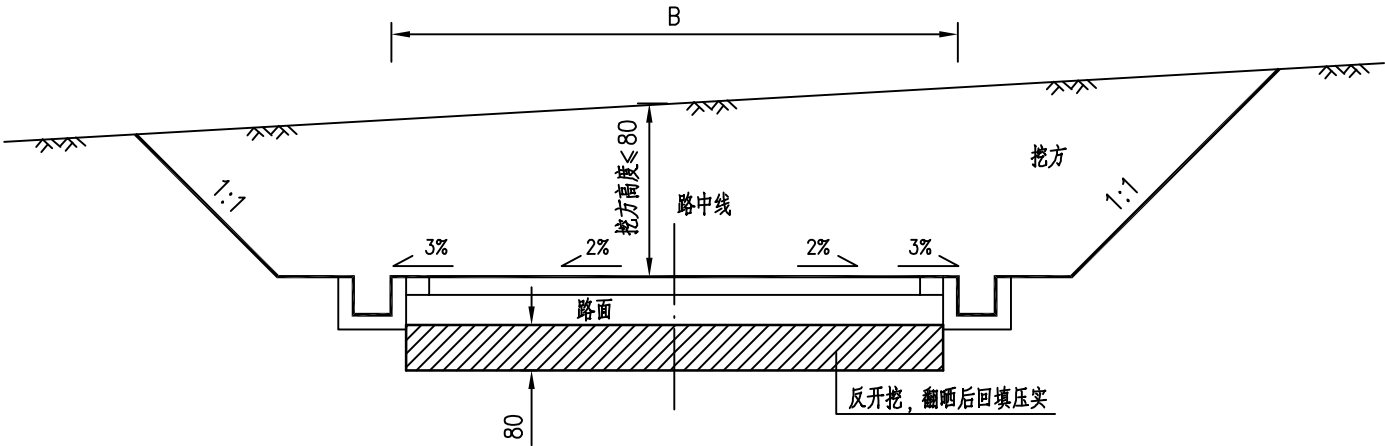
序号	起讫桩号	长度	清表土					耕地填前夯实				备注
			处理长度	平均处理宽度	清表厚度	清表土	回填土方	处理长度	平均处理宽度	填前压实面积	回填土方	
		(m)	(m)	(m)	(m)	(m³)	(m³)	(m)	(m)	(m²)	(m³)	
1	K0+140.00 ~ K0+180.00	40.00	40.00	14.85	0.3	178.20	178.2	40.00	14.85	594.00	89.10	耕地路段
2	K0+340.00 ~ K0+440.00	100.00	100.00	18.60	0.3	558.00	558	100.00	12.30	1230.00	184.50	耕地路段
3	K0+520.00 ~ K0+560.00	40.00	40.00	13.98	0.3	167.80	167.8	40.00	10.60	424.00	63.60	耕地路段
4	K0+630.52 ~ K0+720.00	89.48	89.48	18.84	0.3	505.70	505.7	89.48	6.40	572.70	85.91	耕地路段
5	K0+830.57 ~ K0+934.66	104.09	104.09	19.50	0.3	608.90	608.9	104.09	17.80	1852.80	277.92	耕地路段
6	K1+240.00 ~ K1+280.00	40.00	40.00	13.20	0.3	158.40	158.4	40.00	10.40	416.00	62.40	耕地路段
7	K1+360.00 ~ K1+420.00	60.00	60.00	14.16	0.3	254.90	254.9	60.00	7.80	468.00	70.20	耕地路段
8	K1+840.00 ~ K1+873.78	33.78	33.78	13.95	0.3	141.40	141.4	33.78	6.04	204.00	30.60	耕地路段
9	K1+920.00 ~ K1+980.00	60.00	60.00	12.15	0.3	218.70	218.7	60.00	9.04	542.40	81.36	耕地路段
10	K2+336.96 ~ K2+428.71	91.75	91.75	17.52	0.3	482.20	482.2					
11	K3+100.00 ~ K3+140.00	40.00	40.00	18.30	0.3	219.60	219.6					
12	K3+460.00 ~ K3+487.20	27.20	27.20	16.50	0.3	134.60	134.6	注： 1、低填浅挖段清表工程数量不计入此表，计入低填浅挖工程数量表 2、清表厚度为30cm，表土方作为弃方，不能用作回填，需利用其他挖余土回填 3、耕地填前夯实地表下降平均高度取值15cm，需利用其他挖余土回填				
13	K3+930.77 ~ K3+991.28	60.51	60.51	12.60	0.3	228.70	228.7					
14	K4+019.17 ~ K4+064.66	45.49	45.49	12.30	0.3	167.90	167.9					
15	K4+100.00 ~ K4+220.00	120.00	120.00	17.55	0.3	631.80	631.8					
16	K4+397.09 ~ K4+600.00	202.91	202.91	16.50	0.3	1004.40	1004.4					
17	K4+820.00 ~ K4+868.81	48.81	48.81	15.60	0.3	228.40	228.4					
18	K4+995.76 ~ K5+043.56	47.80	47.80	16.02	0.3	229.70	229.7					
19	K5+160.00 ~ K5+200.00	40.00	40.00	11.58	0.3	139.00	139	40.00	8.60	344.00	51.60	耕地路段

编制：邓作敏

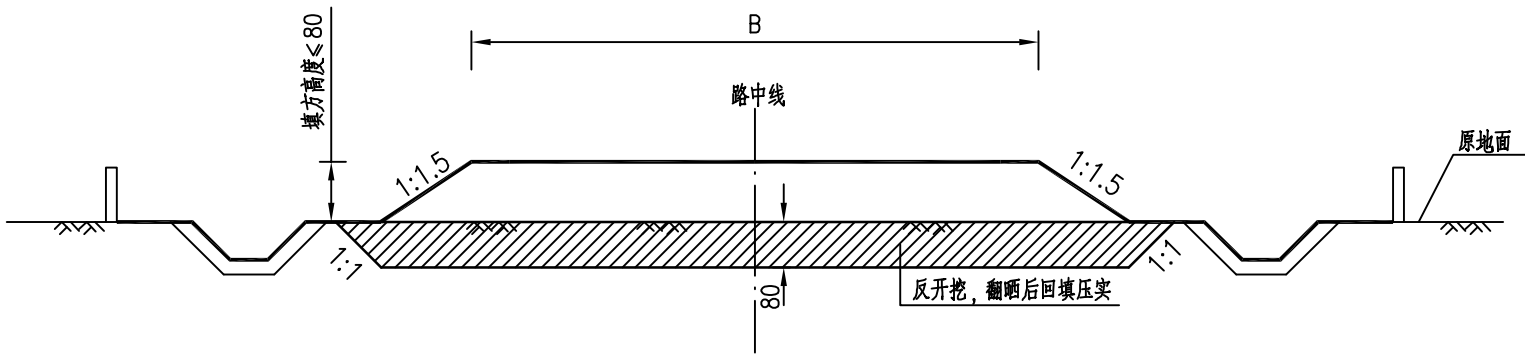
复核：覃小容

审核：何锁荣

土质及全风化石质挖方路基处理横断面



低填土质路基处理横断面



说明:

- 1.图中尺寸单位均以厘米计，B表示路基宽度。
- 2.土质及全风化石质路段，应在路面底面超挖80cm并进行填前碾压，压实度不小于96%。
- 3.地基表层特殊质土(淤泥、水田地)处理横断面适用于山间低洼地或长年泡水水田。表层清除厚度根据实际情况确定，清除后回填片石，压实度不小于95%。
- 4.对处理范围内进行反开挖，翻晒后回填压实。

桥头路基处理工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

S3-09

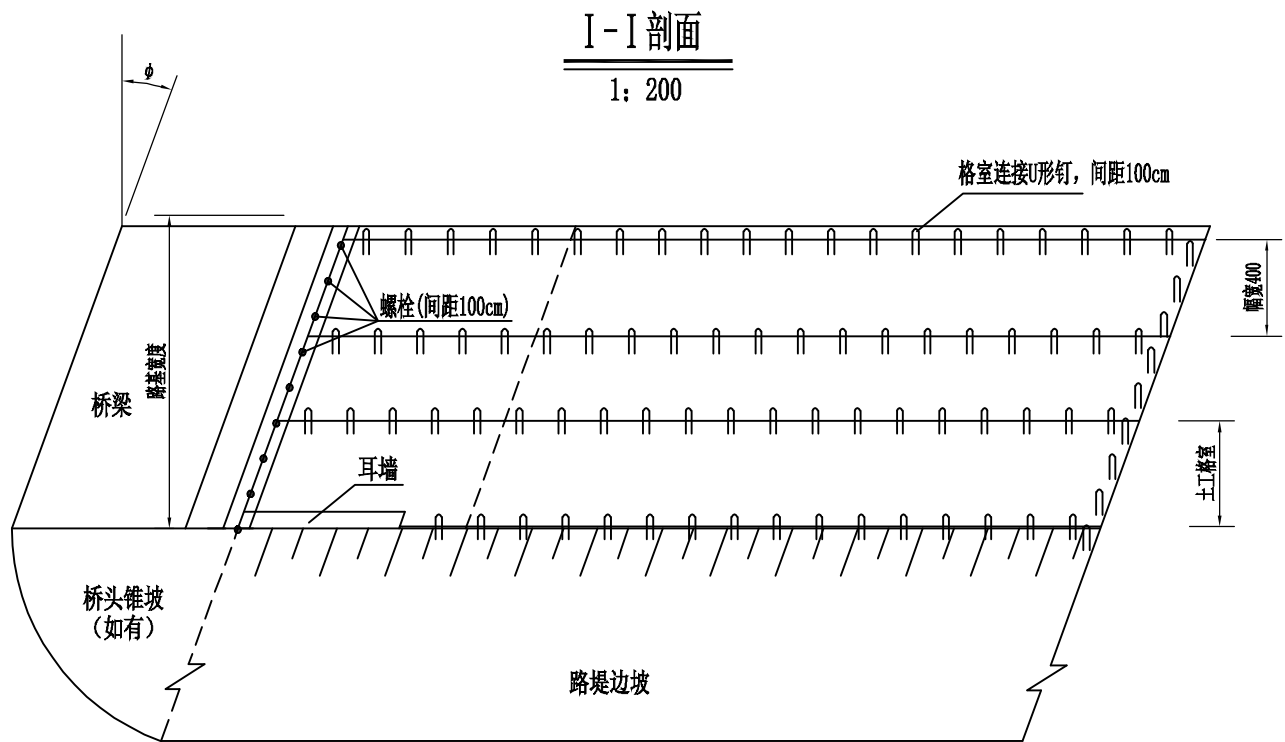
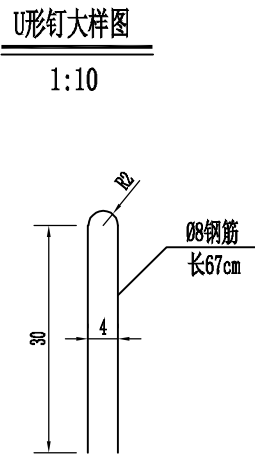
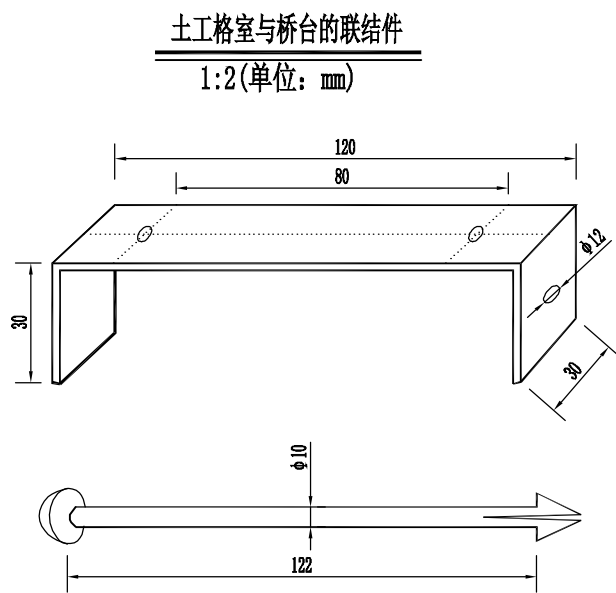
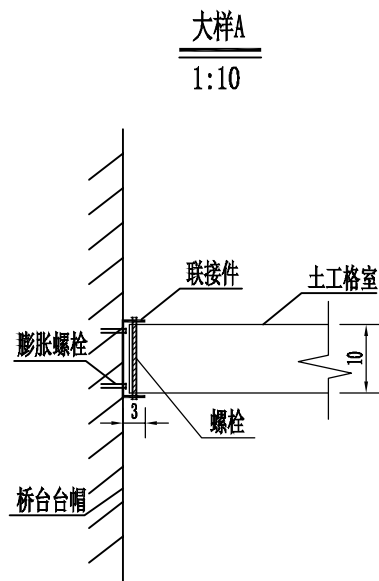
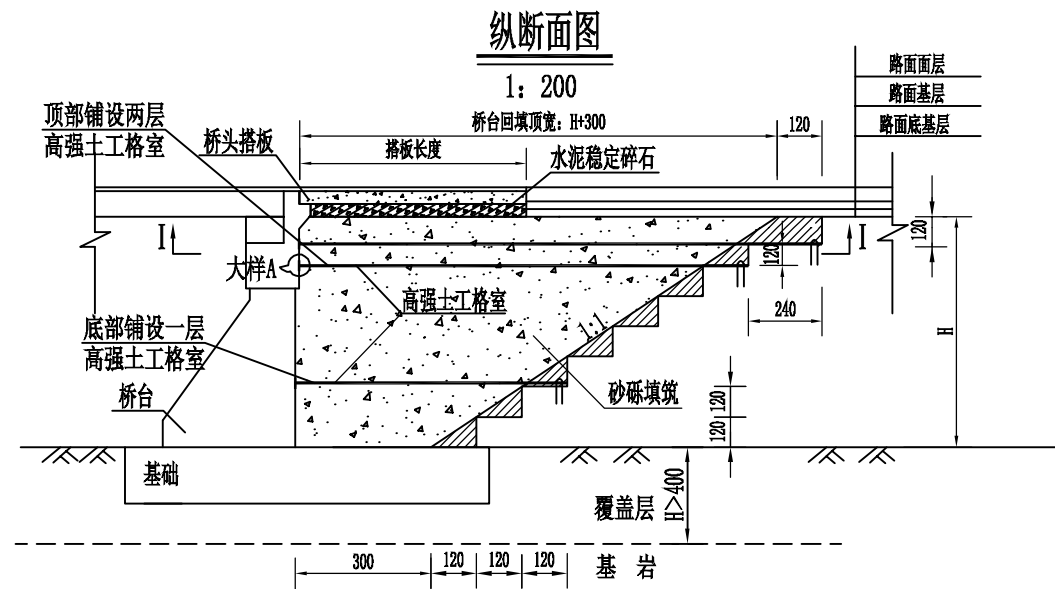
第 1 页 共 1 页

[illegible]

编制：邵平康

复核：覃小容

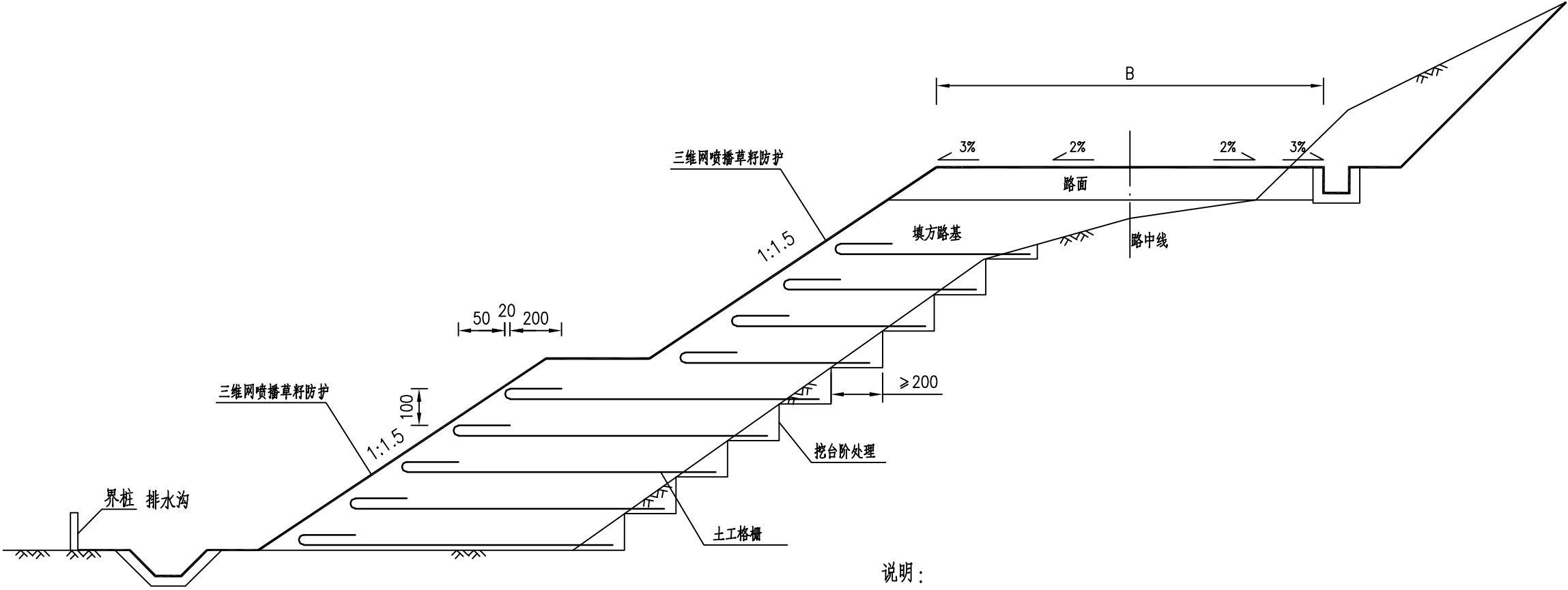
审核：何镜康



说明:

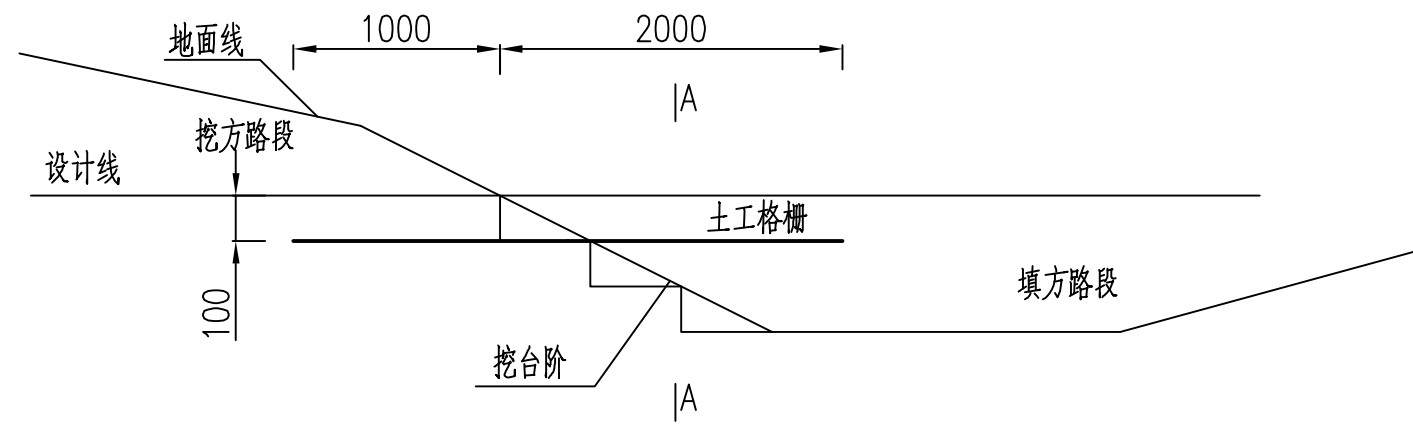
1. 本图为土工格室处理桥头路基一般设计图。图中尺寸除特别注明外均以厘米计。
2. 本图适用于重力式桥台桥头路基高度 $\geq 4\text{m}$ 、桥台处覆盖层厚度 $\geq 4\text{m}$ 的路段。
3. 桥头路基采用砂砾石或碎砾石填筑, 同时, 为防止台背填料沉降导致桥头跳车现象, 在桥台台背底部设置一层高强土工格室、顶部设置两层高强土工格室进行处理, 路基压实度不应小于96%。
4. 采用高强土工格室加固桥头路基, 抗伸屈服强度 $\geq 100\text{MPa}$, 延伸率 $\leq 15\%$ 。
5. 高强土工格室应与桥梁台身相互联接, 可采用经防锈蚀处理的膨胀螺栓及联结构件, 将土工格室锚固在墙面上。
6. 铺设土工格室的土层表面应平整, 表面严禁有碎、块石等坚硬凸出物; 土工格室之间的联接应牢固, 采用每延米插入1根U形钉来固定格室, 其它部位必要时也可采用插钉等措施固定格室; 土工格室摊铺以后应及时填筑填料, 以避免其受到阳光过长时间的直接曝晒。
7. 本图中仅计入桥头路基与一般路基的横向台阶开挖、回填工程数量, 台阶如图中阴影面积所示。
8. 台背、桥台锥坡回填的砂卵石(碎砾石)数量计入相关桥梁的《桥梁工程数量表》, 台阶开挖及回填、土工格室的相关工程数量计入《桥头路基处理工程数量表》。
9. 图中未尽事宜应按照《公路土工合成材料应用技术规范》(JTJ/T 019-98)执行。

陡坡路堤处理设计图

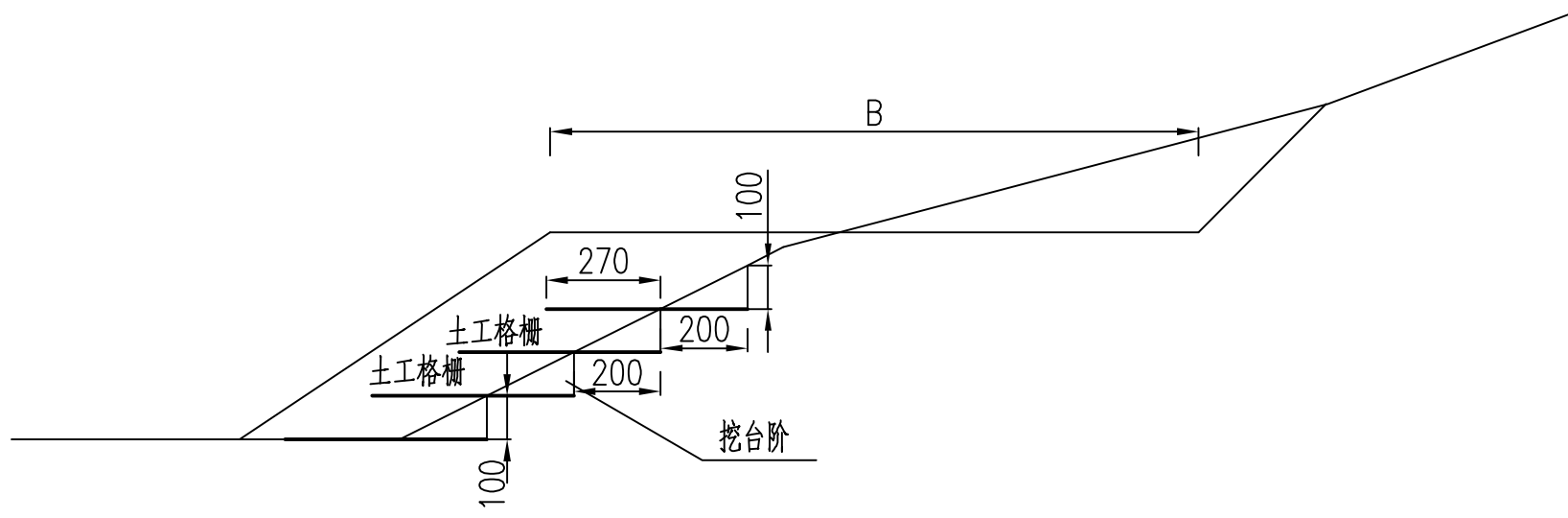
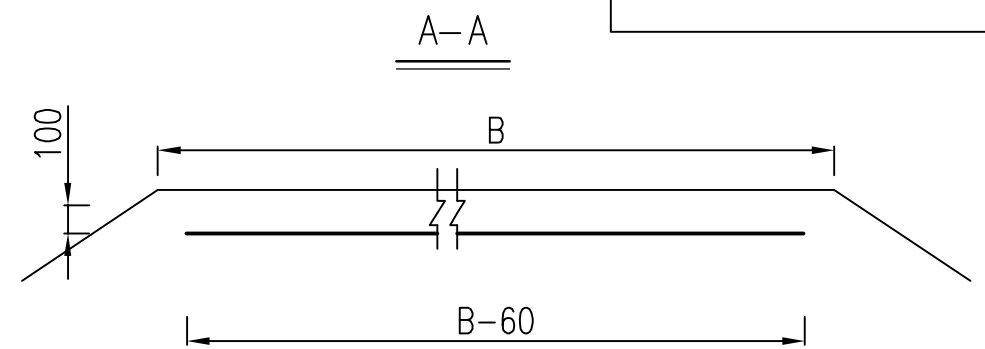


说明：

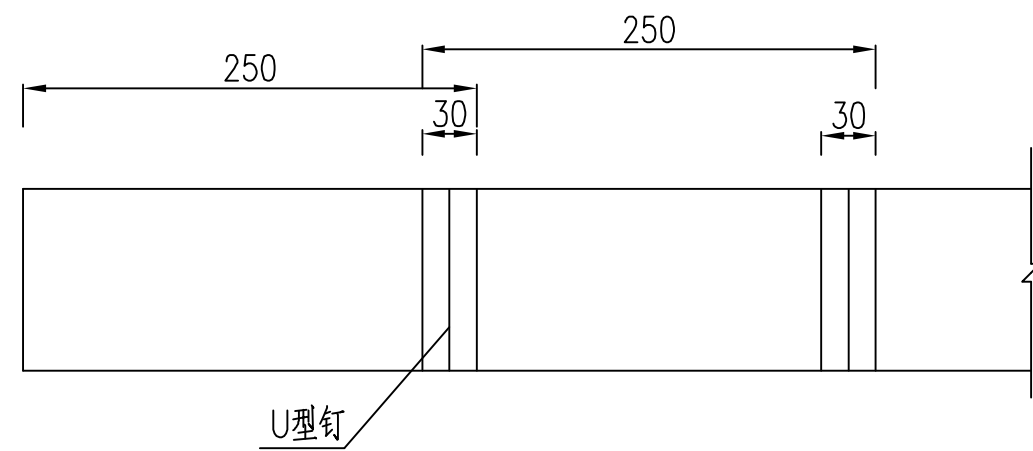
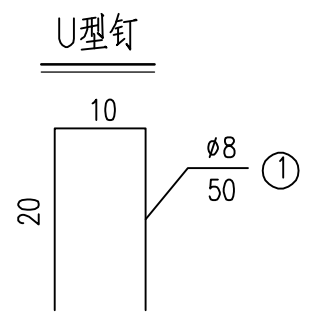
- 1.土工格栅的层间距为100厘米。
- 2.施工时应尽量避免大的尖硬石块直接接触土工格栅；应根据当日的施工用量，不宜长时间（一般为48小时）曝晒于阳光下。
- 3.格栅铺设时应尽量拉紧，必要时可用插钉将格栅固定于填土表面。
- 4.格栅幅与幅之间应搭接20厘米，搭接处用尼龙绳将其拴紧。搭接长度和连接绳计入损耗，不单独计量。
- 5.土工格栅铺设时必须充分展开，各小格形成围合的最大面积。格栅展开后，填充物一定要填实，填充物不足75%时，施工车辆不能直接碾压在土工格栅上。
- 6.格栅采用双向土工格栅，型号TSGS30-30。
- 7.土工格栅水平铺设至挖台阶错台线附近，填土压实度与路基填土要求相同。
- 8.施工顺序：铺设土工格栅—拉紧并固定、搭接—铺土碾压—反卷土工格栅—进入正常施工。
- 9.图中B表示路基宽度，本图适用于陡坡路堤。



纵向填挖交界处土工格栅设置示意



横向填挖交界处土工格栅设置示意



格栅横向搭接示意

- 说明：
1. 本图单位均以厘米计算。
 2. 在路基纵向、横向填挖交界处，为减小因不均匀沉降引起的路基开裂，拟设置土工格栅。
 3. 土工格栅抗拉强度20KN/m，延伸率小于10%，规格为30m(长)X2.5m(宽)，格栅搭接长度为30cm，U型钉间距为1.0m。
 4. 填挖交界处的压实度应满足规范要求，必要时可采用冲击碾压进行增强补压。
 5. 横向填挖交界在已设置挡墙路段，只考虑挖台阶，不铺设土工格栅。
 6. 图中B表示路基宽度。

特殊路基工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

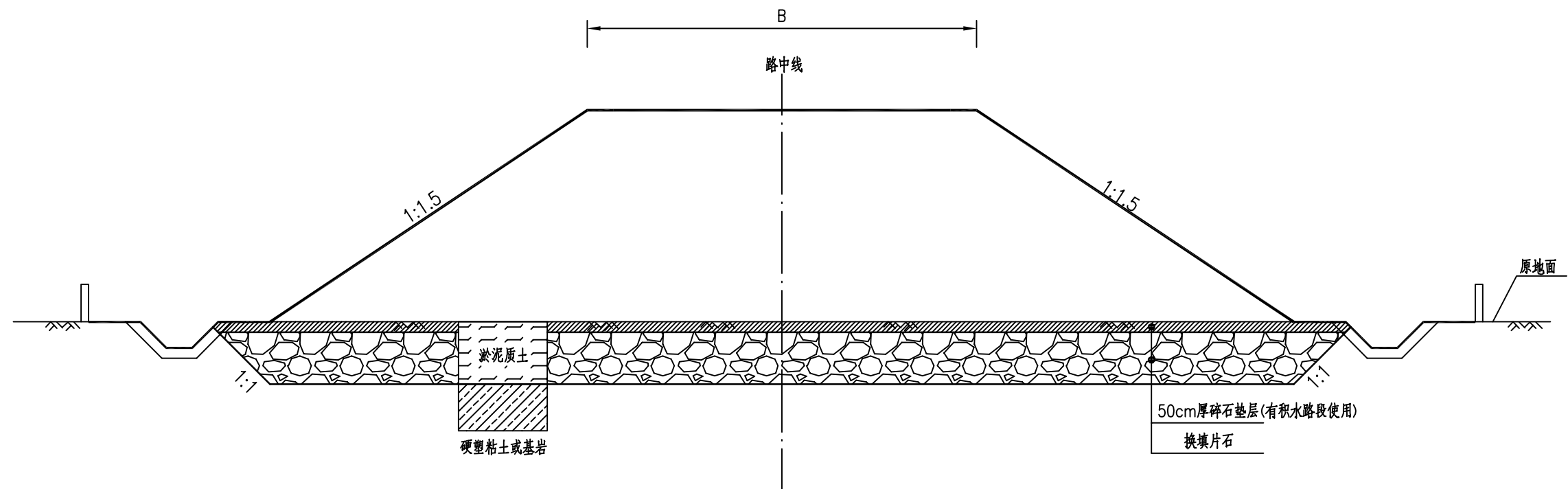
中心桩号 或起讫桩号	长度	处理面积	处理深度	处理宽度	平均填高	软土路基状况及性质			处理措施	工程数量						
	(米)	(平方米)	(米)	(米)	(米)	上覆 地层	下卧 地层	软土特性		挖土方 (天然方)	回填土方 (压实方)	挖淤泥 (立方米)	50cm厚 碎石垫层 (立方米)	回填 中砂	填片石 (立方米)	备注
K0+900 ~ K0+940	40	709.2	2	17.73	3.41	水或 淤泥	粉质 粘性土	呈深灰~灰黑色，流塑，高压缩性、欠固结土	换填片石			1418.40	354.60		1418.40	
K7+660 ~ K7+710	50	510	2.5	10.2	0.9	水或 淤泥	粉质 粘性土	呈深灰~灰黑色，流塑，高压缩性、欠固结土	换填片石			1275.00	255.00		1275.00	
							注： 回填的片石及碎石材料均利用本项目开挖所得石方，不额外购买									
合计												2693.40	609.60		2693.40	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁东

开挖换填法处理浅层软土路基设计图



说明：

1. 图中尺寸单位均以厘米计， B 表示路基宽度。
2. 本图适用于浅层软土深度小于3米(局部小范围的可用5米内)的填方路基，同时适用于桥头、通道或涵洞。
3. 施工时先清除表层耕植土，挖除软弱土层，堆放于临时弃土点，回填石方，采用重型压路机碾压后，如换填路段为鱼塘或有积水，则路基地底部铺设50cm碎石垫层，然后填筑路基。
4. 挖出的耕植土及软土应利用于路基边坡绿化。

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	横 断 面		距离(m)	挖 方 分 类 及 数 量 (m³)							填 方 数 量 (m³)			利 用 方 数 量 及 调 配 (m³)								备 注		
	面 积			总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意				
	挖方	填方			数量	数量	数量	数量	数量	数量	总数量	土	石	土	石	土	石	土	石					
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28			
K0+280	149.05	0.00																						
K0+300	100.45	0.00	20.00	2495.0		748.5	1247.5	499.0										1996.0	499.0					
K0+320.01	37.49	0.00	20.01	1380.1		414.0	690.1	276.0										1104.1	276.0					
K0+340.01	0.00	15.55	20.00	374.9		112.5	187.5	75.0			155.5	155.5		155.5				141.7	75.0			石75.0(2470m) 弃方(到弃土坑K2+700)		
K0+360	0.00	14.71	19.99								302.4	302.4				302.4								
K0+380.01	1.52	2.60	20.01	15.2		4.6	7.6	3.0			173.1	173.1		12.0		161.1			3.0					
K0+400	0.00	130.38	19.99	15.2		4.6	7.6	3.0			1329.1	1329.1		12.0		1317.2			3.0			石6.1(2420m) 弃方(到弃土坑K2+700)		
K0+406.01	0.00	133.11	6.01								791.8	791.8				791.8								
K0+420.01	0.00	107.93	14.00								1687.3	1687.3				1687.3								
K0+440	0.45	19.15	19.99	4.5		1.1	1.8	0.9	0.7		1270.1	1270.1		2.9		1267.2			1.6			石75.3(2350m) 弃方(到弃土坑K2+700)		
K0+460	20.62	0.00	20.00	210.7		52.7	84.3	42.1	31.6		191.5	191.5		134.4		57.1			73.7					
K0+480	6.79	8.38	20.00	274.1		68.5	109.6	54.8	41.1		83.8	83.8		83.8				92.8	95.9					
K0+500	6.38	20.07	20.00	131.8		32.9	52.7	26.4	19.8		284.5	284.5		84.1		200.4			46.1					
K0+520.01	1.73	41.75	20.01	81.1		20.3	32.5	16.2	12.2		618.5	618.5		51.8		566.7			28.4					
K0+540.01	0.16	50.11	20.00	18.9		4.7	7.5	3.8	2.8		918.6	918.6		12.0		906.6			6.6					
K0+559.98	4.34	19.00	19.97	45.0		11.2	18.0	9.0	6.7		690.1	690.1		28.7		661.4			15.7					
K0+580.03	39.90	0.97	20.05	443.5		110.9	177.4	88.7	66.5		200.2	200.2		200.2				84.4	155.2			土2574.7(2187m)石5229.3(2186m) 弃方(到弃土坑K2+700)		
K0+590.03	147.91	0.00	10.00	939.0		234.8	375.6	187.8	140.9		4.8	4.8		4.8				605.4	328.7					
K0+600.02	169.04	0.00	9.99	1583.2		395.8	633.3	316.6	237.5									1029.1	554.1					
K0+619.97	250.86	0.00	19.95	4188.5		1047.1	1675.4	837.7	628.3									2722.5	1466.0					
K0+639.94	236.60	83.98	19.97	4867.3		1216.8	1946.9	973.5	730.1		838.5	838.5		838.5				2309.6	1703.5					
K0+659.96	0.00	74.62	20.02	2368.4		592.1	947.4	473.7	355.3		1587.5	1587.5		1511.3		76.3			828.9					
K0+677.93	0.00	71.82	17.97								1315.7	1315.7				1315.7								
K0+679.97	0.00	66.94	2.04								141.5	141.5				141.5								
K0+700.01	11.19	39.01	20.04	112.2		28.0	44.9	22.4	16.8		1061.7	1061.7		71.6		990.1			39.3					
K0+719.95	65.38	21.32	19.94	763.5		190.9	305.4	152.7	114.5		601.5	601.5		487.2		114.3			267.2					
K0+739.99	196.12	0.20	20.04	2620.2		655.0	1048.1	524.0	393.0		215.6	215.6		215.6				1483.5	917.1					
小 计				22932		5947	9601	4586	2798		14463	14463		3906		10557		11569	7384					
累 计				31913	328	8860	13763	6164	2798		17107	17107		4516		12591		18334	8962					

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁东

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	横 断 面		距离(m)	挖 方 分 类 及 数 量 (m³)							填 方 数 量 (m³)			利 用 方 数 量 及 调 配 (m³)								备 注		
	面 积			总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意				
	挖方	填方			松土	普通土	硬土	软石	次坚石	坚石	总数量	土	石	土	石	土	石	土	石					
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27		28		
K0+739.99	196.12	0.20	20.03	3573.6		893.4	1429.4	714.7	536.0		170.1	170.1		170.1				2149.5	1250.8	<div><div>±328.2(200m)</div><div>±3647.6(2046m)</div><div>±2143.3(70m)</div><div>(从K0+619.970段调入)</div></div>	石513.6(2030m)			
K0+760.02	160.71	16.79		3085.2		771.3	1234.1	617.0	462.8		301.4	301.4		301.4				1698.3	1079.8					
K0+780	148.12	13.38	19.98	2205.3		551.3	882.1	441.1	330.8		455.4	455.4		455.4				969.6	771.9					
K0+799.99	72.53	32.18	20.01	1950.7		487.7	780.3	390.1	292.6		640.9	640.9		640.9				615.1	682.7					
K0+820	122.44	31.88	19.99	1728.2		432.1	691.3	345.6	259.2		1425.0	1425.0		1102.8		322.2			604.9					
K0+839.99	50.47	110.70	20.03	951.2		237.8	380.5	190.2	142.7		1593.4	1593.4		607.0		986.4			332.9					
K0+860.02	44.51	48.40	19.98	444.7		111.2	177.9	88.9	66.7		1401.4	1401.4		283.8		1117.6			155.6					
K0+880	0.00	91.88	5.05								350.1	350.1				350.1								
K0+885.05	0.00	46.77	14.94								850.2	850.2				850.2								
K0+899.99	0.00	67.04	19.99								1654.0	1654.0				1654.0								
K0+919.98	0.00	98.44	19.99	75.3		18.8	33.9	22.6			1027.1	1027.1		51.8		975.3			22.6	<div>←±3895.8(81m)</div> <div>←±197.6(36m)</div>				
K0+939.97	7.54	4.33	20.06	503.7		125.9	226.6	151.1			43.4	43.4		43.4				308.4	151.1					
K0+960.03	42.68	0.00	19.98	1242.7		310.7	559.2	372.8										869.9	372.8					
K0+980.01	81.72	0.00	19.98	1737.6		434.4	781.9	521.3										1216.3	521.3					
K0+999.99	92.21	0.00	20.02	2143.0		535.7	964.3	642.9										1500.1	642.9					
K1+020.01	121.87	0.00	19.99	2398.3		599.6	1079.2	719.5										1678.8	719.5					
K1+040	118.08	0.00	20.01	2418.5		604.6	1088.3	725.6										1693.0	725.6					
K1+060.01	123.66	0.00	19.98	2371.7		592.9	1067.3	711.5										1660.2	711.5					
K1+079.99	113.75	0.00	20.02	1840.0		460.0	828.0	552.0										1288.0	552.0					
K1+100.01	70.07	0.00	19.99	870.6		217.7	391.8	261.2			43.1	43.1		43.1				565.6	261.2					
K1+120	17.04	4.31	20.00	200.4		50.1	90.2	60.1			176.4	176.4		137.9		38.5			60.1	<div>←±6686.9(1739m)</div> <div>←±4740.6(1763m)</div>				

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁东

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	横 断 面 面 积 (m²)		距离(m)	挖 方 分 类 及 数 量 (m³)							填 方 数 量 (m³)			利 用 方 数 量 及 调 配 (m³)								备 注						
				总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意								
	挖方	填方			松土	普通土	硬土	软石	次坚石	坚石				土	石	土	石	土	石									
										总数量	土	石																
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28							
K1+240. 01	7. 26	56. 23																		<div><div>←</div><div>±2432.6(60m)</div><div>±3783.1(67m)</div><div>±1904.8(30m)</div><div>±2286.3(53m)</div><div>→</div></div> <div>土3428.2(1311m)石12067.0(1349m) 弃方(到弃土坑K2+700)</div>								
K1+255. 01	8. 64	59. 63	15. 00	119. 3		29. 8	53. 7	35. 8			868. 9	868. 9		82. 1		786. 8			35. 8									
K1+260	8. 08	56. 24	4. 99	41. 7		10. 4	18. 8	12. 5			289. 1	289. 1		28. 7		260. 4			12. 5									
K1+279. 99	32. 51	44. 39	19. 99	405. 7		101. 4	182. 6	121. 7			1005. 9	1005. 9		279. 2		726. 7			121. 7									
K1+300	65. 53	27. 98	20. 01	980. 9		245. 2	441. 4	294. 3			724. 1	724. 1		674. 9		49. 2			294. 3									
K1+319. 99	131. 13	18. 02	19. 99	1965. 5		491. 4	884. 5	589. 7			459. 7	459. 7		459. 7				908. 2	589. 7									
K1+340	148. 83	26. 44	20. 01	2801. 0		700. 3	1260. 5	840. 3			444. 7	444. 7		444. 7				1508. 3	840. 3									
K1+360	14. 45	46. 48	20. 00	1632. 9				81. 6	734. 8	816. 4	729. 1	729. 1				729. 1			1632. 9									
K1+380	10. 96	55. 34	20. 00	254. 1				12. 7	114. 3	127. 1	1018. 1	1018. 1				1018. 1			254. 1									
K1+400	0. 05	55. 86	20. 00	110. 1				5. 5	49. 5	55. 0	1112. 0	1112. 0				1112. 0			110. 1									
K1+420	23. 79	43. 57	20. 00	238. 4		71. 5	83. 4	23. 8	59. 6		994. 4	994. 4		151. 6		842. 8			83. 4									
K1+440	103. 30	17. 79	20. 00	1270. 9		381. 3	444. 8	127. 1	317. 7		613. 6	613. 6		613. 6				198. 7	444. 8									
K1+460. 09	174. 87	0. 00	20. 09	2794. 2		838. 3	978. 0	279. 4	698. 6		178. 7	178. 7		178. 7				1633. 6	978. 0									
K1+480. 03	214. 70	0. 00	19. 94	3884. 0		1165. 2	1359. 4	388. 4	971. 0									2524. 6	1359. 4									
K1+499. 97	85. 25	14. 63	19. 94	2990. 5		897. 1	1046. 7	299. 0	747. 6		145. 9	145. 9		145. 9				1794. 6	1046. 7									
K1+520. 04	60. 77	33. 54	20. 07	1465. 3		439. 6	512. 8	146. 5	366. 3		483. 4	483. 4		483. 4				458. 2	512. 8									
K1+539. 95	124. 17	8. 35	19. 91	1841. 1		552. 3	644. 4	184. 1	460. 3		417. 0	417. 0		417. 0				770. 3	644. 4									
K1+560. 15	41. 89	73. 35	20. 20	1677. 3		503. 2	587. 0	167. 7	419. 3		825. 1	825. 1		825. 1				246. 6	587. 0									
K1+579. 95	9. 96	76. 80	19. 80	513. 4		154. 0	179. 7	51. 3	128. 3		1486. 5	1486. 5		326. 3		1160. 1			179. 7									
K1+600. 03	45. 86	28. 68	20. 08	560. 4		168. 1	196. 1	56. 0	140. 1		1059. 1	1059. 1		356. 3		702. 8			196. 1									
K1+620. 03	164. 71	0. 00	20. 00	2105. 7		631. 7	737. 0	210. 6	526. 4		286. 8	286. 8		286. 8				1075. 5	737. 0									
K1+640. 02	54. 51	0. 39	19. 99	2191. 1		657. 3	766. 9	219. 1	547. 8		3. 9	3. 9		3. 9				1420. 2	766. 9									
K1+659. 98	0. 00	51. 64	19. 96	544. 0		163. 2	190. 4	54. 4	136. 0		519. 3	519. 3		345. 8		173. 4			190. 4									
K1+679. 97	21. 48	6. 15	19. 99	214. 6		64. 4	75. 1	21. 5	53. 7		577. 6	577. 6		136. 5		441. 2			75. 1									
K1+699. 98	0. 38	70. 52	20. 01	218. 7		65. 6	76. 5	21. 9	54. 7		767. 1	767. 1		139. 0		628. 1			76. 5									
K1+719. 98	42. 02	20. 25	20. 00	424. 0		127. 2	148. 4	42. 4	106. 0		907. 7	907. 7		269. 5		638. 2			148. 4									
K1+739. 97	13. 57	20. 41	19. 99	555. 6		166. 7	194. 5	55. 6	138. 9		406. 4	406. 4		353. 2		53. 2			194. 5									
小 计				31800		8625	11063	4343	6771	999	16324	16324		7002		9322		12539	12112									
累 计				94700	328	25232	38073	18409	11660	999	44722	44722		15790		28931		47516	31067									

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁东

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	横 断 面		距离 (m)	挖 方 分 类 及 数 量 (m³)							填 方 数 量 (m³)			利 用 方 数 量 及 调 配 (m³)								备 注		
	面 积			总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意				
	挖方	填方			数量	数量	数量	数量	数量	数量	总数量	土	石	土	石	土	石	土	石					
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27		28		
K1+739.97	13.57	20.41																		<div><div>±1094.6(63m)</div><div>±3025.7(132m)</div><div>±687.0(20m)</div><div>±15182.4(284m)</div><div>±5420.3(55m)</div><div>±1531.4(120m)</div><div>±5(5m)</div></div>	<div>土694.1(1010m)石3854.6(1008m) 弃方(到弃土坑K2+700)</div> <div>土398.0(816m)石1925.5(787m) 弃方(到弃土坑K2+700)</div> <div>石378.9(693m) 弃方(到弃土坑K2+700)</div> <div>石2721.7(616m) 弃方(到弃土坑K2+700)</div>			
K1+759.97	11.17	25.53	20.00	247.5		74.2	86.6	24.7	61.9		459.4	459.4		157.3		302.0			86.6					
K1+780	92.17	1.86	20.03	1035.0		310.5	362.2	103.5	258.7		274.2	274.2		274.2				392.3	362.2					
K1+799.98	215.90	0.00	19.98	3077.6		923.3	1077.2	307.8	769.4		18.6	18.6		18.6				1981.5	1077.2					
K1+820.03	161.63	0.00	20.05	3784.7		1135.4	1324.7	378.5	946.2									2460.1	1324.7					
K1+840.01	2.78	21.63	19.98	1642.5		492.7	574.9	164.2	410.6		216.1	216.1		216.1				846.6	574.9					
K1+859.96	0.00	37.75	19.95	27.7		8.3	9.7	2.8	6.9		592.4	592.4		17.6		574.8			9.7					
K1+875	0.00	20.73	15.04								439.8	439.8				439.8								
K1+879.99	0.75	2.21	4.99	1.9		0.6	0.7	0.2	0.5		57.2	57.2		1.2		56.0			0.7					
K1+900.01	12.40	3.72	20.02	131.6		39.5	46.1	13.2	32.9		59.3	59.3		59.3				24.9	46.1					
K1+920.09	14.96	31.12	20.08	274.6		137.3	96.1	13.7	27.5		349.8	349.8		226.9		122.9			41.2					
K1+940.04	9.64	81.10	19.95	245.3		122.6	85.9	12.3	24.5		1119.4	1119.4		202.7		916.8			36.8					
K1+959.96	17.59	57.48	19.92	271.2		135.6	94.9	13.6	27.1		1380.3	1380.3		224.1		1156.2			40.7					
K1+979.98	36.63	63.58	20.02	542.7		271.4	190.0	27.1	54.3		1211.8	1211.8		448.4		763.4			81.4					
K2+000.01	177.36	0.67	20.03	2143.1		1071.5	750.1	107.2	214.3		643.4	643.4		643.4				1159.7	321.5					
K2+020	179.68	4.95	19.99	3568.7		1784.3	1249.0	178.4	356.9		56.2	56.2		56.2				2975.6	535.3					
K2+039.99	89.79	17.51	19.99	2693.4		1346.7	942.7	134.7	269.3		224.5	224.5		224.5				2058.5	404.0					
K2+060.03	24.10	27.21	20.04	1141.2		570.6	399.4	57.1	114.1		448.1	448.1		448.1				509.1	171.2					
K2+080.02	140.45	21.28	19.99	1644.7		822.4	575.7	82.2	164.5		484.6	484.6		484.6				899.4	246.7					
K2+099.96	0.24	64.57	19.94	1402.7		701.3	490.9	70.1	140.3		855.9	855.9		855.9				311.7	210.4					
K2+120	4.95	6.35	20.04	51.9		26.0	18.2	2.6	5.2		710.7	710.7		42.9		667.8			7.8					
K2+140	102.18	0.00	20.00	1071.3		535.6	374.9	53.6	107.1		63.5	63.5		63.5				845.2	160.7					
K2+160	219.42	0.00	20.00	3216.0		1608.0	1125.6	160.8	321.6									2733.6	482.4					
K2+180	283.37	0.00	20.00	5027.9		2513.9	1759.7	251.4	502.8									4273.7	754.2					
K2+200.01	248.49	0.00	20.01	5321.2		2660.6	1862.4	266.1	532.1									4523.0	798.2					
K2+219.99	104.86	0.00	19.98	3529.9		1765.0	1235.5	176.5	353.0									3000.4	529.5					
K2+240.01	0.00	164.98	20.02	1049.6		524.8	367.4	52.5	105.0		1651.4	1651.4		867.2		784.3			157.4					
小 计				43144		19582	15100	2655	5807		11316	11316		5533		5784		28995	8461					
累 计				137844	328	44814	53174	21064	17466	999	56038	56038		21323		34715		76511	39529					

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	横 断 面		距离(m)	挖 方 分 类 及 数 量 (m³)							填 方 数 量 (m³)			利 用 方 数 量 及 调 配 (m³)								备 注			
	面 积			总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意					
	挖方	填方			数量	数量	数量	数量	数量	数量	总数量	土	石	土	石	土	石	土	石						
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28				
K2+240. 01	0. 00	164. 98	20. 00																	← 土5420.3(5) (从K2+180段)	← 土95.7(280m) (从K2+020段调入)	← 土1531.4(120) (从K2+200.010段)			
K2+260. 01	0. 00	186. 04									3510. 1	3510. 1				3510. 1									
K2+280. 01	107. 27	0. 00	20. 00	1072. 7		536. 4	375. 4	53. 6	107. 3		1860. 4	1860. 4		886. 3		974. 1			160. 9	←	←	←	←		
K2+300. 01	56. 62	40. 75	20. 00	1638. 9		819. 5	573. 6	81. 9	163. 9		407. 5	407. 5		407. 5				973. 9	245. 8						
K2+320	51. 82	58. 15	19. 99	1083. 8		541. 9	379. 3	54. 2	108. 4		988. 4	988. 4		895. 5		93. 0			162. 6	←	←	←	←		
K2+339. 99	0. 00	133. 59	19. 99	517. 9		259. 0	181. 3	25. 9	51. 8		1916. 4	1916. 4		427. 9		1488. 5			77. 7	←	←	←	←		
K2+360	0. 00	215. 38	20. 01								3491. 4	3491. 4				3491. 4				←	←	←	←		
K2+380	0. 00	201. 99	20. 00								4173. 6	4173. 6				4173. 6									
K2+390	0. 00	156. 39	10. 00								1791. 9	1791. 9				1791. 9				←	←	←	←		
K2+400. 01	0. 00	196. 17	10. 01								1764. 6	1764. 6				1764. 6									
K2+419. 99	0. 00	56. 72	19. 98								2526. 4	2526. 4				2526. 4				←	←	←	←		
K2+440. 01	0. 77	17. 21	20. 02	7. 7		3. 8	1. 9	1. 2	0. 8		740. 0	740. 0		5. 6		734. 5			1. 9						
K2+460	2. 94	5. 80	19. 99	37. 1		18. 5	9. 3	5. 6	3. 7		229. 9	229. 9		26. 9		203. 0			9. 3	←	←	←	←		
K2+480. 01	1. 66	4. 72	20. 01	46. 1		23. 0	11. 5	6. 9	4. 6		105. 2	105. 2		33. 4		71. 8			11. 5						
K2+500	24. 75	0. 00	19. 99	264. 0		132. 0	66. 0	39. 6	26. 4		47. 2	47. 2		47. 2				149. 3	66. 0	←	←	←	←		
K2+520. 02	23. 15	0. 00	20. 02	479. 5		239. 8	119. 9	71. 9	48. 0									359. 6	119. 9						
K2+540. 01	11. 59	0. 08	19. 99	347. 2		173. 6	86. 8	52. 1	34. 7		0. 8	0. 8		0. 8				259. 7	86. 8	←	←	←	←		
K2+559. 97	44. 64	0. 00	19. 96	561. 2		280. 6	140. 3	84. 2	56. 1		0. 8	0. 8		0. 8				420. 1	140. 3						
K2+580. 03	85. 50	0. 00	20. 06	1305. 3		652. 7	326. 3	195. 8	130. 5									979. 0	326. 3	←	←	←	←		
K2+600. 03	84. 35	0. 00	20. 00	1698. 5		849. 2	424. 6	254. 8	169. 8									1273. 9	424. 6						
K2+620. 03	90. 96	0. 00	20. 00	1753. 1		876. 6	438. 3	263. 0	175. 3									1314. 8	438. 3	←	←	←	←		
K2+640. 03	107. 55	0. 00	20. 00	1985. 1		992. 6	496. 3	297. 8	198. 5									1488. 9	496. 3						
K2+660. 01	39. 79	0. 00	19. 98	1471. 9		735. 9	368. 0	220. 8	147. 2									1103. 9	368. 0	←	←	←	←		
K2+679. 97	25. 94	0. 00	19. 96	656. 0		328. 0	164. 0	98. 4	65. 6									492. 0	164. 0						
K2+699. 99	23. 85	0. 00	20. 02	498. 4		249. 2	124. 6	74. 8	49. 8									373. 8	124. 6	←	←	←	←		
K2+703. 01	28. 82	0. 00	3. 02	79. 5		39. 8	19. 9	11. 9	8. 0									59. 6	19. 9						
K2+720	101. 96	0. 00	16. 99	1111. 0		555. 5	277. 8	166. 7	111. 1									833. 3	277. 8	←	←	←	←		
小 计				16615		8307	4585	2061	1661		23555	23555		2732		20823		10082	3722						
累 计				154459	328	53121	57759	23125	19128	999	79593	79593		24054		55538		86593	43251						

编制：邓作敏

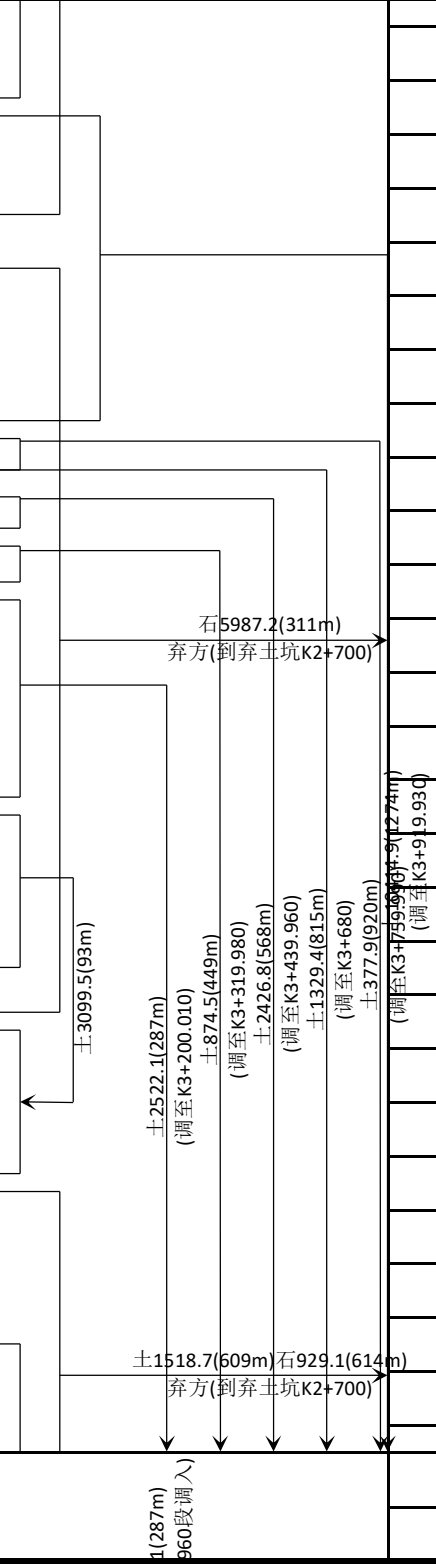
复核：覃小容

审核：何锁东

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	横 断 面		距离(m)	挖 方 分 类 及 数 量 (m³)							填 方 数 量 (m³)			利 用 方 数 量 及 调 配 (m³)								备 注		
	面 积			总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意				
	挖方	填方			数量	数量	数量	数量	数量	数量	总数量	土	石	土	石	土	石	土	石					
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28			
K2+720	101.96	0.00																						
			20.02	2842.2		1421.1	710.6	426.3	284.2									2131.7	710.6					
K2+740.02	181.98	0.00	20.00	2969.1		1484.5	742.3	445.4	296.9									2226.8	742.3					
K2+760.02	114.93	0.00	19.99	1988.7		994.3	497.2	298.3	198.9									1491.5	497.2					
K2+780.01	84.03	0.00	20.00	1638.6		819.3	409.7	245.8	163.9									1229.0	409.7					
K2+800.01	79.83	0.00	19.97	1708.6		854.3	427.1	256.3	170.9									1281.4	427.1					
K2+819.98	91.28	0.00	20.02	2198.2		1099.1	549.6	329.7	219.8									1648.7	549.6					
K2+840	128.32	0.00	19.97	2825.1		1412.5	706.3	423.8	282.5									2118.8	706.3					
K2+859.97	154.61	0.00	20.02	3235.4		1617.7	808.8	485.3	323.5									2426.5	808.8					
K2+879.99	168.60	0.00	19.97	3222.3		1611.1	805.6	483.3	322.2									2416.7	805.6					
K2+899.96	154.11	0.00	20.00	2574.2		1287.1	643.5	386.1	257.4									1930.6	643.5					
K2+919.96	103.31	0.00	20.07	1500.6		750.3	375.2	225.1	150.1									1125.5	375.2					
K2+940.03	46.23	0.00	19.93	699.7		349.9	174.9	105.0	70.0									524.8	174.9					
K2+959.96	23.98	0.00	20.03	570.6		285.3	142.6	85.6	57.1									427.9	142.6					
K2+979.99	32.99	0.00	19.97	920.0		460.0	230.0	138.0	92.0									690.0	230.0					
K2+999.96	59.15	0.00	20.05	1299.5		649.7	324.9	194.9	129.9									974.6	324.9					
K3+020.01	70.47	0.00	19.97	1535.5		767.7	383.9	230.3	153.5									1151.6	383.9					
K3+039.98	83.31	0.00	20.00	1089.0		544.5	272.2	163.3	108.9									816.7	272.2					
K3+059.98	25.59	0.00	20.00	413.1		206.6	103.3	62.0	41.3									309.8	103.3					
K3+079.98	15.72	0.00	20.00	157.2		78.6	39.3	23.6	15.7		307.8	307.8		114.1			193.7		39.3					
K3+099.98	0.00	30.78	20.03								709.9	709.9					709.9							
K3+120.01	0.00	40.11	20.00								1460.7	1460.7					1460.7							
K3+140.01	0.00	105.96	20.03	584.3		292.2	146.1	87.6	58.4		1061.2	1061.2		424.3			636.9		146.1					
K3+160.04	58.35	0.00	19.98	961.0		480.5	240.2	144.1	96.1									720.7	240.2					
K3+180.02	37.85	0.00	19.99	518.2		259.1	129.5	77.7	51.8		18.8	18.8		18.8				369.2	129.5					
K3+200.01	13.99	1.88	20.01	158.0		79.0	39.5	23.7	15.8		199.1	199.1		114.7		84.4			39.5					
K3+220.02	1.80	18.02	19.99	55.7		27.8	13.9	8.4	5.6		538.7	538.7		40.4		498.3			13.9					
K3+240.01	3.77	35.88																						
小 计				35664		17832	8916	5350	3566		4296	4296		712		3584		26013	8916					
累 计				190123	328	70954	66675	28474	22694	999	83889	83889		24767		59122		112606	52167					



编制: 邓作敏

复核: 覃小容

审核: 何锁荣

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩号	横断面 面 积 (m²)		距离(m)	挖 方 分 类 及 数 量 (m³)							填 方 数 量 (m³)			利 用 方 数 量 及 调 配 (m³)								备 注						
				总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意								
	挖方	填方			松土	普通土	硬土	软石	次坚石	坚石				土	石	土	石	土	石									
										总数量	土	石																
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27		28						
K3+240.01	3.77	35.88																		<div>← ±252.1 (从K2+919.6段调入)</div>								
K3+259.96	12.96	102.03	19.95	166.9		83.5	41.7	25.0	16.7		1375.7	1375.7		121.2		1254.4			41.7									
K3+280.03	44.54	0.01	20.07	577.0		288.5	144.3	86.6	57.7		1024.0	1024.0		419.0		605.0			144.3	<div>← ±874.5(449m) (从K2+899.960段调入)</div>								
K3+300.01	25.07	9.00	19.98	695.4		347.7	173.9	104.3	69.5		89.9	89.9		89.9				428.7	173.9									
K3+319.98	17.07	14.96	19.97	420.8		210.4	105.2	63.1	42.1		239.2	239.2		239.2				68.6	105.2	<div>← ±2426.8(568m) (从K2+879.990段调入)</div>								
K3+340.01	8.66	11.49	20.03	257.6		128.8	64.4	38.6	25.8		264.9	264.9		187.1		77.8			64.4									
K3+359.99	5.40	15.40	19.98	140.5		70.2	35.1	21.1	14.0		268.6	268.6		102.0		166.6			35.1	<div>← ±204.2(779m)石393.6(764m) 弃方(到弃土坑K2+700)</div>								
K3+379.97	2.46	27.09	19.98	78.6		39.3	19.6	11.8	7.9		424.5	424.5		57.1		367.4			19.6									
K3+400.01	12.32	7.08	20.04	148.1		74.1	37.0	22.2	14.8		342.4	342.4		107.6		234.9			37.0	<div>← ±1329.4(815m) (从K2+879.990段调入)</div>								
K3+419.98	17.69	4.03	19.97	299.7		149.8	74.9	45.0	30.0		111.0	111.0		111.0				110.1	74.9									
K3+439.96	5.26	10.16	19.98	229.3		114.6	57.3	34.4	22.9		141.8	141.8		141.8				25.6	57.3	<div>← 石13.2(850m) 弃方(到弃土坑K2+700)</div>								
K3+460.01	0.00	42.91	20.05	52.7		26.4	13.2	7.9	5.3		532.0	532.0		38.3		493.7			13.2									
K3+479.98	0.00	88.48	19.97								1311.9	1311.9				1311.9				<div>← ±1329.4(815m) (从K2+879.990段调入)</div>								
K3+488.01	0.00	20.32	8.03								436.8	436.8				436.8												
K3+500.02	5.67	1.67	12.01	34.1		17.0	8.5	5.1	3.4		132.0	132.0		24.7		107.3			8.5	<div>← ±1480.3(976m)石570.1(981m) 弃方(到弃土坑K2+700)</div>								
K3+519.97	21.98	0.00	19.95	275.8		137.9	69.0	41.4	27.6		16.7	16.7		16.7				189.6	69.0									
K3+540.01	11.73	0.16	20.04	337.8		168.9	84.4	50.7	33.8		1.6	1.6		1.6				251.7	84.4	<div>← ±1480.3(976m)石570.1(981m) 弃方(到弃土坑K2+700)</div>								
K3+560.02	20.23	0.00	20.01	319.7		159.9	79.9	48.0	32.0		1.6	1.6		1.6				238.1	79.9									
K3+580.01	13.51	0.15	19.99	337.2		168.6	84.3	50.6	33.7		1.5	1.5		1.5				251.3	84.3	<div>← ±1480.3(976m)石570.1(981m) 弃方(到弃土坑K2+700)</div>								
K3+600	5.30	1.35	19.99	188.0		94.0	47.0	28.2	18.8		15.0	15.0		15.0				125.4	47.0									
K3+620.01	9.12	4.48	20.01	144.3		72.1	36.1	21.6	14.4		58.4	58.4		58.4				47.9	36.1	<div>← ±1480.3(976m)石570.1(981m) 弃方(到弃土坑K2+700)</div>								
K3+639.99	8.91	0.76	19.98	180.1		90.1	45.0	27.0	18.0		52.4	52.4		52.4				81.0	45.0									
K3+660.01	12.76	0.00	20.02	217.0		108.5	54.2	32.5	21.7		7.6	7.6		7.6				154.8	54.2	<div>← ±1480.3(976m)石570.1(981m) 弃方(到弃土坑K2+700)</div>								
K3+680	5.95	0.00	19.99	187.0		93.5	46.8	28.1	18.7									140.3	46.8									
K3+700	0.00	29.74	20.00	59.5		29.8	14.9	8.9	6.0		297.4	297.4		43.2		254.1			14.9	<div>← ±1480.3(976m)石570.1(981m) 弃方(到弃土坑K2+700)</div>								
K3+706	0.00	98.74	6.00								385.4	385.4				385.4												
K3+720	11.44	2.07	14.00	80.1		40.0	20.0	12.0	8.0		705.7	705.7		58.1		647.6			20.0	<div>← ±1480.3(976m)石570.1(981m) 弃方(到弃土坑K2+700)</div>								
小 计				5427		2714	1357	814	543		8238	8238		1895		6343		2113	1357									
累 计				195551	328	73667	68032	29289	23237	999	92127	92127		26662		65465		114719	53524									

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁东

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩号	横断面 面 积 (m²)		距离(m)	挖 方 分 类 及 数 量 (m³)							填 方 数 量 (m³)			利 用 方 数 量 及 调 配 (m³)								备 注
				总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意		
	松土	普通土			硬土	软石	次坚石	坚石	土	石												
	挖方	填方			数量	数量	数量	数量	数量	数量	总数量	土	石	土	石	土	石	土	石			
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	
K3+720	11.44	2.07																		土511.1(1141m)石246.2(1146m) 弃方(到弃土坑K2+700) 土377.9(920m) (从K2+859.97段调入)		
K3+740	23.25	0.00	20.00	346.8		173.4	86.7	52.0	34.7		20.7	20.7		20.7				238.7	86.7			
K3+759.99	13.10	0.00	19.99	363.2		181.6	90.8	54.5	36.3									272.4	90.8			
K3+780	0.41	10.59	20.01	135.1		67.6	33.8	20.3	13.5		105.9	105.9		98.1		7.8			33.8			
K3+800.01	0.44	14.08	20.01	8.5		4.3	2.1	1.3	0.9		246.8	246.8		6.2		240.6			2.1			
K3+820.01	4.64	1.36	20.00	50.8		25.4	12.7	7.6	5.1		154.4	154.4		36.9		117.5			12.7			
K3+840.01	28.97	0.00	20.00	336.2		168.1	84.0	50.4	33.6		13.6	13.6		13.6				238.1	84.0			
K3+860.01	66.86	0.00	20.00	958.3		479.1	239.6	143.7	95.8									718.7	239.6			
K3+879.99	44.76	0.00	19.98	1115.0		557.5	278.8	167.3	111.5									836.3	278.8			
K3+900.01	9.86	0.00	20.02	546.7		273.4	136.7	82.0	54.7									410.1	136.7			
K3+919.93	8.05	1.35	19.92	178.4		89.2	44.6	26.8	17.8		13.4	13.4		13.4				120.0	44.6			
K3+940.01	0.21	34.69	20.08	83.0		41.5	20.8	12.5	8.3		361.8	361.8		60.3		301.5			20.8			
K3+960	0.98	23.80	19.99	11.9		6.0	3.0	1.8	1.2		584.6	584.6		8.7		575.9			3.0			
K3+980	0.01	29.05	20.00	9.9		4.9	2.5	1.5	1.0		528.4	528.4		7.2		521.2			2.5			
K4+000	0.12	12.46	20.00	1.3		0.7	0.3	0.2	0.1		415.0	415.0		1.0		414.1			0.3			
K4+020	0.00	22.11	20.00	1.2		0.6	0.3	0.2	0.1		345.7	345.7		0.9		344.8			0.3			
K4+040	0.00	34.65	20.00								567.5	567.5				567.5						
K4+050.01	0.00	34.11	10.01								344.1	344.1				344.1						
K4+059.99	0.00	30.09	9.98								320.4	320.4				320.4						
K4+080.01	0.00	16.07	20.02								462.1	462.1				462.1						
K4+100	0.00	49.28	19.99								653.2	653.2				653.2						
K4+120	0.00	43.17	20.00								924.5	924.5				924.5						
K4+140	0.00	56.66	20.00								998.3	998.3				998.3						
K4+160	0.00	48.14	20.00								1048.0	1048.0				1048.0						
K4+180.02	0.00	40.81	20.02								890.4	890.4				890.4						
K4+200.01	0.00	27.53	19.99								683.1	683.1				683.1						
K4+220	0.00	23.29	19.99								507.9	507.9				507.9						
小 计				4147		2073	1037	622	415		10190	10190		267		9923		2834	1037			
累 计				199697	328	75741	69068	29911	23652	999	102317	102317		26929		75388		117553	54561			

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁东

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩号	横断面 面 积 (m²)		距离(m)	挖 方 分 类 及 数 量 (m³)							填 方 数 量 (m³)			利 用 方 数 量 及 调 配 (m³)								备 注
				总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意		
	松土	普通土			硬土	软石	次坚石	坚石														
									数量	数量	数量	数量	数量	数量	土	石	土	石	土		石	
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	
K4+220	0.00	23.29																		<div>土590.8(879m)石1010.4(915m) 弃方(到弃土坑K3+500)</div> <div>石0.5(1080m) 弃方(到弃土坑K3+500)</div> <div>土683.1(1233m)石1384.0(1257m) 弃方(到弃土坑K3+500)</div>		
K4+240	0.64	18.81	20.00	6.4		3.2	1.6	1.0	0.6		421.0	421.0		4.7		416.3			1.6			
K4+260	10.46	0.34	20.00	111.0		55.5	27.7	16.6	11.1		191.5	191.5		80.6		110.9			27.7			
K4+280	31.69	0.00	20.00	421.5		210.7	105.4	63.2	42.1		3.4	3.4		3.4				312.6	105.4			
K4+300.01	41.22	0.00	20.01	729.4		364.7	182.4	109.4	72.9									547.1	182.4			
K4+319.99	46.43	0.00	19.98	875.6		437.8	218.9	131.3	87.6									656.7	218.9			
K4+340	51.79	0.00	20.01	982.7		491.3	245.7	147.4	98.3									737.0	245.7			
K4+360.01	18.93	0.00	20.01	707.6		353.8	176.9	106.1	70.8									530.7	176.9			
K4+380	0.90	3.72	19.99	198.3		99.1	49.6	29.7	19.8		37.2	37.2		37.2				110.3	49.6			
K4+400	0.00	23.22	20.00	9.0		4.5	2.3	1.4	0.9		269.5	269.5		6.6		262.9			2.3			
K4+420	0.00	52.32	20.00								755.5	755.5				755.5						
K4+424.97	0.00	86.74	4.97								345.6	345.6				345.6						
K4+440.01	0.00	44.47	15.04								986.7	986.7				986.7						
K4+459.99	0.00	34.08	19.98								784.8	784.8				784.8						
K4+479.99	0.09	10.41	20.00	0.9		0.5	0.2	0.1	0.1		444.9	444.9		0.7		444.3			0.2			
K4+500.01	0.00	37.86	20.02	0.9		0.5	0.2	0.1	0.1		483.2	483.2		0.7		482.5			0.2			
K4+520	0.00	26.80	19.99								646.3	646.3				646.3						
K4+539.99	0.00	50.56	19.99								773.2	773.2				773.2						
K4+560	0.00	102.64	20.01								1532.8	1532.8				1532.8						
K4+578	0.00	94.31	18.00								1772.6	1772.6				1772.6						
K4+580	0.00	86.14	2.00								180.5	180.5				180.5						
K4+600	0.00	37.78	20.00								1239.2	1239.2				1239.2						
K4+620	12.32	2.96	20.00	123.2		61.6	30.8	18.5	12.3		407.3	407.3		89.4		317.9			30.8			
K4+640	70.24	0.00	20.00	825.5		412.8	206.4	123.8	82.6		29.6	29.6		29.6				588.6	206.4			
K4+659.95	90.95	0.00	19.95	1607.9		803.9	402.0	241.2	160.8									1205.9	402.0			
K4+680.01	23.30	0.08	20.06	1145.9		171.9	229.2	458.4	286.5		0.8	0.8		0.8				400.3	744.9			
K4+700.01	29.73	0.02	20.00	530.3		79.5	106.1	212.1	132.6		1.0	1.0		1.0				184.6	344.7			
小 计				8276		3551	1985	1660	1079		11306	11306		255		11052		5274	2740			
累 计				207973	328	79292	71053	31571	24731	999	113623	113623		27183		86440		122827	57300			

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	横 断 面 面 积 (m²)		距离(m)	挖 方 分 类 及 数 量 (m³)							填 方 数 量 (m³)			利 用 方 数 量 及 调 配 (m³)								备 注	
				总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意			
	挖方	填方			数量	数量	数量	数量	数量	数量	总数量	土	石	土	石	土	石	土	石				
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28		
K4+700.01	29.73	0.02																		<div>石2162.2(1336m) 弃方(到弃土坑K3+500)</div> <div>±2852.1(314m)</div> <div>土965.7(1507m)石699.4(1502m) 弃方(到弃土坑K3+500)</div> <div>土185.0(1530m)石1258.6(1547m) 弃方(到弃土坑K3+500)</div> <div>±940.6(248m) (调至K5+159.990)</div> <div>±941.9(95m) (调至K5+043)</div>	<div>±3303.5(515m) (从K4+280段调入)</div>		
K4+719.92	46.66	0.00	19.91	760.5		114.1	152.1	304.2	190.1		0.2	0.2		0.2				266.0	494.3				
K4+739.96	22.03	3.80	20.04	688.3		103.2	137.7	275.3	172.1		38.1	38.1		38.1				202.0	447.4				
K4+759.98	21.99	0.78	20.02	440.6		66.1	88.1	176.3	110.2		45.9	45.9		45.9				107.4	286.4				
K4+779.97	55.69	10.31	19.99	776.4		232.9	271.8	116.5	155.3		110.8	110.8		110.8				391.4	271.8				
K4+799.97	16.83	17.31	20.00	725.2		217.6	253.8	108.8	145.0		276.2	276.2		276.2				189.0	253.8				
K4+819.96	0.70	27.84	19.99	175.2		52.6	61.3	26.3	35.0		451.3	451.3		111.4		339.9			61.3				
K4+839.99	0.00	43.91	20.03	7.0		2.1	2.5	1.1	1.4		718.6	718.6		4.5		714.1			2.5				
K4+860.02	0.00	29.46	20.03								734.8	734.8				734.8							
K4+880.02	14.05	23.64	20.00	140.5		42.1	49.2	21.1	28.1		531.0	531.0		89.3		441.7			49.2				
K4+900	43.03	0.02	19.98	570.2		171.1	199.6	85.5	114.0		236.4	236.4		236.4				129.0	199.6				
K4+920.05	85.41	0.00	20.05	1287.6		386.3	450.7	193.1	257.5		0.2	0.2		0.2				836.8	450.7				
K4+939.95	81.00	0.00	19.90	1655.8		496.8	579.5	248.4	331.2									1076.3	579.5				
K4+960.02	26.93	2.29	20.07	1083.1		324.9	379.1	162.5	216.6		23.0	23.0		23.0				680.5	379.1				
K4+980	29.63	3.25	19.98	565.0		169.5	197.8	84.8	113.0		55.3	55.3		55.3				310.7	197.8				
K4+999.71	0.00	62.76	19.71	292.0		87.6	102.2	43.8	58.4		650.5	650.5		185.6		464.8			102.2				
K5+006.83	0.00	72.64	7.12								482.0	482.0				482.0							
K5+009.87	0.00	68.44	3.04								214.4	214.4				214.4							
K5+010.76	0.00	81.74	0.89								66.8	66.8				66.8							
K5+014.67	0.00	81.64	3.91								319.4	319.4				319.4							
K5+017.38	0.00	109.79	2.71								259.4	259.4				259.4							
K5+019.97	0.00	103.84	2.59								276.7	276.7				276.7							
K5+020.95	0.00	101.84	0.98								100.8	100.8				100.8							
K5+025.56	0.00	105.07	4.61								476.9	476.9				476.9							
K5+027	0.00	60.31	1.44								119.1	119.1				119.1							
K5+028.94	0.00	0.00	1.94																				
K5+032.64	0.00	0.00	3.70																				
小 计				9168		2467	2925	1847	1928		6188	6188		1177		5011		4189	3775				
累 计				217141	328	81759	73979	33419	26659	999	119811	119811		28360		91450		127016	61076				

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	横 断 面 面 积 (m²)		距离(m)	挖 方 分 类 及 数 量 (m³)							填 方 数 量 (m³)			利 用 方 数 量 及 调 配 (m³)								备 注
				总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意		
	松土	普通土			硬土	软石	次坚石	坚石	土	石	土	石	土								石	
	挖方	填方		总数量	数量	数量	数量	数量	数量	数量	总数量	土	石	土	石	土	石	土	石			
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	
K5+032.64	0.00	0.00	4.86																	<div>土941.9(95m) 土940.6(248m) (从K4+920.050段调入) (从K4+939.950段调入)</div>		
K5+037.50	0.00	0.00																				
K5+038.58	0.00	0.00	1.08																			
K5+040	0.00	0.00	1.42																			
K5+043	0.00	38.63	3.00																			
K5+045.20	0.00	66.96	2.20								116.1	116.1				116.1						
K5+053.61	0.00	63.36	8.41								548.0	548.0				548.0						
K5+057.81	0.46	12.25	4.20	1.0		0.3	0.5	0.0	0.1		158.8	158.8		0.8		158.0		0.2				
K5+060.02	1.39	10.62	2.21	2.0		0.6	1.0	0.1	0.3		25.3	25.3		1.6		23.7		0.4				
K5+079.97	8.81	4.95	19.95	101.7		30.5	50.8	5.1	15.3		155.3	155.3		79.9		75.4		20.3				
K5+099.97	4.96	5.04	20.00	137.7		41.3	68.9	6.9	20.7		99.8	99.8		99.8			8.5	27.5				
K5+119.99	42.44	0.00	20.02	474.5		142.4	237.3	23.7	71.2		50.4	50.4		50.4			328.3	94.9				
K5+140.02	63.61	0.01	20.03	1062.1		318.6	531.0	53.1	159.3		0.1	0.1		0.1			849.5	212.4				
K5+159.99	3.22	33.38	19.97	667.3		200.2	333.6	33.4	100.1		333.4	333.4		333.4			194.3	133.5				
K5+179.97	0.40	22.34	19.98	36.2		10.8	18.1	1.8	5.4		556.7	556.7		28.4		528.3		7.2				
K5+200.02	4.08	17.25	20.05	44.9		13.5	22.4	2.2	6.7		396.9	396.9		35.3		361.6		9.0				
K5+220.06	18.38	3.40	20.04	225.0		67.5	112.5	11.3	33.8		206.9	206.9		176.8		30.1		45.0				
K5+240.02	12.42	7.09	19.96	307.4		92.2	153.7	15.4	46.1		104.7	104.7		104.7			139.3	61.5				
K5+259.95	6.19	11.94	19.93	185.5		55.6	92.7	9.3	27.8		189.6	189.6		145.7		43.9		37.1				
K5+279.97	11.17	11.23	20.02	173.8		52.1	86.9	8.7	26.1		231.9	231.9		136.5		95.4		34.8				
K5+300.01	77.35	0.00	20.04	887.0		221.8	399.2	177.4	88.7		112.5	112.5		112.5			506.4	266.1				
K5+320.02	204.62	0.00	20.01	2821.1		705.3	1269.5	564.2	282.1								1974.8	846.3				
K5+339.99	129.46	0.00	19.97	3335.8		833.9	1501.1	667.2	333.6								2335.1	1000.7				
K5+360	186.90	0.00	20.01	3165.1		791.3	1424.3	633.0	316.5								2215.6	949.5				
K5+380.01	112.68	0.00	20.01	2997.3		749.3	1348.8	599.5	299.7								2098.1	899.2				
K5+400.03	118.91	0.00	20.02	2318.2		579.5	1043.2	463.6	231.8								1622.7	695.5				
K5+419.99	181.50	0.00	19.96	2998.0		749.5	1349.1	599.6	299.8								2098.6	899.4				
小 计				21942		5656	10045	3875	2365		3286	3286		1306		1980		14371	6241			
累 计				239082	328	87415	84023	37294	29024	999	123097	123097		29666		93431		141387	67316			

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁东

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩号	横断面		距离(m)	挖方分类及数量 (m³)							填方数量 (m³)			利用方数量及调配 (m³)								备注					
	面积			总数量	土			石						本桩利用		填缺		挖余		远运利用及纵向调配示意							
	(m²)																										
	挖方	填方			松土	普通土	硬土	软石	次坚石	坚石	总数量	土	石	土	石	土	石	土	石								
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27		28					
K5+419.99	181.50	0.00																									
K5+439.96	0.00	104.29	19.97	1812.2		453.1	815.5	362.4	181.2		1041.3	1041.3		1041.3				209.3	543.7	<div><div>±1561.3(36m)</div><div>←</div><div>±323.1(100m) (从K5+400.030段调入)</div><div>←</div><div>±403.8(290m) (从K5+400.030段调入)</div><div>←</div><div>±196.6(418m) (从K5+380.010段调入)</div><div>←</div><div>±5449.1(2182m)石6937.3(2224m) 弃方(到弃土坑K3+500)</div><div>←</div><div>±271.9(878m) (调入K6+695.990)</div><div>←</div><div>±16m (段调入)</div></div>							
K5+444.99	0.00	143.69	5.03								623.7	623.7				623.7											
K5+460.01	65.23	0.00	15.02	489.8		73.5	98.0	195.9	122.5		1079.1	1079.1		167.9		911.1			318.4								
K5+479.97	99.61	0.00	19.96	1645.1		246.8	329.0	658.0	411.3									575.8	1069.3								
K5+500.03	0.65	20.16	20.06	1005.6		150.8	201.1	402.3	251.4		202.2	202.2		202.2				145.5	653.7								
K5+520	12.88	16.29	19.97	135.2		20.3	27.0	54.1	33.8		364.0	364.0		46.3		317.6			87.9								
K5+540.03	45.03	2.00	20.03	580.0		145.0	261.0	116.0	58.0		183.2	183.2		183.2				219.7	174.0								
K5+560.03	23.26	2.35	20.00	682.9		170.7	307.3	136.6	68.3		43.6	43.6		43.6				433.7	204.9								
K5+579.97	14.76	4.64	19.94	379.1		94.8	170.6	75.8	37.9		69.7	69.7		69.7				194.4	113.7								
K5+599.97	123.90	0.83	20.00	1386.6		346.7	693.3	208.0	138.7		54.8	54.8		54.8				984.3	346.7								
K5+620.01	172.00	3.85	20.04	2964.9		741.2	1482.5	444.7	296.5		46.9	46.9		46.9				2176.0	741.2								
K5+639.94	53.82	7.96	19.93	2250.3		562.6	1125.2	337.5	225.0		117.7	117.7		117.7				1568.1	562.6								
K5+659.97	34.26	5.36	20.03	882.1		220.5	441.1	132.3	88.2		133.4	133.4		133.4				526.0	220.5								
K5+680.03	3.27	7.08	20.06	376.4		56.5	75.3	150.6	94.1		124.8	124.8		124.8				4.4	244.7								
K5+700.01	0.32	14.22	19.98	35.8		5.4	7.2	14.3	9.0		212.8	212.8		12.3		200.6			23.3								
K5+719.95	12.74	8.85	19.94	130.1		19.5	26.0	52.1	32.5		230.0	230.0		44.6		185.4			84.6								
K5+739.99	27.84	6.16	20.04	406.6		61.0	81.3	162.6	101.7		150.3	150.3		139.4		10.9			264.3								
K5+759.96	55.27	4.59	19.97	829.9		124.5	166.0	331.9	207.5		107.3	107.3		107.3				180.9	539.4								
K5+779.98	14.53	3.73	20.02	698.7		104.8	139.7	279.5	174.7		83.3	83.3		83.3				159.5	454.2								
K5+799.95	5.97	10.60	19.97	204.7		51.2	102.3	30.7	20.5		143.1	143.1		143.1				8.1	51.2								
K5+820.01	6.51	17.88	20.06	125.2		31.3	62.6	18.8	12.5		285.6	285.6		92.4		193.3			31.3								
K5+840	98.28	0.00	19.99	1047.4		261.8	523.7	157.1	104.7		178.7	178.7		178.7				603.9	261.8								
K5+859.99	40.82	1.71	19.99	1390.3		347.6	695.1	208.5	139.0		17.1	17.1		17.1				1025.3	347.6								
K5+880	8.02	16.36	20.01	488.7		122.2	244.3	73.3	48.9		180.8	180.8		180.8				182.7	122.2								
K5+900.01	0.00	33.67	20.01	80.2		20.1	40.1	12.0	8.0		500.6	500.6		59.2		441.4			20.1								
K5+902.89	0.00	34.18	2.88								97.7	97.7				97.7											
小计				20028		4432	8115	4615	2866		6272	6272		3290		2982		9198	7481								
累计				259110	328	91847	92139	41909	31889	999	129369	129369		32956		96413		150585	74797								

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	横 断 面 面 积 (m ²)		距离(m)	挖 方 分 类 及 数 量 (m ³)							填 方 数 量 (m ³)			利 用 方 数 量 及 调 配 (m ³)								备 注						
				总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意								
	挖方	填方			松土	普通土	硬土	软石	次坚石	坚石				土	石	土	石	土	石									
										总数量	土	石																
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28							
K5+902.89	0.00	34.18																										
K5+920	13.65	5.30	17.11	116.8		29.2	58.4	17.5	11.7		337.8	337.8		86.2		251.5			29.2									
K5+940.02	12.63	11.75	20.02	263.1			26.3	39.5	118.4	78.9	170.7	170.7		26.3		144.4			236.8									
K5+959.99	72.90	3.48	19.97	854.1			85.4	128.1	384.3	256.2	152.0	152.0		85.4		66.6			768.7									
K5+980	29.01	6.04	20.01	1019.7			102.0	153.0	458.9	305.9	95.2	95.2		95.2				6.7	917.7									
K5+999.99	12.74	9.04	19.99	417.3			41.7	62.6	187.8	125.2	150.7	150.7		41.7		109.0			375.6									
K6+020.01	12.71	10.19	20.02	254.7			25.5	38.2	114.6	76.4	192.5	192.5		25.5		167.0			229.3									
K6+040	32.28	2.72	19.99	449.6			45.0	67.4	202.3	134.9	129.0	129.0		45.0		84.1			404.7									
K6+060.01	3.25	18.54	20.01	355.5			35.5	53.3	160.0	106.6	212.7	212.7		35.5		177.2			319.9									
K6+080.01	18.28	10.22	20.00	215.3			21.5	32.3	96.9	64.6	287.5	287.5		21.5		266.0			193.8									
K6+100	17.90	13.24	19.99	361.7			36.2	54.3	162.8	108.5	234.5	234.5		36.2		198.3			325.5									
K6+120.01	9.67	14.12	20.01	275.9			27.6	41.4	124.1	82.8	273.8	273.8		27.6		246.2			248.3									
K6+140	11.23	3.37	19.99	208.9			20.9	31.3	94.0	62.7	174.9	174.9		20.9		154.0			188.0									
K6+160.01	14.09	2.91	20.01	253.3			25.3	38.0	114.0	76.0	62.9	62.9		25.3		37.5			228.0									
K6+180	4.10	7.90	19.99	181.8			18.2	27.3	81.8	54.5	108.1	108.1		18.2		89.9			163.6									
K6+200	16.44	4.07	20.00	205.4			20.5	30.8	92.4	61.6	119.7	119.7		20.5		99.2			184.9									
K6+219.99	18.41	9.63	19.99	348.4			34.8	52.3	156.8	104.5	136.9	136.9		34.8		102.0			313.5									
K6+239.99	11.61	0.29	20.00	300.2			30.0	45.0	135.1	90.1	99.1	99.1		30.0		69.1			270.2									
K6+260.01	2.63	0.93	20.02	142.6			14.3	21.4	64.2	42.8	12.2	12.2		12.2				2.1	128.3									
K6+280.01	3.06	0.30	20.00	57.0			5.7	8.5	25.6	17.1	12.3	12.3		5.7		6.6			51.3									
K6+297.99	0.00	7.99	17.98	27.5			2.8	4.1	12.4	8.3	74.5	74.5		2.8		71.8			24.8									
K6+300	0.00	7.79	2.01								15.9	15.9				15.9												
K6+319.99	10.06	0.00	19.99	100.6			10.1	15.1	45.3	30.2	77.8	77.8		10.1		67.8			90.5									
K6+340	8.98	3.38	20.01	190.5			19.1	28.6	85.7	57.2	33.8	33.8		19.1		14.7			171.5									
K6+360	10.10	1.13	20.00	190.8			19.1	28.6	85.9	57.3	45.0	45.0		19.1		25.9			171.8									
K6+380	18.80	0.00	20.00	289.0			28.9	43.4	130.1	86.7	11.3	11.3		11.3				17.6	260.1									
K6+400.01	18.33	0.04	20.01	371.5			37.1	55.7	167.2	111.4	0.4	0.4		0.4				36.8	334.3									
小 计				7451		29	792	1118	3312	2200	3221	3221		756		2465		63	6630									
累 计				266561	328	91876	92930	43027	35202	3199	132590	132590		33713		98877		150648	81427									

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	横 断 面 面 积 (m²)		距离(m)	挖 方 分 类 及 数 量 (m³)							填 方 数 量 (m³)			利 用 方 数 量 及 调 配 (m³)								备 注						
				总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意								
	挖方	填方			松土	普通土	硬土	软石	次坚石	坚石				土	石	土	石	土	石									
										总数量	土	石																
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27		28						
K6+400.01	18.33	0.04																		<div>←</div> <div>→</div> <div>←</div> <div>→</div>	<div>±2170.4(1717m) (从K5+339.990段调入)</div> <div>±274.9(273m) (从K5+840段调入)</div> <div>±905.2(3229m)石17809.1(3242m) 弃方(到弃土坑K3+500)</div>							
K6+420	44.20	0.00	19.99	624.9			62.5	93.7	281.2	187.5	0.4	0.4		0.4				62.1	562.4									
K6+440	25.22	3.46	20.00	694.1			69.4	104.1	312.4	208.2	34.6	34.6		34.6				34.8	624.7									
K6+459.99	41.73	0.00	19.99	669.1			66.9	100.4	301.1	200.7	34.6	34.6		34.6				32.4	602.2									
K6+480.01	31.56	2.55	20.02	733.6			73.4	110.0	330.1	220.1	25.6	25.6		25.6				47.8	660.2									
K6+500.06	27.42	4.23	20.05	591.2			59.1	88.7	266.0	177.4	68.0	68.0		59.1		8.9			532.1									
K6+520	43.09	3.71	19.94	703.0			70.3	105.4	316.3	210.9	79.2	79.2		70.3		8.9			632.7									
K6+539.99	6.95	16.62	19.99	500.2			50.0	75.0	225.1	150.1	203.2	203.2		50.0		153.2			450.2									
K6+560	0.46	30.51	20.01	74.2			7.4	11.1	33.4	22.3	471.5	471.5		7.4		464.1			66.8									
K6+580	0.00	33.16	20.00	4.6			0.5	0.7	2.1	1.4	636.7	636.7		0.5		636.2			4.2									
K6+599.99	7.98	26.49	19.99	79.8			8.0	12.0	35.9	23.9	596.2	596.2		8.0		588.2			71.8									
K6+620	68.72	3.66	20.01	767.4			76.7	115.1	345.3	230.2	301.6	301.6		76.7		224.9			690.6									
K6+640.01	74.25	2.70	20.01	1430.3			143.0	214.6	643.7	429.1	63.6	63.6		63.6				79.4	1287.3									
K6+660.01	70.30	0.00	20.00	1445.5			144.5	216.8	650.5	433.6	27.0	27.0		27.0				117.6	1300.9									
K6+680	103.99	0.00	19.99	1742.0			174.2	261.3	783.9	522.6								174.2	1567.8									
K6+699.99	93.15	10.23	19.99	1970.3			197.0	295.6	886.7	591.1	102.3	102.3		102.3				94.8	1773.3									
K6+720.01	42.80	7.07	20.02	1360.9			136.1	204.1	612.4	408.3	173.2	173.2		136.1		37.1			1224.8									
K6+730.01	52.59	9.85	10.00	477.0			47.7	71.5	214.6	143.1	84.6	84.6		47.7		36.9			429.3									
K6+739.94	1.49	14.14	9.93	268.5			26.9	40.3	120.8	80.6	119.1	119.1		26.9		92.3			241.7									
K6+759.98	35.94	0.00	20.04	375.1			37.5	56.3	168.8	112.5	141.7	141.7		37.5		104.2			337.6									
K6+780.04	56.00	0.00	20.06	922.2			92.2	138.3	415.0	276.7								92.2	830.0									
K6+800.01	41.77	3.10	19.97	976.2			146.4	195.2	390.5	244.1	30.9	30.9		30.9				115.5	829.8									
K6+819.98	16.22	7.13	19.97	579.0			86.9	115.8	231.6	144.8	102.1	102.1		86.9		15.3			492.2									
K6+839.96	18.02	9.68	19.98	342.0			51.3	68.4	136.8	85.5	167.9	167.9		51.3		116.6			290.7									
K6+859.98	6.73	17.40	20.02	247.7			37.2	49.5	99.1	61.9	271.1	271.1		37.2		233.9			210.5									
K6+879.99	1.38	19.01	20.01	81.1			12.2	16.2	32.4	20.3	364.3	364.3		12.2		352.2			68.9									
K6+900.02	8.02	11.22	20.03	94.1			14.1	18.8	37.6	23.5	302.7	302.7		14.1		288.6			80.0									
小 计				17754			1891	2779	7873	5210	4402	4402		1041		3361		851	15863									
累 计				284315	328	91876	94822	45806	43075	8409	136992	136992		34753		102239		151499	97290									

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁东

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

第 16 页 共 23 页

编制：邱仁豪

复核：覃小容

审核：何镜康

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩号	横断面面积 (m²)		距离(m)	挖方分类及数量 (m³)							填方数量 (m³)			利用方数量及调配 (m³)								备注
				总数量	土			石						本桩利用		填缺		挖余		远运利用及纵向调配示意		
	挖方	填方			数量	数量	数量	数量	数量	数量	总数量	土	石	土	石	土	石	土	石			
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	
K7+300	0.00	0.00	1.68																	<div><div></div><div>±909.9(268m) (从K7+640段调入)</div><div>±819.4(587m) (从K7+840段调入)</div></div>		
K7+301.68	0.00	0.00																				
K7+306.10	0.00	0.00	4.42																			
K7+309.66	0.00	0.00																				
K7+313.09	0.00	0.00	3.56																			
K7+319.29	0.00	0.00																				
K7+319.97	0.00	0.00	3.43																			
K7+327.02	0.00	0.00																				
K7+329.94	0.00	0.00	6.20																			
K7+330.46	0.00	0.00																				
K7+331.10	0.00	0.00	0.68																			
K7+331.51	0.00	0.00																				
K7+332.74	0.00	0.00	7.05																			
K7+332.89	0.00	0.00																				
K7+335.98	0.00	36.86	2.92																			
K7+336.83	0.00	47.00																				
K7+340.02	0.00	46.86	0.52																			
K7+341.60	0.00	35.24																				
K7+342.84	0.00	29.20	0.64																			
K7+349.05	0.00	31.28																				
K7+360.02	0.00	25.43	0.41																			
K7+380.03	0.00	20.46																				
K7+399.96	0.00	0.00	1.23																			
K7+420.02	0.00	10.11																				
K7+439.97	0.00	0.00	0.15																			
K7+459.99	0.00	0.00																				
K7+480.04	0.00	0.00	3.09																			
小计												1654	1654				1654					
累计				291846	328	91876	95951	47312	46087	10292	144011	144011		35860		108151		151522	103690			

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁东

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩号	横断面 面 积 (m²)		距离(m)	挖方分类及数量 (m³)							填方数量 (m³)			利用方数量及调配 (m³)								备 注						
				总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意								
	挖方	填方			松土	普通土	硬土	软石	次坚石	坚石				土	石	土	石	土	石									
										总数量	土	石																
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28							
K7+480.04	0.00	0.00																		<div><div>±2169.5(425m) (调至K7+140.020)</div><div>±909.9(268m) (调至K7+360.020)</div><div>±819.4(587m) (调至K7+335.980)</div><div>±610.5(299m) (从K7+982.830段调入)</div><div>±610.5(299m) (调至K7+680)</div></div>								
K7+500.02	0.00	0.00	19.98																									
K7+519.99	0.00	0.00	19.97																									
K7+540.01	0.00	18.24	20.02								182.6	182.6				182.6												
K7+559.99	0.31	4.07	19.98	3.1	0.9	1.5	0.6				222.9	222.9		2.9		220.0												
K7+580	1.61	13.16	20.01	19.2	5.8	9.6	3.8				172.3	172.3		18.1		154.2												
K7+600	25.90	0.00	20.00	275.1	82.5	137.6	55.0				131.6	131.6		131.6				136.1										
K7+620	51.28	0.00	20.00	771.8	231.5	385.9	154.4											771.8										
K7+640	59.94	0.00	20.00	1112.2	333.7	556.1	222.4											1112.2										
K7+660	27.02	0.00	20.00	869.6	260.9	434.8	173.9											869.6										
K7+680	0.02	7.63	20.00	270.3	81.1	135.2	54.1				76.3	76.3		76.3				189.7										
K7+700	0.00	22.57	20.00	0.2	0.1	0.1	0.0				302.0	302.0		0.2		301.8												
K7+720	0.88	1.01	20.00	8.8	2.6	4.4	1.8				235.7	235.7		8.3		227.4												
K7+740	0.87	2.04	20.00	17.4	5.2	8.7	3.5				30.4	30.4		16.5		13.9												
K7+760	0.35	4.51	20.00	12.2	3.7	6.1	2.4				65.5	65.5		11.5		53.9												
K7+780	14.07	0.00	20.00	144.2	43.3	72.1	28.8				45.1	45.1		45.1				96.6										
K7+800	5.99	0.55	20.00	200.6	60.2	100.3	40.1				5.5	5.5		5.5				194.8										
K7+820	0.00	23.99	20.00	59.9	18.0	30.0	12.0				245.5	245.5		56.7		188.7												
K7+840	0.00	8.59	20.00								325.9	325.9				325.9												
K7+860	35.53	0.00	20.00	355.3	106.6	177.6	71.1				85.9	85.9		85.9				264.4										
K7+880	4.56	26.12	20.00	400.8		120.2	140.3	100.2	40.1		261.2	261.2		254.8		6.4			140.3									
K7+902.88	1.35	24.74	22.88	67.5		20.3	23.6	16.9	6.8		581.8	581.8		42.9		538.9			23.6									
K7+922.90	5.27	17.13	20.02	66.2		19.8	23.2	16.5	6.6		419.1	419.1		42.1		377.0			23.2									
K7+942.89	4.75	19.22	19.99	100.0		30.0	35.0	25.0	10.0		363.3	363.3		63.6		299.7			35.0									
K7+962.86	28.08	3.27	19.97	327.7		98.3	114.7	81.9	32.8		224.5	224.5		208.3		16.2			114.7									
K7+982.83	75.09	0.00	19.97	1030.1		309.0	360.5	257.5	103.0		32.6	32.6		32.6				636.2	360.5									
K8+002.85	47.80	1.04	20.02	1230.2		369.1	430.6	307.5	123.0		10.5	10.5		10.5				788.9	430.6									
小 计				7342	1236	3027	1952	806	322		4020	4020		1114		2907		5060	1128									
累 计				299188	1564	94903	97903	48118	46409	10292	148031	148031		36974		111057		156582	104818									

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁东

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	横 断 面 面 积 (m²)		距离(m)	挖 方 分 类 及 数 量 (m³)							填 方 数 量 (m³)			利 用 方 数 量 及 调 配 (m³)								备 注						
				总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意								
	挖方	填方			松土	普通土	硬土	软石	次坚石	坚石				土	石	土	石	土	石									
										总数量	土	石																
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27		28						
K8+002.85	47.80	1.04																										
K8+022.73	44.93	0.67	19.88	921.8		276.5	322.6	230.4	92.2		17.0	17.0		17.0				581.7	322.6									
K8+042.89	54.17	0.01	20.16	998.9		299.7	349.6	249.7	99.9		6.9	6.9		6.9				642.3	349.6									
K8+062.92	37.93	1.43	20.03	922.4		276.7	322.8	230.6	92.2		14.4	14.4		14.4				584.8	322.8									
K8+082.89	50.86	0.00	19.97	886.6		266.0	310.3	221.7	88.7		14.3	14.3		14.3				561.7	310.3									
K8+102.87	15.66	0.05	19.98	664.6		199.4	232.6	166.1	66.5		0.5	0.5		0.5				431.4	232.6									
K8+112.84	24.47	38.63	9.97	200.0		60.0	70.0	50.0	20.0		192.8	192.8		127.2		65.7			70.0									
K8+122.89	75.20	2.18	10.05	500.8		150.2	175.3	125.2	50.1		205.1	205.1		205.1				115.8	175.3									
K8+142.86	63.23	0.00	19.97	1382.3		414.7	483.8	345.6	138.2		21.8	21.8		21.8				876.2	483.8									
K8+162.82	37.36	47.17	19.96	1003.9			100.4	150.6	451.8	301.2	470.8	470.8		100.4		370.4			903.5									
K8+182.86	15.05	8.54	20.04	525.1			52.5	78.8	236.3	157.5	558.3	558.3		52.5		505.8			472.6									
K8+202.91	16.95	8.15	20.05	320.8			32.1	48.1	144.4	96.2	167.3	167.3		32.1		135.2			288.7									
K8+222.86	14.86	7.89	19.95	317.3			31.7	47.6	142.8	95.2	160.0	160.0		31.7		128.3			285.6									
K8+242.91	11.02	6.53	20.05	259.4			25.9	38.9	116.8	77.8	144.6	144.6		25.9		118.6			233.5									
K8+262.86	24.16	1.60	19.95	350.9		52.6	70.2	140.3	87.7		81.0	81.0		81.0				40.1	228.1									
K8+282.90	23.53	4.59	20.04	477.8		71.7	95.6	191.1	119.5		62.0	62.0		62.0				103.9	310.6									
K8+295.90	16.73	5.15	13.00	261.6		39.2	52.3	104.7	65.4		63.3	63.3		63.3				27.0	170.1									
K8+302.90	19.89	2.95	7.00	128.2		19.2	25.6	51.3	32.0		28.3	28.3		28.3				15.9	83.3									
K8+322.84	64.41	0.00	19.94	840.5		126.1	168.1	336.2	210.1		29.4	29.4		29.4				264.2	546.3									
K8+342.85	47.28	1.83	20.01	1117.4		167.6	223.5	447.0	279.4		18.3	18.3		18.3				372.4	726.3									
K8+362.89	63.23	0.00	20.04	1107.3		166.1	221.5	442.9	276.8		18.3	18.3		18.3				368.9	719.8									
K8+382.83	90.22	0.00	19.94	1529.9		229.5	306.0	612.0	382.5									535.5	994.4									
K8+402.87	102.88	0.00	20.04	1934.8		290.2	387.0	773.9	483.7									677.2	1257.6									
K8+422.88	91.02	0.00	20.01	1939.9		291.0	388.0	776.0	485.0									679.0	1260.9									
K8+442.86	40.12	0.25	19.98	1310.0		196.5	262.0	524.0	327.5		2.5	2.5		2.5				455.9	851.5									
K8+462.88	34.92	0.07	20.02	751.2		112.7	150.2	300.5	187.8		3.2	3.2		3.2				259.6	488.3									
K8+482.88	42.96	0.00	20.00	778.9		116.8	155.8	311.5	194.7		0.7	0.7		0.7				271.9	506.3									
小 计				21432		3822	5015	6995	4872	728	2281	2281		957		1324		7865	12595									
累 计				320620	1564	98725	102919	55112	51281	11020	150312	150312		37931		112381		164447	117413									

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁东

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	横 断 面		距离(m)	挖 方 分 类 及 数 量 (m³)							填 方 数 量 (m³)			利 用 方 数 量 及 调 配 (m³)								备 注					
	面 积			总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意							
	挖方	填方			松土	普通土	硬土	软石	次坚石	坚石				土	石	土	石	土	石								
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27		28					
K8+482.88	42.96	0.00																		<div>±26.9(18m)</div>							
K8+502.82	47.99	0.70	19.94	906.8		136.0	181.4	362.7	226.7		7.0	7.0		7.0				310.2	589.4								
K8+522.90	62.07	0.18	20.08	1105.0		165.7	221.0	442.0	276.2		8.8	8.8		8.8				377.7	718.2								
K8+542.88	76.93	0.00	19.98	1388.6		208.3	277.7	555.4	347.1		1.8	1.8		1.8				484.2	902.6								
K8+562.86	102.73	0.00	19.98	1794.8		538.4	897.4	359.0										1435.8	359.0								
K8+582.87	91.94	0.00	20.01	1947.7		584.3	973.9	389.5										1558.2	389.5								
K8+602.88	51.65	0.00	20.01	1436.6		431.0	718.3	287.3										1149.3	287.3								
K8+622.87	20.57	8.29	19.99	721.8		216.5	360.9	144.4			82.8	82.8		82.8				493.1	144.4								
K8+642.87	3.37	5.69	20.00	239.4		71.8	119.7	47.9			139.8	139.8		139.8				49.2	47.9								
K8+643.87	2.34	6.27	1.00	2.9		0.9	1.4	0.6			6.0	6.0		2.2		3.7			0.6								
K8+662.87	3.67	0.83	19.00	57.0		17.1	28.5	11.4			67.5	67.5		44.8		22.6			11.4								
K8+682.87	13.76	0.00	20.00	174.3		52.3	87.1	34.9			8.3	8.3		8.3				131.0	34.9								
K8+683.87	16.76	0.00	1.00	15.3		4.6	7.6	3.1										12.2	3.1								
K8+702.87	34.20	0.00	19.00	484.1		145.2	242.1	96.8										387.3	96.8								
K8+722.87	13.30	0.00	20.00	475.1		142.5	237.5	95.0										380.0	95.0								
K8+730.45	8.82	0.00	7.58	83.8		25.2	41.9	16.8										67.1	16.8								
K8+742.87	13.17	0.00	12.42	136.5		41.0	68.3	27.3										109.2	27.3								
K8+747.26	17.64	0.00	4.39	67.6		20.3	33.8	13.5										54.1	13.5								
K8+762.87	25.81	0.00	15.61	339.2		101.8	169.6	67.8										271.3	67.8								
K8+768.36	19.79	0.00	5.49	125.2		37.6	62.6	25.0										100.1	25.0								
K8+782.87	24.89	0.00	14.51	324.1		97.2	162.1	64.8										259.3	64.8								
K8+789.45	14.11	0.00	6.58	128.3		38.5	64.1	25.7										102.6	25.7								
K8+802.87	12.16	0.00	13.42	176.2		52.9	88.1	35.2										141.0	35.2								
K8+822.87	0.42	0.00	20.00	125.7		37.7	62.9	25.1			0.0	0.0		0.0				100.6	25.1								
K8+825.11	0.64	0.00	2.24	1.2		0.4	0.6	0.2			0.0	0.0		0.0				0.9	0.2								
K8+838.47	1.39	0.00	13.36	13.5		4.0	6.7	2.7										10.8	2.7								
K8+842.87	1.19	0.00	4.40	5.7		1.7	2.8	1.1										4.5	1.1								
小 计				12276		3173	5118	3135	850		322	322		296		26		7990	3985								
累 计				332897	1564	101898	108037	58248	52131	11020	150634	150634		38226		112408		172437	121398								

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩号	横断面面积 (m²)		距离(m)	挖方分类及数量 (m³)							填方数量 (m³)			利用方数量及调配 (m³)								备注		
	挖方	填方		总数量	土			石						本桩利用		填缺		挖余		远运利用及纵向调配示意				
					松土数量	普通土数量	硬土数量	软石数量	次坚石数量	坚石数量	总数量	土	石	土	石	土	石	土	石					
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28			
K8+842.87	1.19	0.00																		土2941.6(5394m)石1459.6(5513m)弃方(到弃土坑K3+500)				
K8+851.83	0.40	0.01	8.96	7.1		2.1	3.6	1.4			0.0	0.0		0.0				5.7	1.4					
K8+862.87	0.00	0.00	11.04	2.2		0.7	1.1	0.4			0.0	0.0		0.0				1.7	0.4					
K8+876.83	11.75	1.17	13.96	82.0		24.6	41.0	16.4			8.2	8.2		8.2				57.3	16.4					
K8+882.87	24.23	0.00	6.04	108.6		32.6	54.3	21.7			3.5	3.5		3.5				83.3	21.7					
K8+888.18	17.85	0.00	5.31	111.7		33.5	55.9	22.3										89.4	22.3					
K8+899.53	17.06	0.00	11.35	198.1		59.4	99.0	39.6										158.5	39.6					
K8+902.87	25.26	0.00	3.34	70.7		21.2	35.3	14.1										56.5	14.1					
K8+922.87	23.44	0.00	20.00	487.0		146.1	243.5	97.4										389.6	97.4					
K8+924.53	11.77	0.00	1.66	29.2		8.8	14.6	5.8										23.4	5.8					
K8+942.87	10.89	0.00	18.34	207.8		62.3	103.9	41.6										166.3	41.6					
K8+944.53	4.98	0.00	1.66	13.2		4.0	6.6	2.6										10.5	2.6					
K8+954.76	11.02	0.00	10.23	81.9		24.6	40.9	16.4										65.5	16.4					
K8+962.87	9.44	0.00	8.11	83.0		24.9	41.5	16.6										66.4	16.6					
K8+964.99	14.16	0.00	2.12	25.0		7.5	12.5	5.0										20.0	5.0					
K8+982.87	8.90	0.00	17.88	206.2		61.9	103.1	41.2										165.0	41.2					
K8+984.99	16.61	0.00	2.12	27.0		8.1	13.5	5.4										21.6	5.4					
K9+002.87	38.17	0.00	17.88	489.7		146.9	244.9	97.9										391.8	97.9					
K9+004.42	30.64	0.00	1.55	53.3		16.0	26.7	10.7										42.7	10.7					
K9+022.87	25.90	0.00	18.45	521.6		156.5	260.8	104.3										417.3	104.3					
K9+023.86	30.66	0.00	0.99	28.0		8.4	14.0	5.6										22.4	5.6					
K9+042.87	35.44	0.00	19.01	628.3		188.5	314.1	125.7										502.6	125.7					
K9+047.51	23.07	0.00	4.64	135.7		40.7	67.9	27.1										108.6	27.1					
K9+062.87	20.10	0.00	15.36	331.5		99.5	165.8	66.3										265.2	66.3					
K9+071.16	11.68	0.00	8.29	131.7		39.5	65.9	26.3										105.4	26.3					
K9+079.25	10.79	0.00	8.09	90.9		27.3	45.4	18.2										72.7	18.2					
K9+082.87	6.38	0.00	3.62	31.1		9.3	15.5	6.2										24.9	6.2					
小计				4183		1255	2091	837			12	12		12				3334	837					
累计				337079	1564	103153	110128	59084	52131	11020	150646	150646		38238		112408		175771	122235					

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	横 断 面		距离(m)	挖 方 分 类 及 数 量 (m³)							填 方 数 量 (m³)			利 用 方 数 量 及 调 配 (m³)								备 注												
	面 积			总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意														
	(m²)																																	
	挖方	填方			松土	普通土	硬土	软石	次坚石	坚石																								
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27		28												
K9+082.87	6.38	0.00																		<div><div></div><div>±6832.6(405m) (调至K9+586.790)</div></div>														
K9+087.34	6.54	0.07	4.47	28.9		8.7	14.4	5.8			0.1	0.1		0.1				23.0	5.8															
K9+102.87	11.48	0.00	15.53	139.9		42.0	70.0	28.0			0.5	0.5		0.5				111.4	28.0															
K9+103.77	4.53	0.72	0.90	7.2		2.2	3.6	1.4			0.3	0.3		0.3				5.4	1.4															
K9+114.59	9.07	0.00	10.82	73.5		22.1	36.8	14.7			3.9	3.9		3.9				54.9	14.7															
K9+122.87	0.92	6.18	8.28	41.3		12.4	20.7	8.3			25.6	25.6		25.6				7.0	8.3															
K9+125.40	15.18	0.00	2.53	20.4		6.1	10.2	4.1			7.8	7.8		7.8				8.3	4.1															
K9+136.78	5.81	1.31	11.38	119.5		35.8	59.7	23.9			7.5	7.5		7.5				88.0	23.9															
K9+142.87	6.60	0.15	6.09	37.8		11.3	18.9	7.6			4.4	4.4		4.4				25.7	7.6															
K9+145.79	3.99	3.13	2.92	15.5		4.6	7.7	3.1			4.8	4.8		4.8				7.5	3.1															
K9+154.79	8.79	3.00	9.00	57.5		17.2	28.7	11.5			27.6	27.6		27.6				17.9	11.5															
K9+162.87	9.17	3.64	8.08	72.5		21.8	36.3	14.5			26.8	26.8		26.8				30.7	14.5															
K9+172.54	9.00	5.41	9.67	87.8		26.3	43.9	17.6			43.8	43.8		43.8				25.7	17.6															
K9+182.87	14.79	0.00	10.33	122.9		36.9	61.4	24.6			27.9	27.9		27.9				69.9	24.6															
K9+187.06	10.22	2.57	4.19	52.4		15.7	26.2	10.5			5.4	5.4		5.4				36.4	10.5															
K9+201.59	12.98	0.42	14.53	168.5		50.6	84.3	33.7			21.7	21.7		21.7				112.7	33.7															
K9+202.87	9.27	3.83	1.28	14.2		4.3	7.1	2.8			2.7	2.7		2.7				8.6	2.8															
K9+222.87	5.87	1.81	20.00	151.4		45.4	75.7	30.3			56.3	56.3		56.3				63.8	30.3															
K9+236.92	3.09	2.67	14.05	63.0		18.9	31.5	12.6			31.5	31.5		31.5				18.3	12.6															
K9+242.87	4.03	1.81	5.95	21.2		6.4	10.6	4.2			13.3	13.3		13.3				3.4	4.2															
K9+247.65	3.74	1.03	4.78	18.6		5.6	9.3	3.7			6.8	6.8		6.8				7.9	3.7															
K9+258.38	5.80	1.71	10.73	51.2		15.4	25.6	10.2			14.7	14.7		14.7				26.0	10.2															
K9+262.87	4.18	0.29	4.49	22.4		6.7	11.2	4.5			4.5	4.5		4.5				13.4	4.5															
K9+272.70	11.89	0.00	9.83	79.0		23.7	39.5	15.8			1.4	1.4		1.4				61.7	15.8															
K9+282.87	6.80	0.00	10.17	95.0		28.5	47.5	19.0										76.0	19.0															
K9+302.70	21.15	0.00	19.83	277.1		83.1	138.6	55.4										221.7	55.4															
K9+302.87	28.91	0.00	0.17	4.3		1.3	2.1	0.9										3.4	0.9															
小 计				1843		553	922	369			339	339		339				1129	369															
累 计				338922	1564	103706	111050	59453	52131	11020	150985	150985		38578		112408		176900	122603															

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基土石方数量计算表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	横 断 面		距离 (m)	挖 方 分 类 及 数 量 (m³)							填 方 数 量 (m³)			利 用 方 数 量 及 调 配 (m³)								备 注		
	面 积			总数量	土			石						本桩利用		填 缺		挖 余		远运利用及纵向调配示意				
	挖方	填方			数量	数量	数量	数量	数量	数量	总数量	土	石	土	石	土	石	土	石					
1	2	3	4	5	7	9	11	13	15	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27		28		
K9+302.87	28.91	0.00																		<div>石1264.8(5999m) 弃方(到弃土坑K3+500)</div> <div>±6832.6(405m) (从K8+924.530段调入)</div> <div>±586.9(47m)</div> <div>石27.2(6210m) 弃方(到弃土坑K3+500)</div> <div>石2.2(6295m) 弃方(到弃土坑K3+500)</div>				
K9+322.87	15.54	0.00	20.00	444.4		133.3	222.2	88.9										355.5	88.9					
K9+342.87	14.87	0.00	20.00	304.0		91.2	152.0	60.8										243.2	60.8					
K9+362.87	16.04	0.00	20.00	309.0		92.7	154.5	61.8										247.2	61.8					
K9+380	27.75	0.00	17.13	375.0		112.5	187.5	75.0										300.0	75.0					
K9+400	12.00	0.00	20.00	397.4		119.2	198.7	79.5										317.9	79.5					
K9+420	0.31	0.02	20.00	123.1		36.9	61.5	24.6			0.2	0.2		0.2				98.2	24.6					
K9+440	12.35	0.00	20.00	126.7		38.0	63.3	25.3			0.2	0.2		0.2				101.1	25.3					
K9+460	28.88	5.52	20.00	412.3		123.7	206.1	82.5			55.2	55.2		55.2				273.6	82.5					
K9+469.89	33.92	0.00	9.89	310.5		93.2	155.3	62.1			27.3	27.3		27.3				220.6	62.1					
K9+489.89	31.46	0.00	20.00	653.8		196.1	326.9	130.8										523.0	130.8					
K9+509.88	40.64	0.00	19.99	720.6		216.2	360.3	144.1										576.5	144.1					
K9+529.88	25.05	0.82	20.00	657.0		197.1	328.5	131.4			8.2	8.2		8.2				517.2	131.4					
K9+530.55	24.00	0.00	0.67	16.4		4.9	8.2	3.3			0.3	0.3		0.3				12.9	3.3					
K9+549.88	0.21	7.84	19.33	234.0		70.2	117.0	46.8			75.8	75.8		75.8				110.1	46.8					
K9+555.55	0.00	12.81	5.67	0.6		0.2	0.3	0.1			58.5	58.5		0.5		58.1		0.1						
K9+569.88	0.24	15.72	14.33	1.7		0.5	0.8	0.3			204.4	204.4		1.3		203.1		0.3						
K9+575.55	0.92	16.50	5.67	3.3		1.0	1.6	0.7			91.3	91.3		2.6		88.8		0.7						
K9+586.79	0.00	24.52	11.24	5.2		1.5	2.6	1.0			230.5	230.5		4.0		226.5		1.0						
K9+589.88	0.00	26.14	3.09								78.3	78.3				78.3								
K9+609.89	6.80	51.48	20.01	68.1		20.4	34.0	13.6			776.6	776.6		53.5		723.1		13.6						
K9+629.88	0.00	57.10	19.99	68.0		20.4	34.0	13.6			1085.2	1085.2		53.4		1031.8		13.6						
K9+649.89	0.00	89.48	20.01								1466.5	1466.5				1466.5								
K9+669.89	0.00	97.73	20.00								1872.1	1872.1				1872.1								
K9+675.88	0.00	86.88	5.99								552.9	552.9				552.9								
K9+689.88	0.13	28.43	14.00	0.9		0.3	0.5	0.2			807.1	807.1		0.7		806.4		0.2						
K9+703.02	1.42	0.12	13.14	10.2		3.1	5.1	2.0			187.6	187.6		8.0		179.6		2.0						
小 计				5242		1573	2621	1048			7578	7578		291		7287		3897	1048					
累 计				344165	1564	105278	113671	60501	52131	11020	158564	158564		38869		119695		180797	123652					

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

土石方运量运距表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起 讫 桩 号	长 度 (m)	挖 方 (m³)							填 方 (m³)			本桩利用		远 运 利 用				废 方		备 注	
		总体积	土 方			石 方			总数量 (m³)	土 方 (m³)	石 方 (m³)	土 方 (m³)	石 方 (m³)	土 方 (m³)	石 方 (m³)	平均运距 (Km)		土 方 (m³)	石 方 (m³)		
			松土	普通土	硬土	软石	次坚石	坚石													
K0+000~K1+020. 01	1020	51554	328	13770	21905	10663	4889		27019	27019		8172		18847		0. 08		8463	15551	调入土3	
K1+020. 01~K2+000. 01	980	56572		16185	20867	8915	9606	999	24524	24524		10107		14416		0. 07		11207	19520	调出土765	
K2+000. 01~K3+020. 01	1020	76526		38263	22535	8076	7653		28049	28049		5775		22275		0. 21		3090	15728	调入土764 调出土28695	
K3+020. 01~K4+000	980	15044		7522	3761	2257	1504		14979	14979		2874		12106		0. 50		6037	3761	调入土9899	
K4+000~K5+006. 83	1007	17445		6019	4911	3508	3007		23405	23405		1432		21973		1. 44		2425	6515	调入土18795 调出土3674	
K5+006. 83~K6+020. 01	1013	44895		10117	18499	8930	6507	843	12491	12491		4957		7534		0. 26		12234	16279	调入土3674 调出土7292	
K6+020. 01~K7+000	980	23313			2499	3665	10323	6826	7603	7603		1592		6012		1. 03		907	20814	调入土6011	
K7+000~K8+002. 85	1003	13840	1236	3027	2926	2105	2921	1624	9960	9960		2065		7895		0. 52		314	6650	调入土3335	
K8+002. 85~K9+002. 87	1000	35939		7664	11249	10576	5722	728	2615	2615		1264		1350		0. 04		13314	17026	调出土2872	
K9+002. 87~K9+703. 02	700	9037		2711	4519	1807			7918	7918		631		7287		0. 38			1807	调入土817	
							注： 1、挖方数量为自然方；填方数量为压实方；本桩利用、远运利用为压实方； 废弃方为自然方。 2、土石方松实系数：松土1. 11；普通土1. 05；硬土1；石方均为0. 84。 3、弃土石方综合运距为2. 82公里。														
小 计		344165	1564	105278	113671	60501	52131	11020	158564	158564		38869		119695		0. 50		57991	123652		

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁东

取土场、弃土场一览表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

S3-19

第 1 页 共 1 页

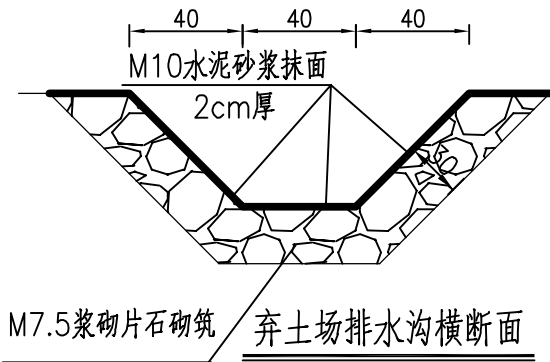
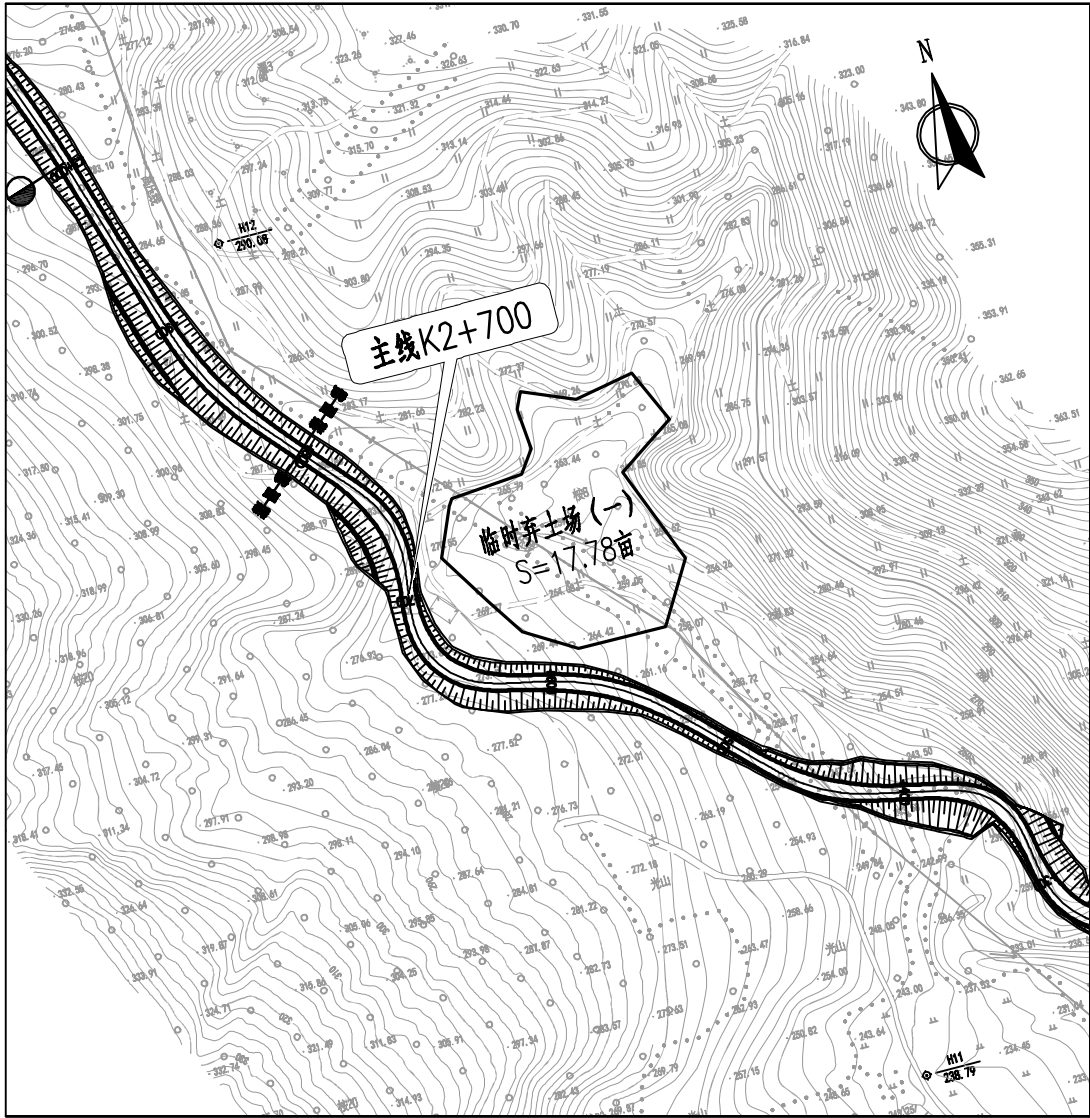
[illegible]

编制：邵平康

复核：覃小容

审核：何镜康

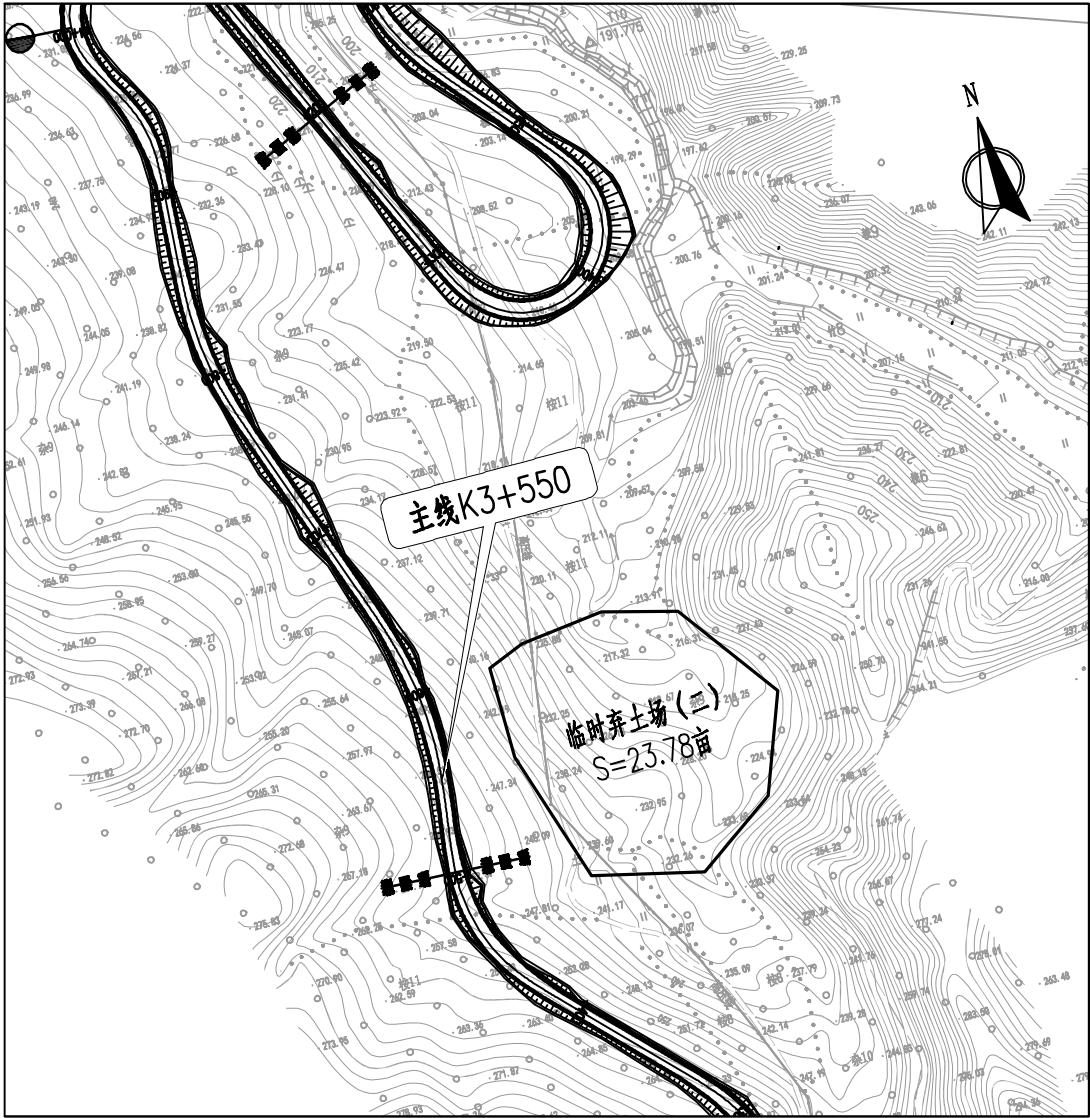
临时弃土场（一）1:4000



每米水沟工程数量表

类 型	挖 方 (m³/m)	M7.5浆砌片石 (m³/m)	M10水泥砂浆抹面 (m²/m)
弃土场排水沟	0.94	0.62	2.38

临时弃土场（二）1:4000



说明：

- 1、本图单位均以米计算。
- 2、弃土应是不影响环境的中性材料，不得含垃圾，化学品等物质。
- 3、严格按照设计、规范要求弃土，开始弃土一次性弃土不得大于3m，弃土应分层满面积铺筑，经推土机摊铺后，用压路机分层碾压（分层厚度小于50cm），弃方压实度不小于85%。
- 4、施工前应适当清除表层浮土，并放于弃土场一侧，用于后期绿化工程及弃土场复耕。
- 5、堆置弃方时，宜将石方弃于底部。弃土场边坡设置为1:1.5，保证边坡稳定。并在坡脚设置浆砌片石排水沟。
- 6、弃土完成后，将表土摊铺在其上面，并进行满面积铺草皮，成活期保养时间长度为12个月，以保障草皮能够在弃土场上顺利生长，达到预期的绿化和防护效果。
- 7、如有更佳弃土位置，可协调调整弃土场位置。
- 8、本弃土场为临时弃土场，所占用地为临时用地，弃土石方作为国有资产回收处理。

挡土墙工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

序号	起点桩号 ~ 起点桩号	位置	挡土墙长度 (米)	挡墙形式	工程数量												备注
					C20片石砼	回填碎石	挖基坑土方	沉降缝	泄水孔		草袋围堰 (1.5m高)	抽水	锥坡坡面 M7.5浆砌片石 (30cm厚)	锥坡M7.5 浆砌片石基础	锥坡填土		
									Φ100mmPVC 泄水孔	碎石反滤层							
					立方米			平方米	米	立方米	米	台班	立方米				
1	K0+500 ~ K0+540	左侧	40.00	重力式路堤墙	216.25	68.63	182.10	7.85	54	24.00			1.50	2.30	1.77		
2	K1+115 ~ K1+160	左侧	45.00	重力式路堤墙	180.36	118.52	235	16.04	60	40.50	49	5	4.16	3.83	8.18		
3	K1+260 ~ K1+300	左侧	40.00	重力式路堤墙	333.61	64.75	196	7.85	54	24.00	44	4	0.75	1.15	0.88		
4	K1+300 ~ K1+420	左侧	120.00	重力式路堤墙	890.24	544.36	1171	28.77	160	72.00	124	12					
5	K1+420 ~ K1+450	左侧	30.00	重力式路堤墙	273.22	190.09	408	5.23	40	18.00	34	3	0.75	1.15	0.88		
6	K1+495 ~ K1+550	左侧	55.00	重力式路堤墙	515.11	285.60	678	13.08	74	33.00	59	3	0.75	1.15	0.88		
7	K1+550 ~ K1+600	左侧	50.00	重力式路堤墙	462.90	167.80	427	10.46	66	30.00	54	5	0.75	1.15	0.88		
8	K2+240 ~ K2+270	左侧	30.00	重力式路堤墙	379.87	283.21	505	5.23	40	18.00	34	5	1.50	2.30	1.77		
9	K4+080 ~ K4+090	左侧	10.00	仰斜式路肩墙	77.81	19.42	59	0.00	28	15.00			6.75	3.45	23.86		
10	K4+090 ~ K4+110	左侧	20.00	仰斜式路肩墙	200.09	30.65	74	10.92	104	36.00							
11	K4+110 ~ K4+130	左侧	20.00	仰斜式路肩墙	283.75	18.72	147	14.18	130	42.00							
12	K4+130 ~ K4+180	左侧	50.00	仰斜式路肩墙	980.03	134.08	590	85.35	396	135.00							
13	K4+180 ~ K4+200	左侧	20.00	仰斜式路肩墙	320.09	59.25	213	17.94	156	48.00							
14	K4+200 ~ K4+220	左侧	20.00	仰斜式路肩墙	218.41	47.86	153	10.92	104	36.00			10.08	4.21	43.56		
15	K5+160 ~ K5+190	左侧	30.00	仰斜式路肩墙	240.78	59.46	186	16.78	80	45.00			6.75	3.45	23.86		
16	K5+190 ~ K5+210	左侧	20.00	仰斜式路肩墙	136.49	44.21	120	8.39	52	30.00							
17	K5+210 ~ K5+245	左侧	35.00	仰斜式路肩墙	138.39	28.65	96	12.03	46	31.50							
18	K5+245 ~ K5+290	左侧	45.00	仰斜式路肩墙	268.91	82.92	235	23.90	90	54.00			4.08	2.68	11.22		
19	K5+500 ~ K5+530	左侧	30.00	仰斜式路肩墙	330.91	71.83	242	21.84	160	54.00			10.08	4.21	43.56		
20	K5+530 ~ K5+570	左侧	40.00	仰斜式路肩墙	201.89	95.93	227	17.93	81	48.00							
21	K5+570 ~ K5+615	左侧	45.00	仰斜式路肩墙	119.82	76.51	171	10.46	60	27.00							

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

挡土墙工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

序号	起点桩号 ~ 起点桩号	位置	挡土墙长度 (米)	挡墙形式	工程数量												备注
					C20片石砼	回填碎石	挖基坑土方	沉降缝	泄水孔		草袋围堰 (1.5m高)	抽水	锥坡坡面 M7.5浆砌片石 (30cm厚)	锥坡M7.5 浆砌片石基础	锥坡填土		
									Φ100mmPVC 泄水孔	碎石反滤层							
					立方米			平方米	米	立方米	米	台班	立方米				
22	K5+615 ~ K5+675	左侧	60.00	仰斜式路肩墙	240.72	82.54	221	20.05	80	54.00							
23	K5+675 ~ K5+700	左侧	25.00	仰斜式路肩墙	81.15	28.52	70	8.02	34	22.50							
24	K5+700 ~ K5+748	左侧	48.00	仰斜式路肩墙	186.73	73.31	176	16.04	64	43.20							
25	K5+748 ~ K5+782	左侧	34.00	仰斜式路肩墙	88.47	39.83	99	5.23	46	20.40							
26	K5+782 ~ K5+803	左侧	21.00	仰斜式路肩墙	84.19	41.98	95	4.01	28	18.90							
27	K5+803 ~ K5+835	左侧	32.00	仰斜式路肩墙	275.51	76.04	167	16.78	84	48.00			6.75	3.45	23.86		
28	K5+852 ~ K5+862	左侧	10.00	仰斜式路肩墙	42.49	32.17	68	0.00	14	9.00			2.08	1.91	4.09		
29	K5+862 ~ K5+882	左侧	20.00	仰斜式路肩墙	147.16	47.24	140	8.39	52	30.00							
30	K5+882 ~ K5+912	左侧	30.00	仰斜式路肩墙	284.26	63.23	201	21.84	160	54.00							
31	K5+912 ~ K5+930	左侧	18.00	仰斜式路肩墙	102.13	35.67	96	5.98	36	21.60							
32	K5+930 ~ K5+956	左侧	26.00	仰斜式路肩墙	238.62	153.17	341	21.84	136	46.80							
33	K5+956 ~ K5+976	左侧	20.00	仰斜式路肩墙	118.39	40.30	124	5.98	39	24.00							
34	K5+976 ~ K6+025	左侧	49.00	仰斜式路肩墙	349.66	97.58	295	33.55	132	73.50							
35	K6+025 ~ K6+055	左侧	30.00	仰斜式路肩墙	179.34	37.69	120	11.95	60	36.00							
36	K6+055 ~ K6+130	左侧	75.00	仰斜式路肩墙	633.10	227.64	559	58.72	200	112.50							
37	K6+130 ~ K6+140	左侧	10.00	仰斜式路肩墙	59.77	35.81	74	0.00	21	12.00							
38	K6+140 ~ K6+195	左侧	55.00	仰斜式路肩墙	180.81	108.69	227	20.05	74	49.50							
39	K6+195 ~ K6+210	左侧	15.00	仰斜式路肩墙	60.64	24.52	59	4.01	20	13.50							
40	K6+210 ~ K6+225	左侧	15.00	仰斜式路肩墙	107.95	52.49	122	8.39	40	22.50							
41	K6+225 ~ K6+240	左侧	15.00	仰斜式路肩墙	60.61	60.92	104	4.01	20	13.50			2.08	1.91	4.09		
42	K6+480 ~ K6+510	左侧	30.00	仰斜式路肩墙	78.48	28.01	71	5.23	40	18.00			0.75	1.15	0.88		

编制：邓作豪

复核：覃小容

审核：何锁东

挡土墙工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

序号	起点桩号 ~ 起点桩号	位置	挡土墙长度 (米)	挡墙形式	工程数量												备注
					C20片石砼	回填碎石	挖基坑土方	沉降缝	泄水孔		草袋围堰 (1.5m高)	抽水	锥坡坡面 M7.5浆砌片石 (30cm厚)	锥坡M7.5 浆砌片石基础	锥坡填土		
									Φ100mmPVC 泄水孔	碎石反滤层							
					立方米			平方米	米	立方米	米	台班	立方米				
43	K6+510 ~ K6+525	左侧	15.00	仰斜式路肩墙	60.48	24.91	65	4.01	20	13.50							
44	K6+525 ~ K6+620	左侧	95.00	仰斜式路肩墙	1719.89	685.45	1599	161.48	756	228.00							
45	K6+620 ~ K6+660	左侧	40.00	仰斜式路肩墙	439.98	221.76	539	32.76	216	72.00			10.08	4.21	43.56		
46	K6+680 ~ K6+720	左侧	40.00	仰斜式路肩墙	341.47	98.22	225	25.17	108	60.00			6.75	3.45	23.86		
47	K6+720 ~ K6+751	左侧	31.00	仰斜式路肩墙	120.32	67.88	140	8.02	42	27.90			2.08	1.91	4.09		
48	K6+786 ~ K6+823	左侧	37.00	仰斜式路肩墙	122.66	110.38	202	12.03	50	33.30			2.08	1.91	4.09		
49	K6+823 ~ K6+842	左侧	19.00	仰斜式路肩墙	94.95	31.65	83	5.98	39	22.80							
50	K6+842 ~ K6+870	左侧	28.00	仰斜式路肩墙	235.75	79.16	204	16.78	76	42.00							
51	K6+870 ~ K6+956	左侧	86.00	仰斜式路肩墙	623.69	166.20	496	67.11	228	129.00							
52	K6+956 ~ K7+020	左侧	64.00	仰斜式路肩墙	316.64	111.23	275	29.88	129	76.80							
53	K7+020 ~ K7+050	左侧	30.00	仰斜式路肩墙	288.00	145.99	341	21.84	160	54.00							
54	K7+050 ~ K7+120	左侧	70.00	仰斜式路肩墙	338.29	92.37	262	35.86	141	84.00							
55	K7+120 ~ K7+140	左侧	20.00	仰斜式路肩墙	212.89	55.80	152	10.92	104	36.00							
56	K7+140 ~ K7+164	左侧	24.00	仰斜式路肩墙	460.84	82.15	295	21.34	192	64.80							
57	K7+164 ~ K7+220	左侧	56.00	仰斜式路肩墙	1005.04	80.14	296	89.71	444	134.40							
58	K7+220 ~ K7+260	左侧	40.00	仰斜式路肩墙	436.83	99.77	345	32.76	216	72.00			10.08	4.21	43.56		
59	K9+083 ~ K9+283	左侧	200.00	护面墙	724.43	330.00	904	49.69	266	120.00							
60	K9+450 ~ K9+530	左侧	80.00	护面墙	272.06	132.00	361	18.31	106	48.00							
61	K4+800 ~ K4+880	右侧	80.00	仰斜式路肩墙	726.24	227.49	605	76.44	424	144.00			20.16	8.42	87.11		
62	K7+340 ~ K7+360	右侧	20.00	仰斜式路肩墙	123.58	39.89	95	5.98	39	24.00			4.08	2.68	11.22		
63	K7+360 ~ K7+380	右侧	20.00	仰斜式路肩墙	71.97	36.19	72	4.01	26	18.00							

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁东

挡土墙工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

S3-21

第 4 页 共 4 页

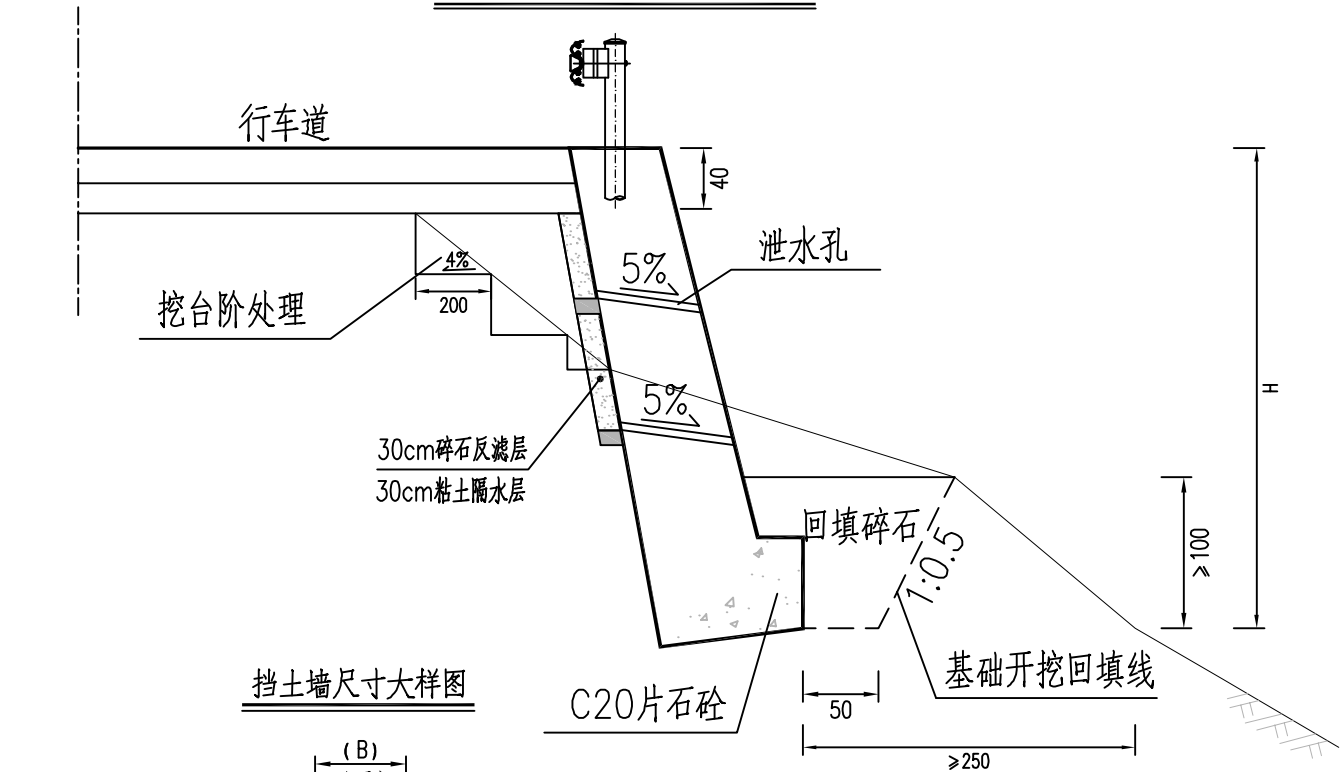
[illegible]

编制：邵平康

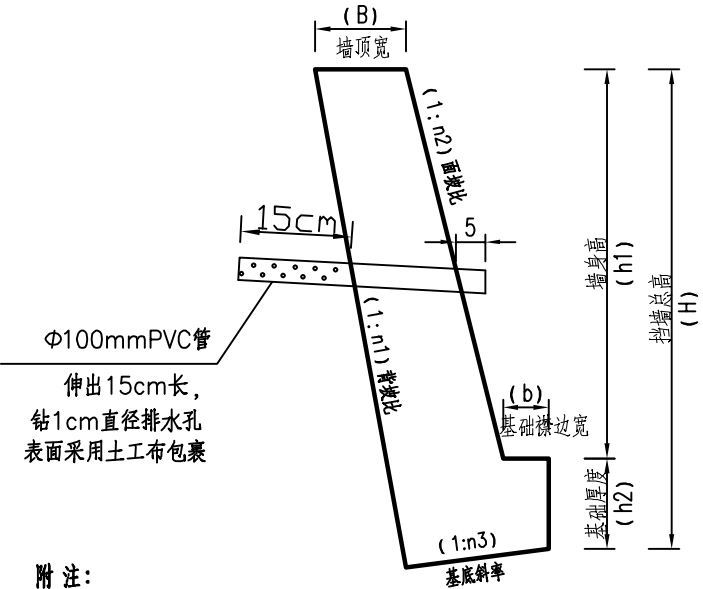
复核：覃小容

审核：何镜康

路肩挡土墙开挖回填示意图



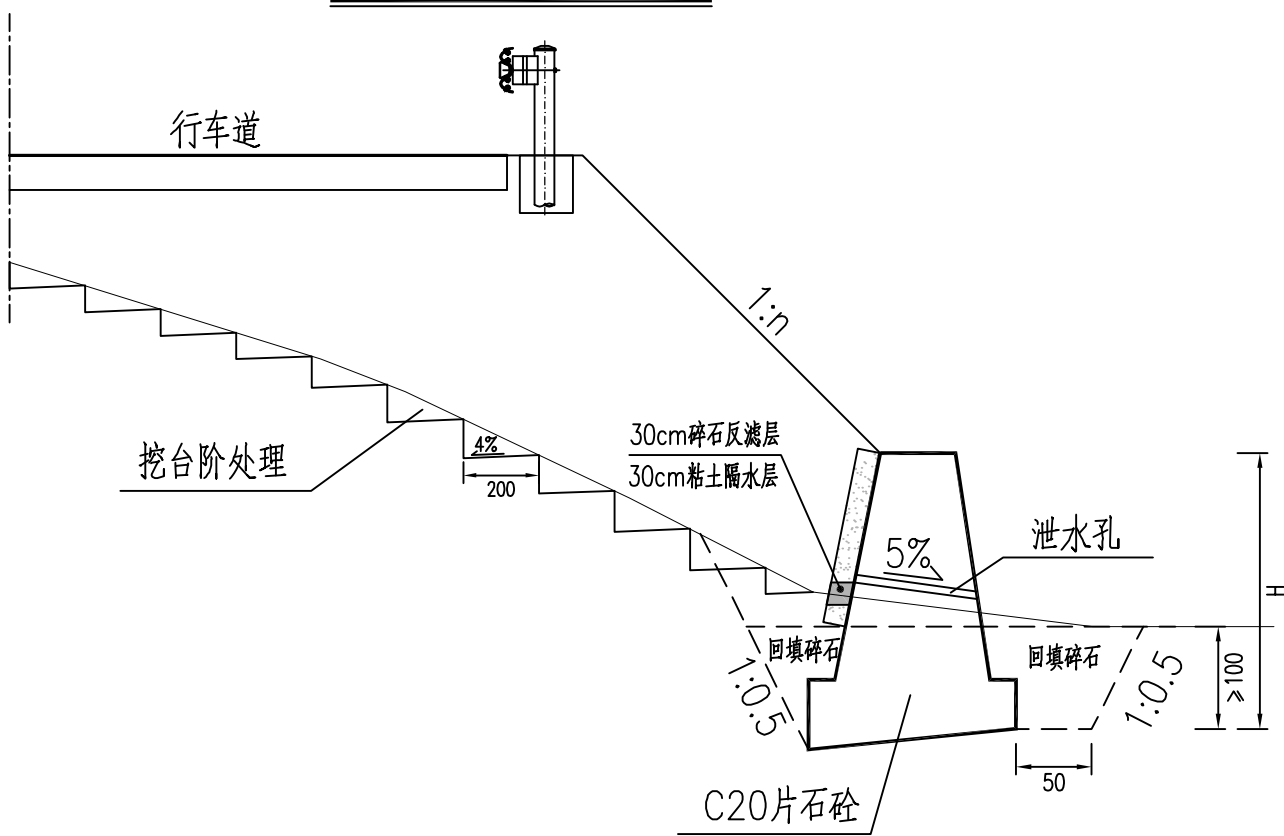
挡土墙尺寸大样图



附注:

1. 本图尺寸均以cm计。
2. 当 $H \leq 4\text{m}$ 时，仅在墙底部设置一排泄水孔，当 $H > 4\text{m}$ 时，每高2~3m须再设置一排泄水孔，上下泄水孔梅花型交叉布置，最低一排泄水孔必须高出地面或常水位以上30cm，泄水孔采用 $\phi 100\text{PE}$ 管，泄水孔进口用 $25 \times 25\text{cm}$ 透水土工布包裹，泄水孔进口底部填筑30cm厚的粘土。
3. 伸缩缝间距一般为10m，当墙高 $H \leq 6\text{m}$ 时，可加大至20m，岩石与土分界处应设置沉降缝，一般两缝合并设置，缝宽为2cm，并用沥青麻絮沿缝周边填塞密实，深度不得小于20cm。
4. 挡墙基础回填碎石，墙背填土综合内摩擦角不小于 35° ，地基承载力要求按本图表所示。
5. 施工时，基坑开挖后，基底压实度须夯至95%以上，然后分层回填夯实碎石土，并应注意勿使墙身受到较大冲击。挡墙砂浆强度达到75%以上时，方可回填墙背填料。
6. 挡土墙基底纵、横向坡度不得大于5%，否则应做成台阶状，台阶的高宽比不大于1:2。
7. 挡土墙基础埋深一般不宜小于1m，沿河冲刷路段，基础埋深低于冲刷线以下不小于1.0m。
8. 岩石地基基础须嵌入不易风化稳定基岩50cm以上，嵌入强风化基岩1m以上。
9. 挡土墙两端嵌入原地层的深度：土体不小于1.5m、风化软质岩层不小于1.0m、微风化岩层不应小于0.5m。
10. 挡土墙基础开挖回填坡比为1:0.5，砌筑挡土墙时墙背应与背坡紧贴，如遇开挖边坡不稳定的情况需另外增加加固措施。
11. 挡土墙基坑开挖完成后必须对地基进行钻探或触探，若地基承载力达不到设计要求则通知设计单位到场察看并对基底采取加固措施。
12. 砌筑挡土墙时应注意根据需要是否预留示警桩或波形护栏立柱基础。

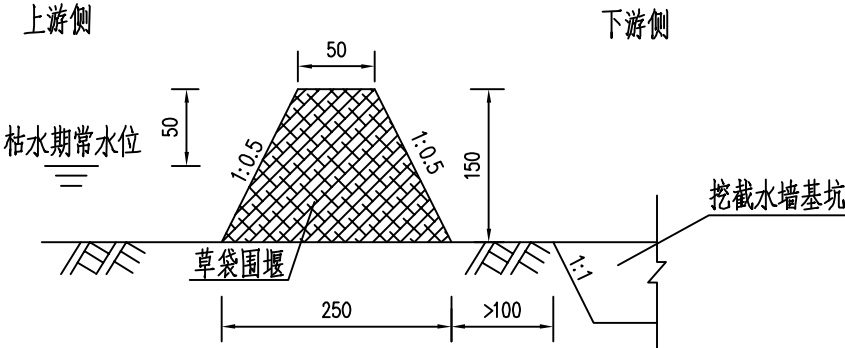
路堤挡土墙开挖回填示意图

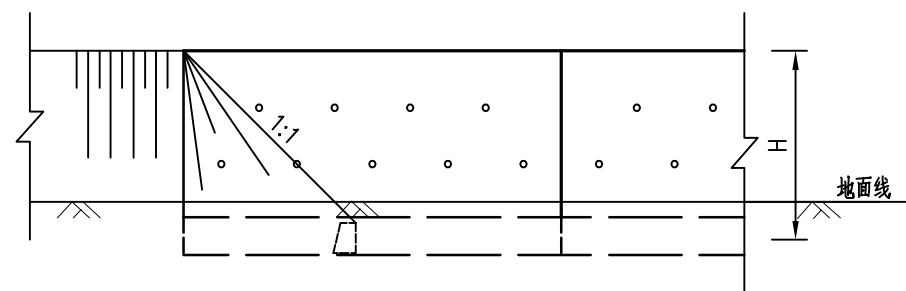


地基承载力要求

挡墙高度H (m)	地基承载力 \geq (Kpa)
$1 \leq H \leq 4$	180
$4 < H \leq 8$	200
$8 < H \leq 12$	220

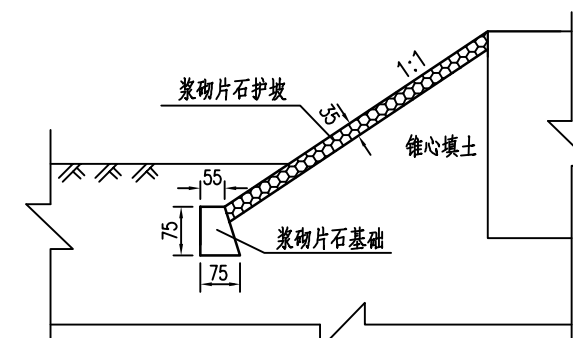
1.5m 高草袋围堰断面





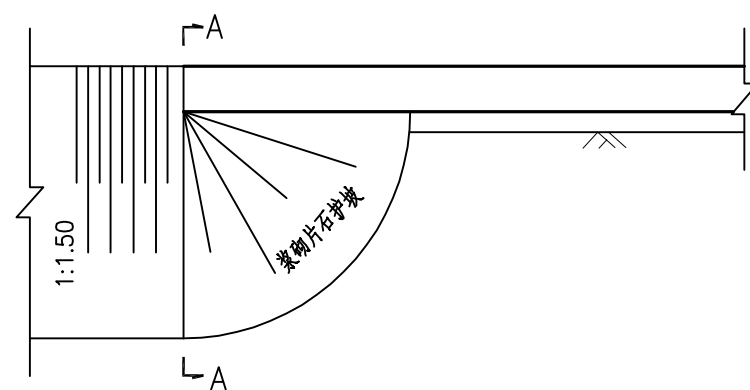
立面图

(1:200)



A - A

(1:125)



平面图

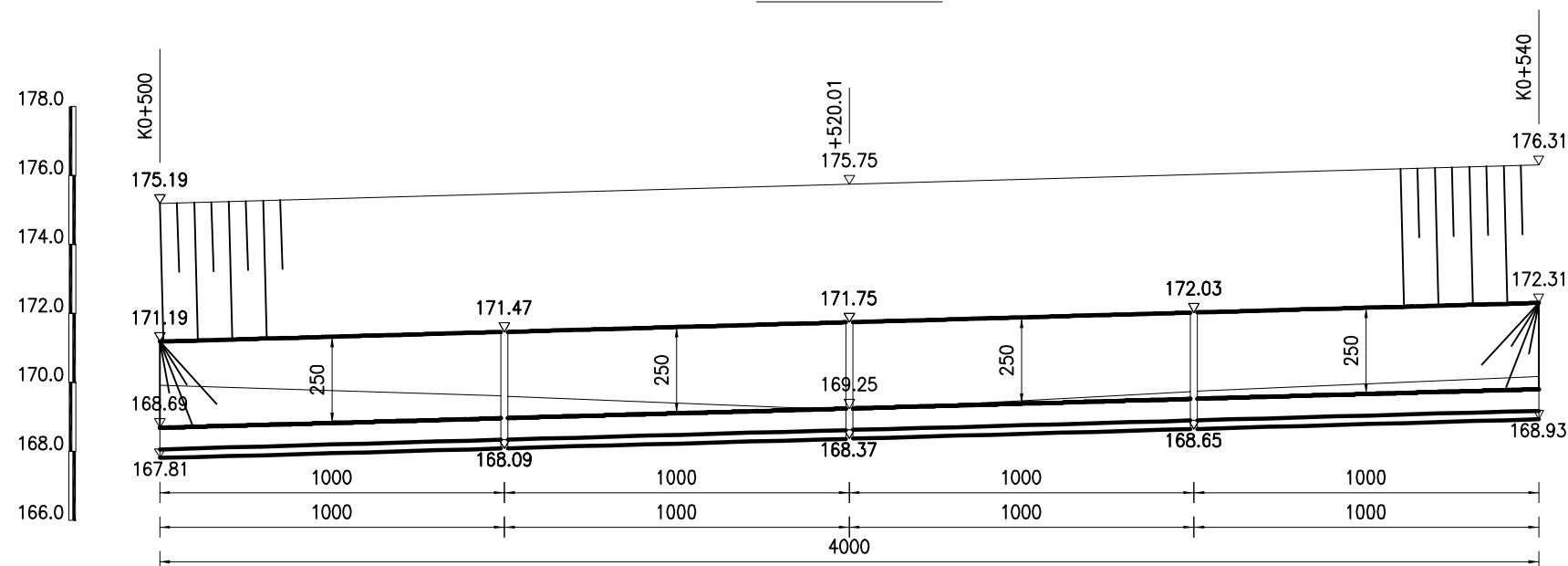
(1:20)

说明:

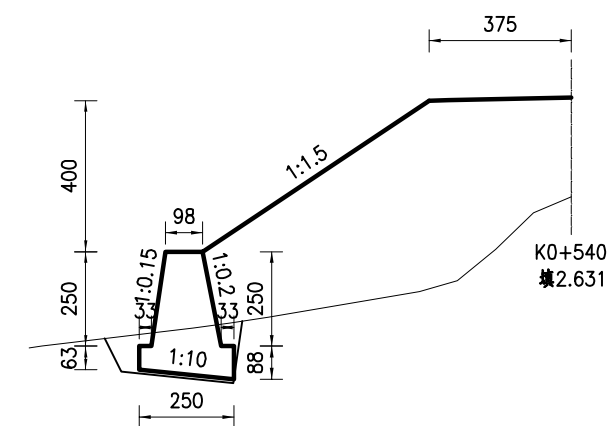
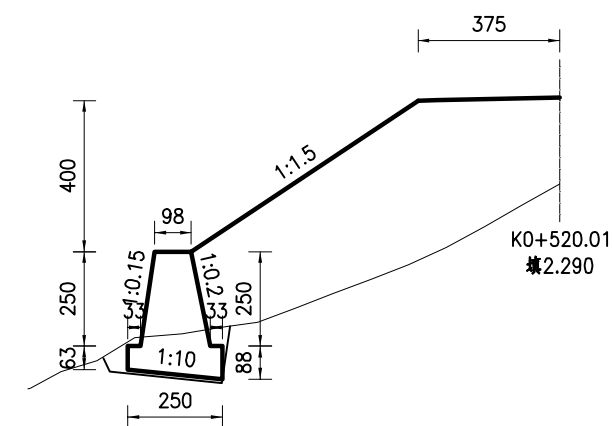
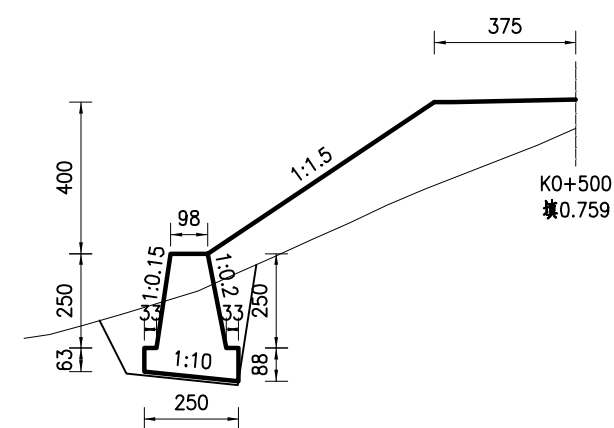
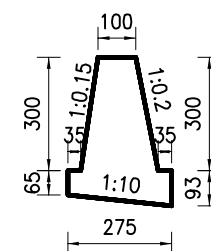
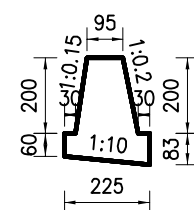
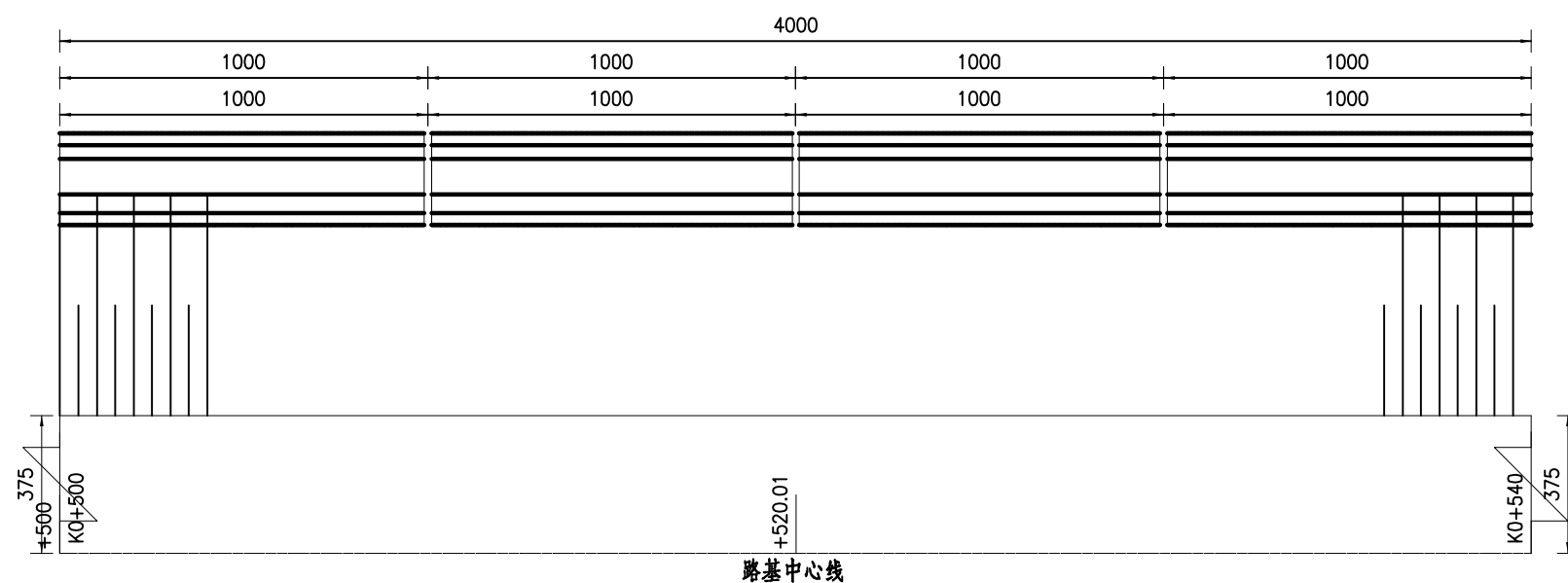
- 1、本图除高程以米计外,其余尺寸均以厘米计。
- 2、施工时锥坡基础高程可根据挡土墙处场地的实际情况作适当调整。

立面图

⇒ 终点



平面图

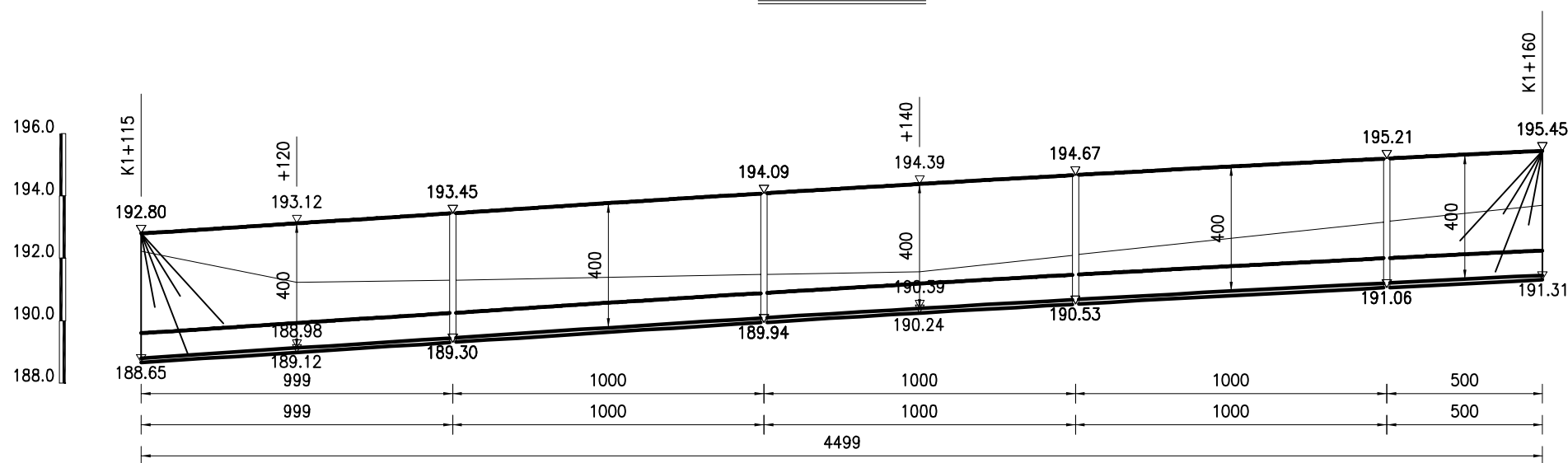


本图比例为1:200,尺寸均以cm计,标高单位以m计。

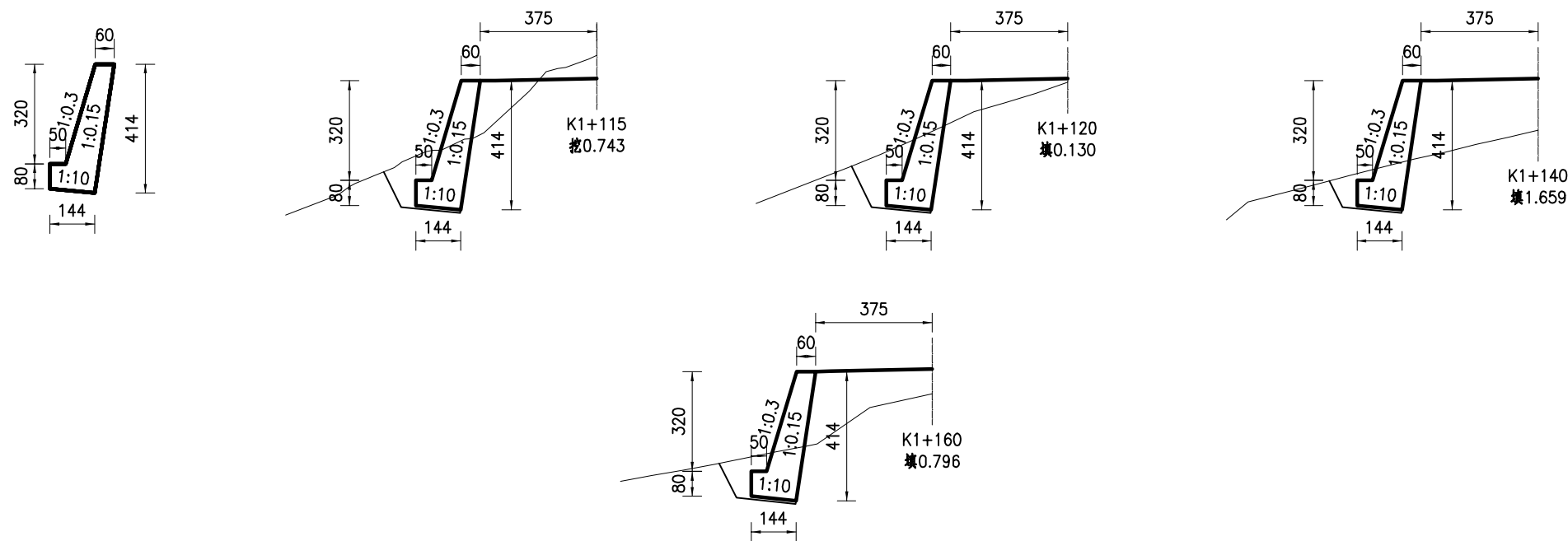
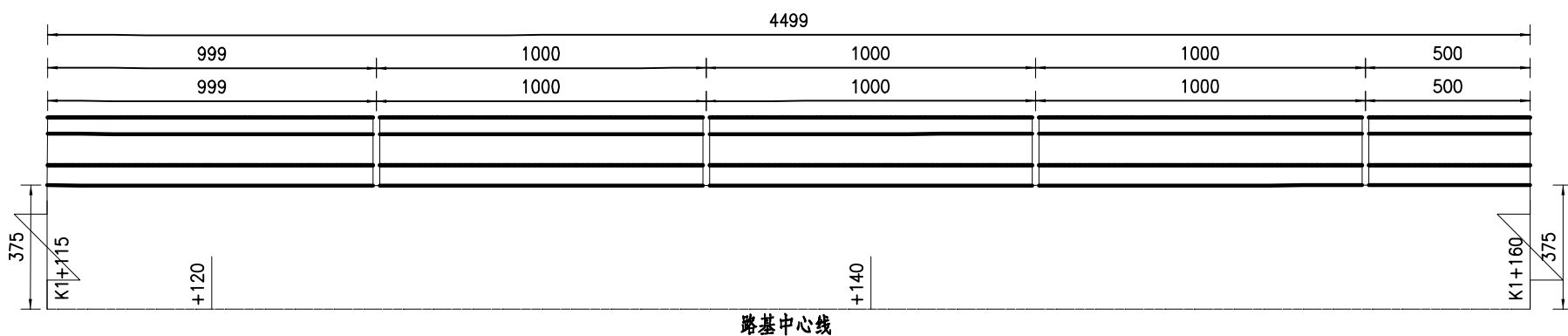
起 点 ←

立 面 图

→ 终 点



平 面 图

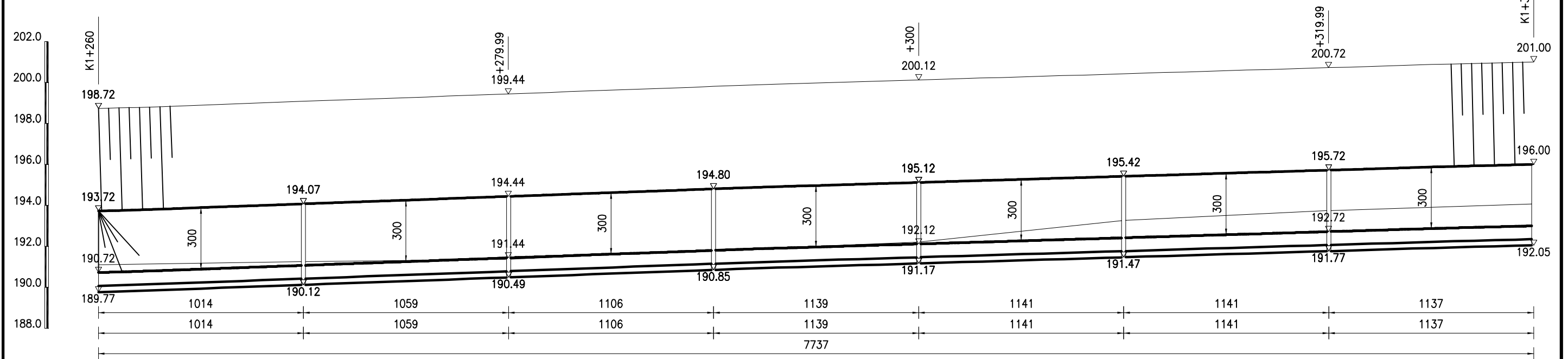


附 注：
本图比例为 1: 200，尺寸均以 cm 计，标高单位以 m 计。

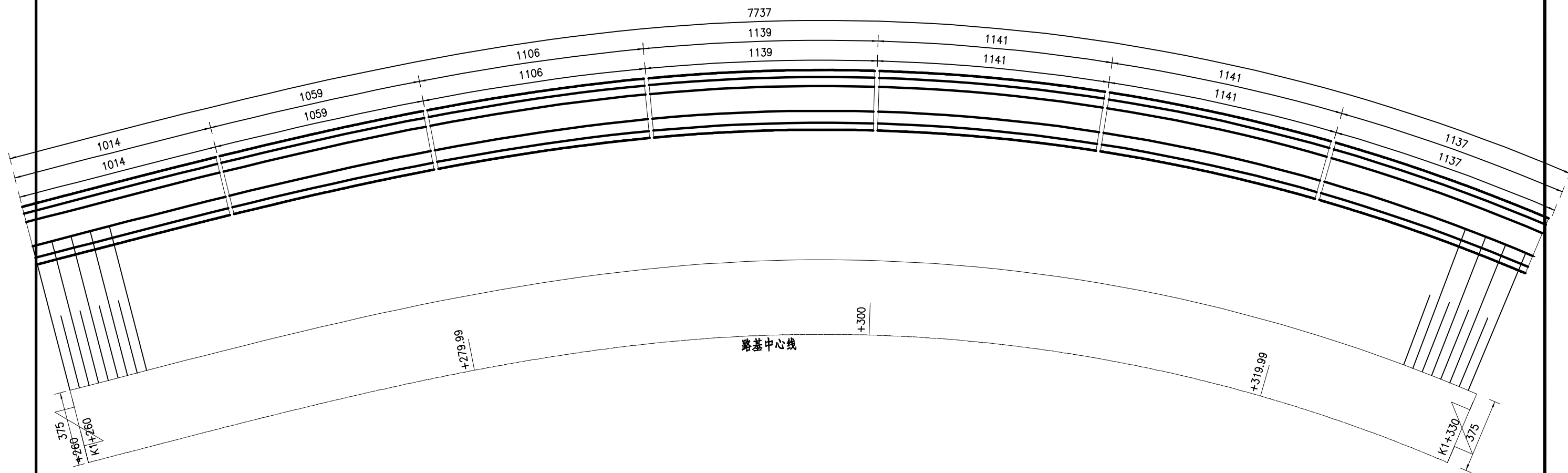
起点 ←

立面图

→ 终点



平面图

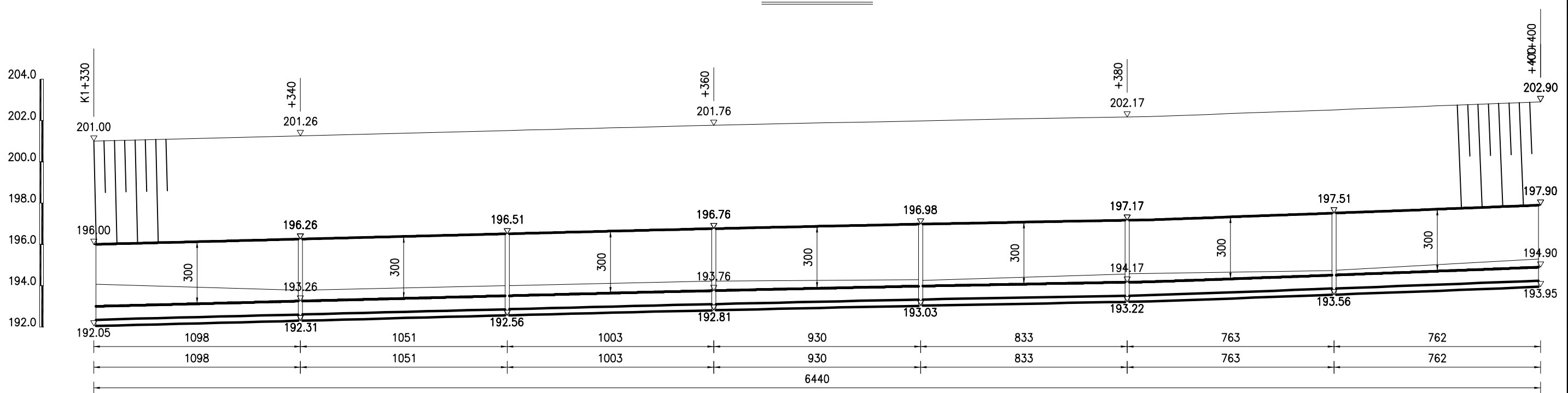


附注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

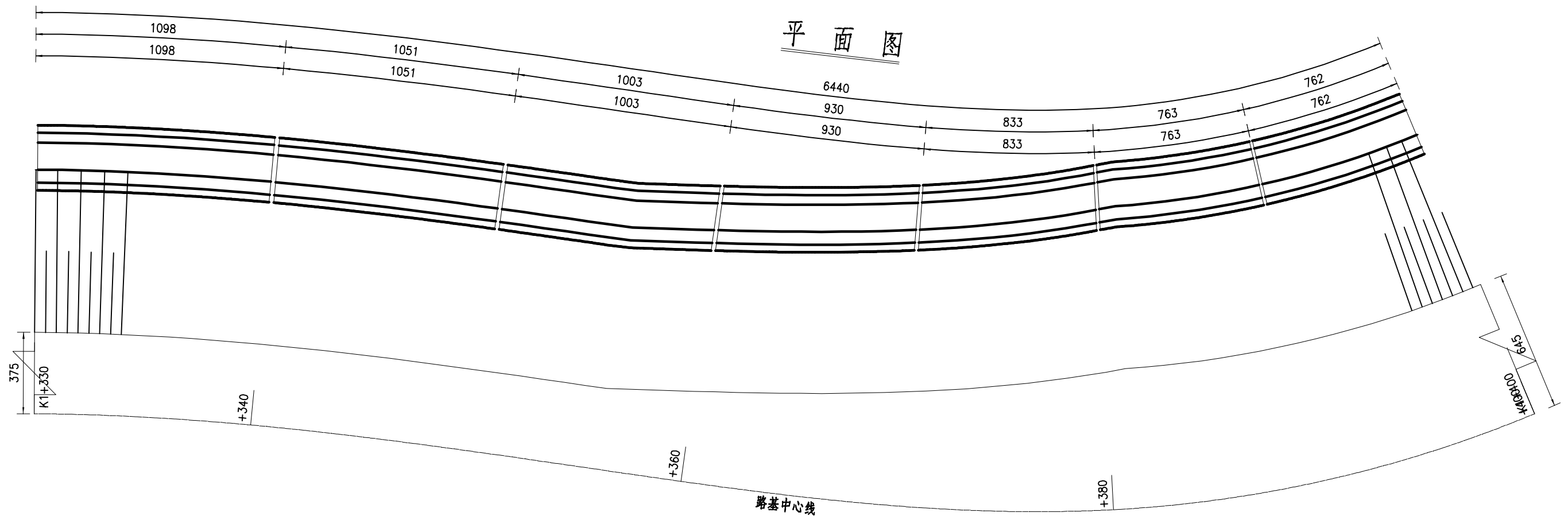
起 点

立 面 图

终 点

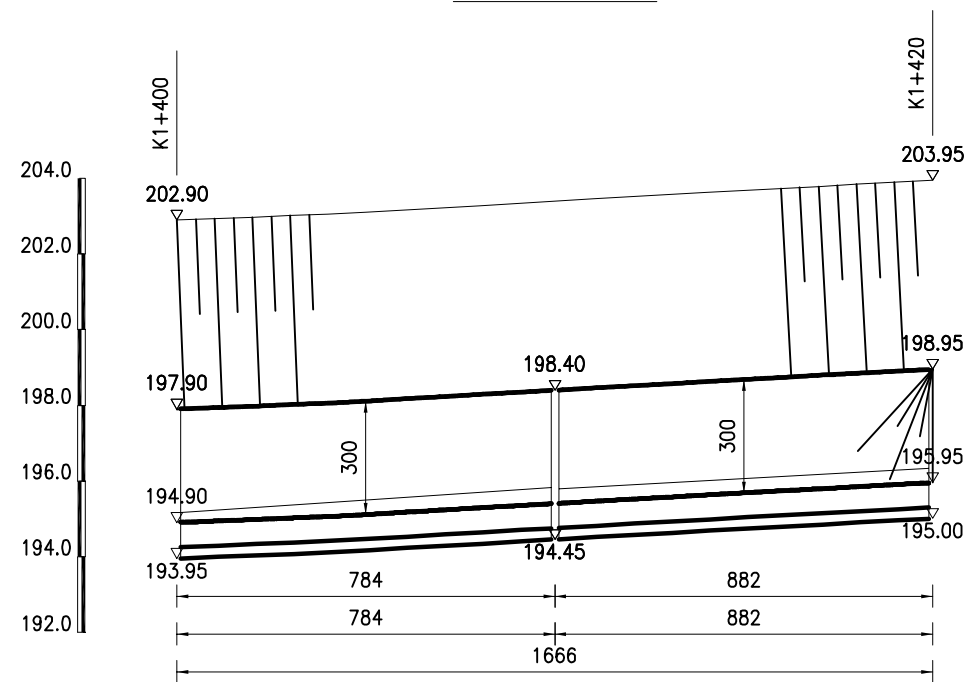


平 面 图

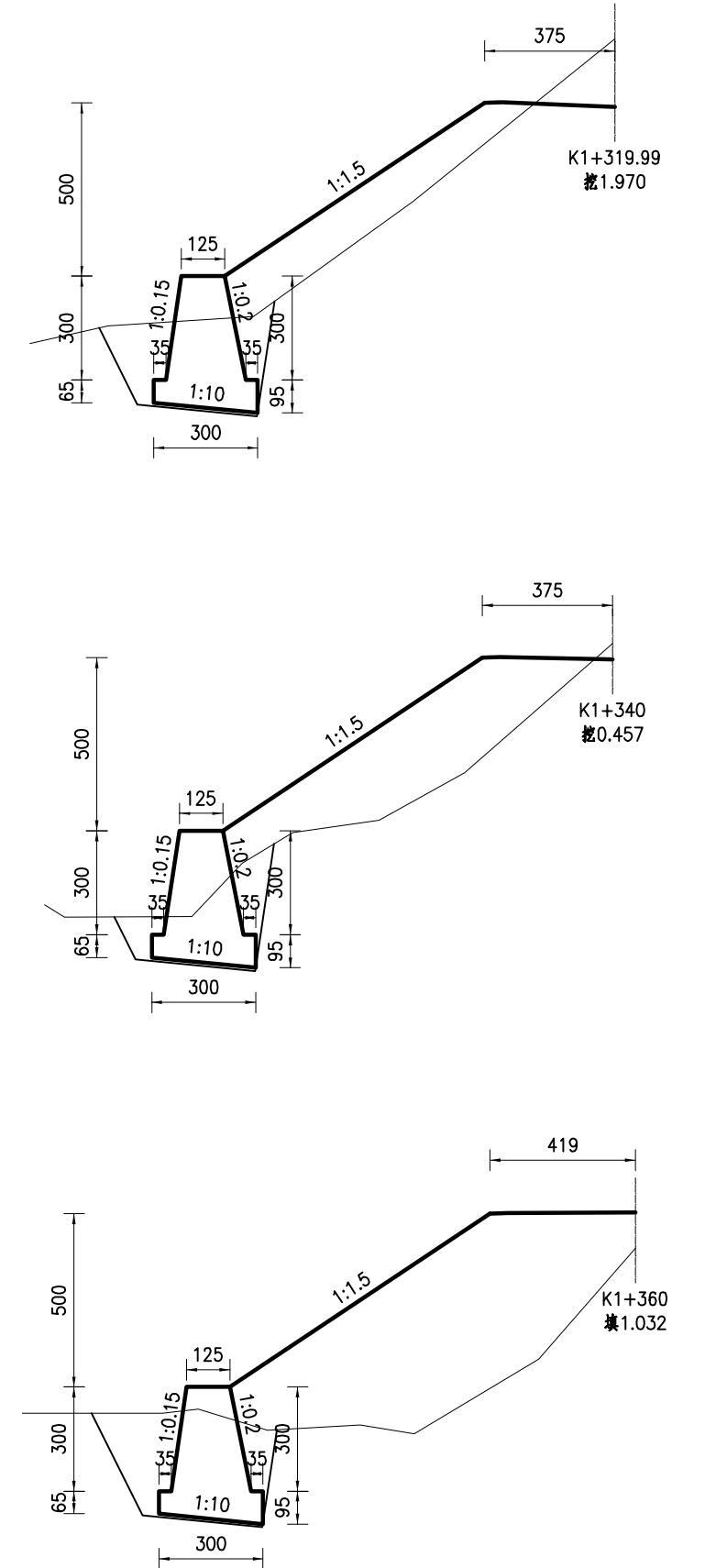
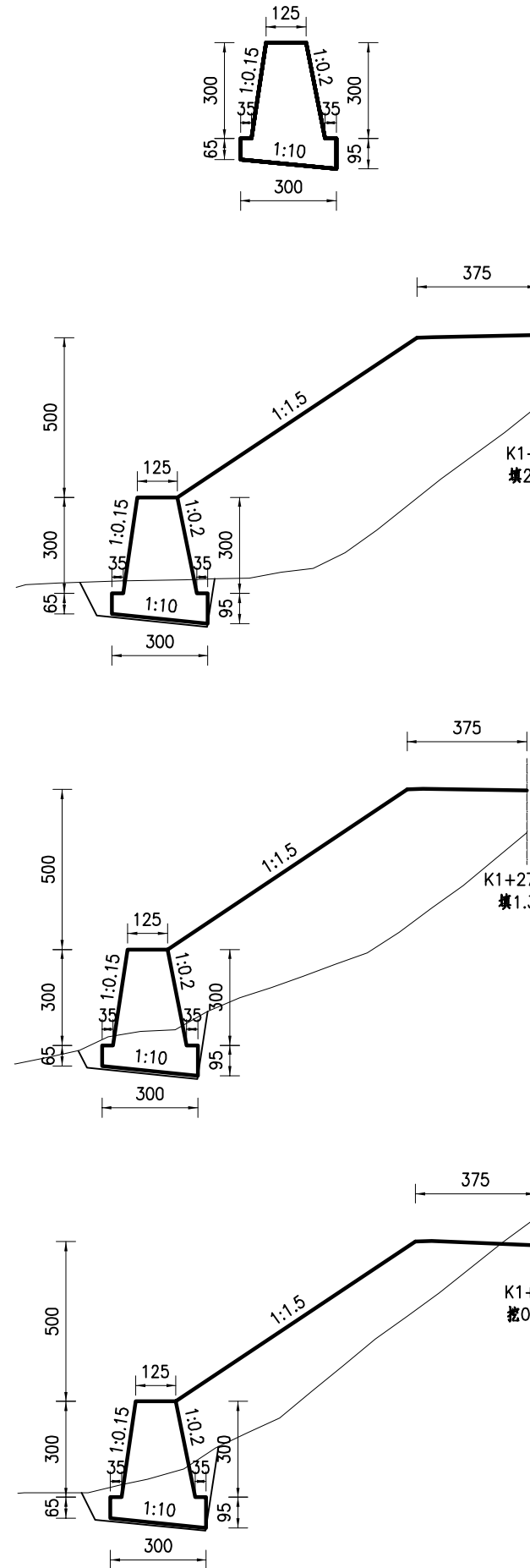
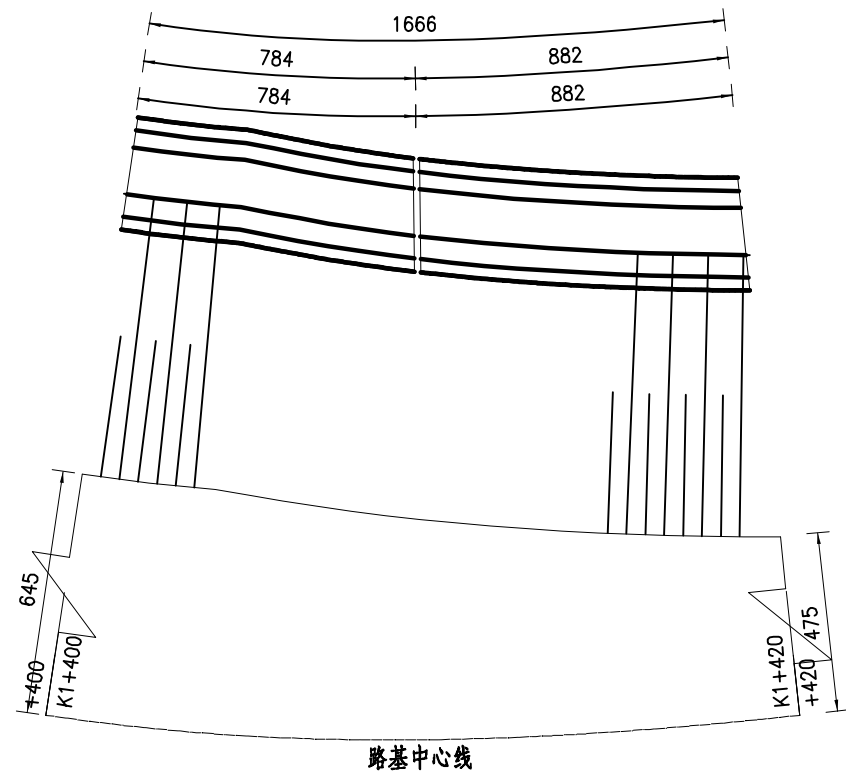


附 注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

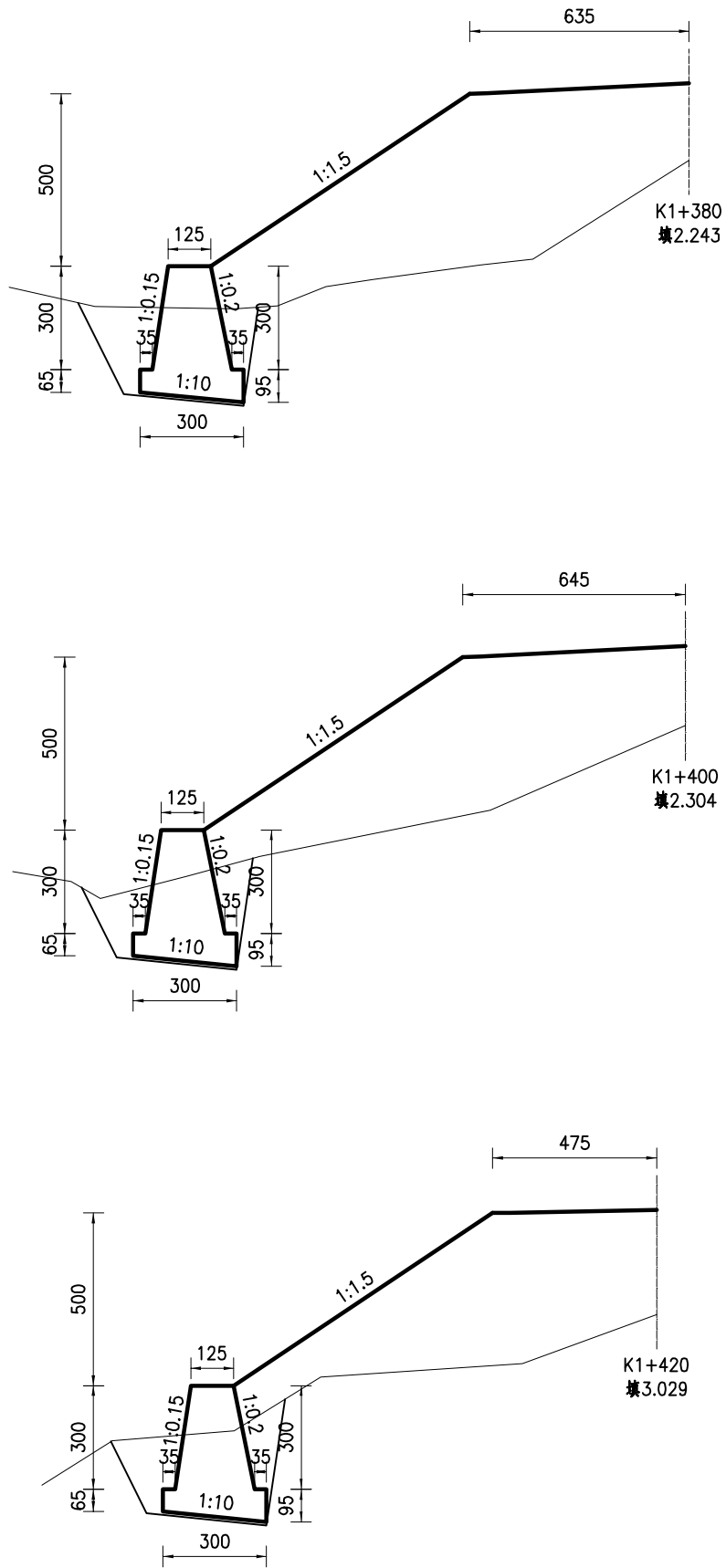
起点 ← 立面图 → 终点



平面图

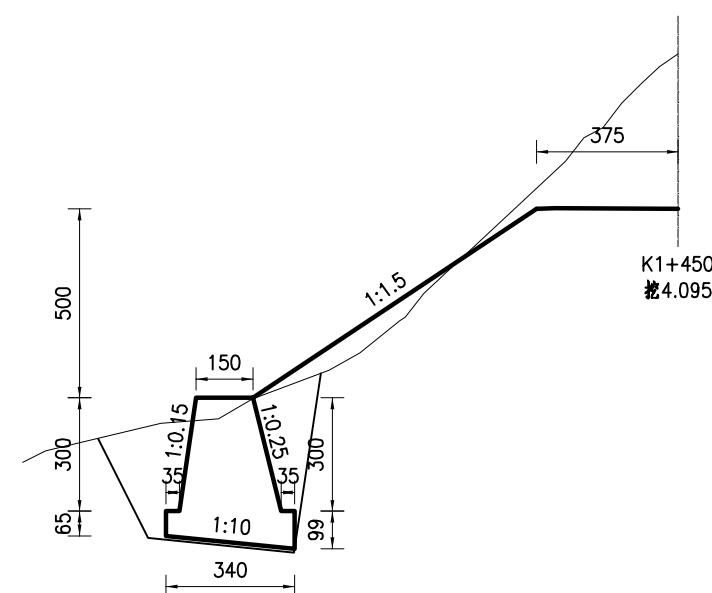
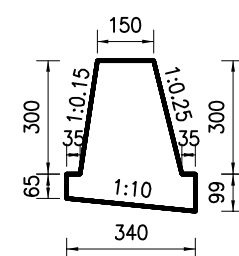


附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。



附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

⇒ 终点

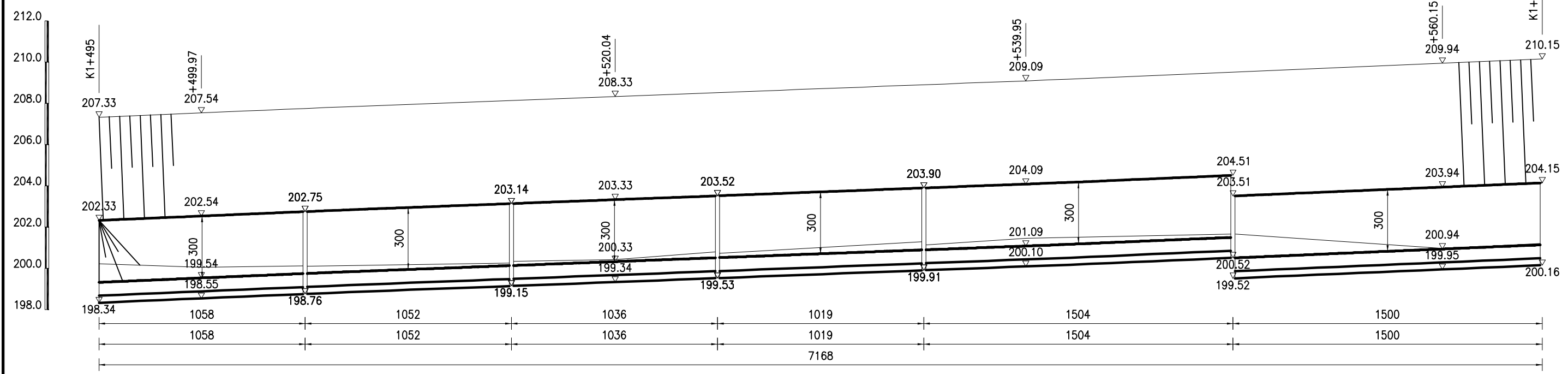


本图比例为1:200,尺寸均以cm计,标高单位以m计。

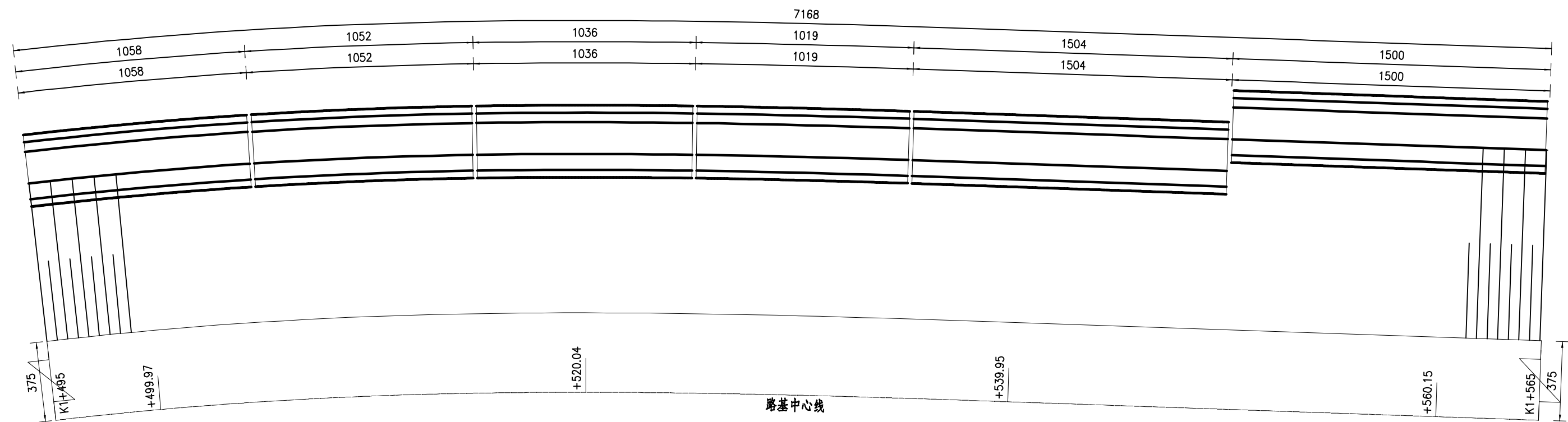
起 点

立 面 图

终 点

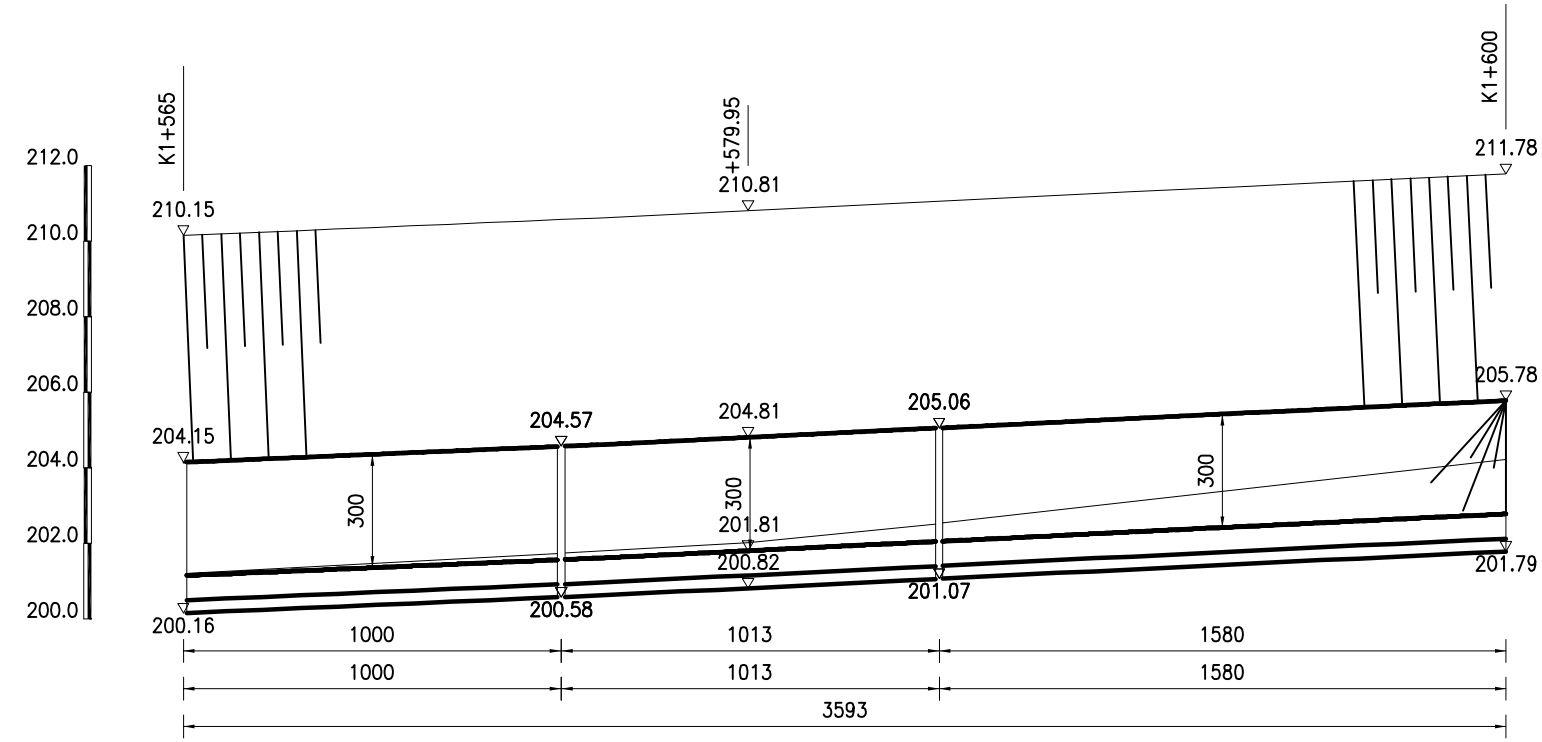


平 面 图

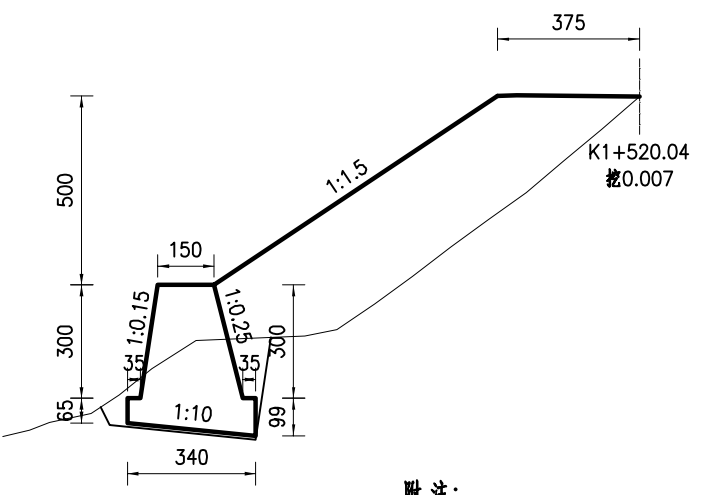
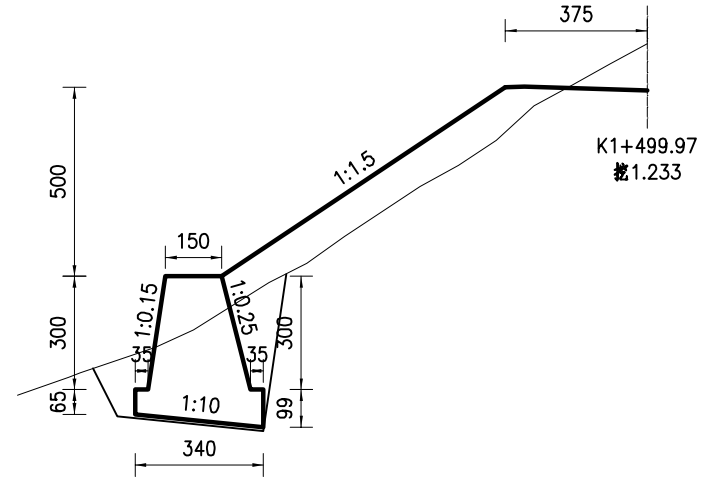
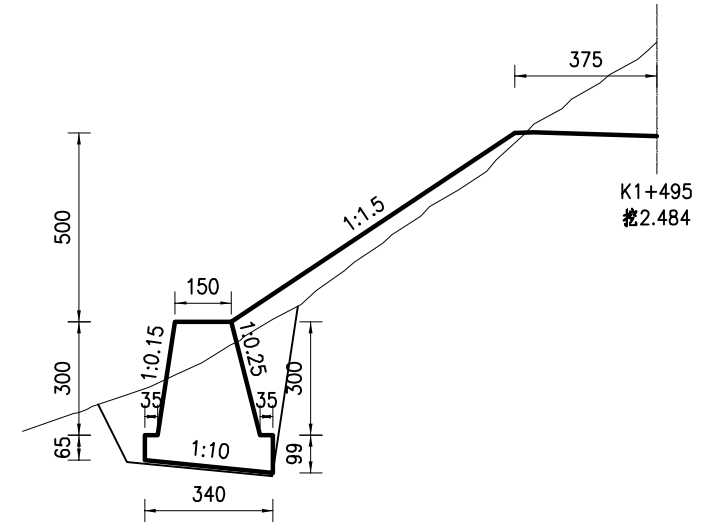
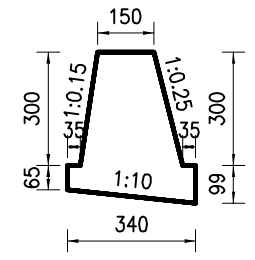
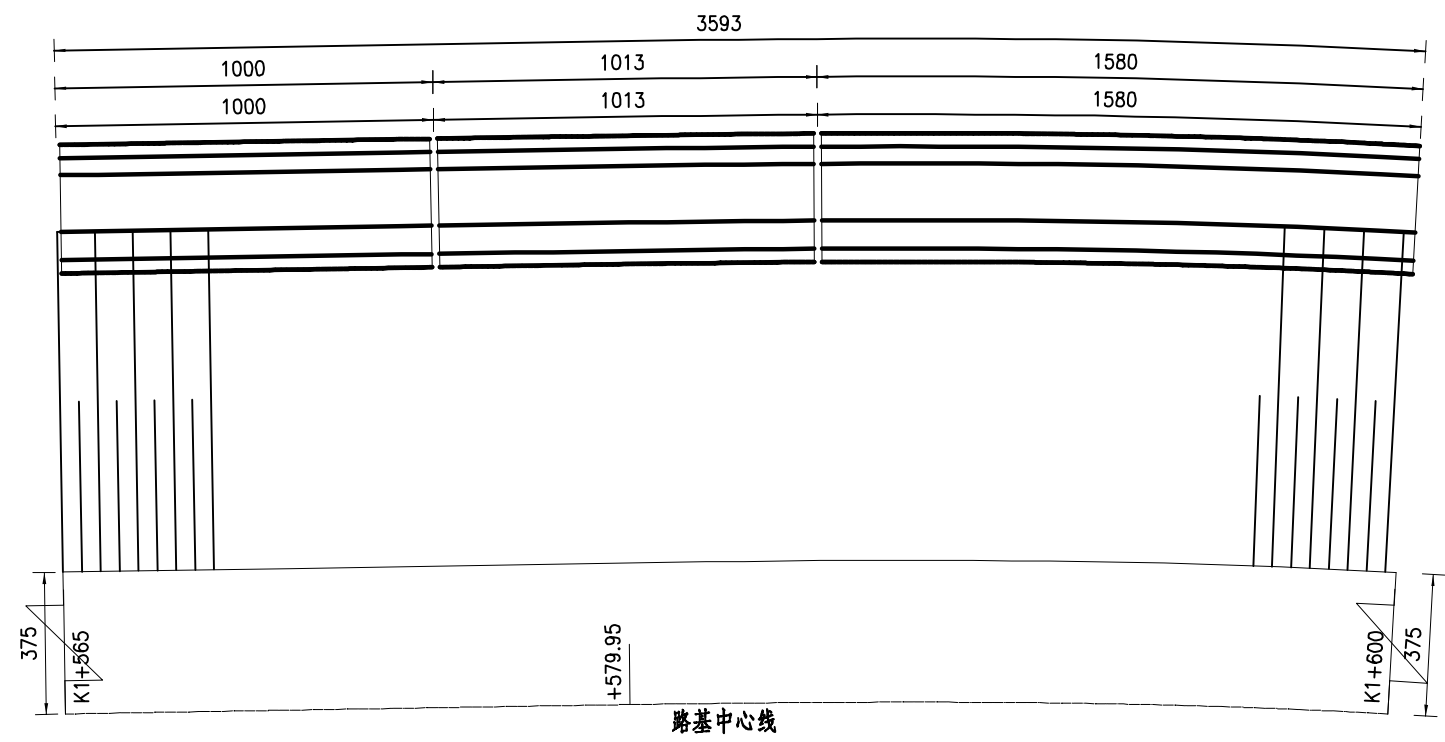


附 注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

起 点 ← 立面图 → 终 点



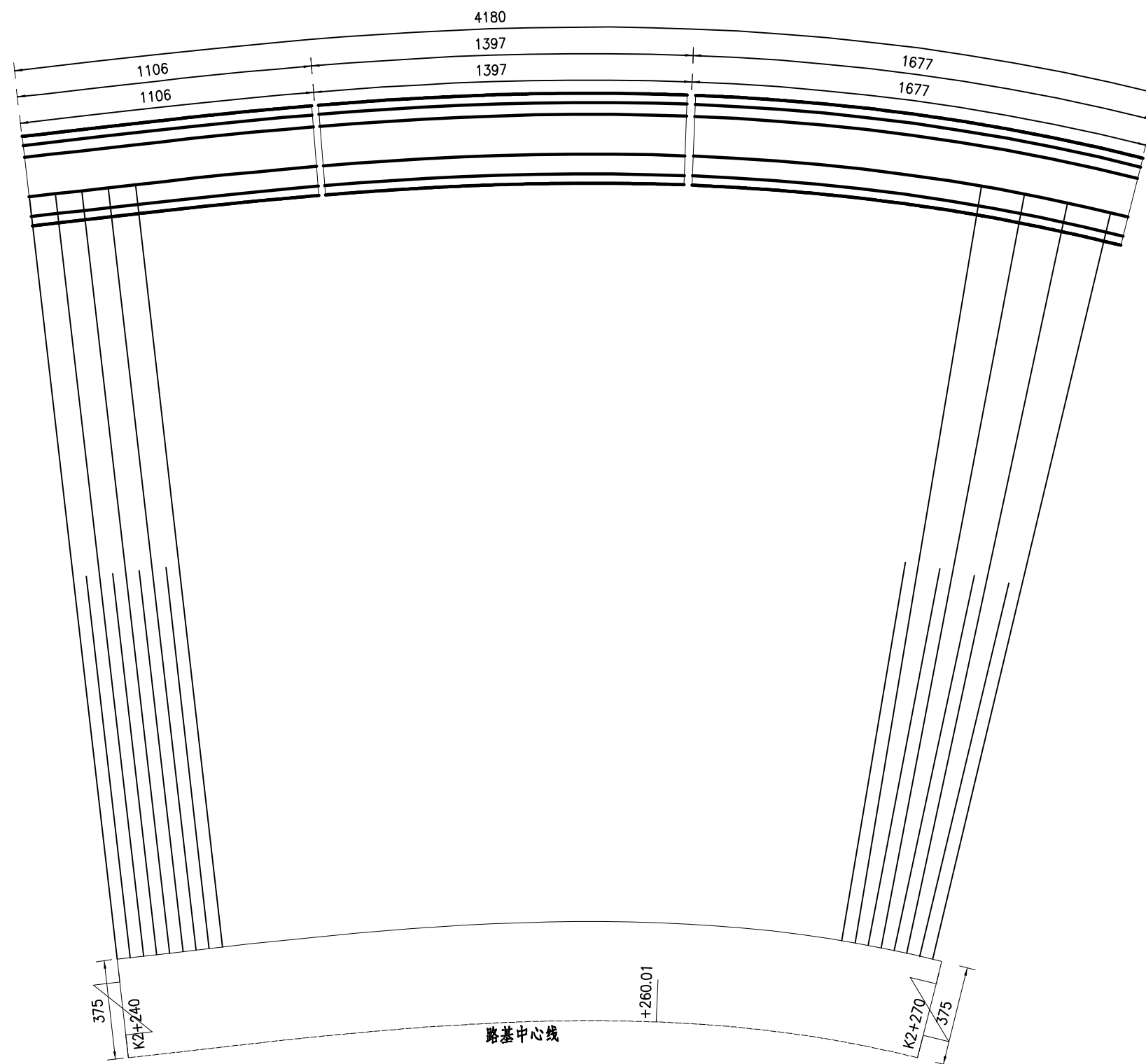
平面图



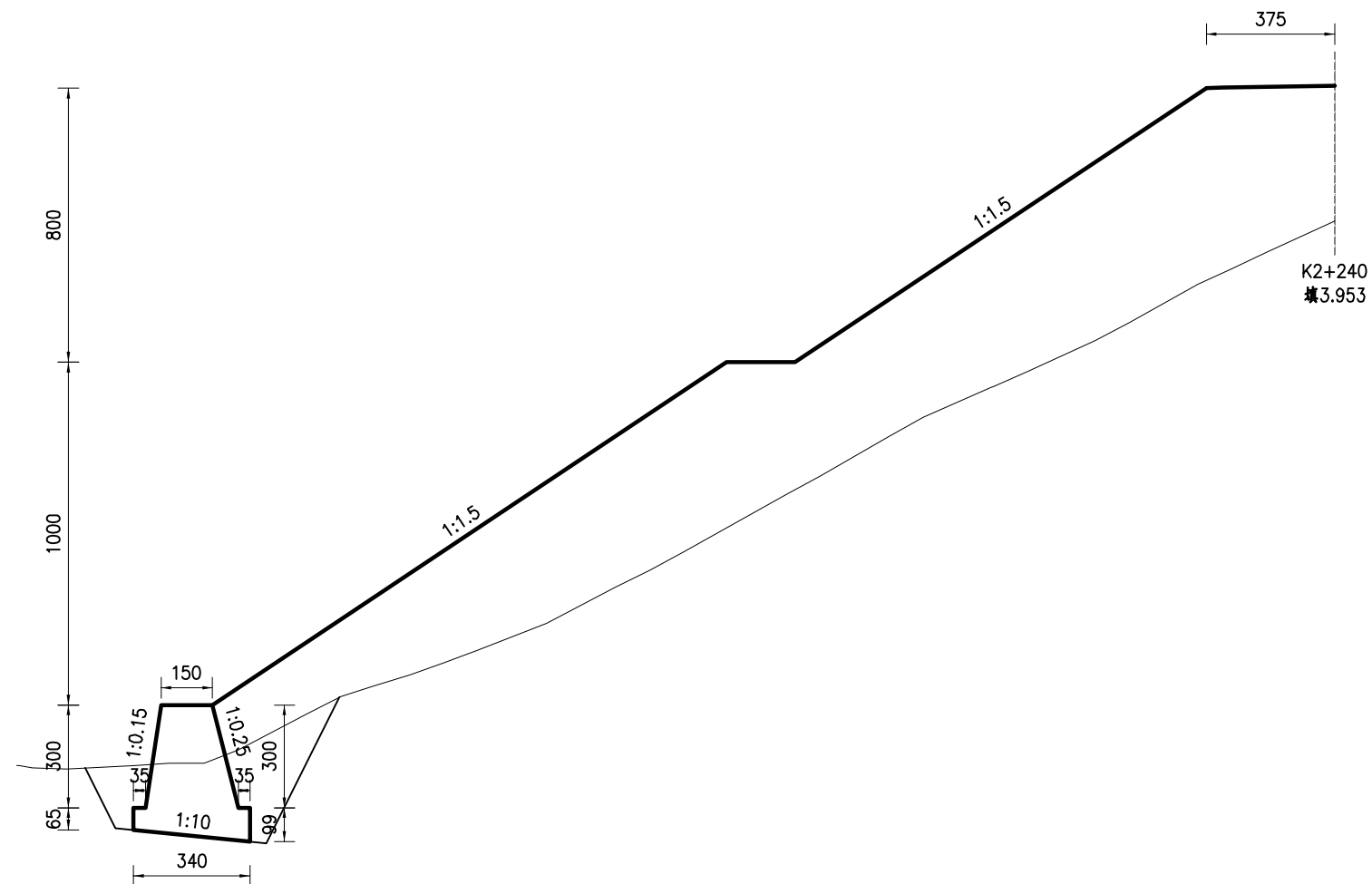
附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。



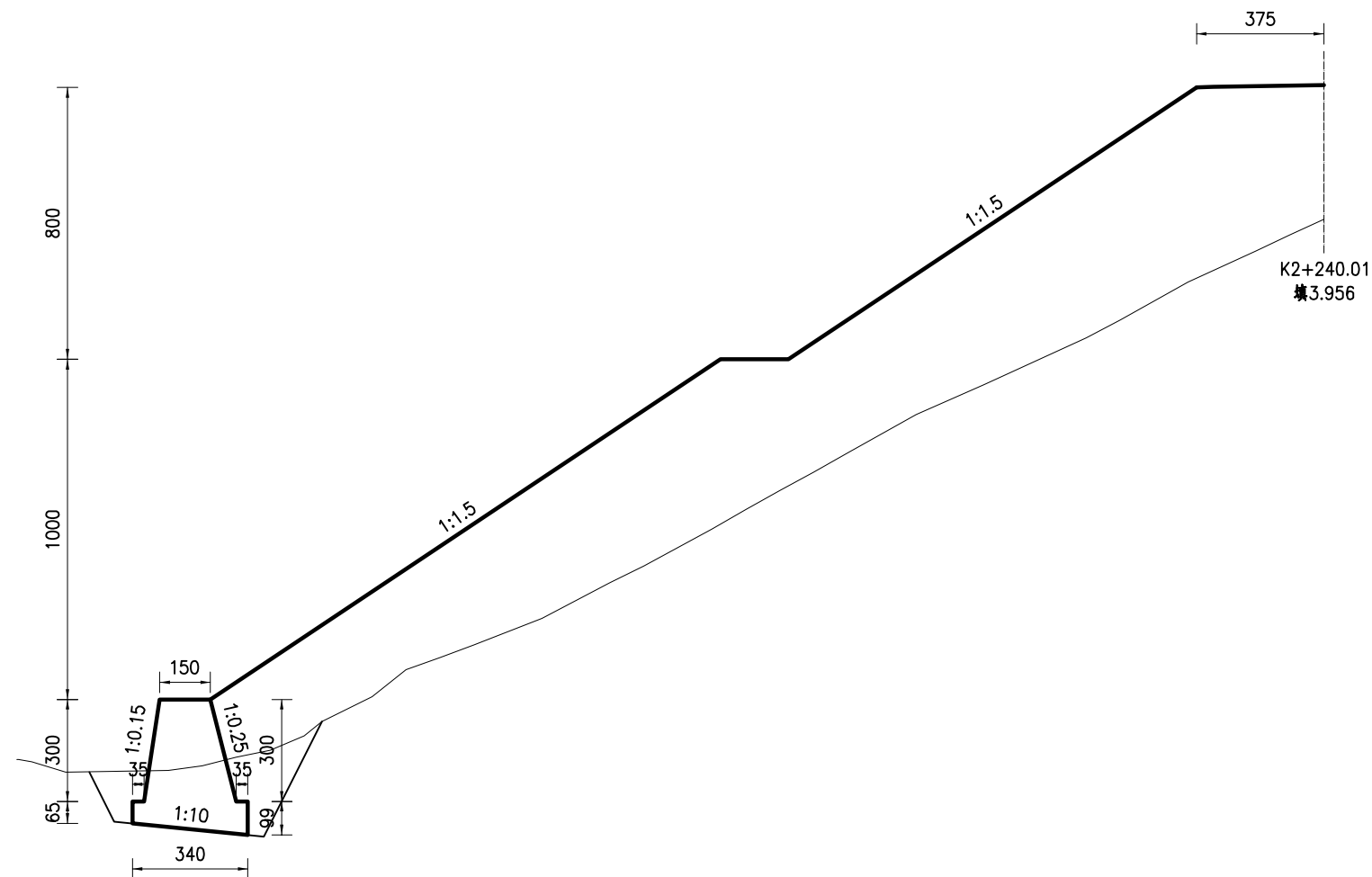
平面图



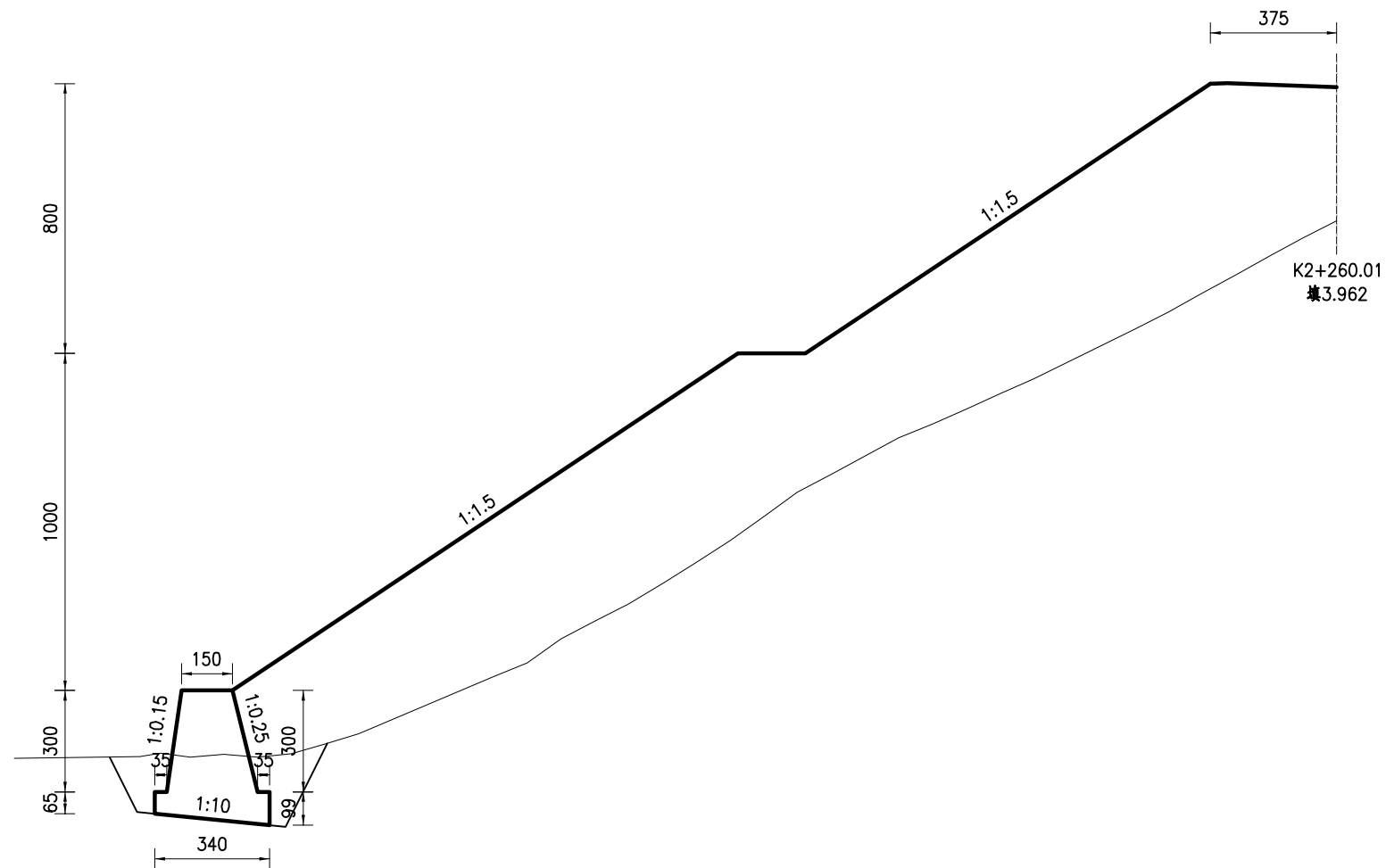
附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。



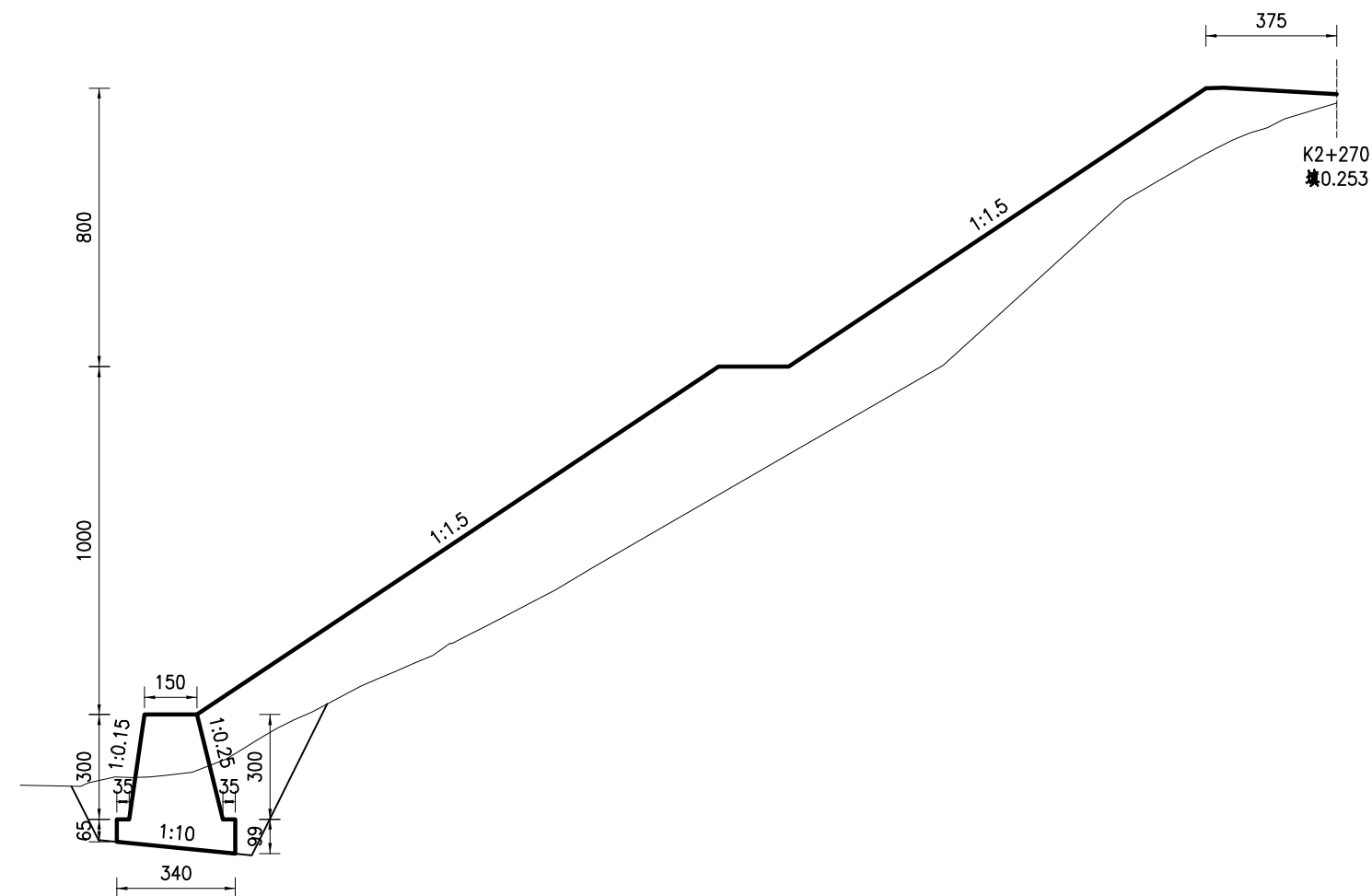
附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。



附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。



附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

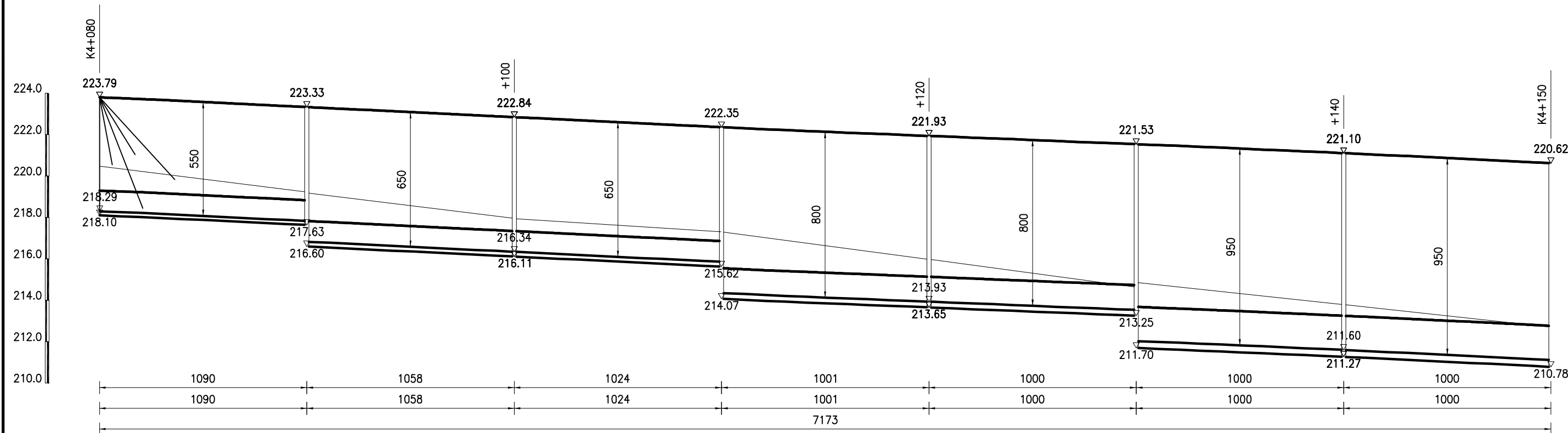


附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

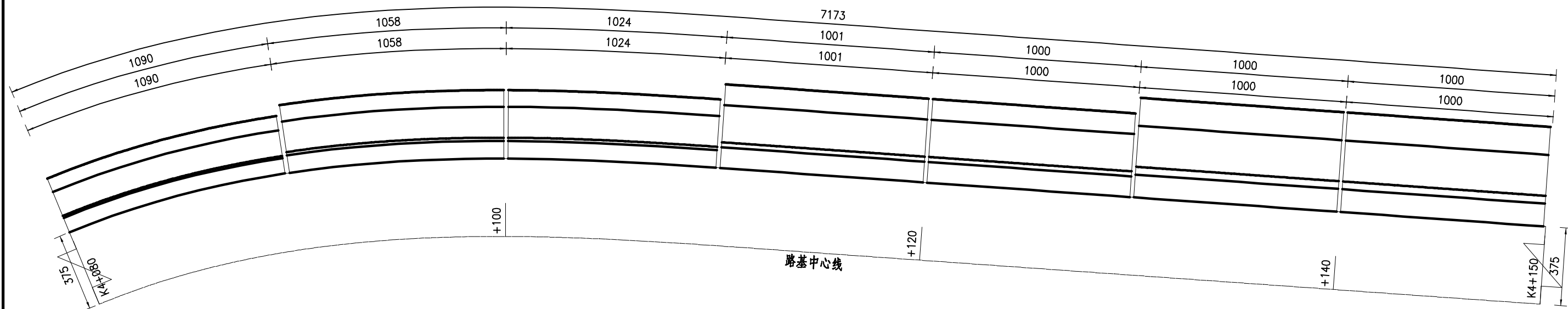
起 点

立 面 图

终 点



平 面 图



附 注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

抚州赣东公路设计院有限公司

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

挡土墙设计图

设计

邓作强

复核

罗小容

审核

何锁东

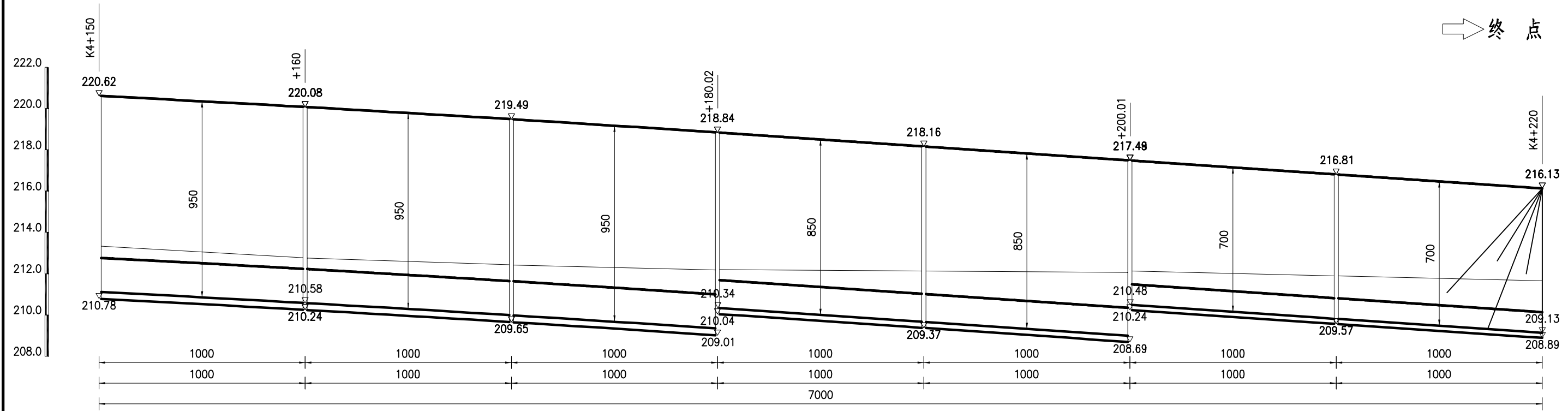
图号

S3-22-2

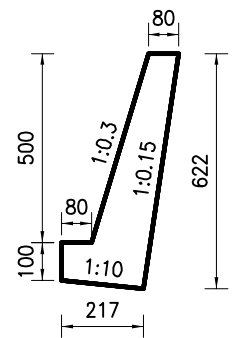
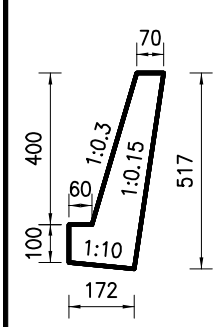
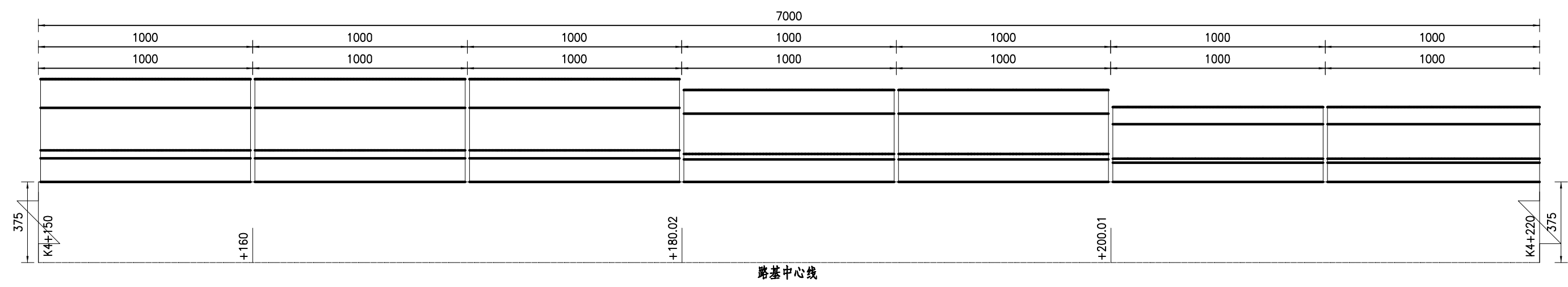
起 点

立 面 图

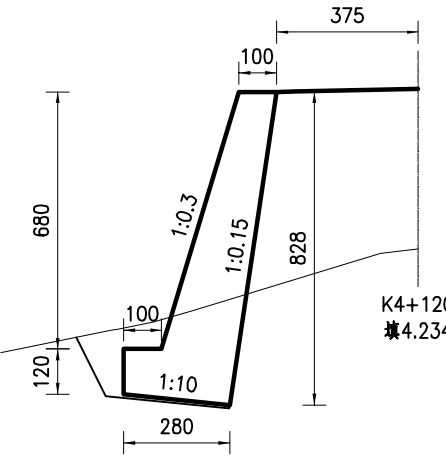
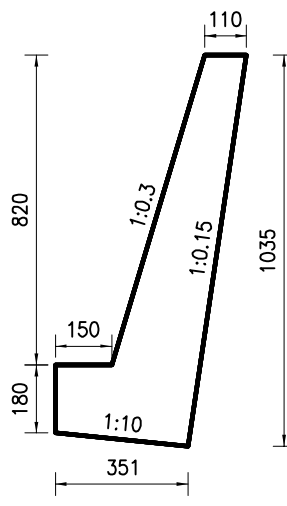
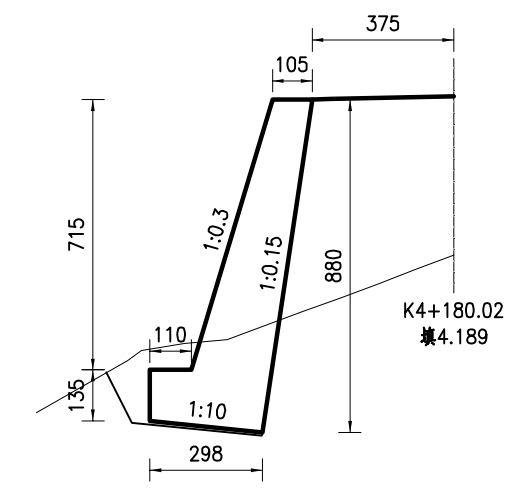
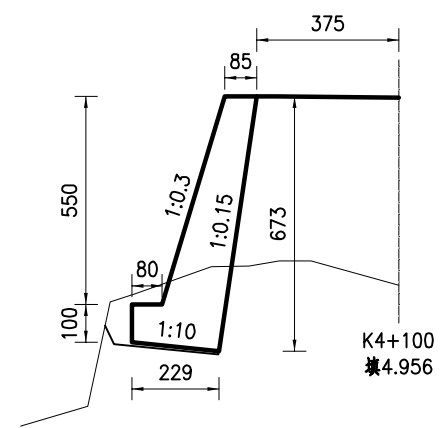
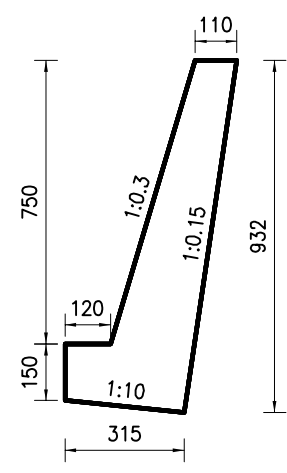
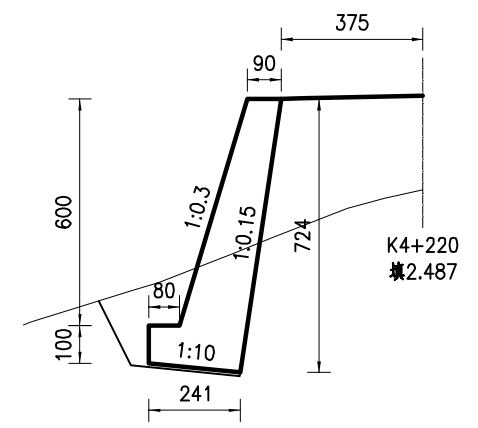
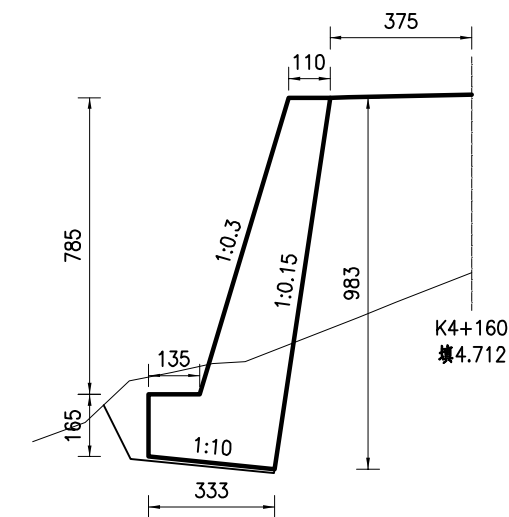
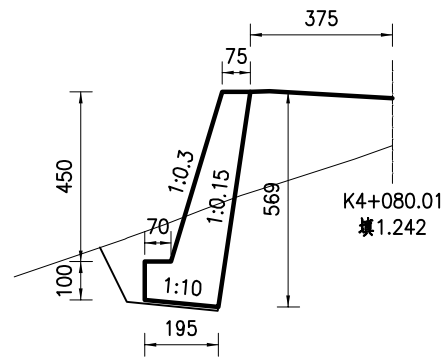
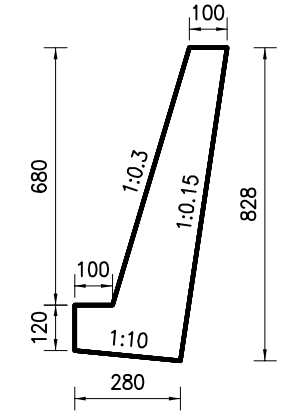
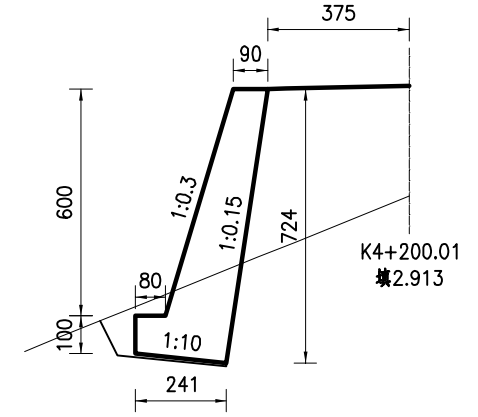
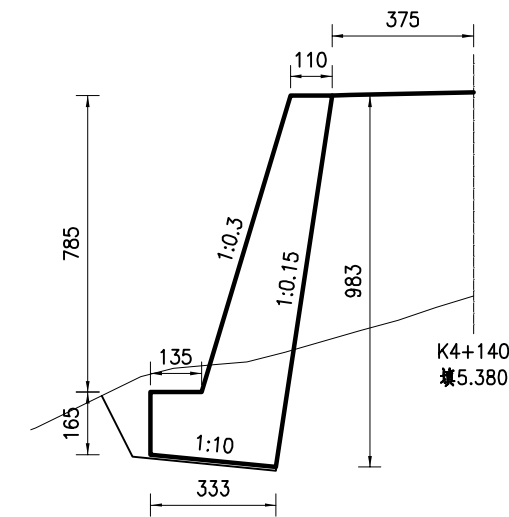
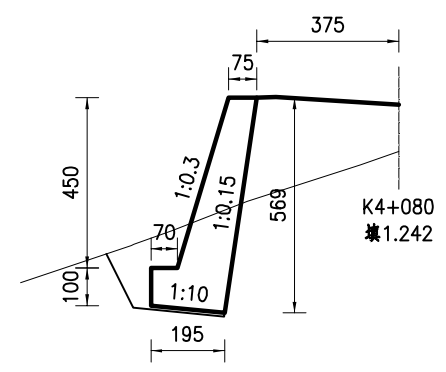
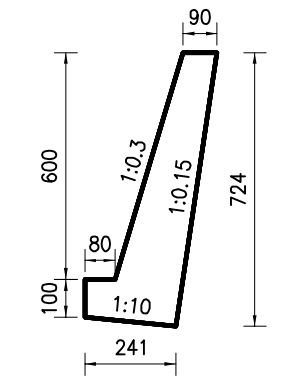
终 点



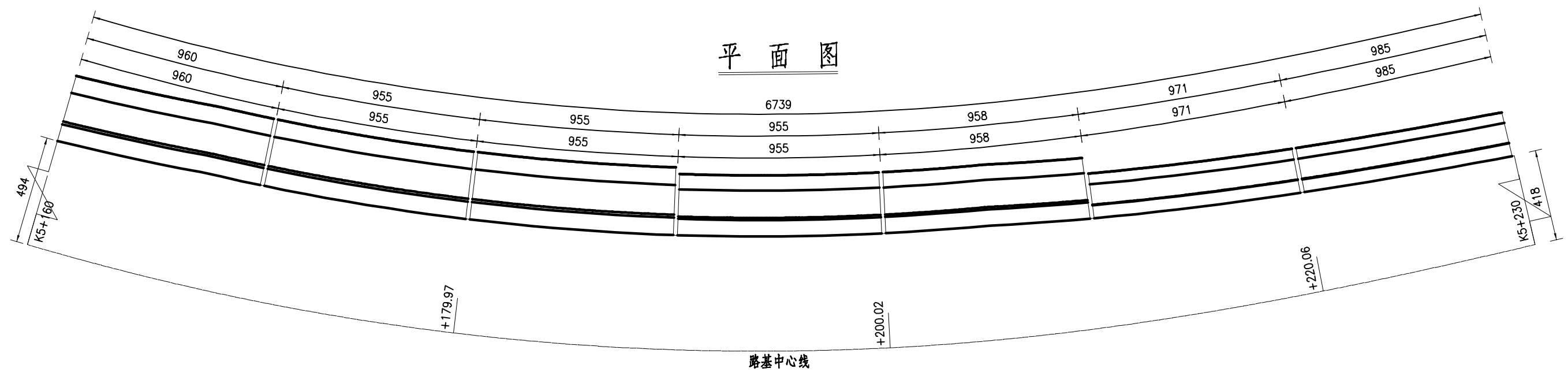
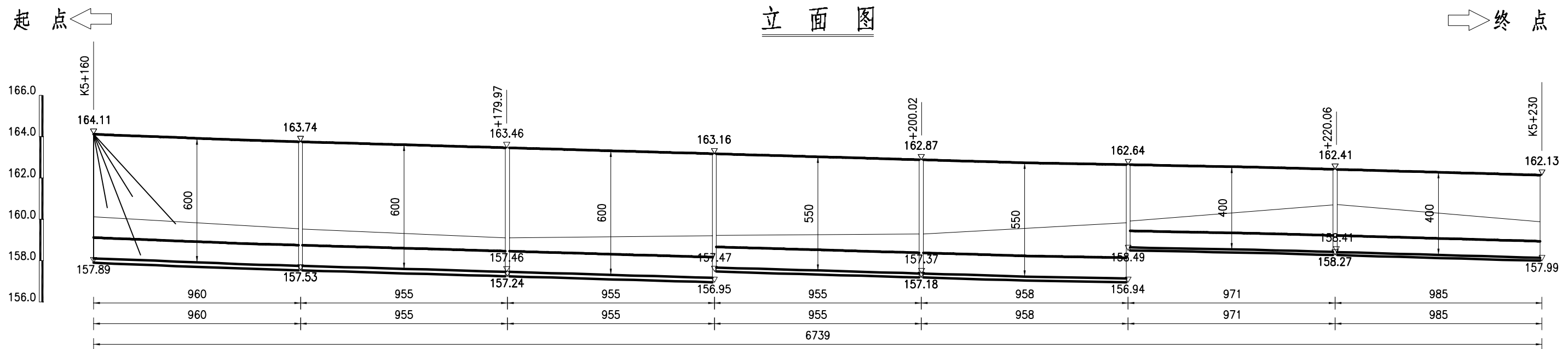
平 面 图



附 注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。



附注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

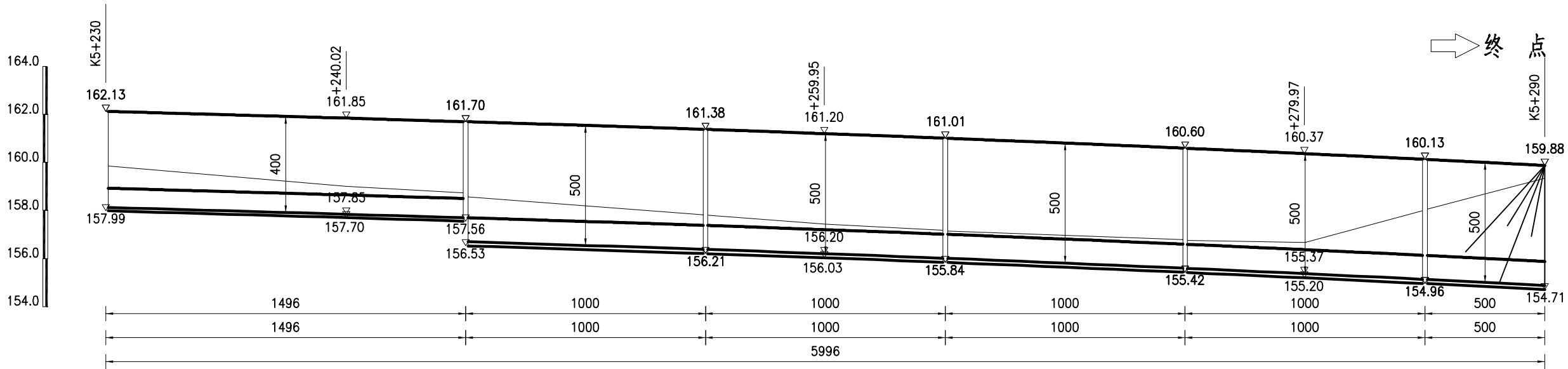


附注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

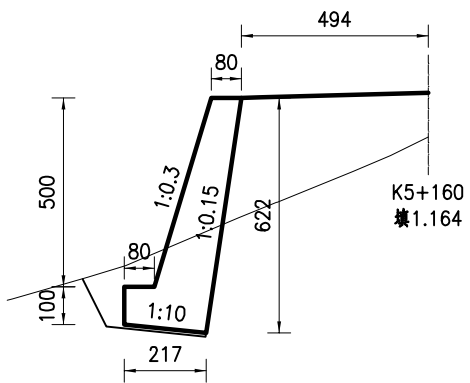
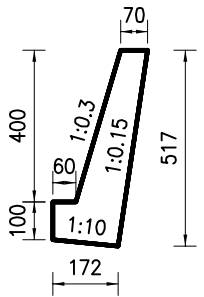
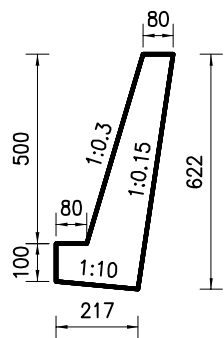
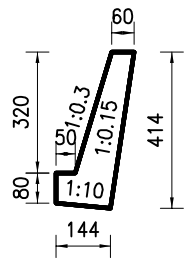
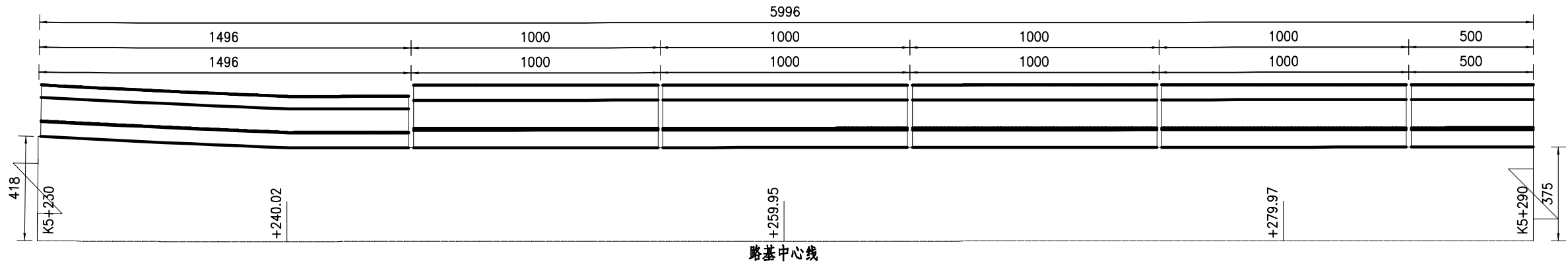
起点 ←

立面图

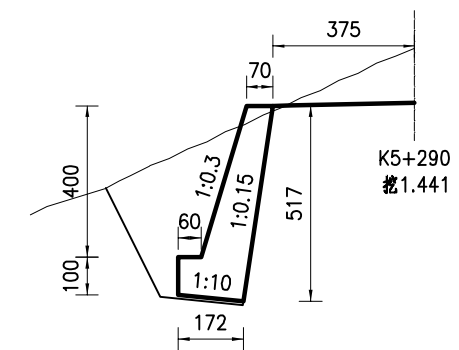
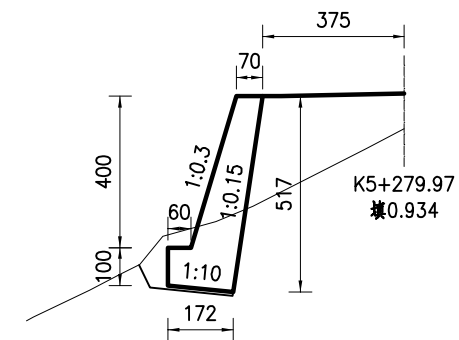
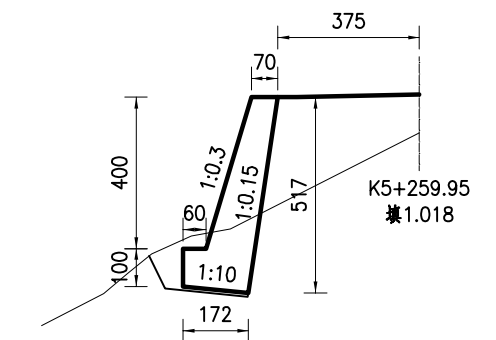
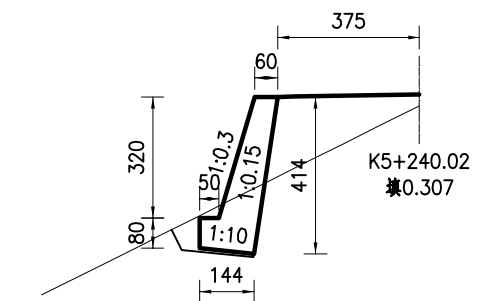
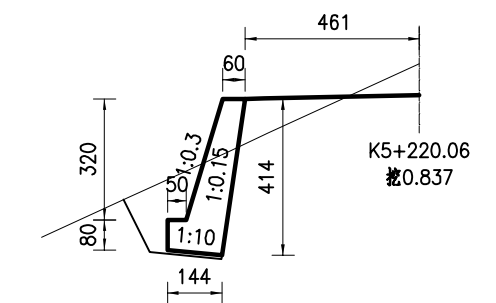
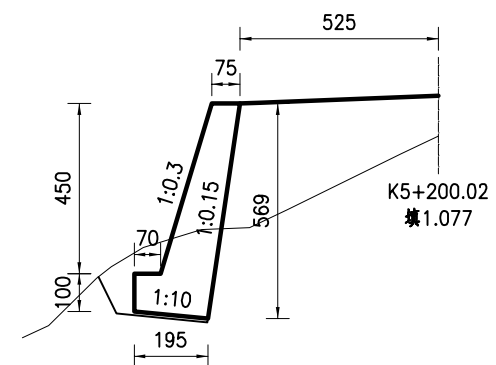
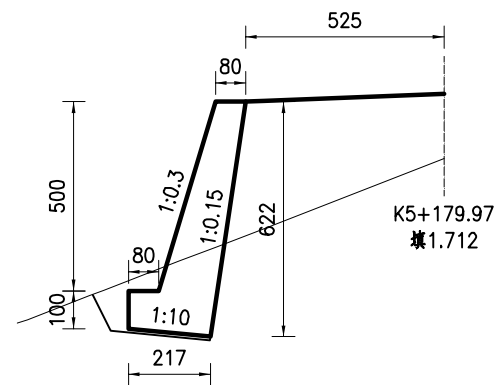
→ 终点



平面图



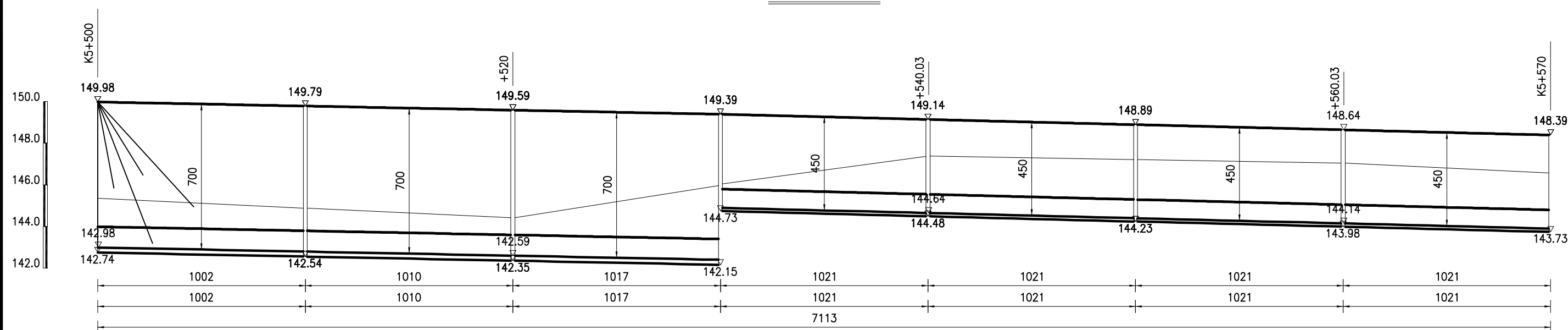
附注：
本图比例为 1: 200，尺寸均以 cm 计，标高单位以 m 计。



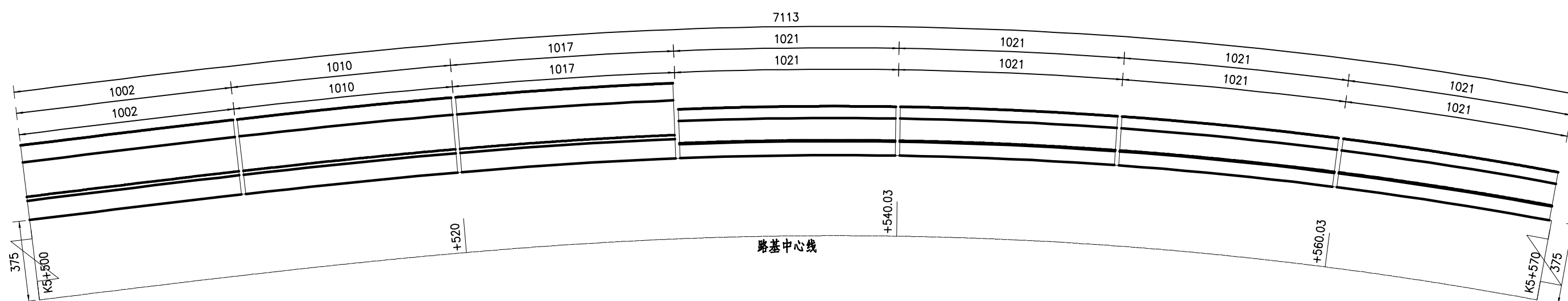
附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

立面图

⇒ 终点



平面图

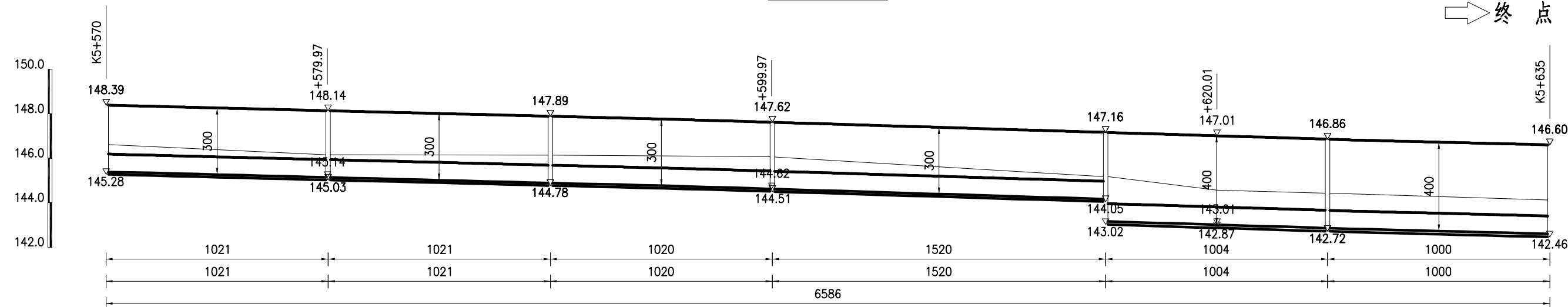


本图比例为1:200,尺寸均以cm计,标高单位以m计。

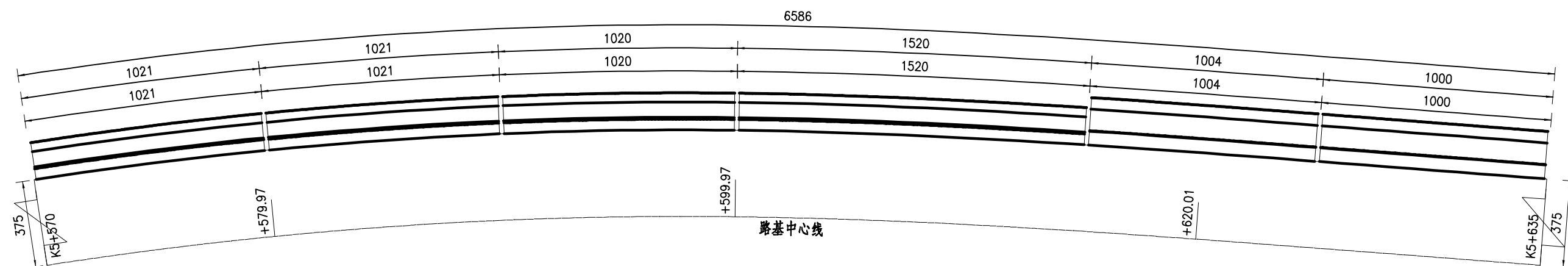
起 点

立 面 图

终 点



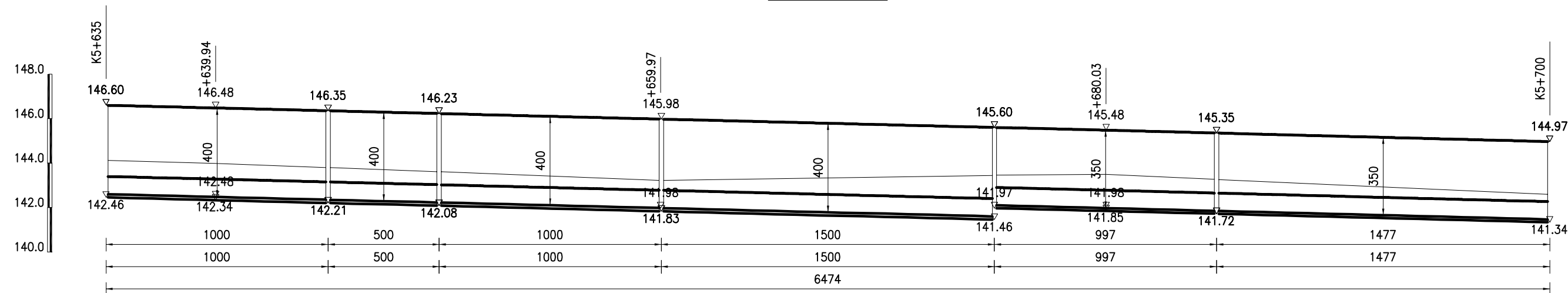
平 面 图



起 点

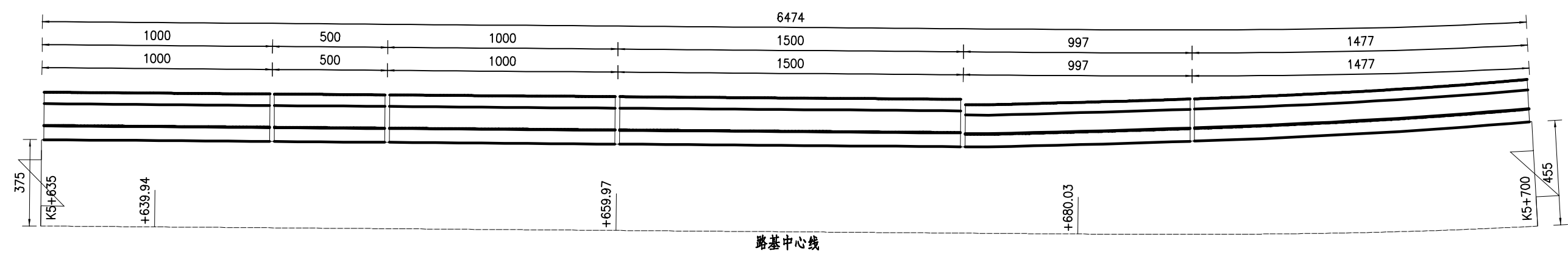
立 面 图

终 点

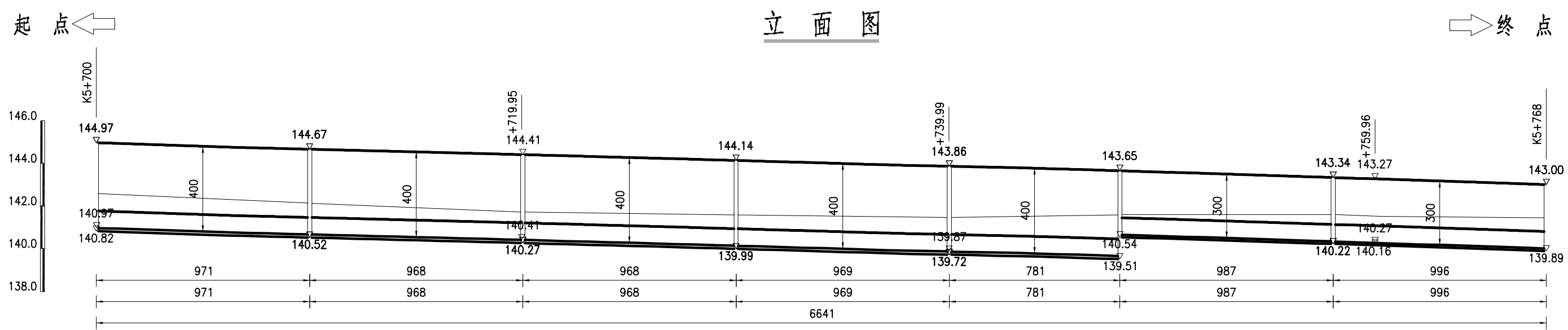


附 注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

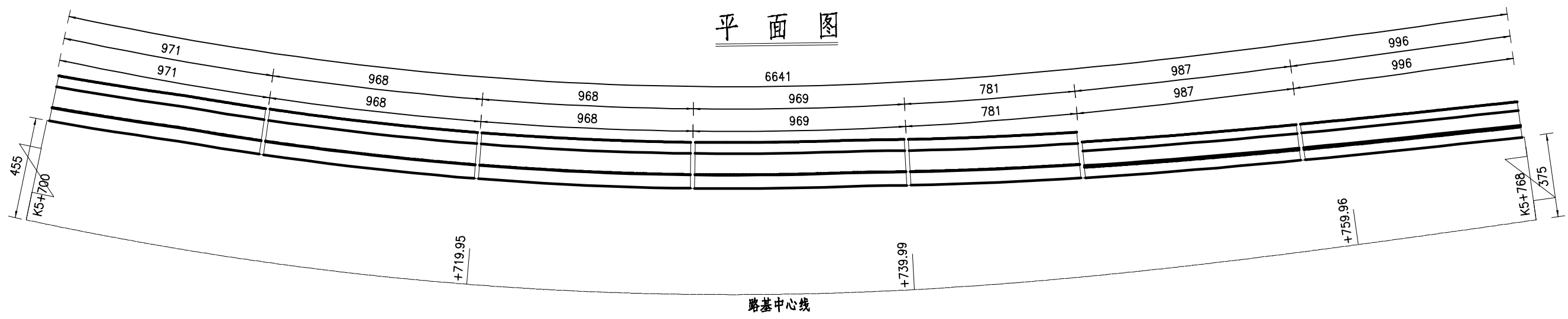
平面图



立面图



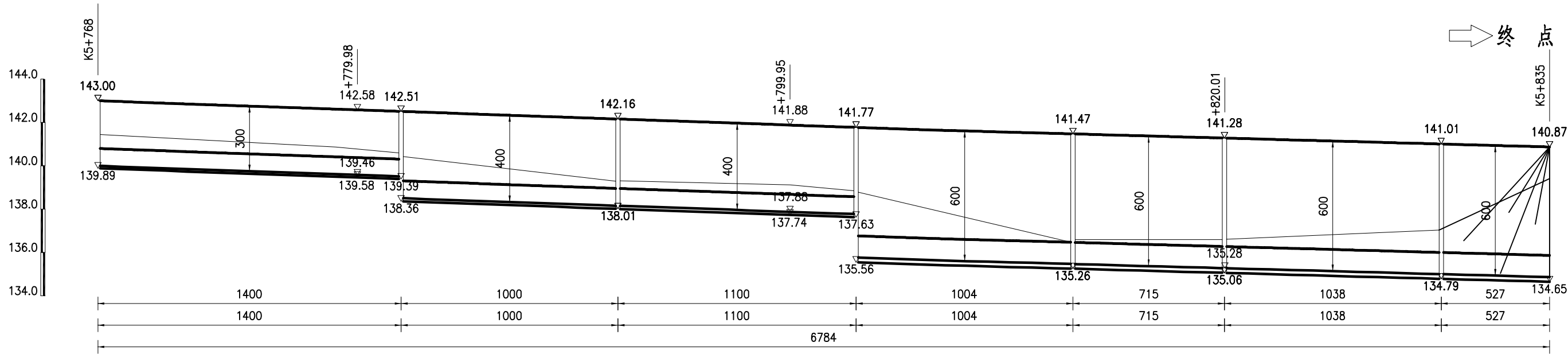
平面图



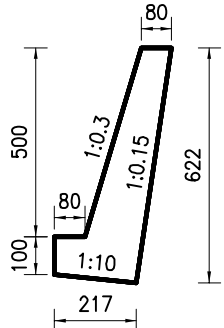
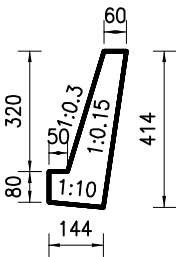
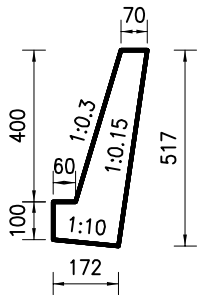
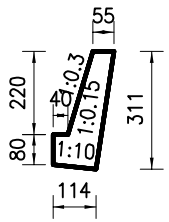
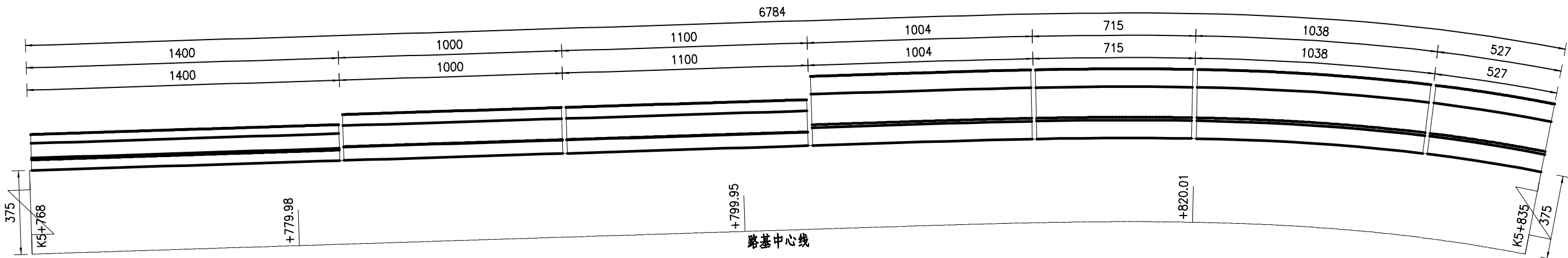
附注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

起点

立面图

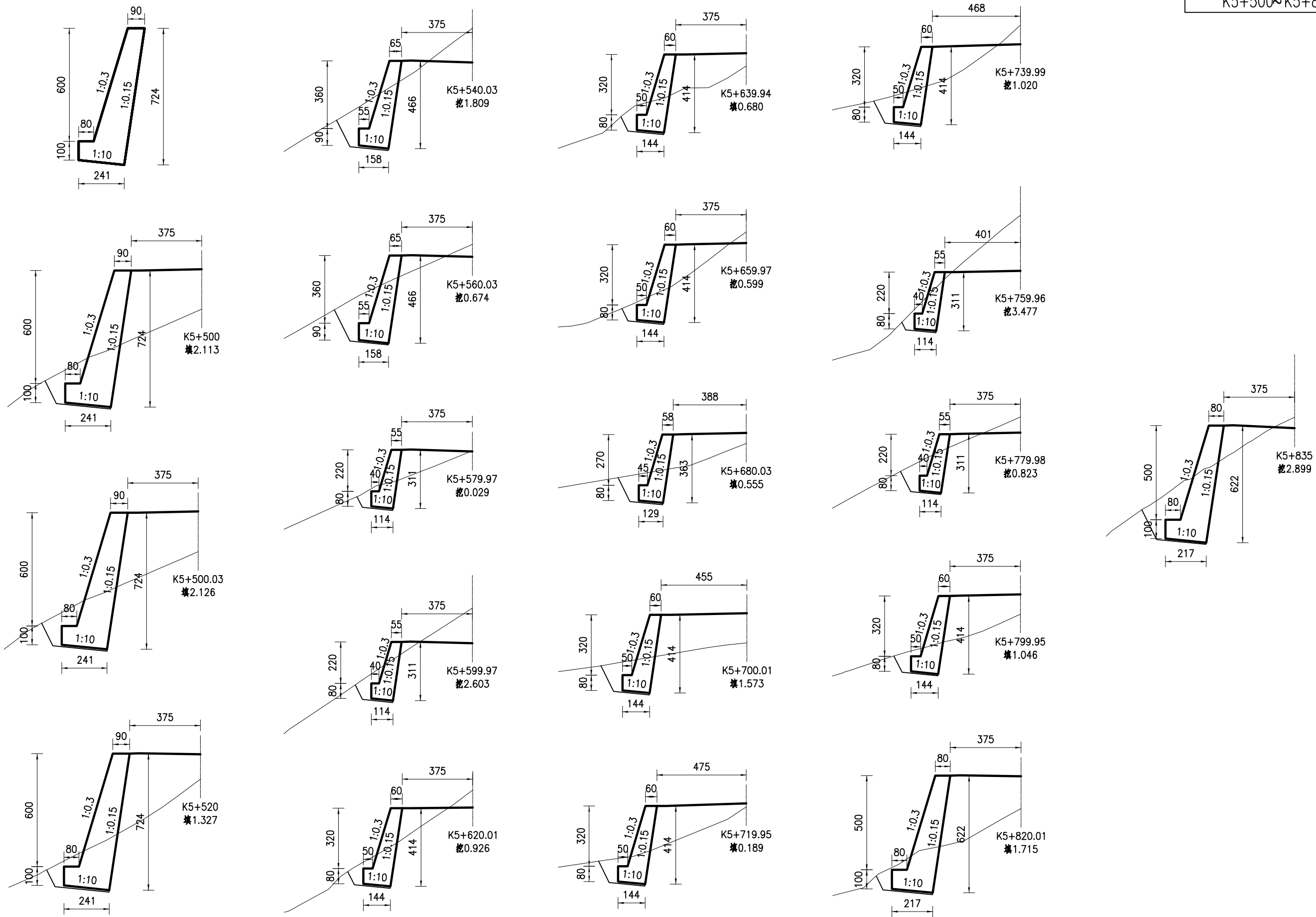


平面图

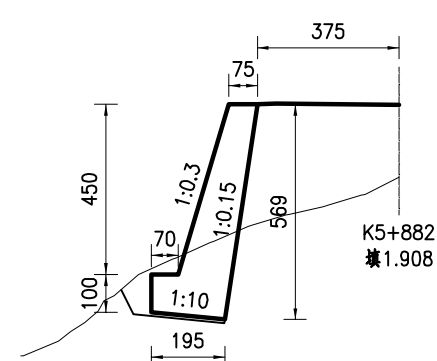
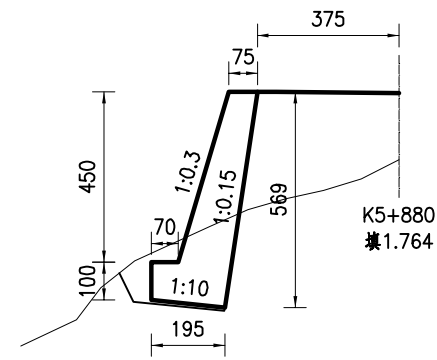
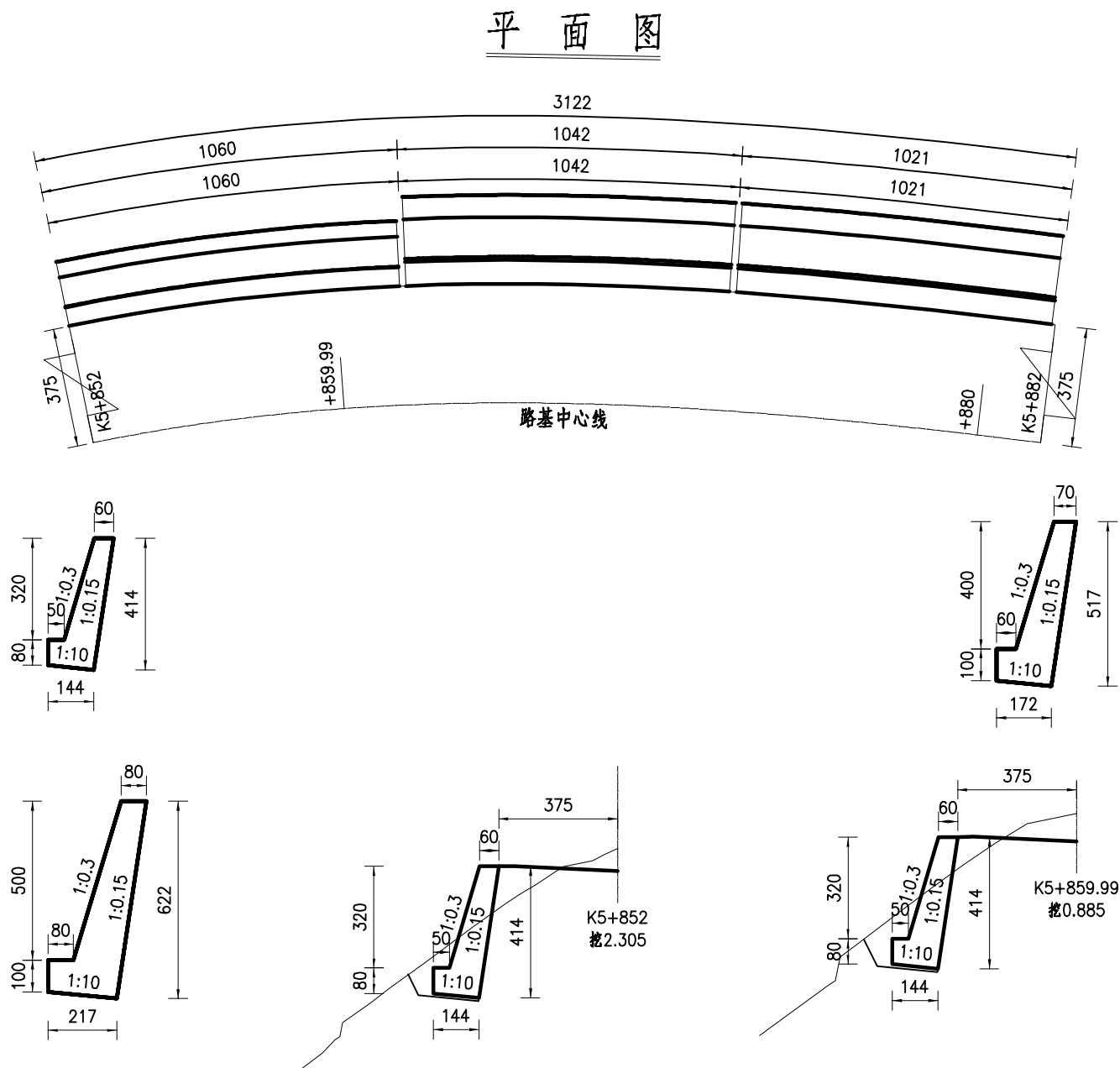
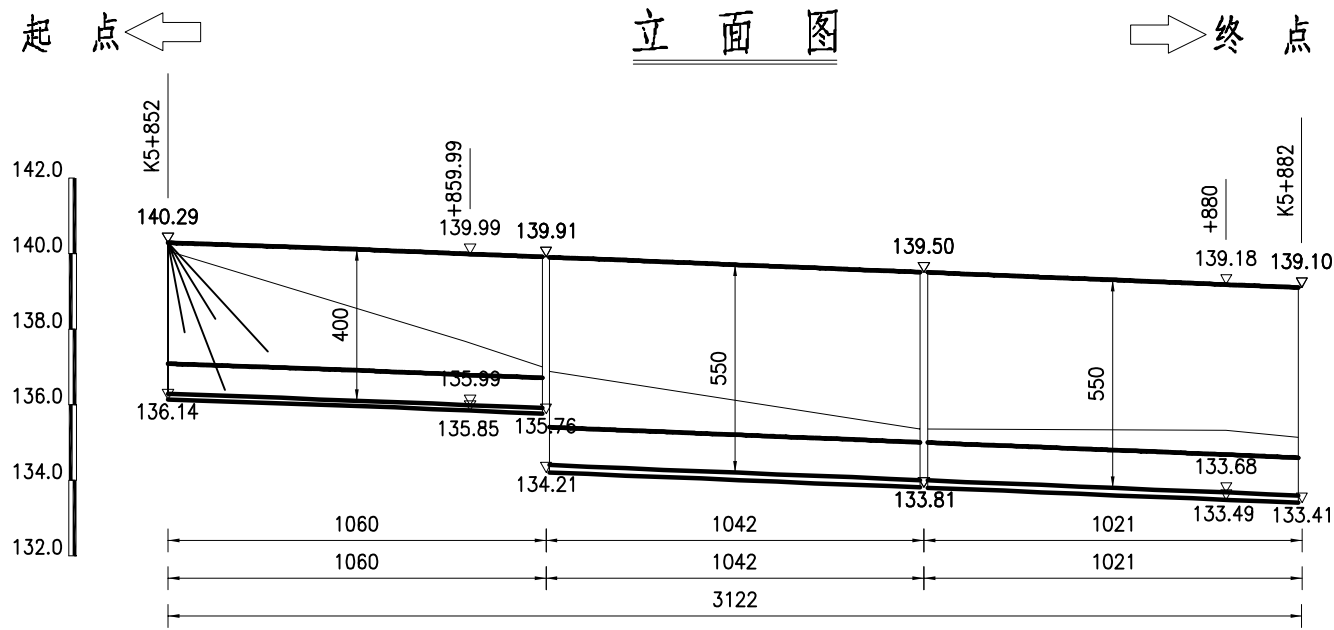


附注:

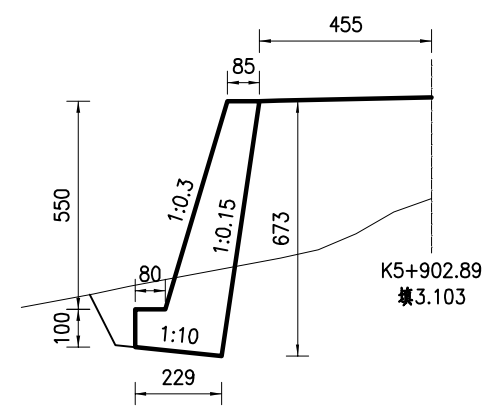
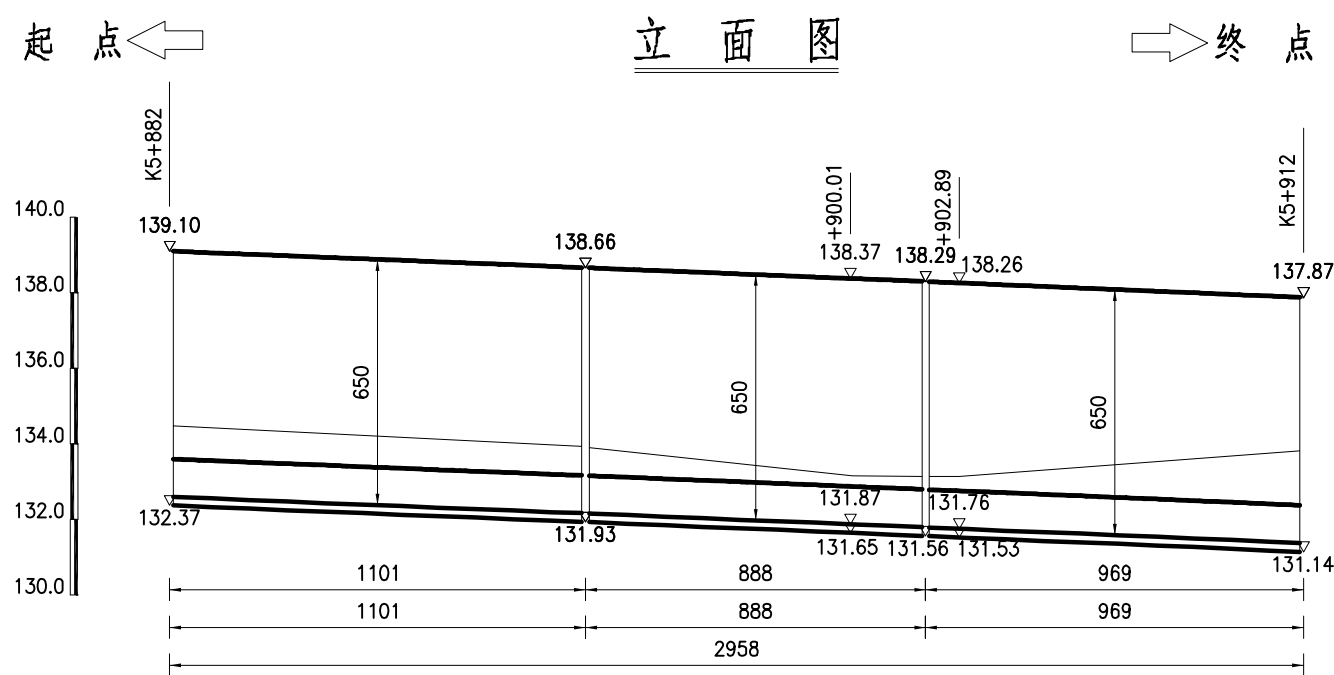
本图比例为1:200, 尺寸均以cm计, 标高单位以m计。



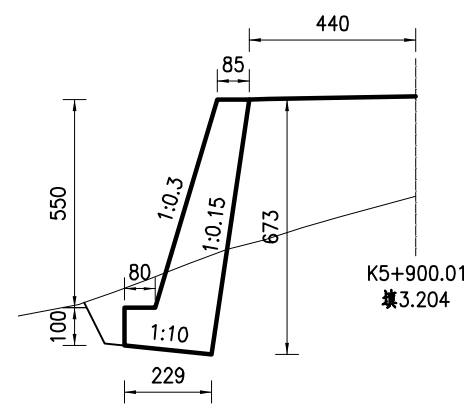
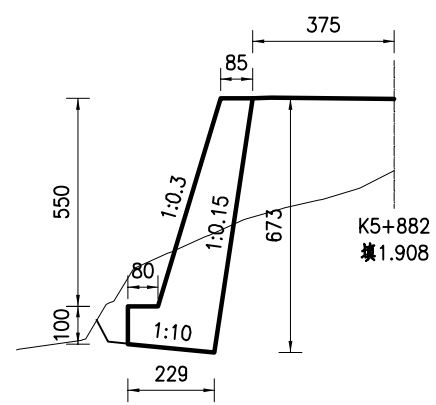
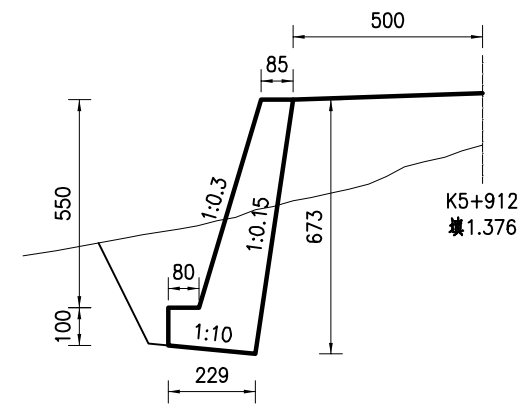
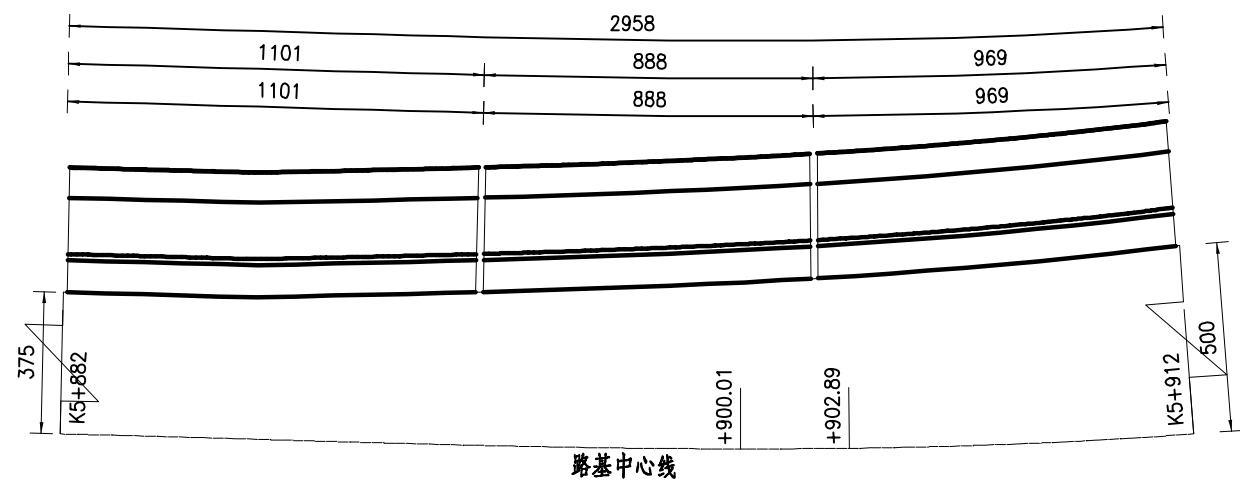
附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。



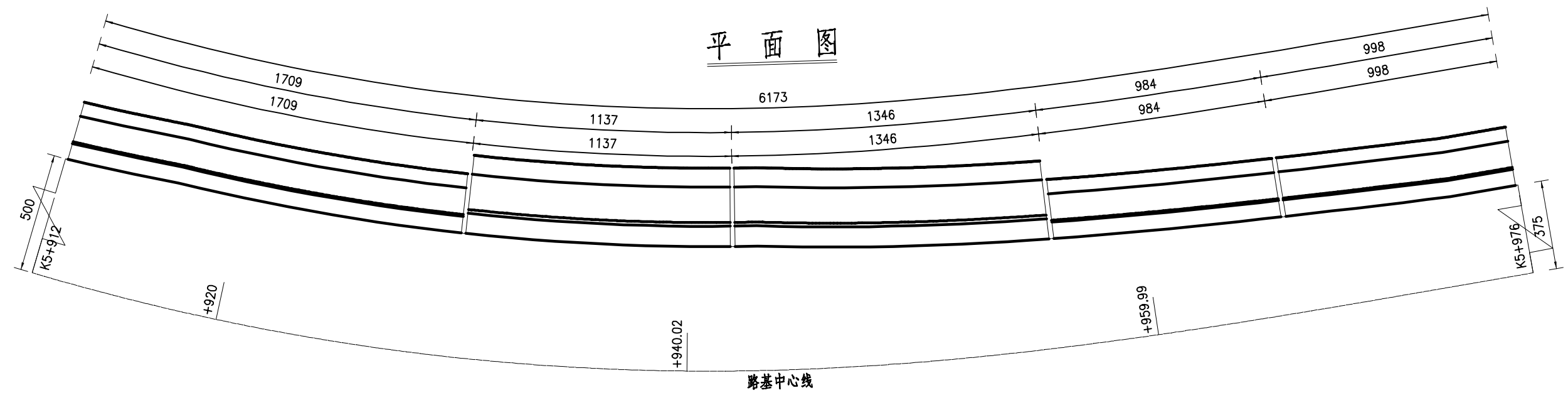
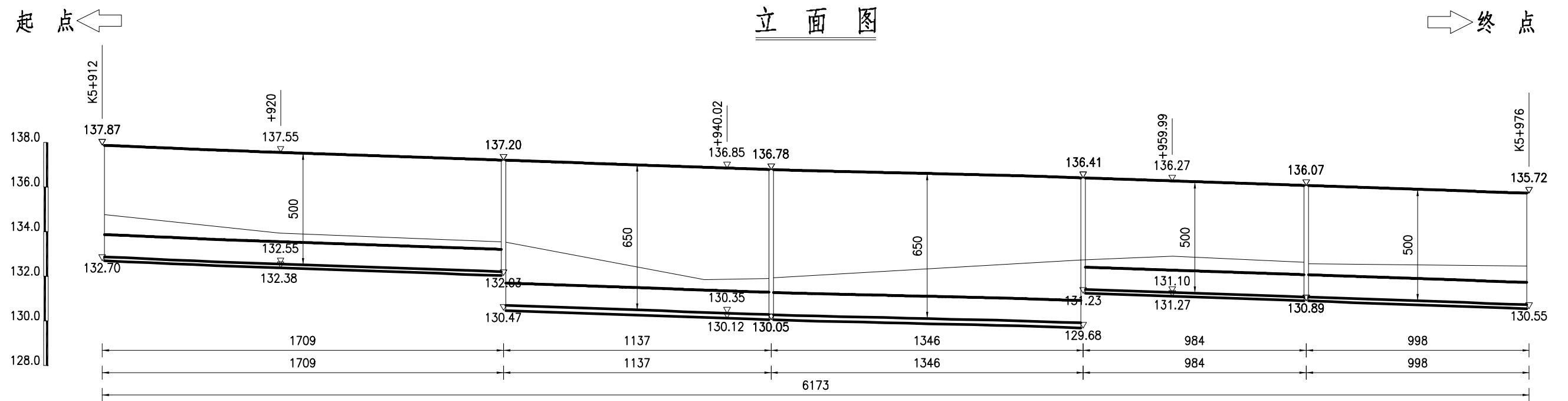
附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。



平面图



附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

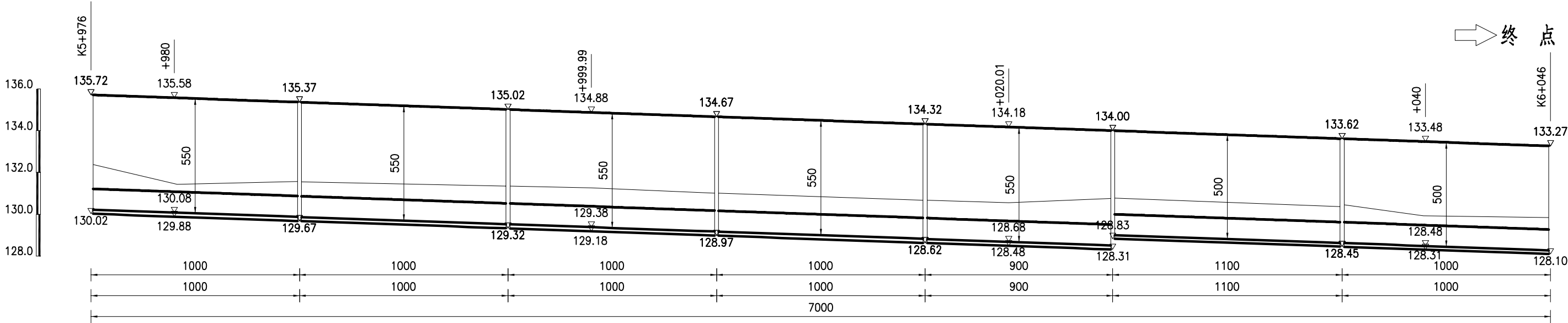


附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

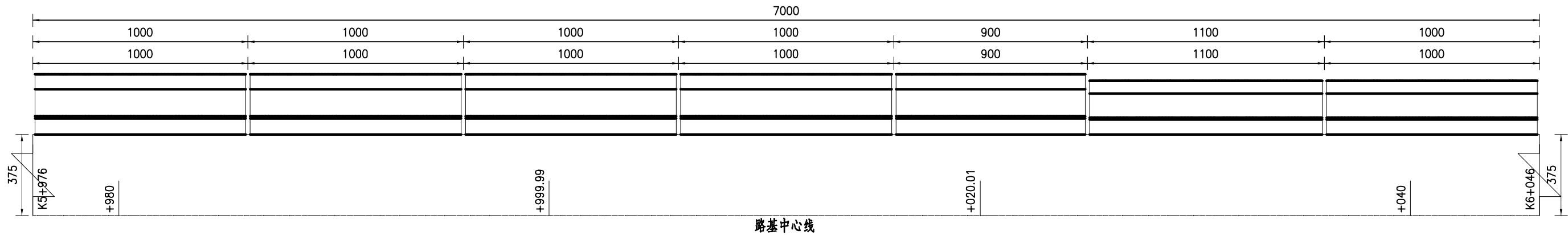
起 点

立 面 图

终 点



平 面 图

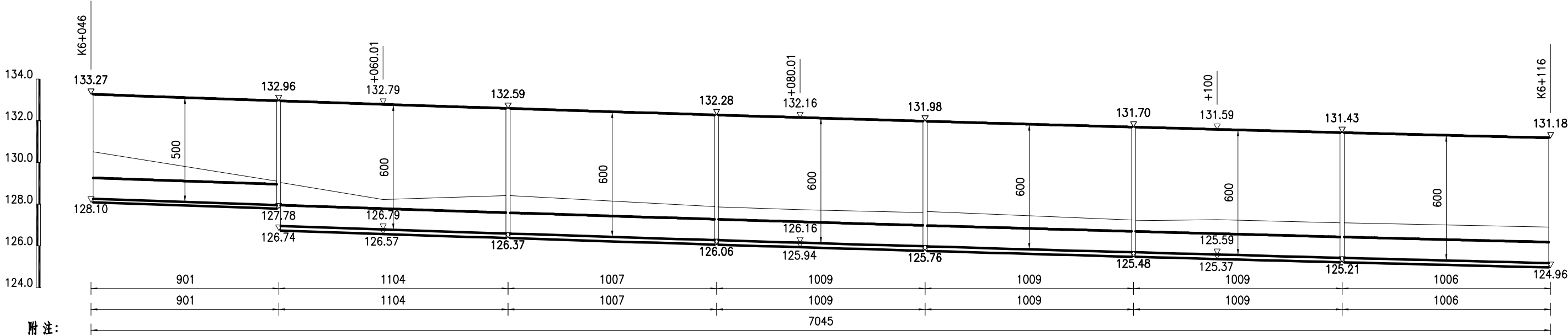


路基中心线

起 点

立 面 图

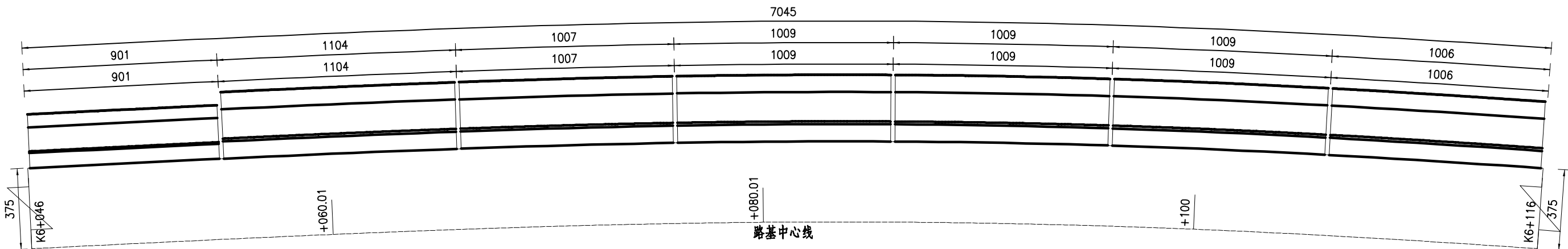
终 点



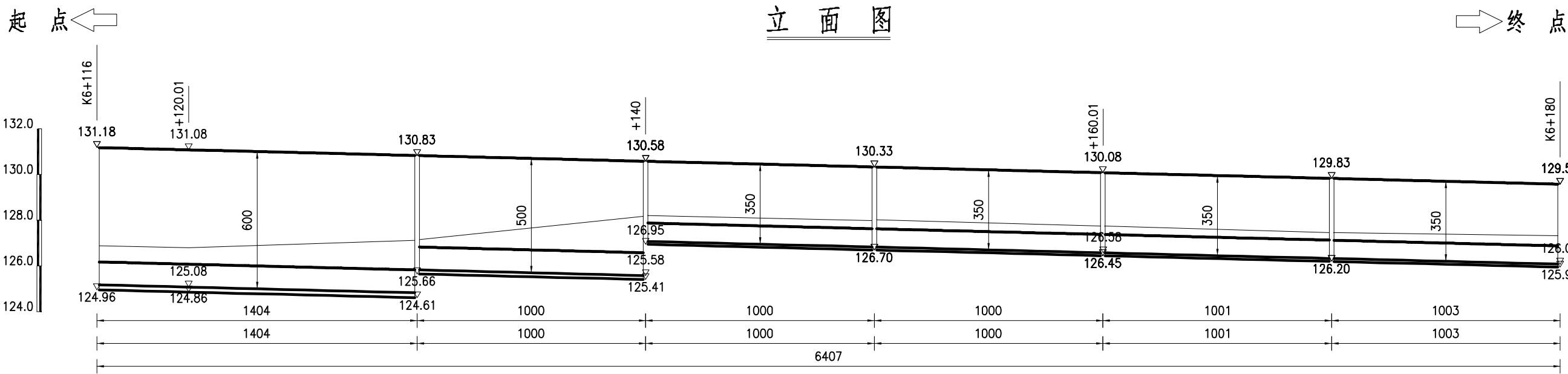
附 注:

本图比例为 1: 200, 尺寸均以 cm 计, 标高单位以 m 计。

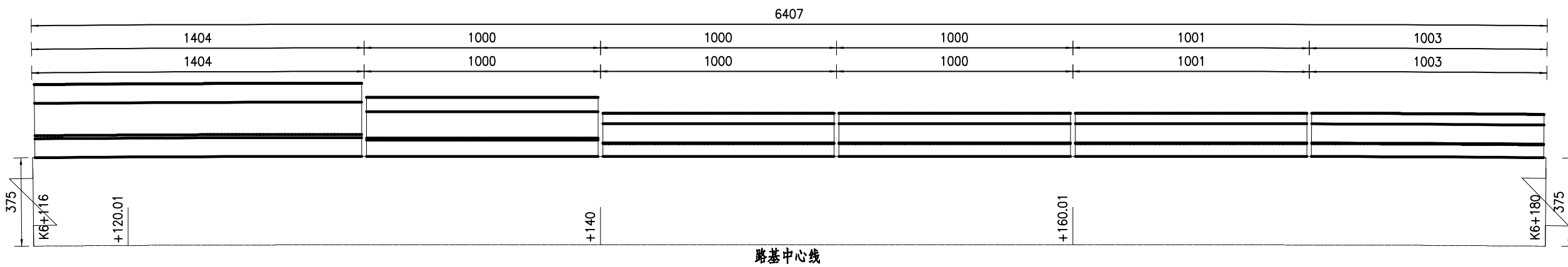
平面图



立面图



平面图

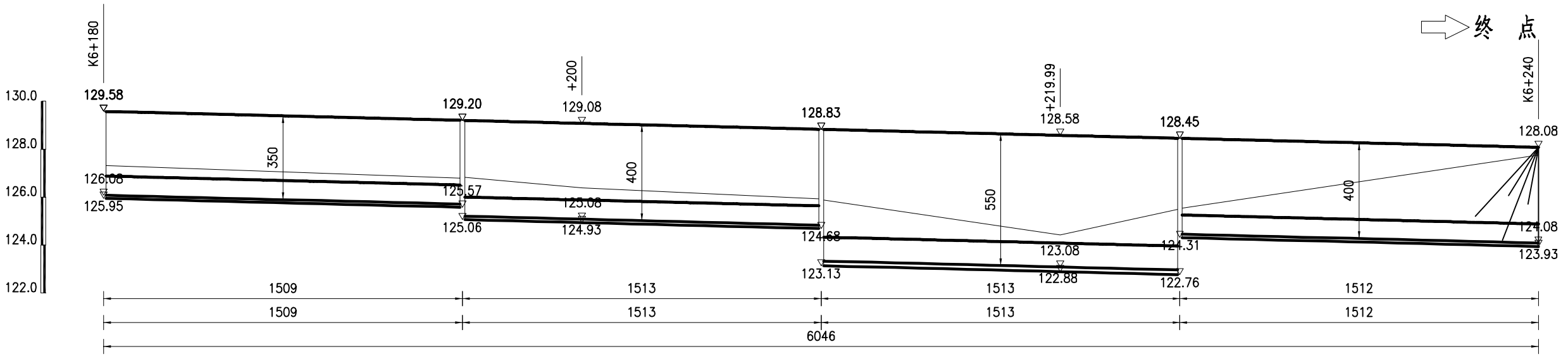


附注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

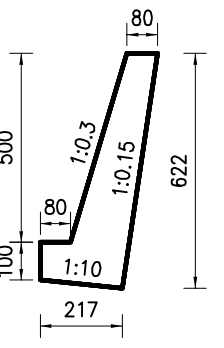
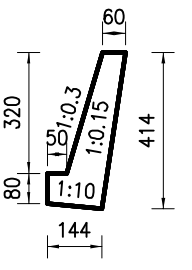
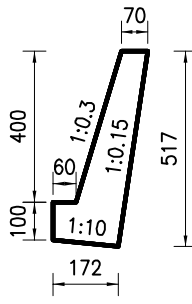
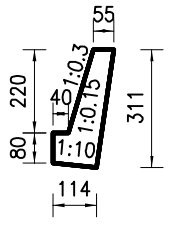
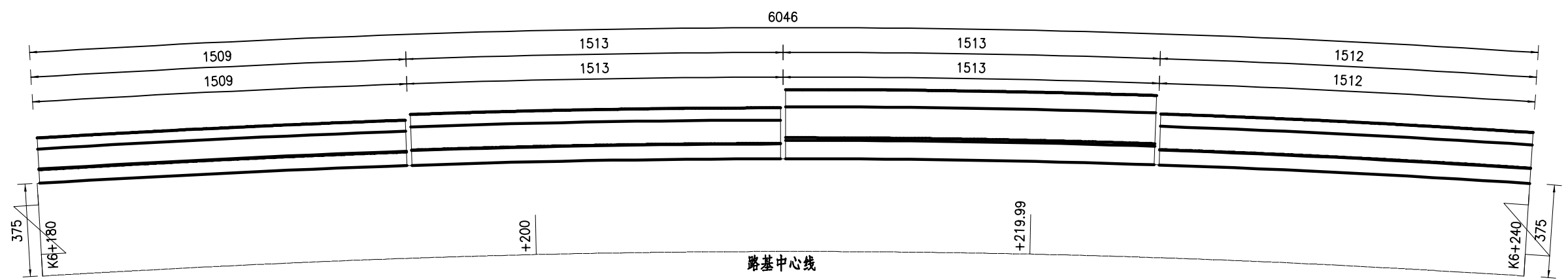
起点

立面图

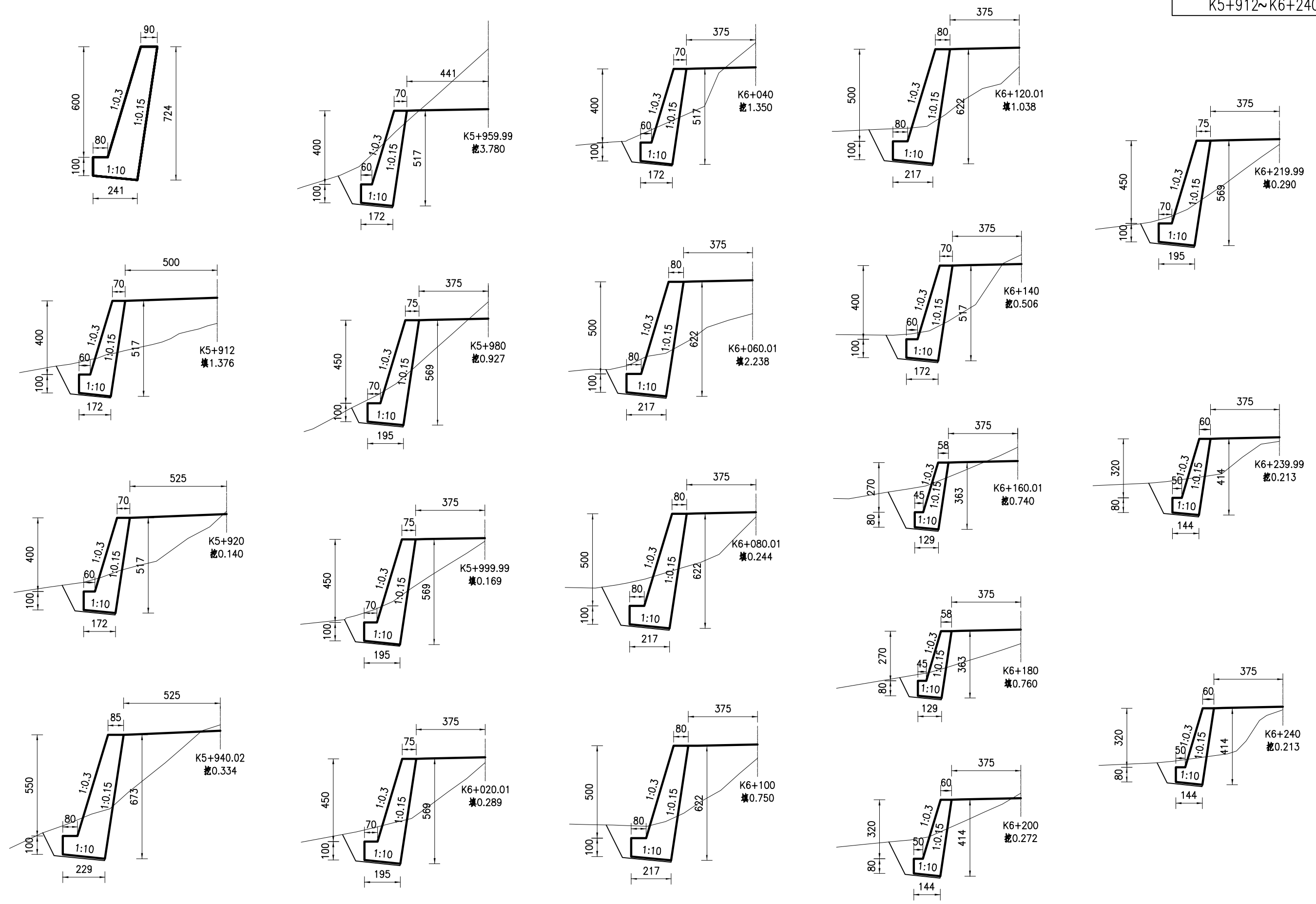
终点



平面图



附注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

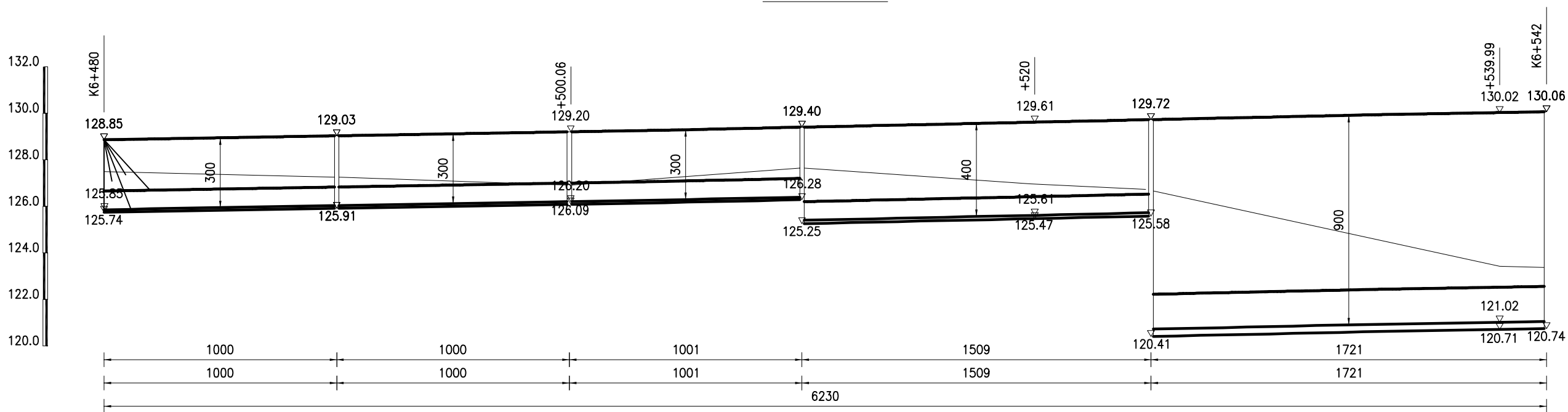


附注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

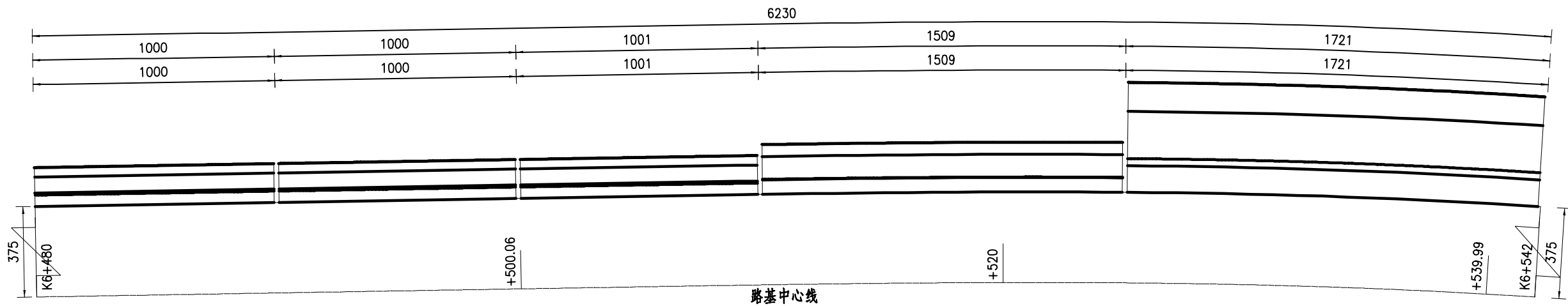
起 点 ←

立 面 图

→ 终 点



平 面 图

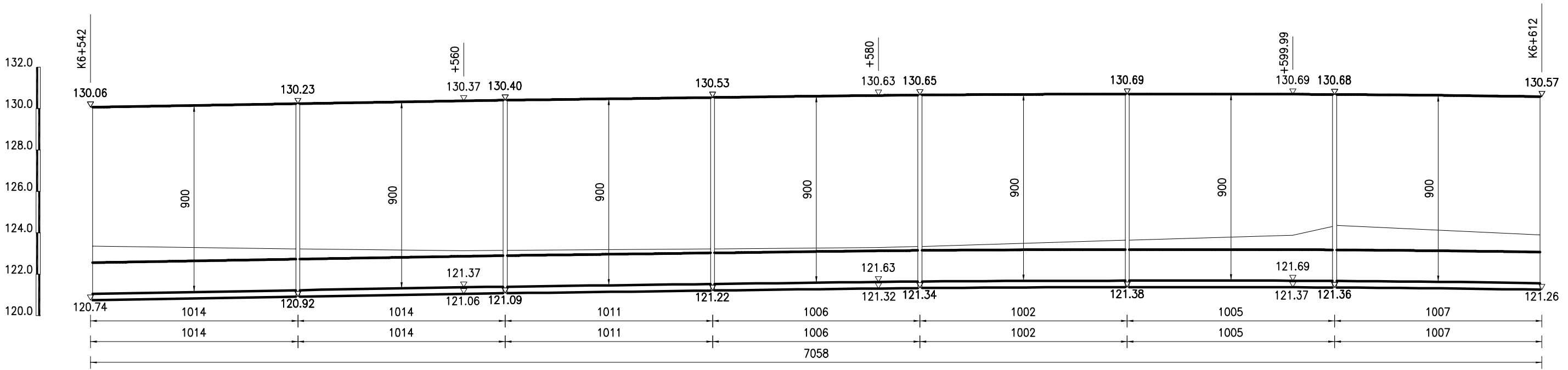


附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

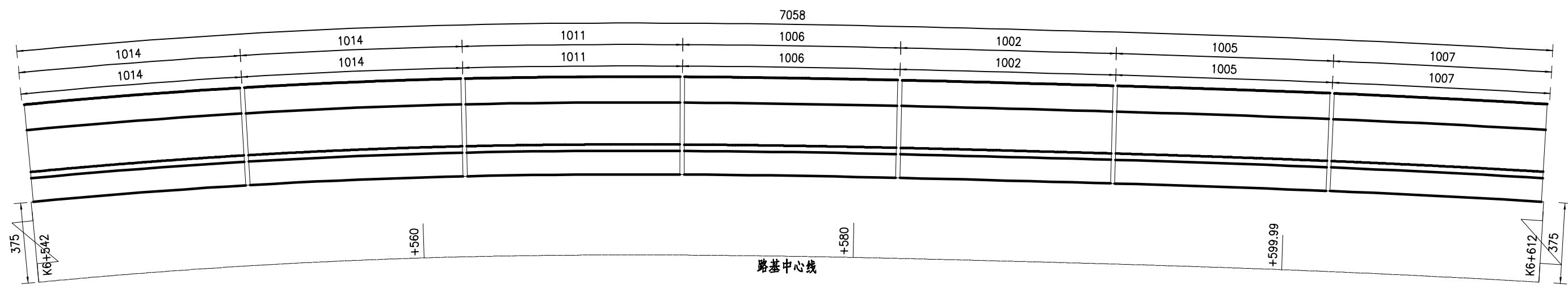
起 点

立 面 图

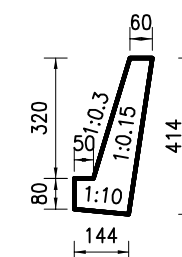
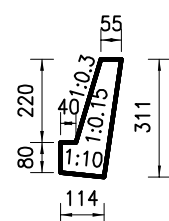
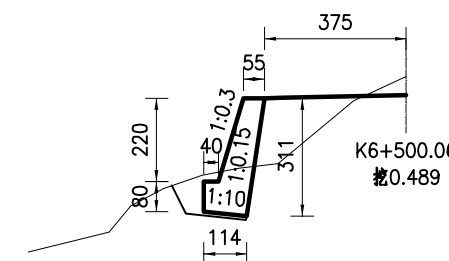
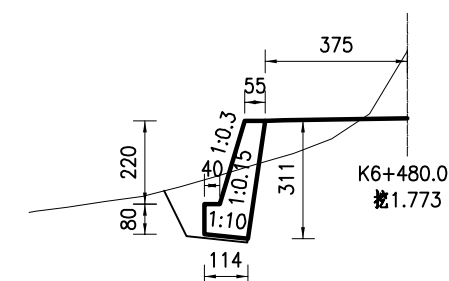
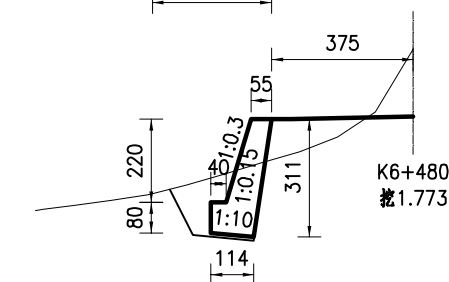
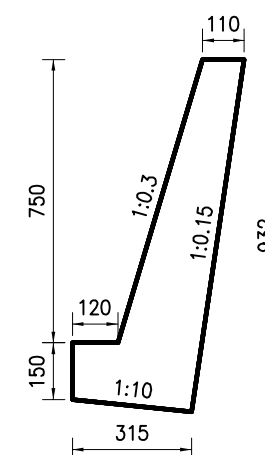
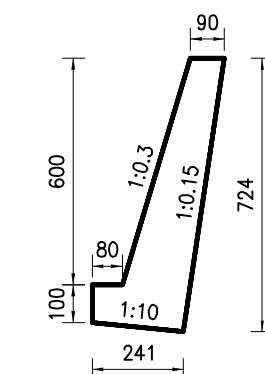
终 点



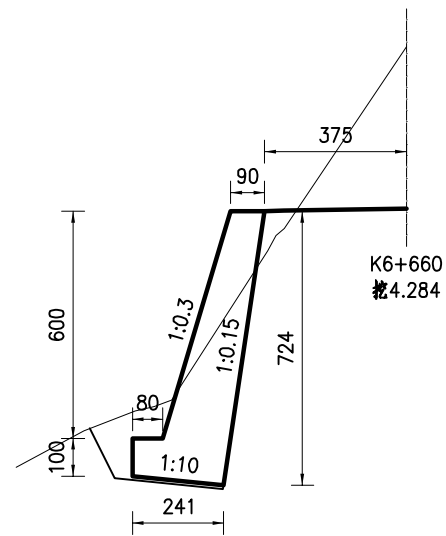
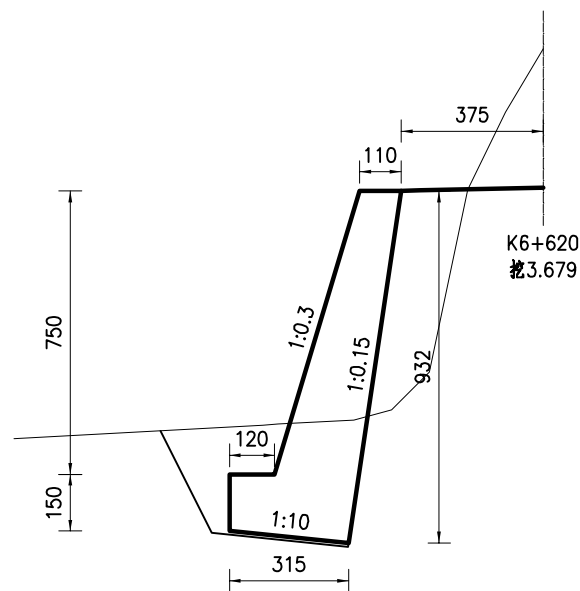
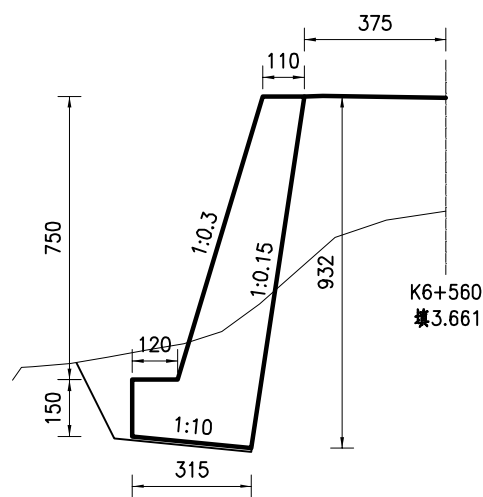
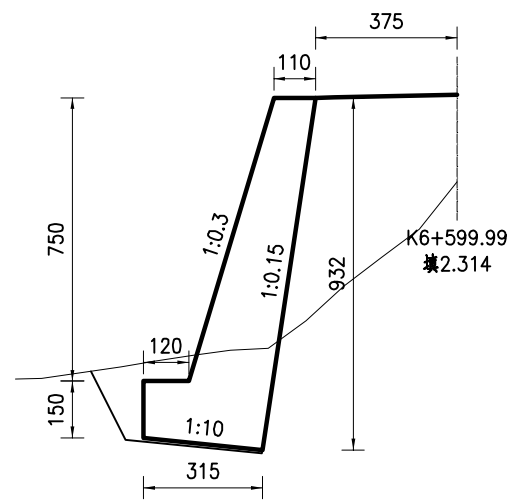
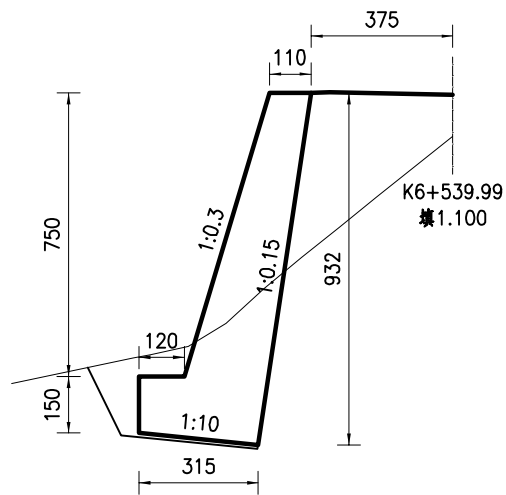
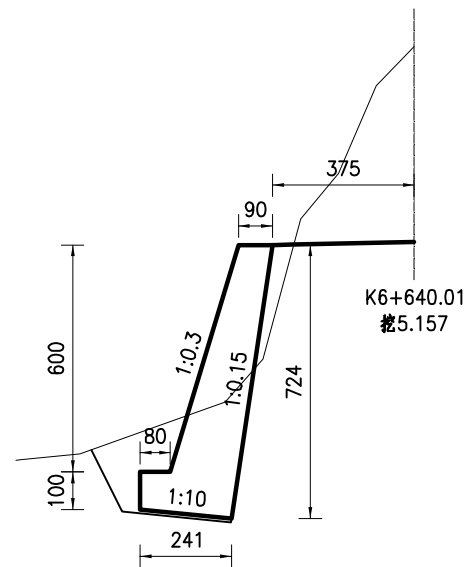
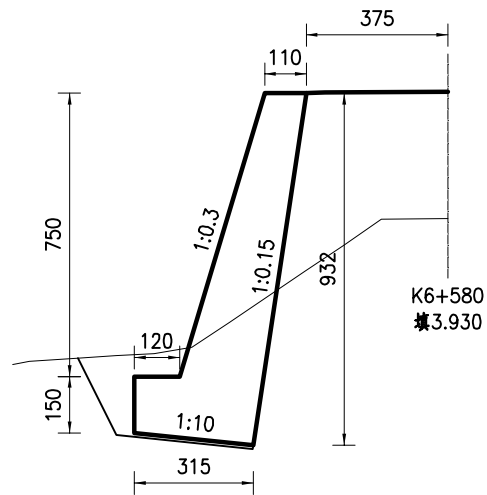
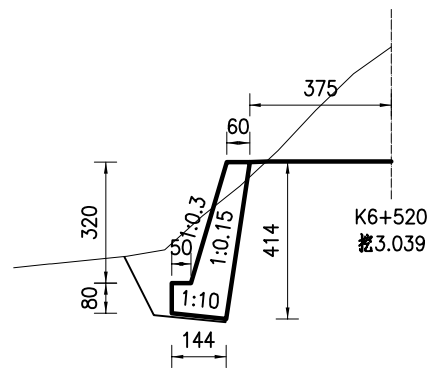
平 面 图



附 注：
本图比例为 1: 200，尺寸均以 cm 计，标高单位以 m 计。



本图比例为1:200,尺寸均以cm计,标高单位以m计。

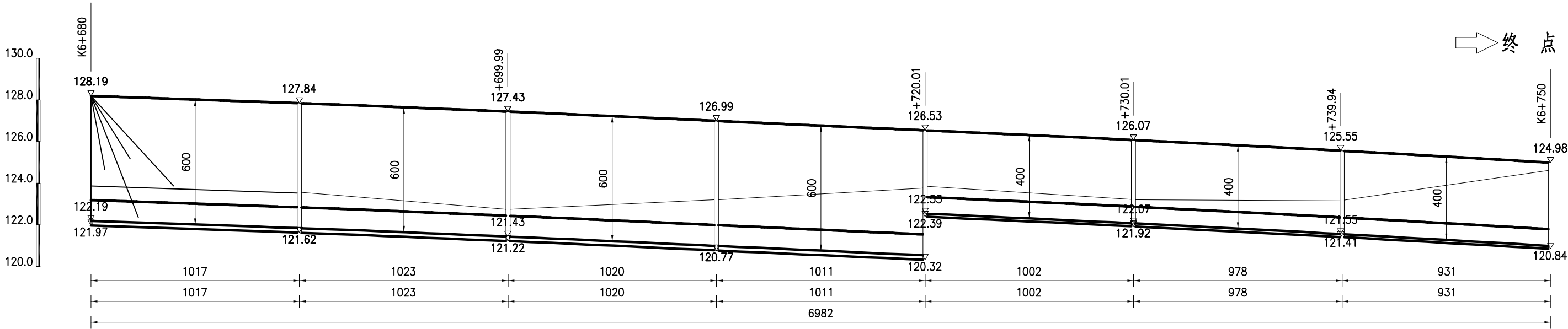


附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

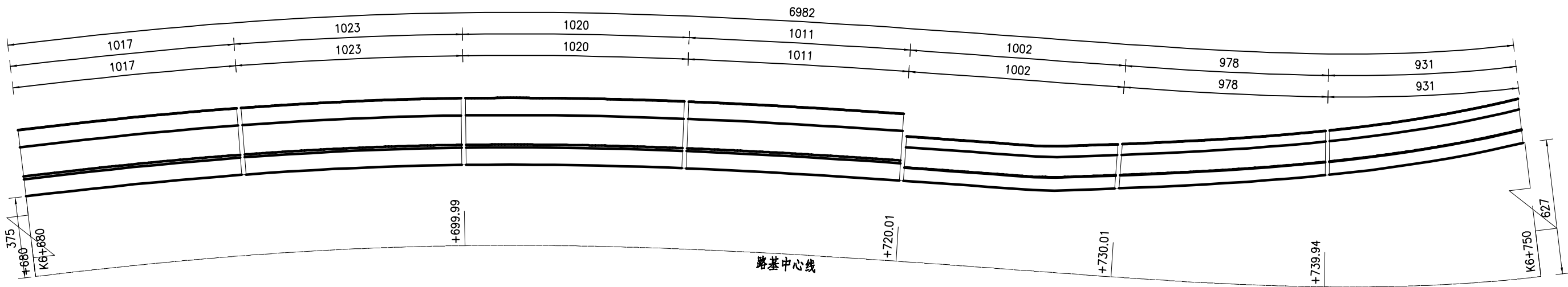
起点

立面图

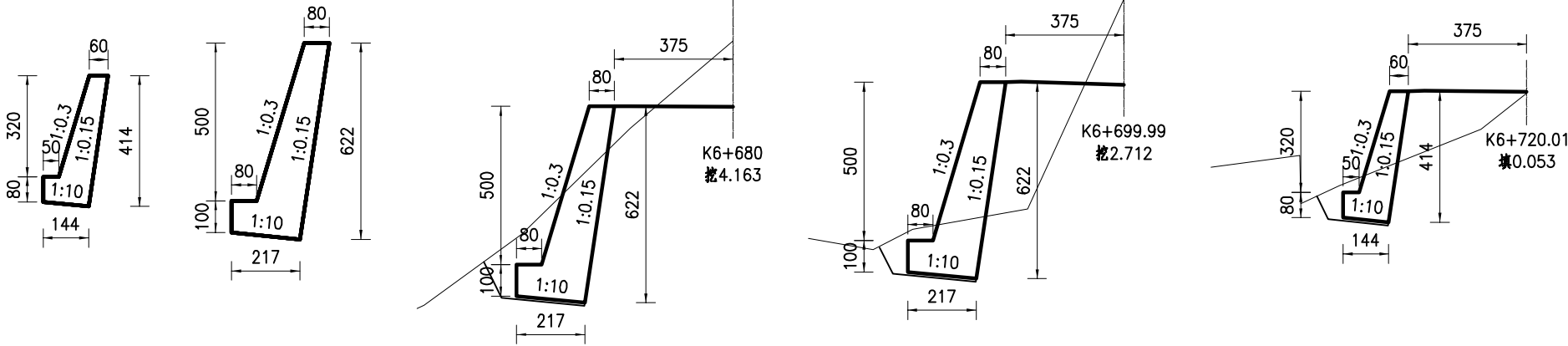
终点



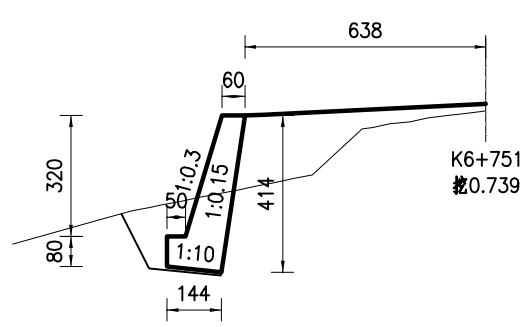
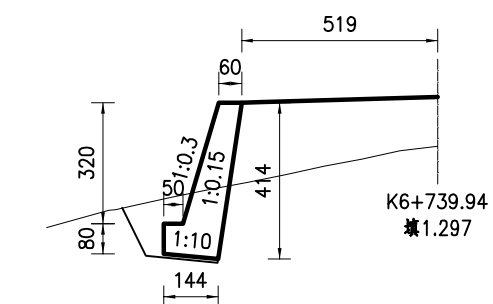
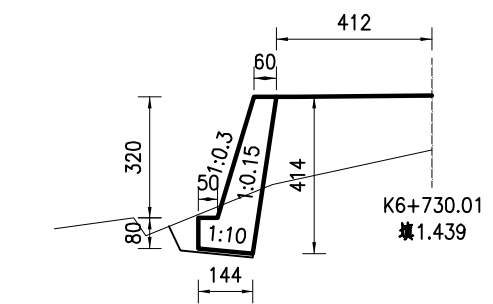
平面图



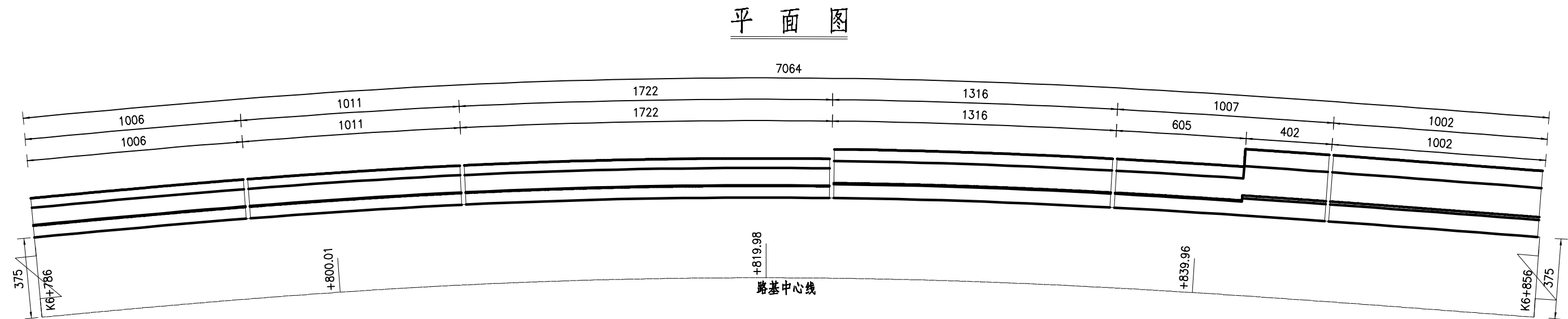
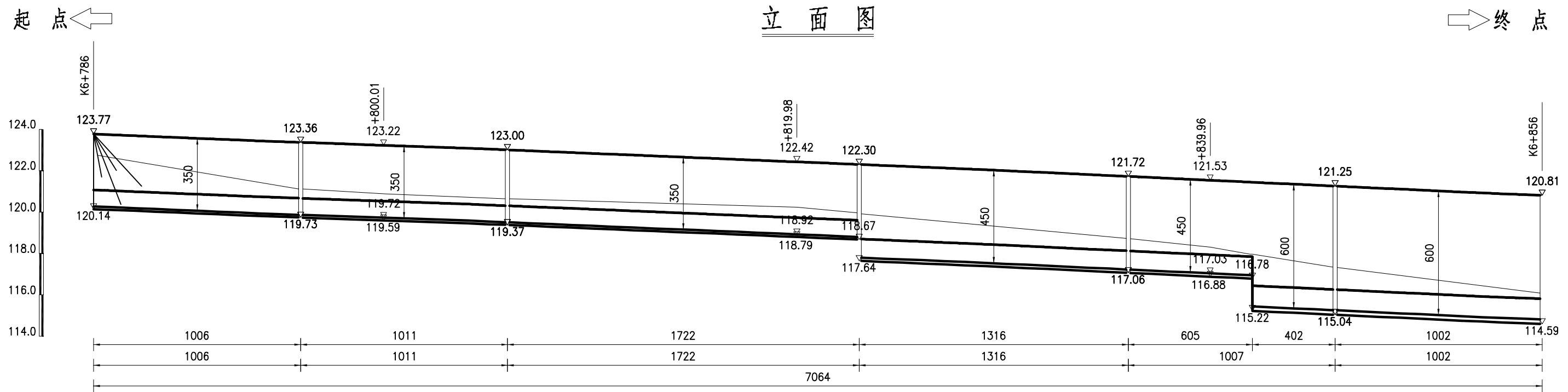
起点 立面图 终点 平面图



附注:
本图比例为 1: 200, 尺寸均以 cm 计, 标高单位以 m 计。



附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

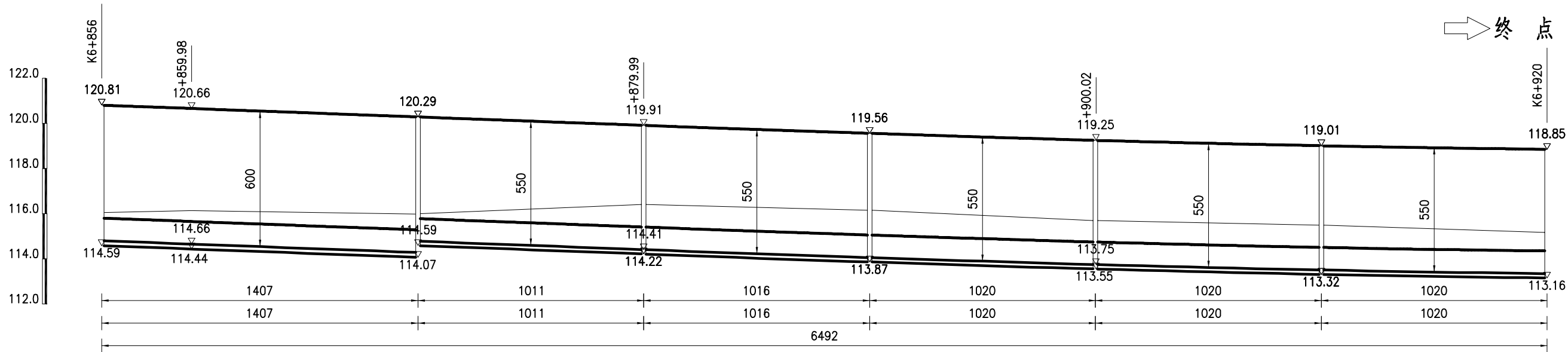


附 注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

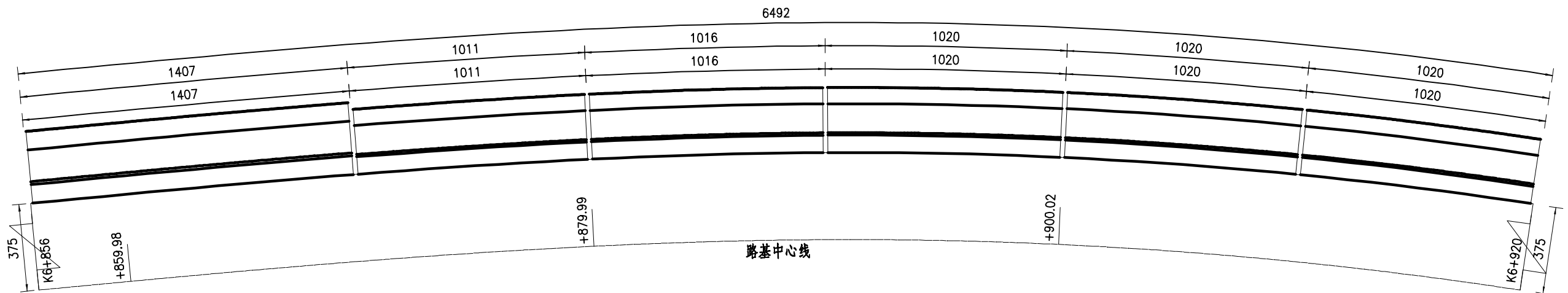
起 点

立 面 图

终 点



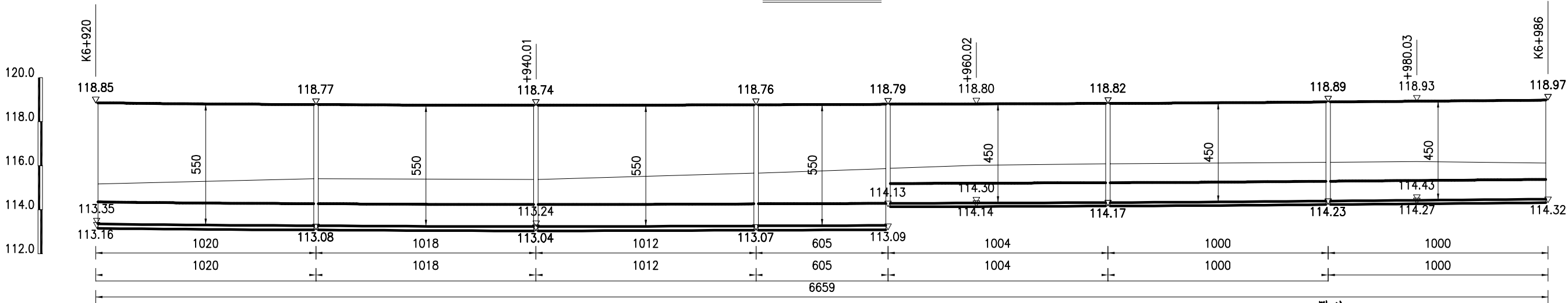
平 面 图



起 点

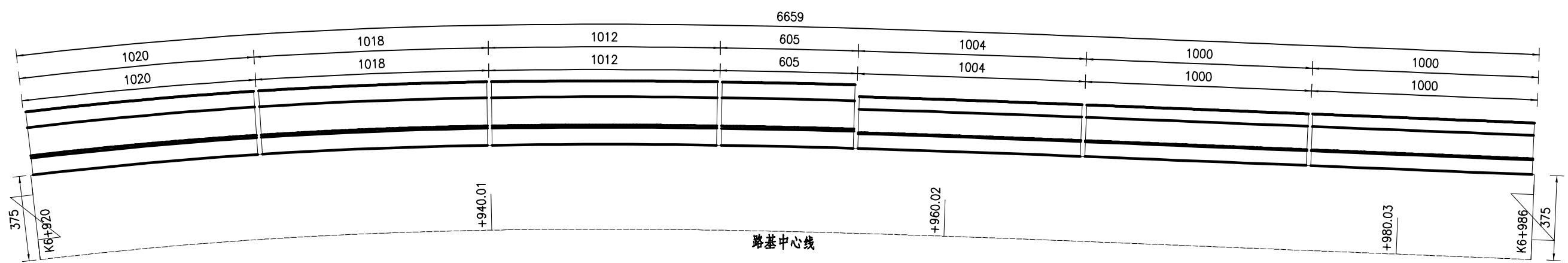
立 面 图

终 点



附 注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

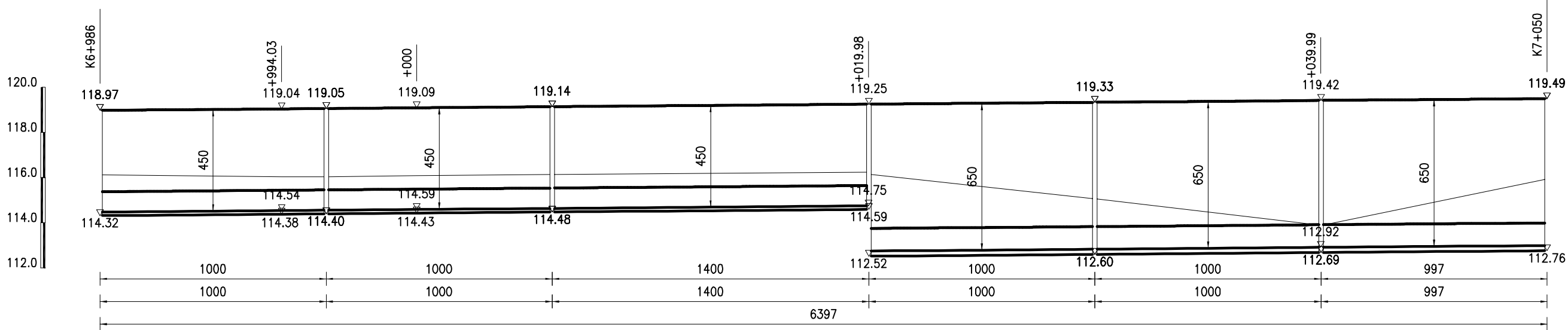
平面图



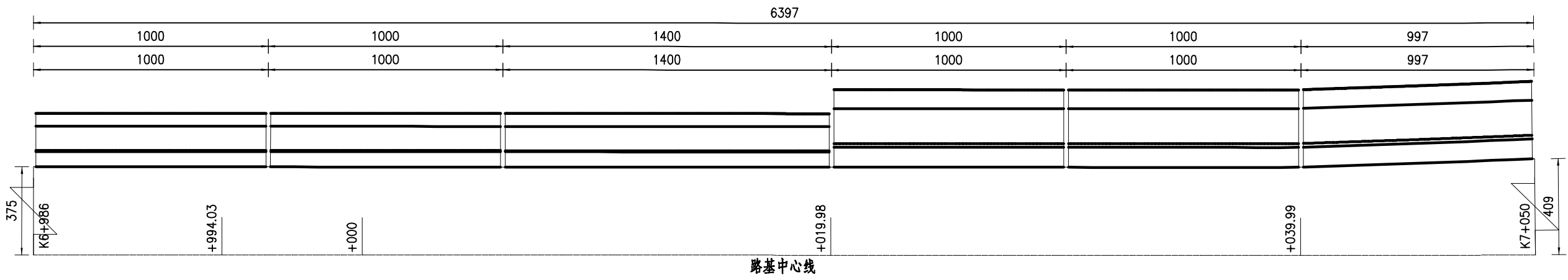
起点

立面图

终点



平面图

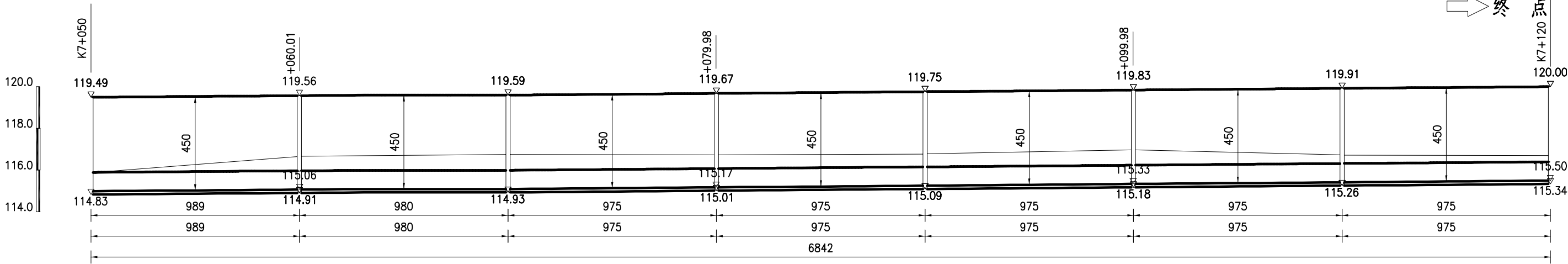


附注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

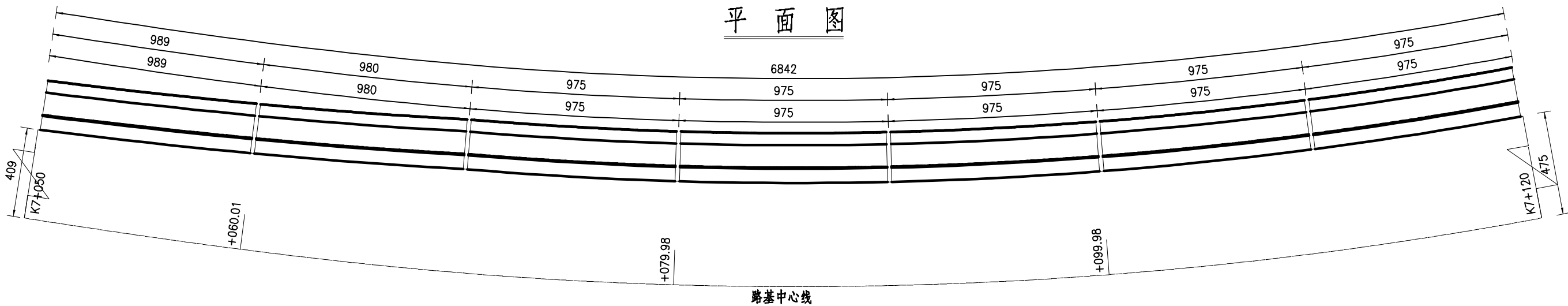
起 点

立 面 图

终 点



平 面 图

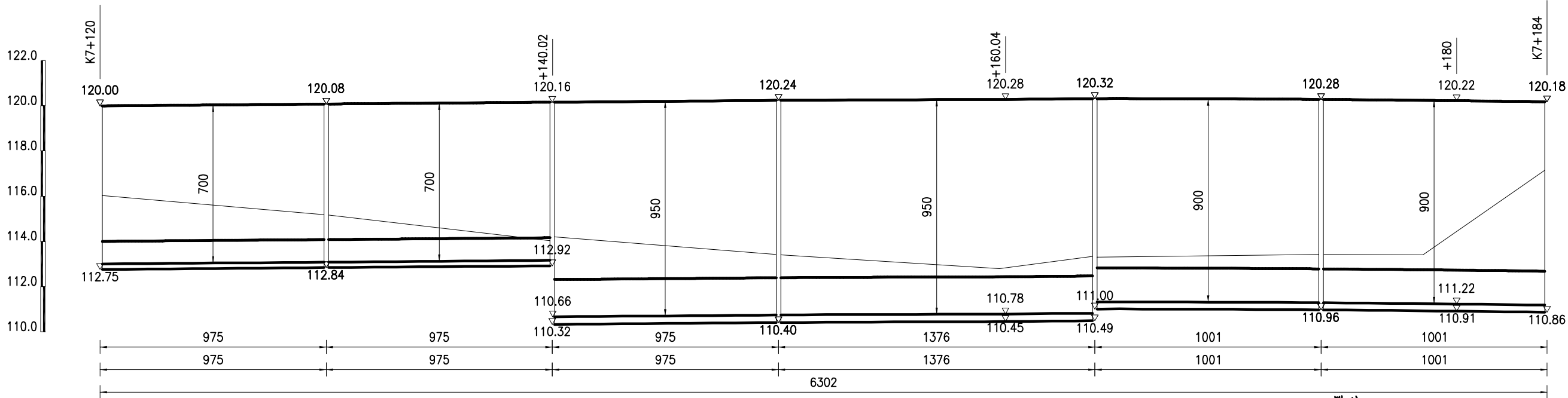


路基中心线

起 点

立 面 图

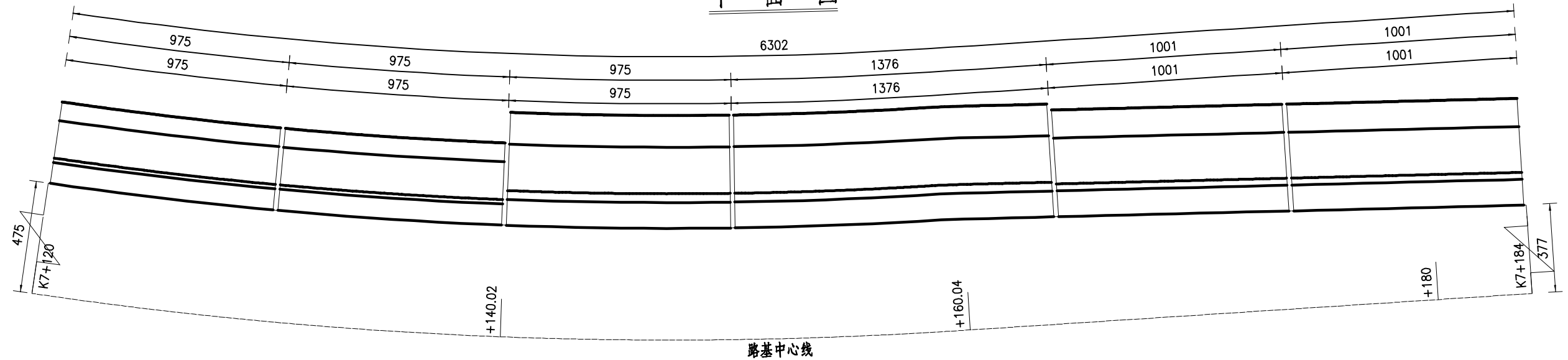
终 点



附 注:

本图比例为1: 200, 尺寸均以cm计, 标高单位以m计。

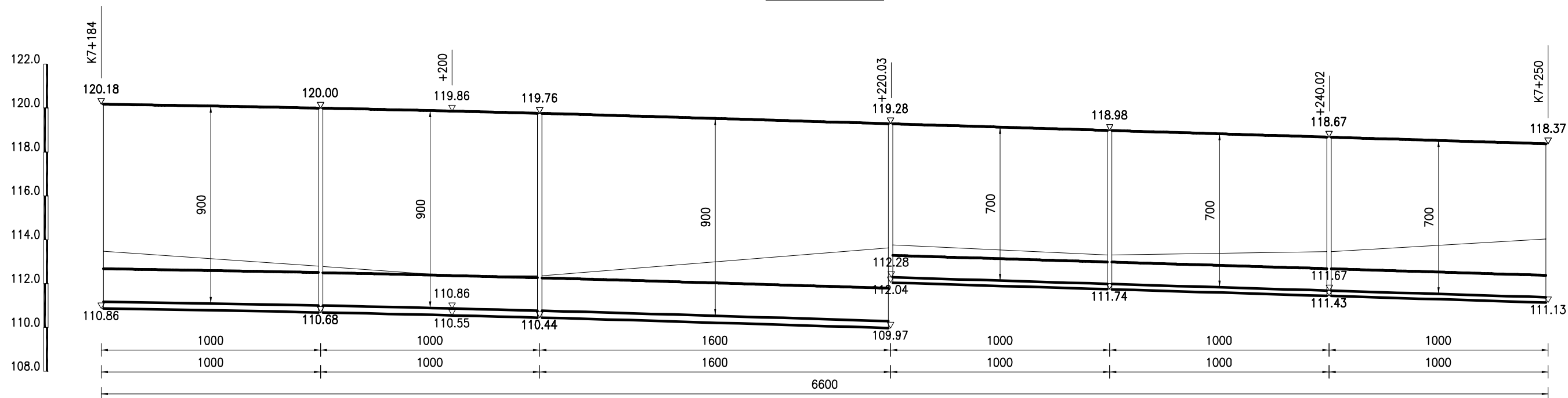
平面图



起点 ←

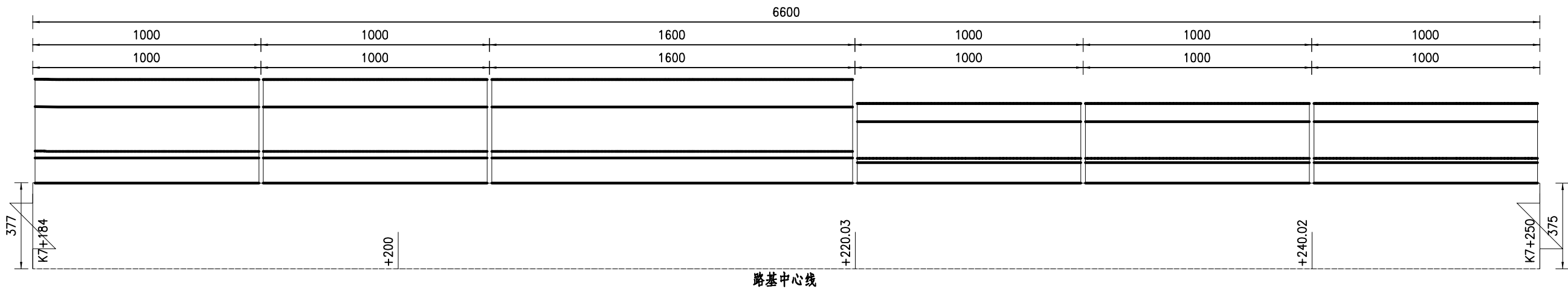
立面图

→ 终点

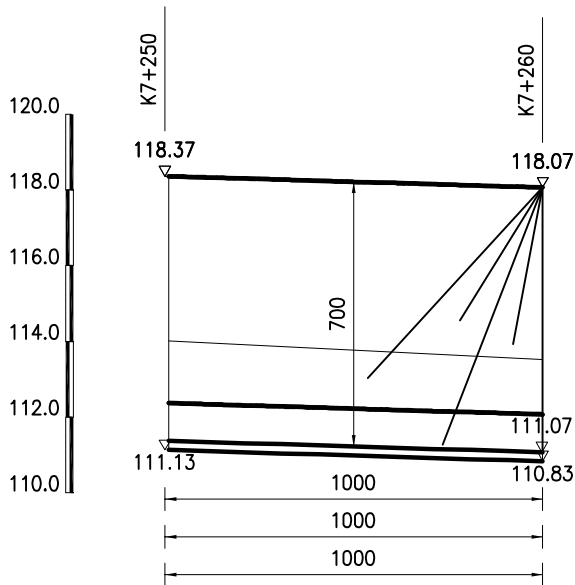


附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

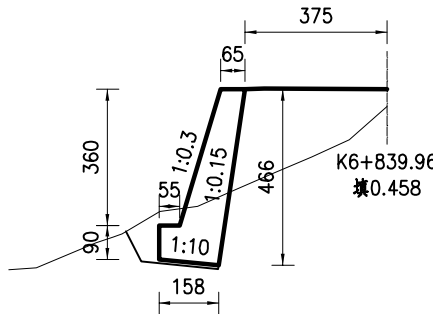
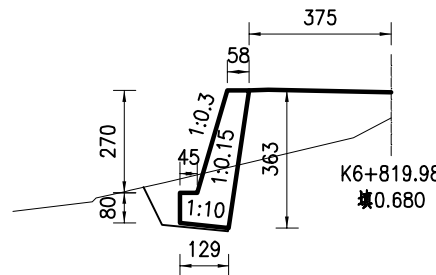
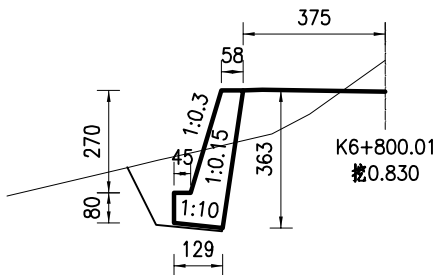
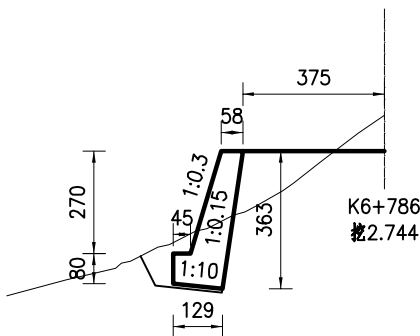
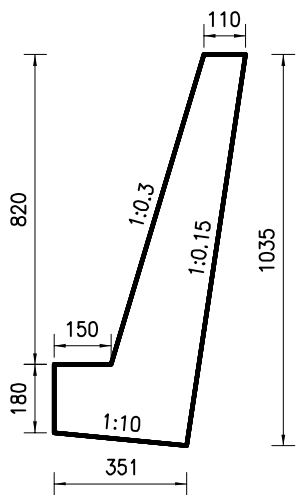
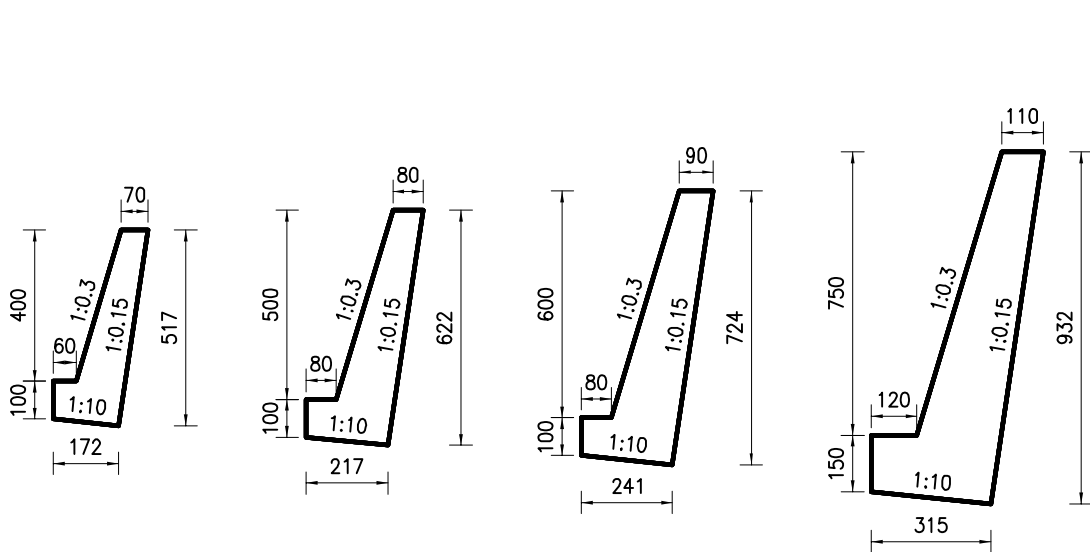
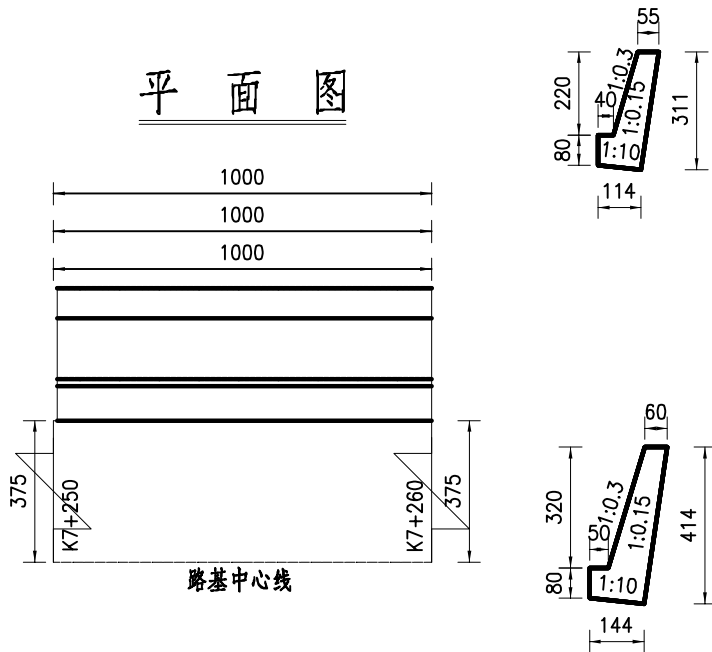
平面图



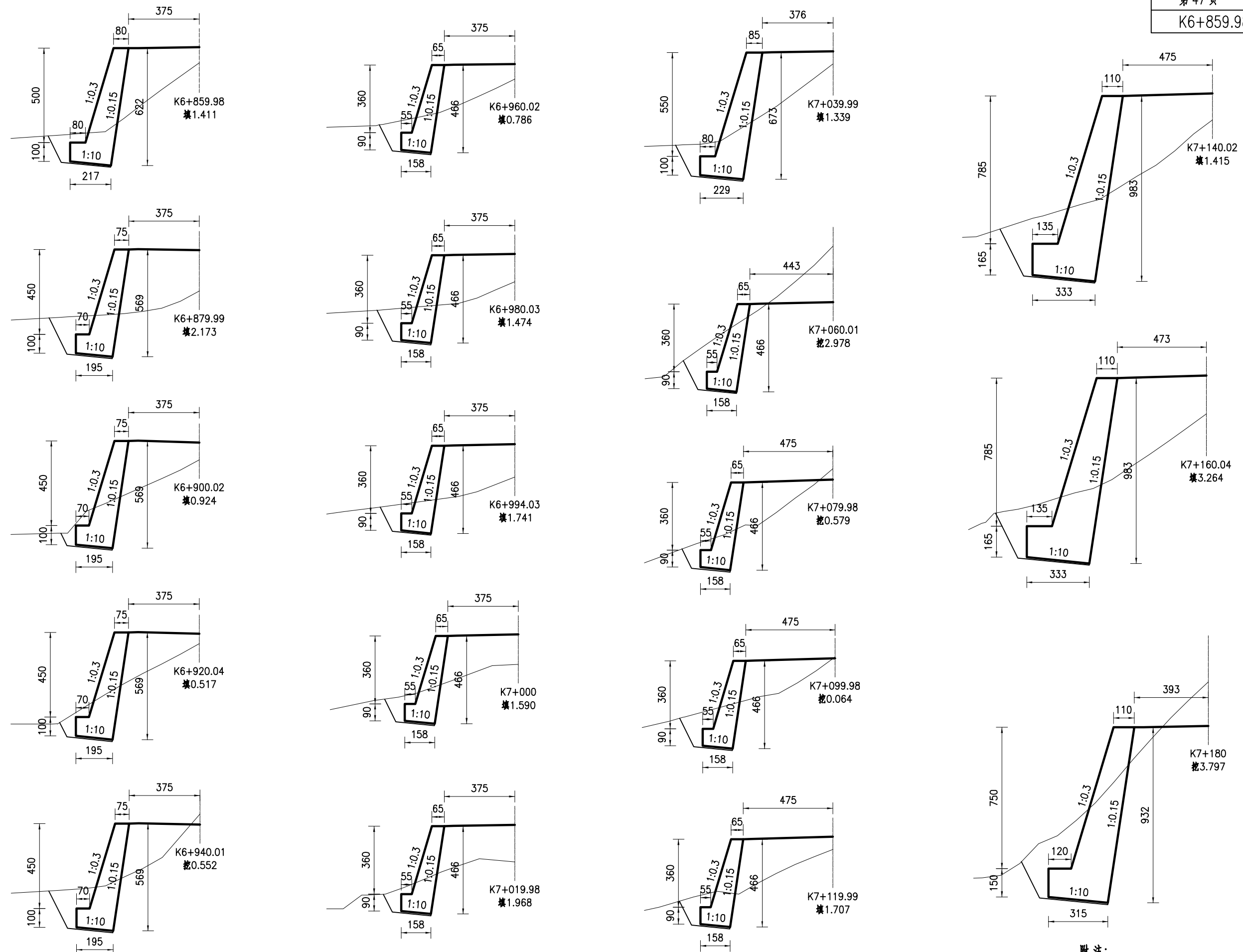
起点 ← 立面图 → 终点



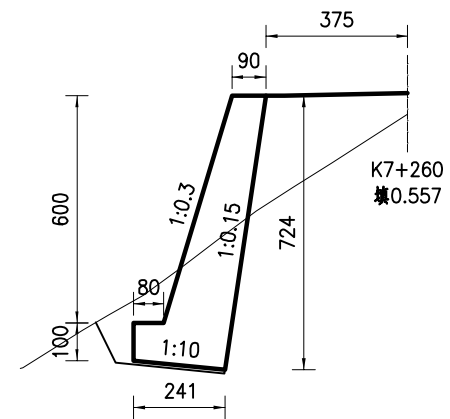
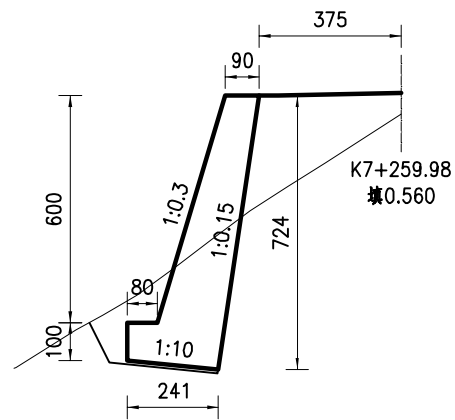
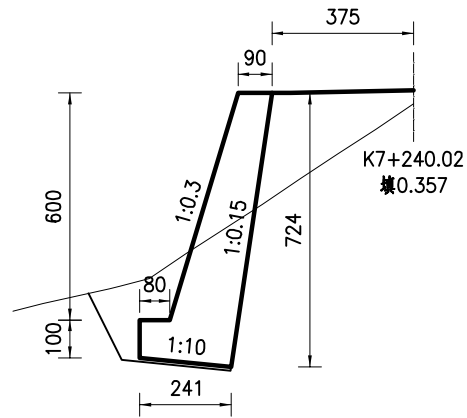
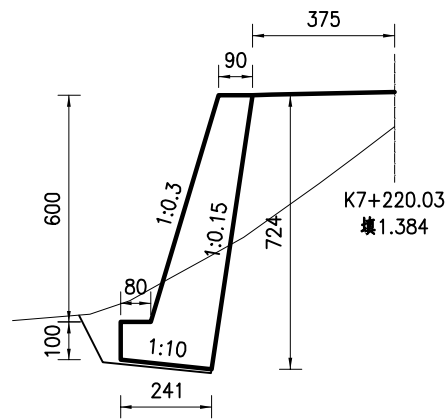
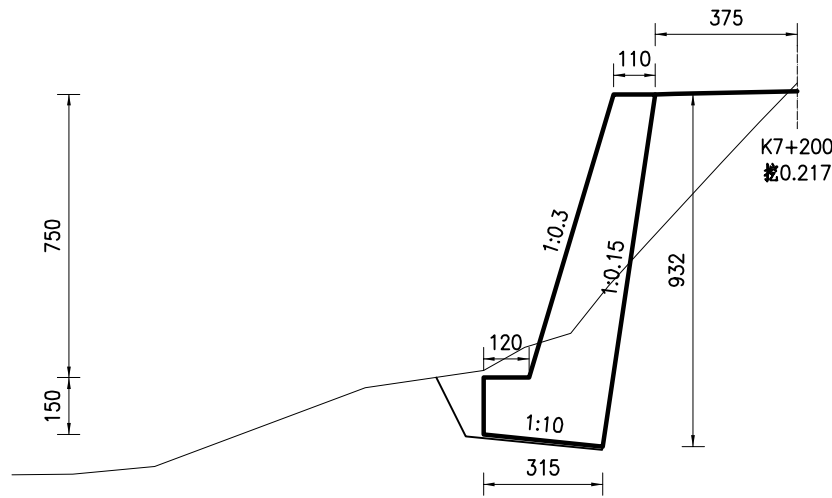
平面图



附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。



附注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。



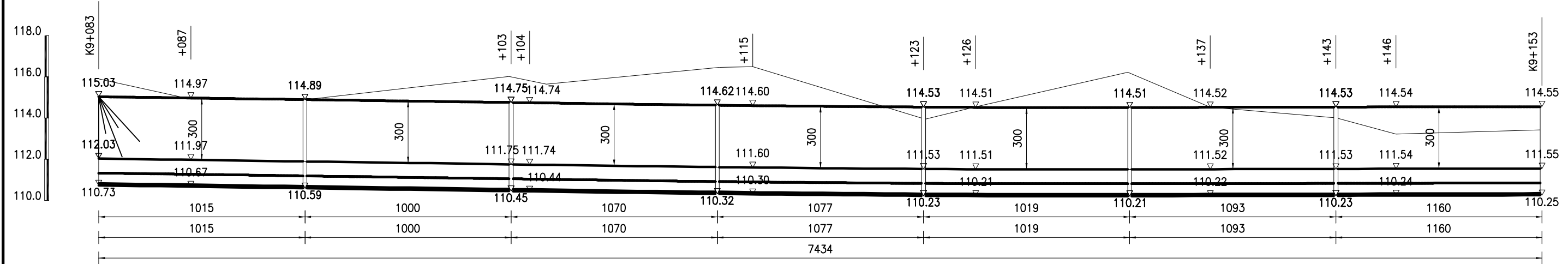
附注:

本图比例为1:200,尺寸均以cm计,标高单位以m计。

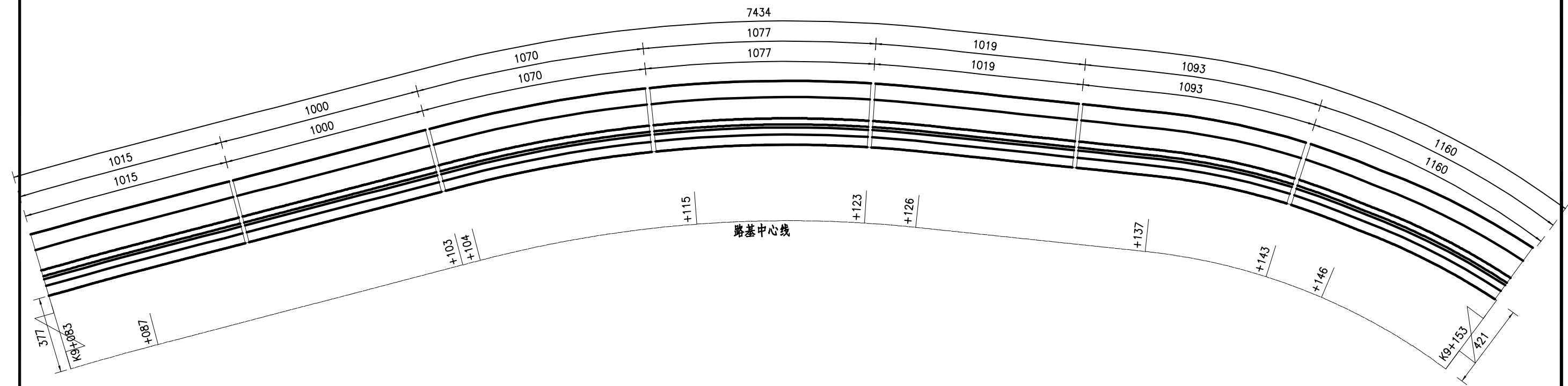
起 点

立 面 图

终 点



平 面 图

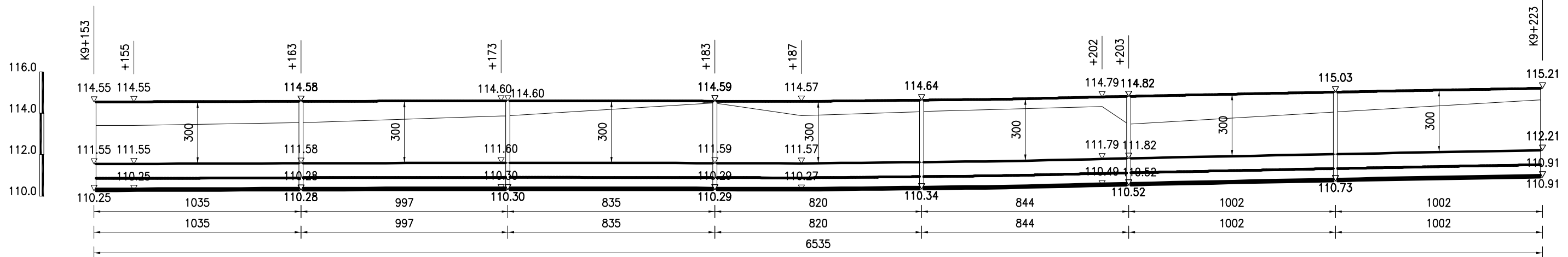


附 注:
本图比例为 1: 200, 尺寸均以 cm 计, 标高单位以 m 计。

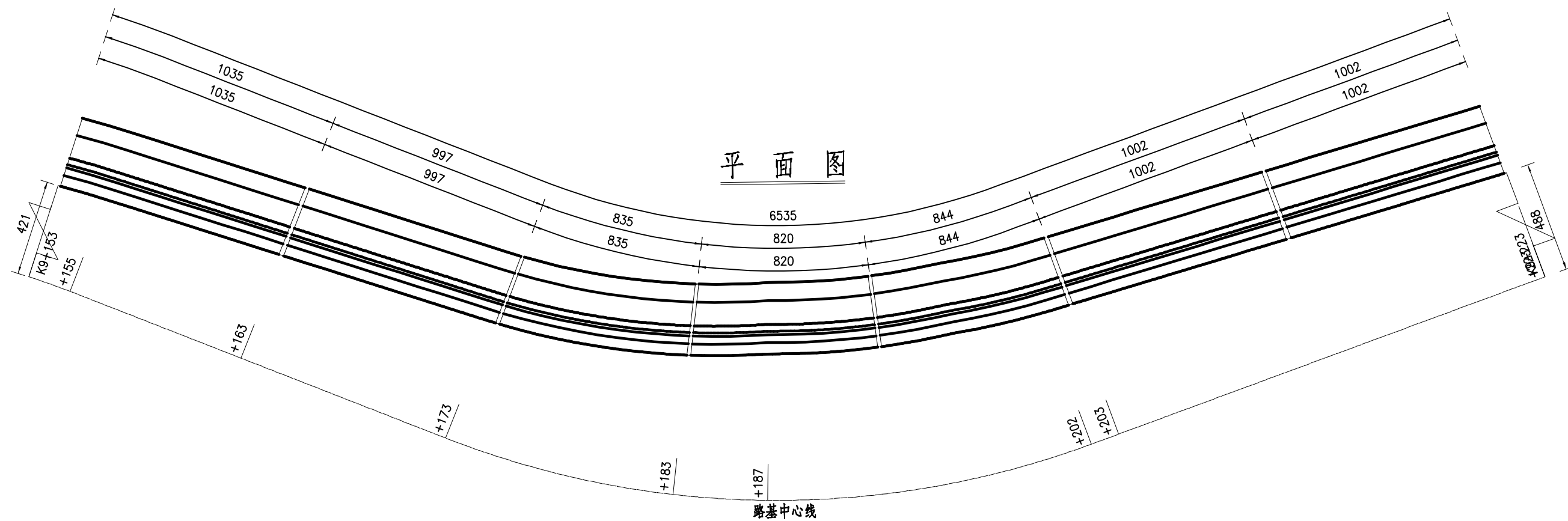
起 点

立 面 图

终 点



平 面 图

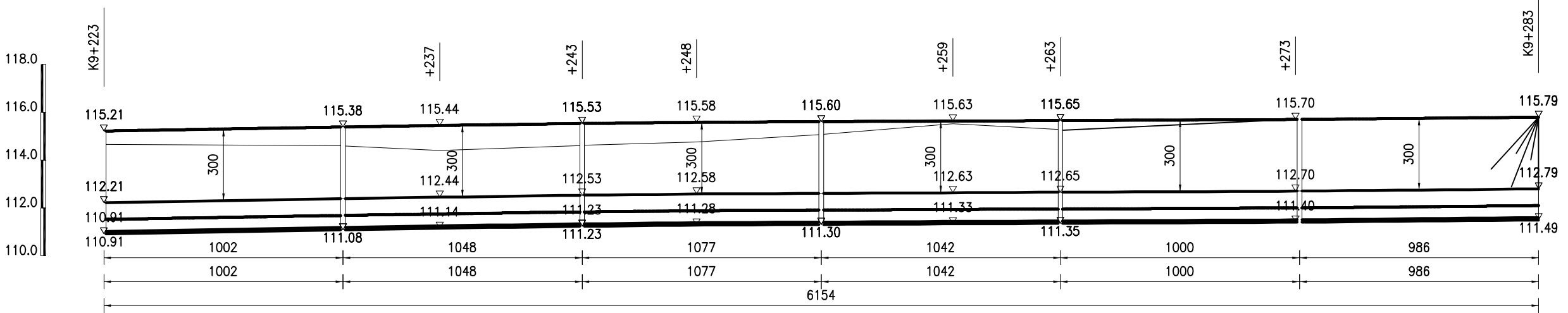


附 注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

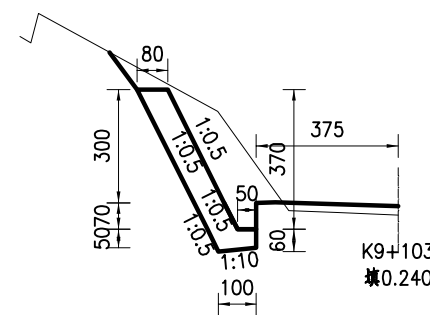
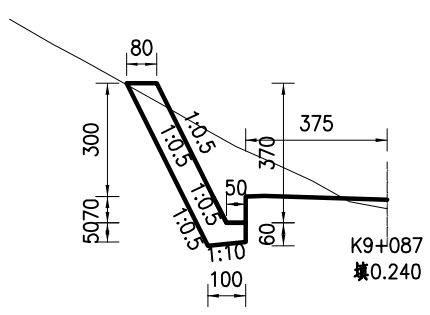
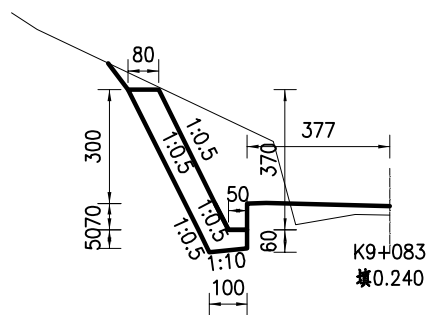
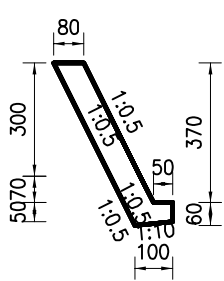
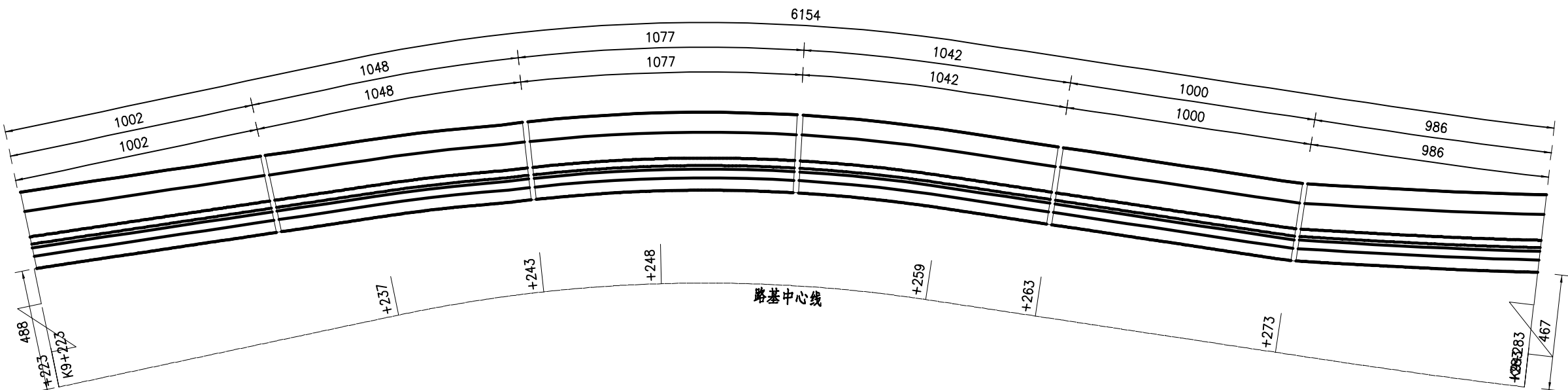
起点

立面图

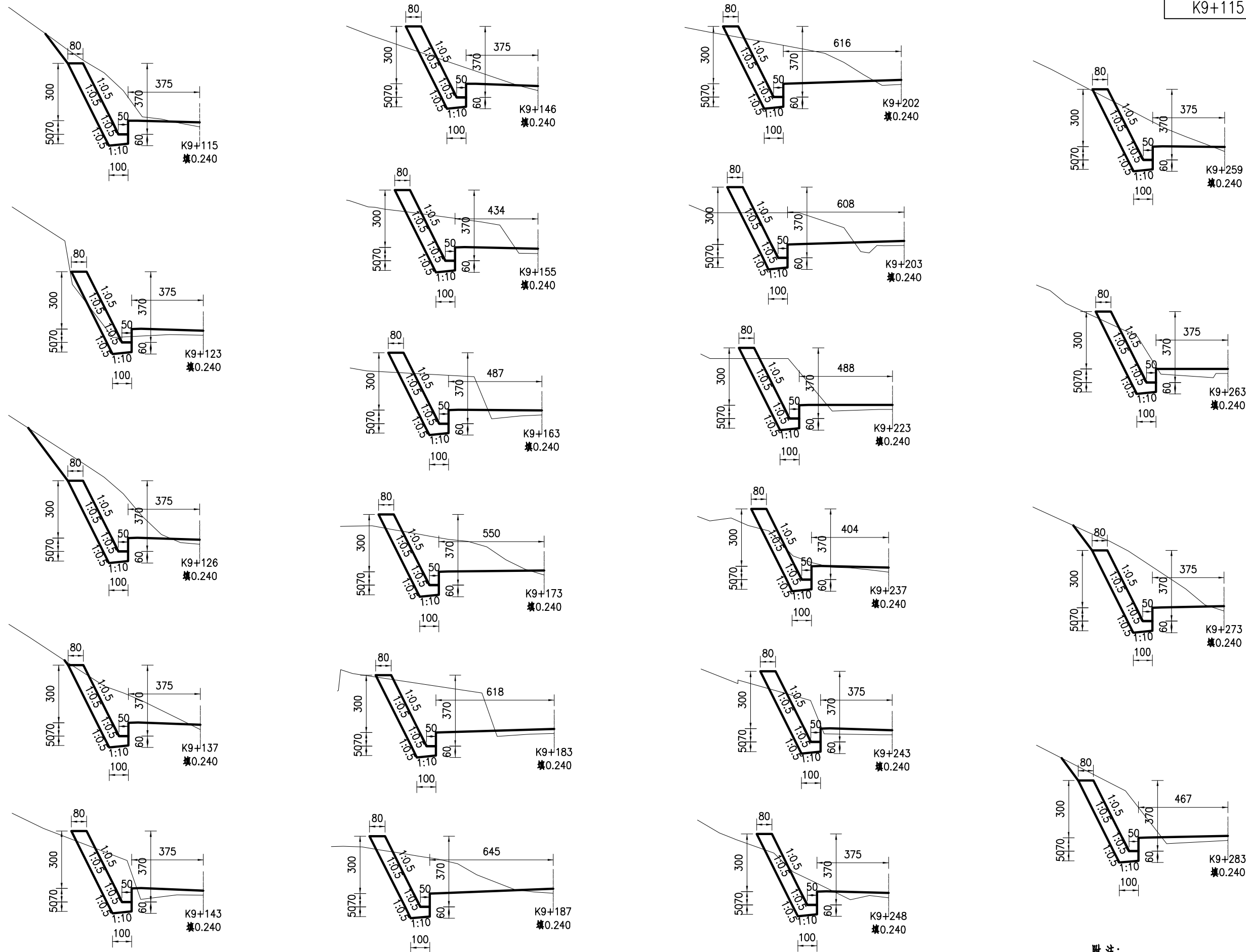
终点



平面图



附注:
本图比例为1:200, 尺寸均以cm计, 标高单位以m计。

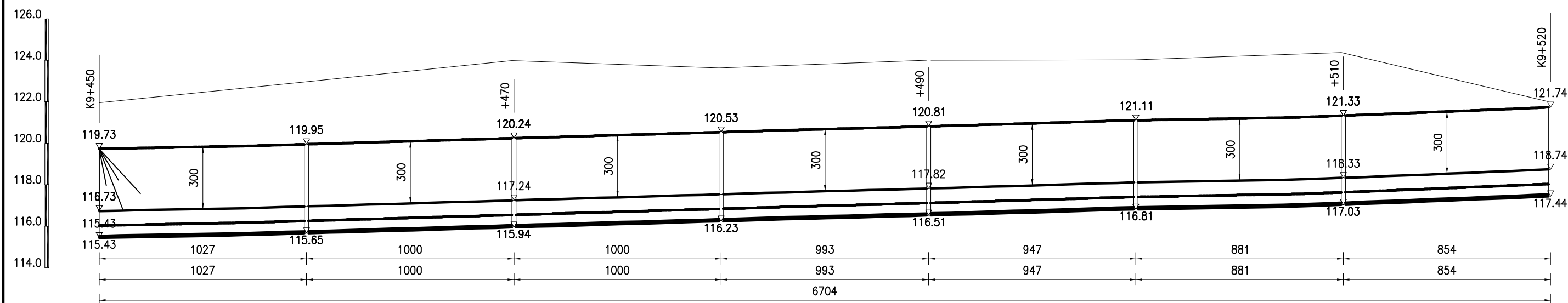


附注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

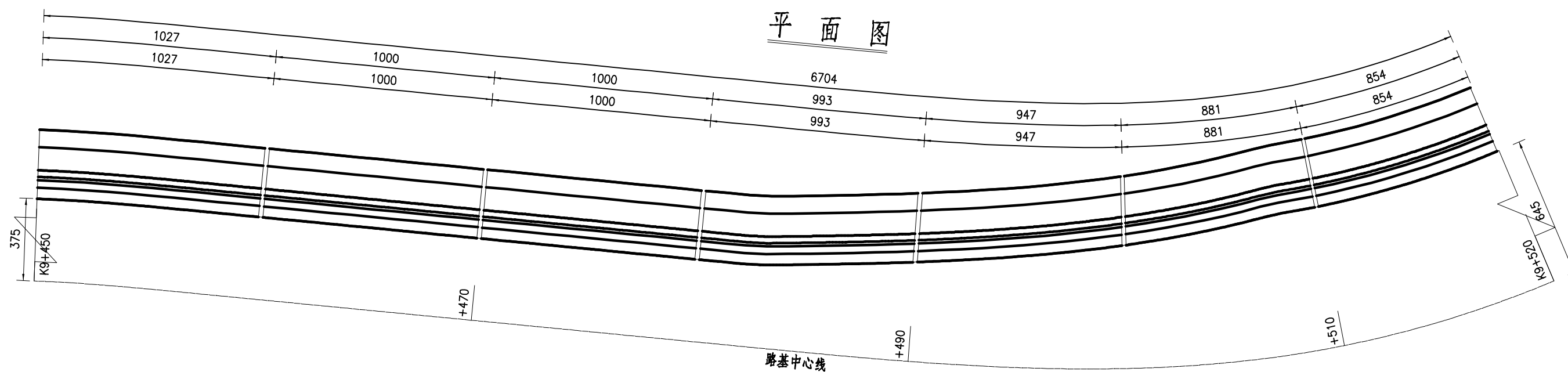
起 点

立 面 图

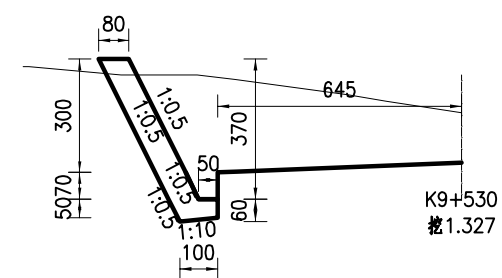
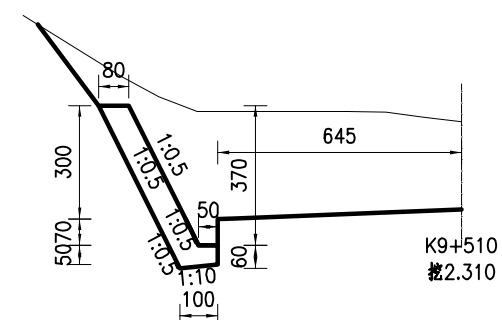
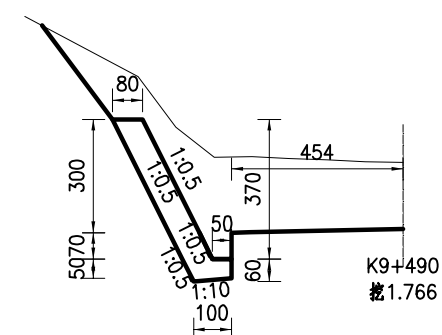
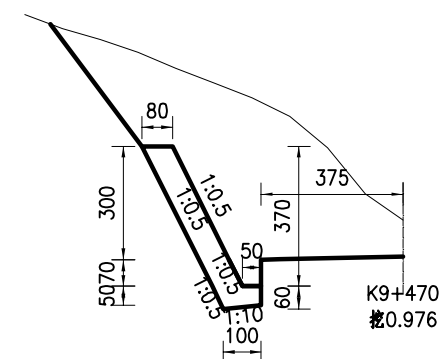
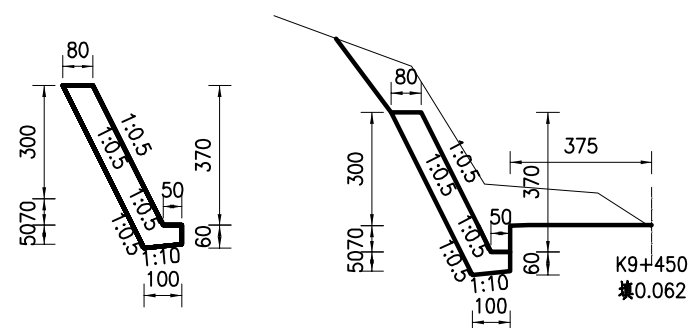
终 点



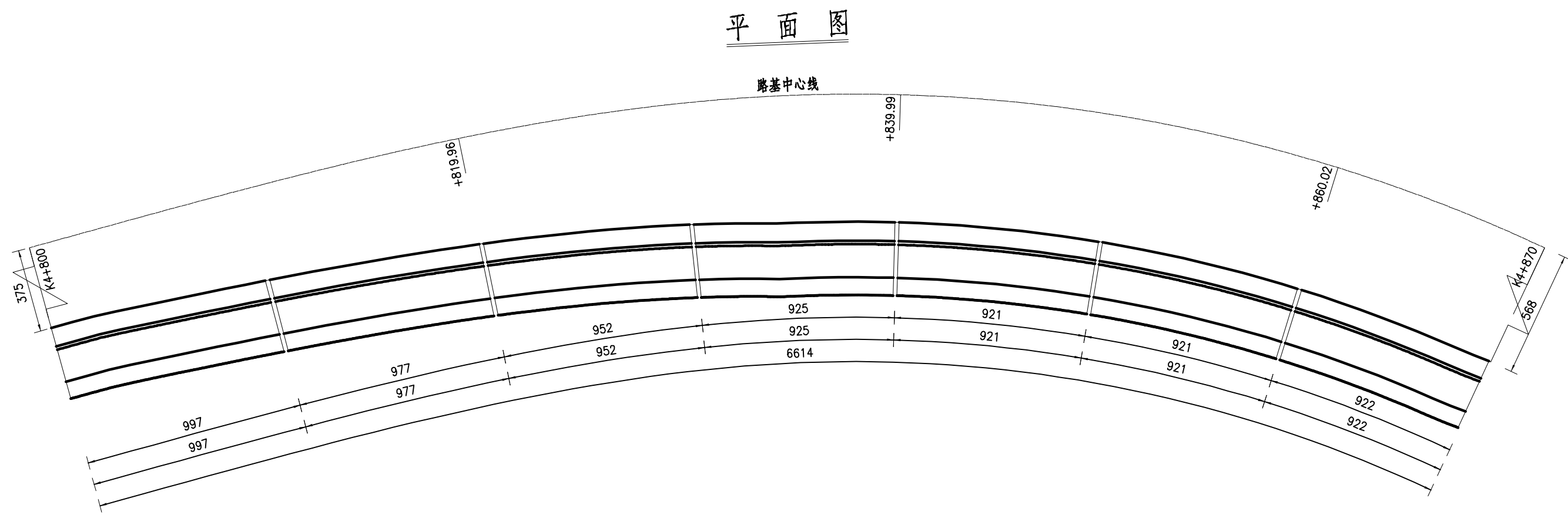
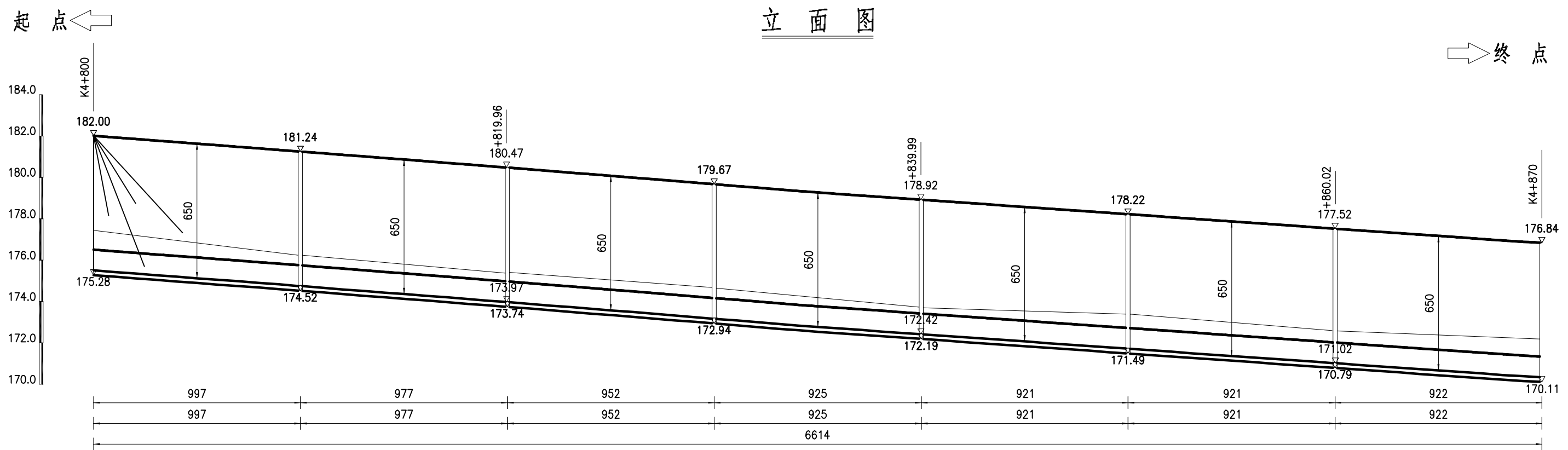
平 面 图



附 注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

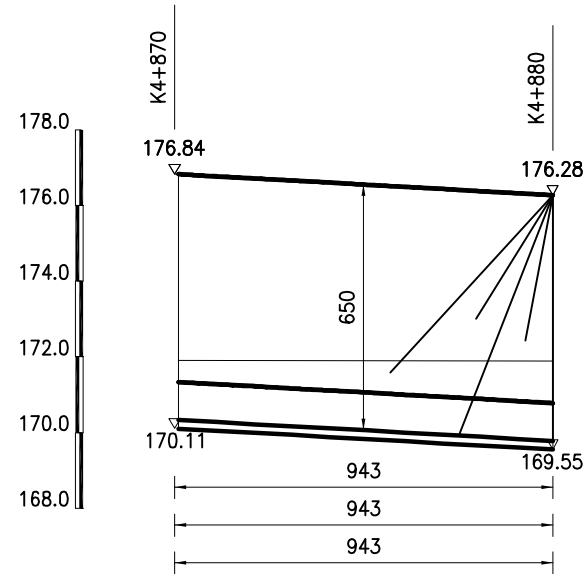


本图比例为1:200,尺寸均以cm计,标高单位以m计。

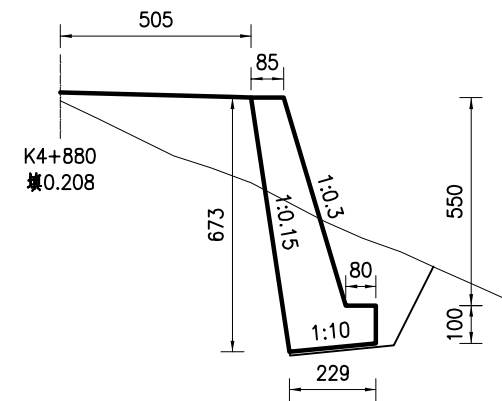
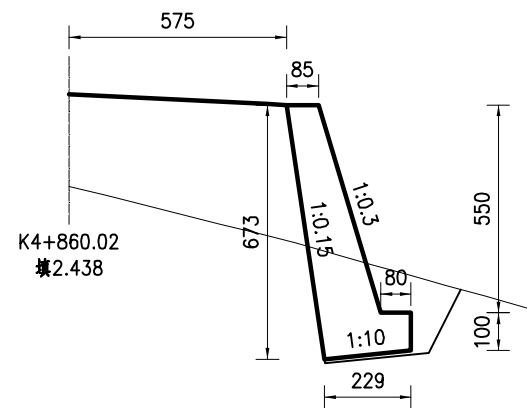
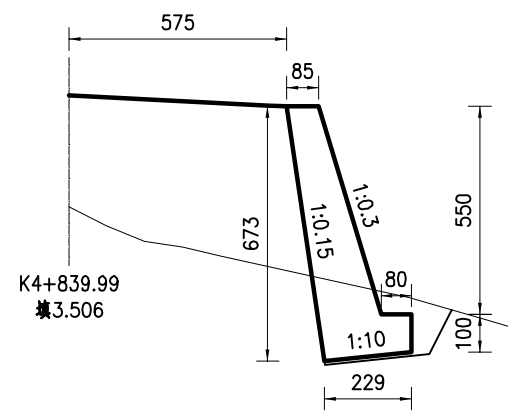
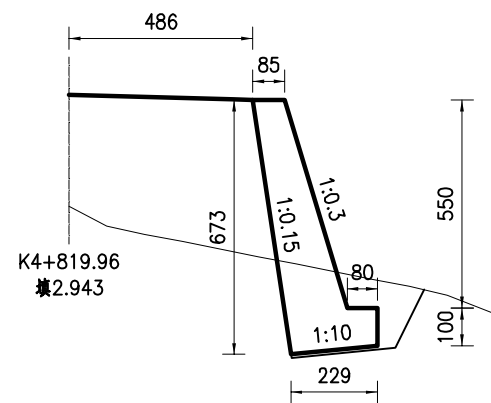
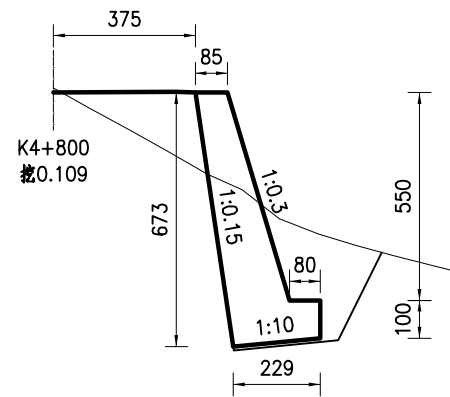
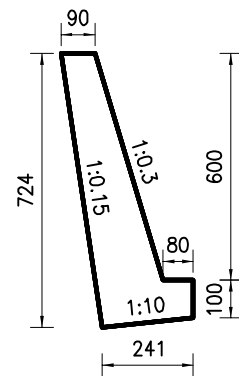
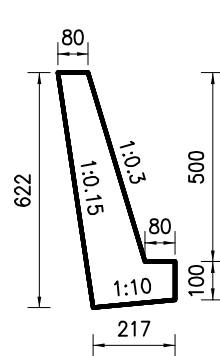
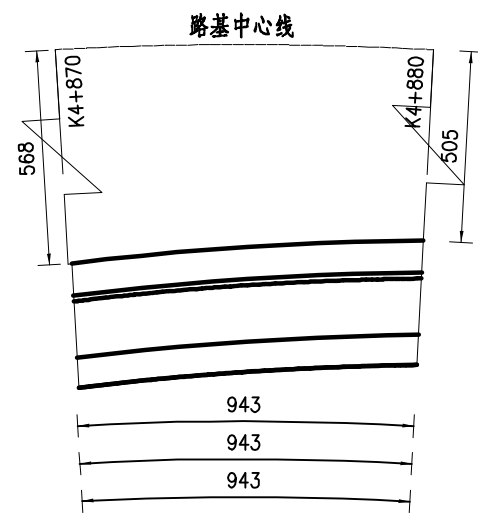


附注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

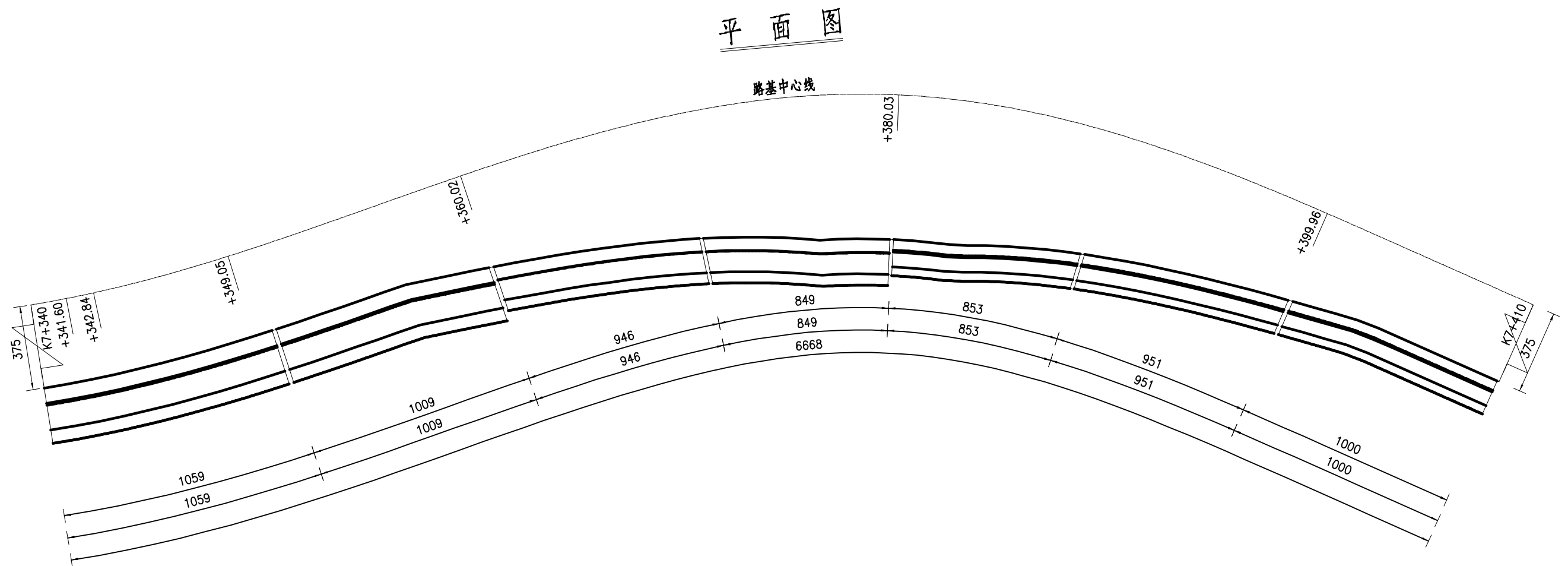
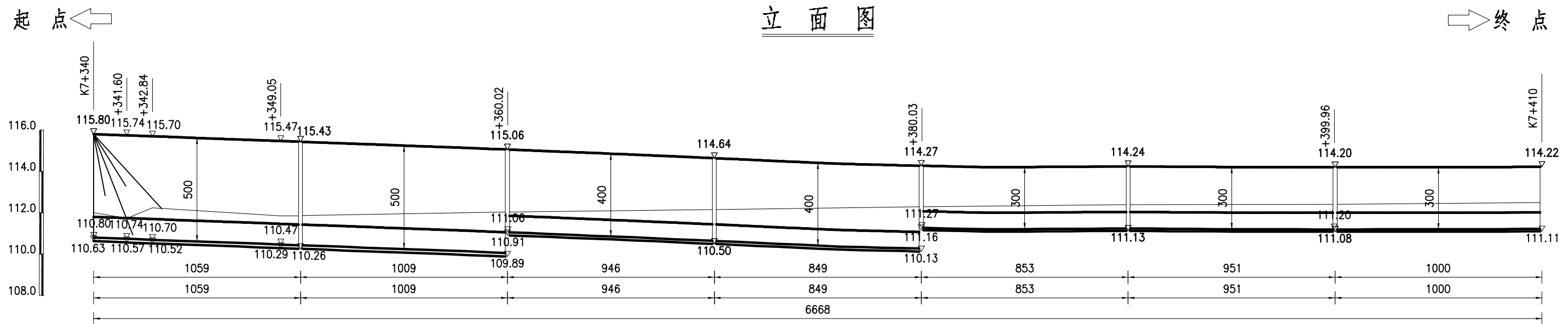
起点 ← 立面图 → 终点



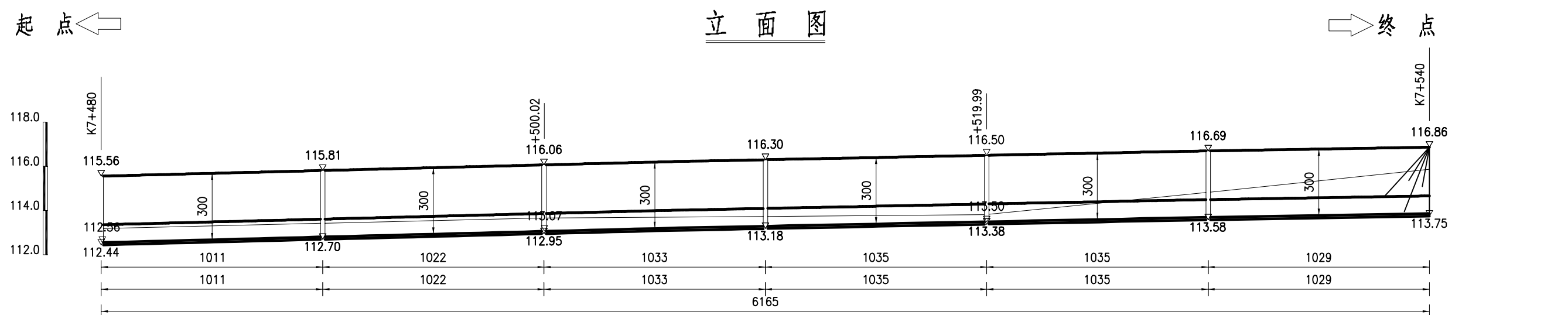
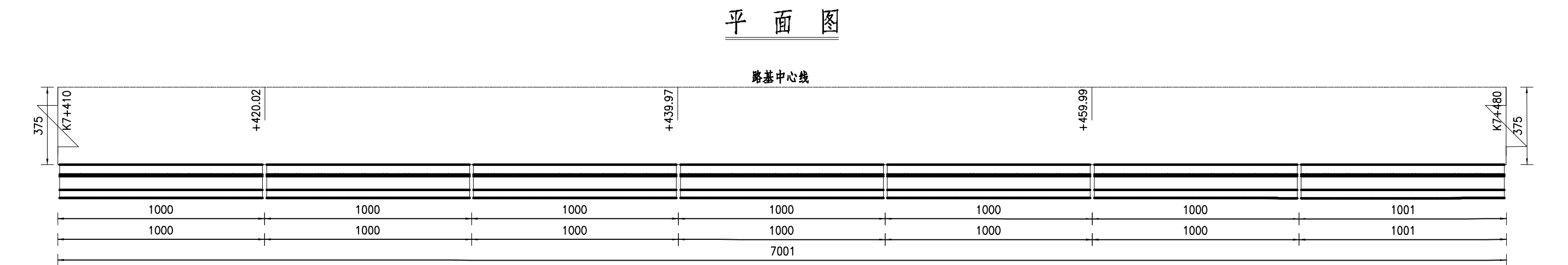
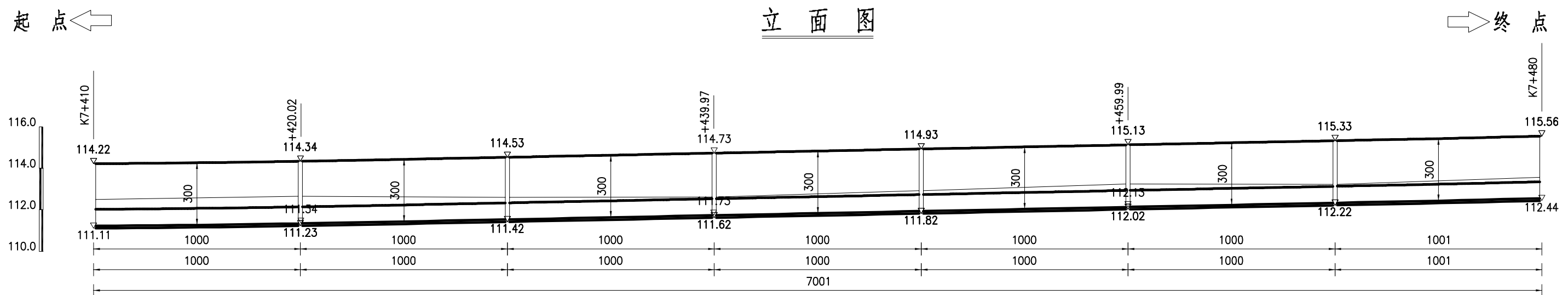
平面图



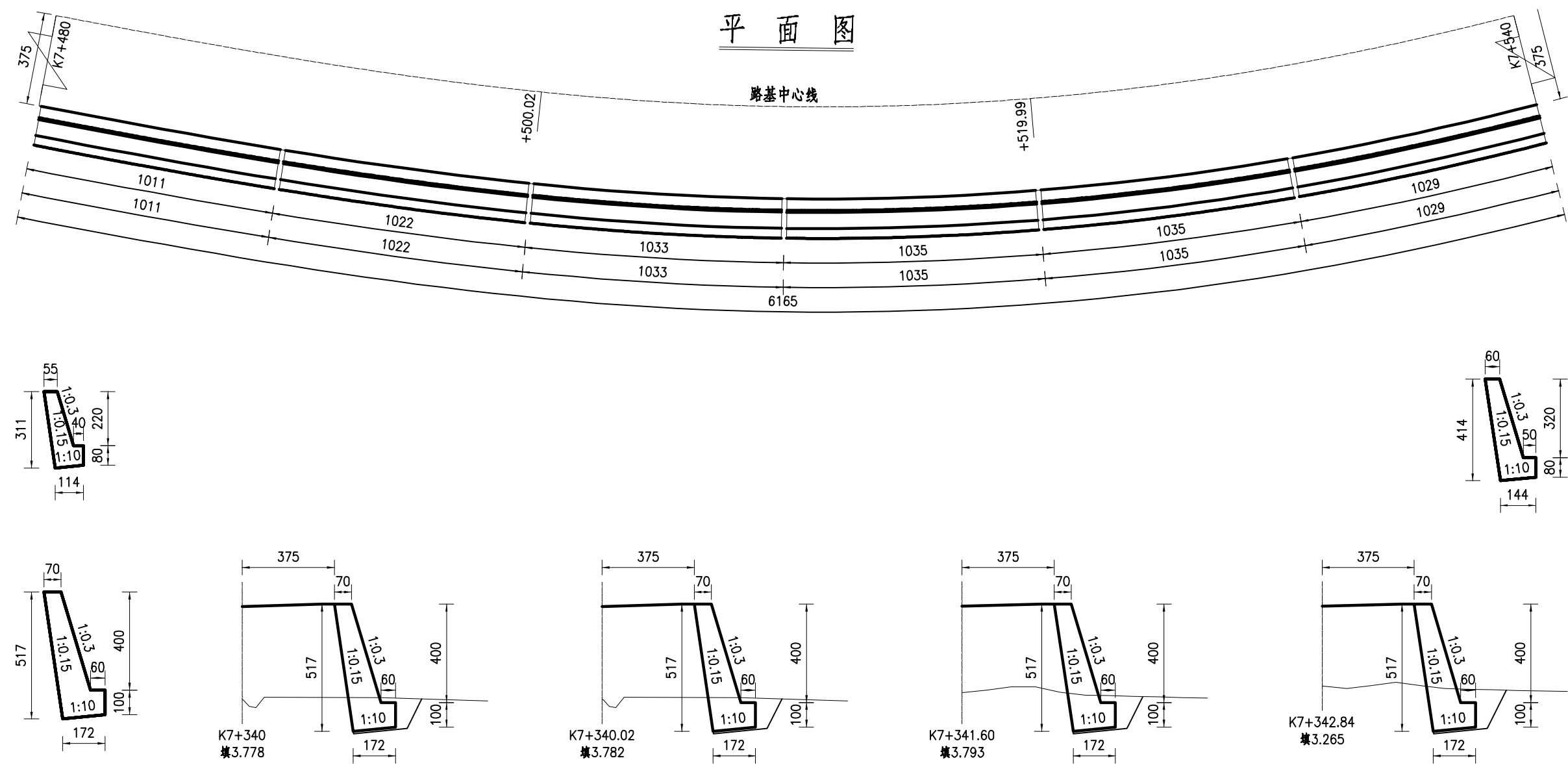
附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。



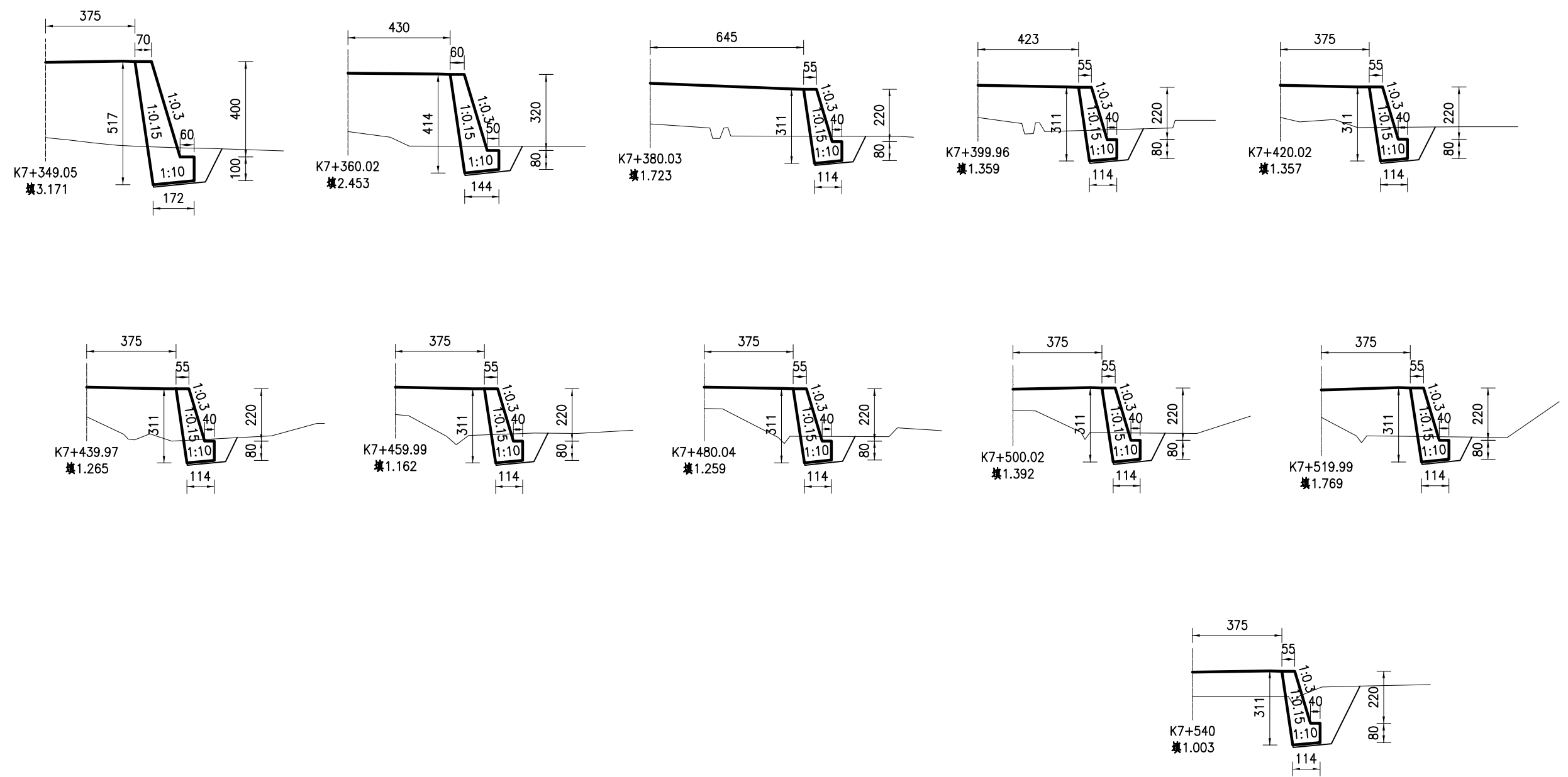
附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。



附注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。



附注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

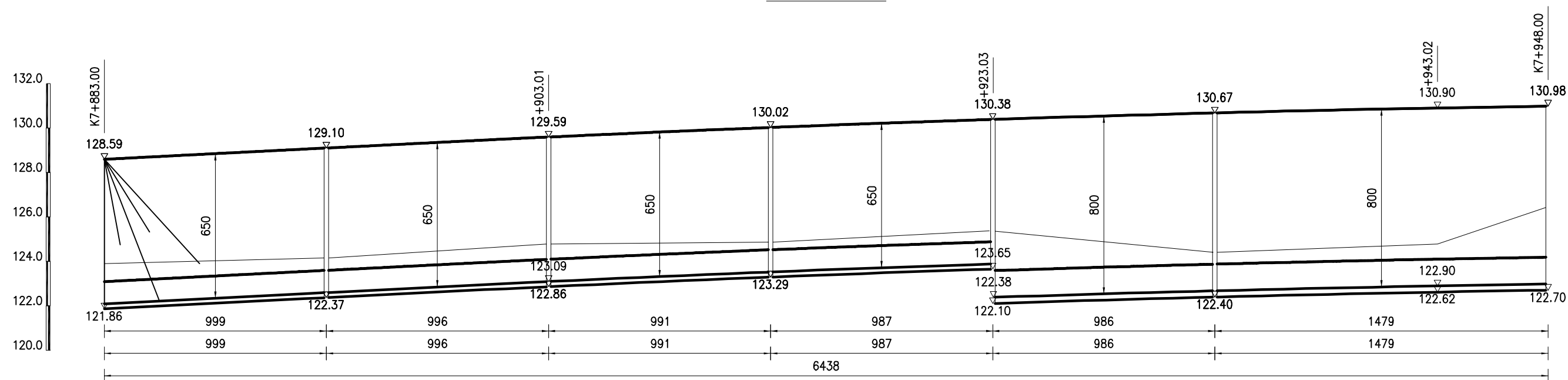


附注：
本图比例为1：200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

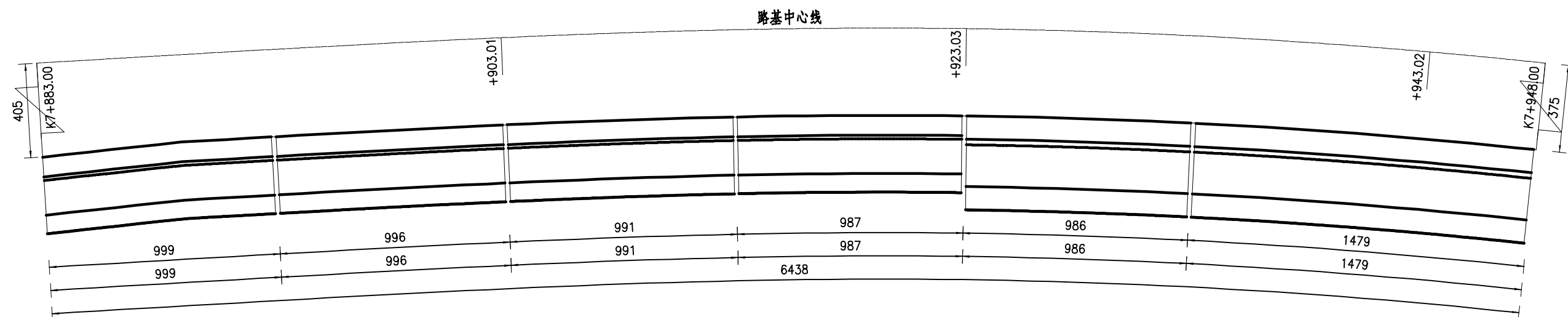
起 点

立 面 图

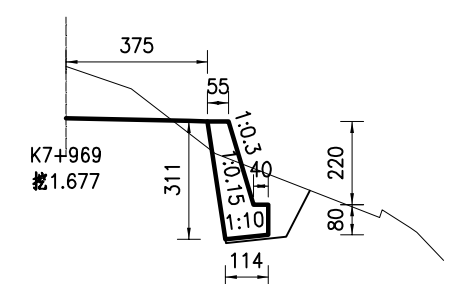
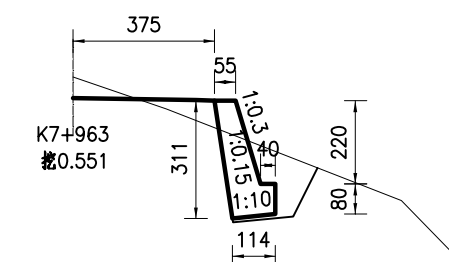
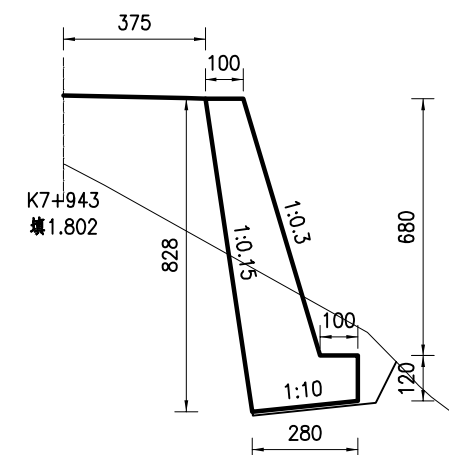
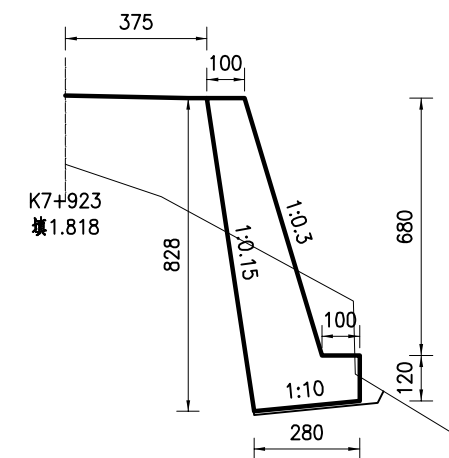
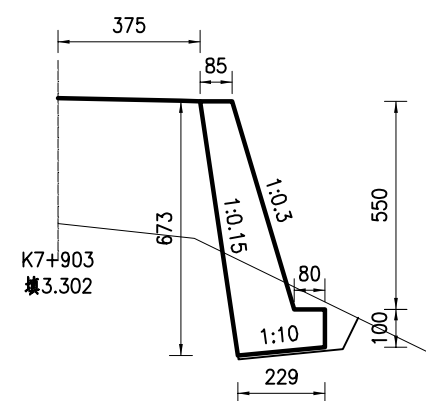
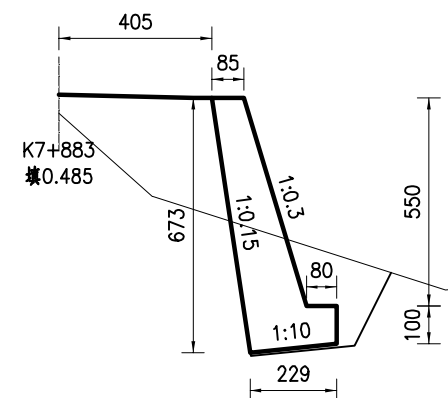
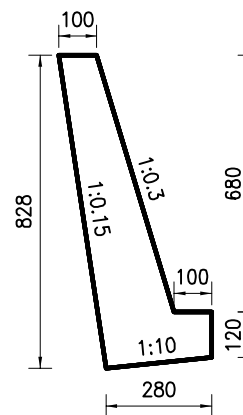
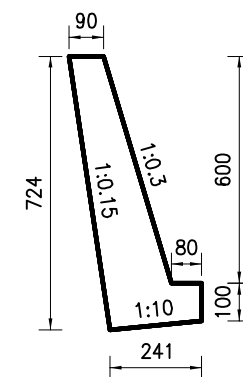
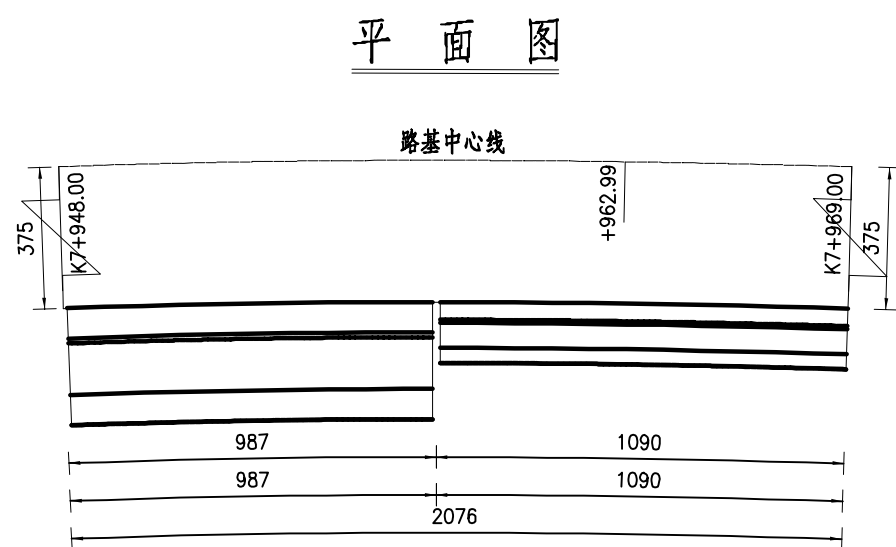
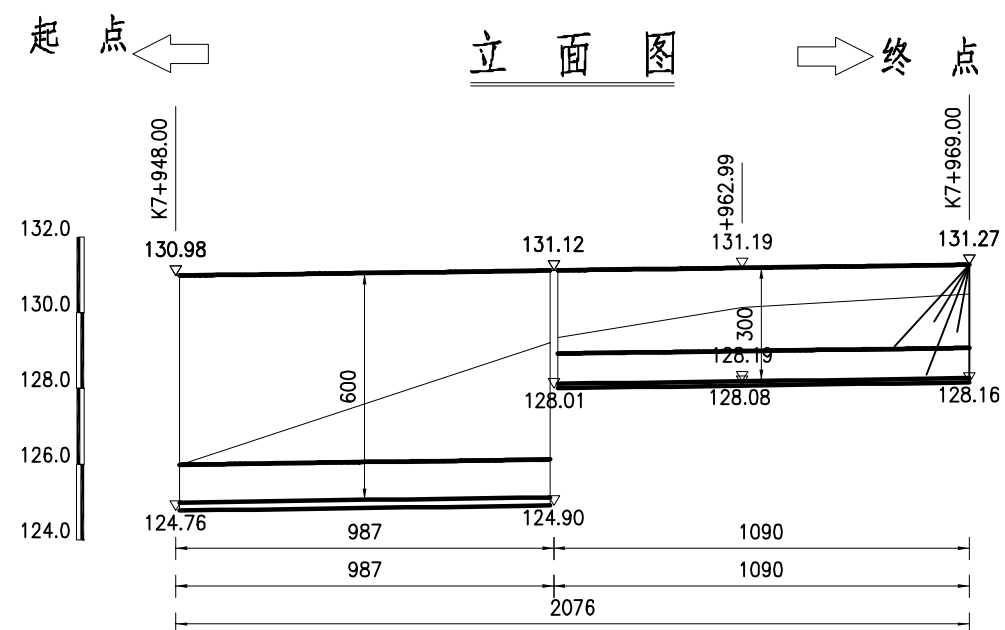
终 点



平 面 图

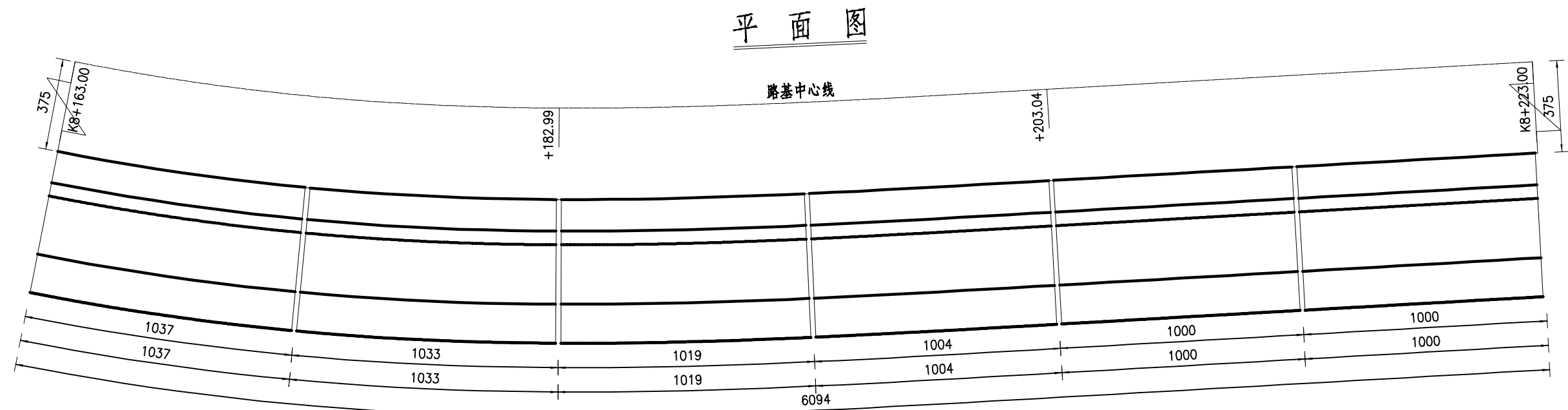
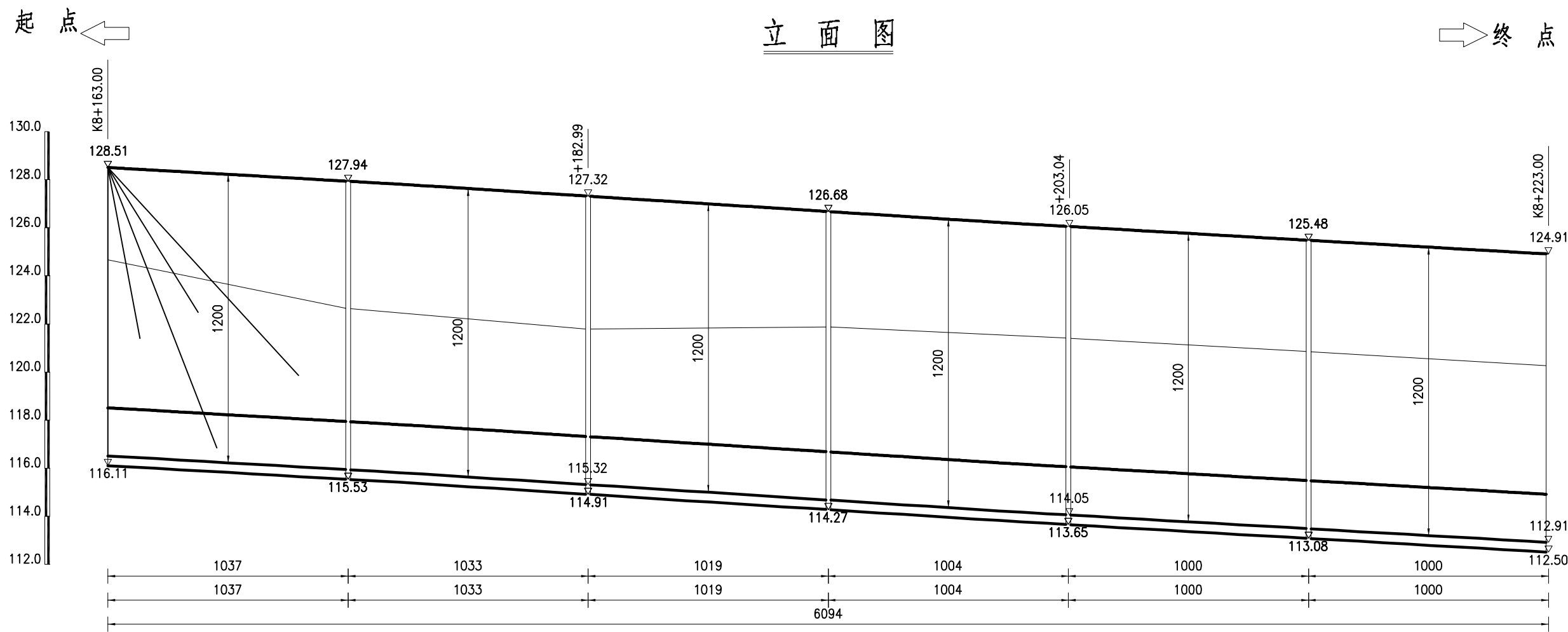


附 注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

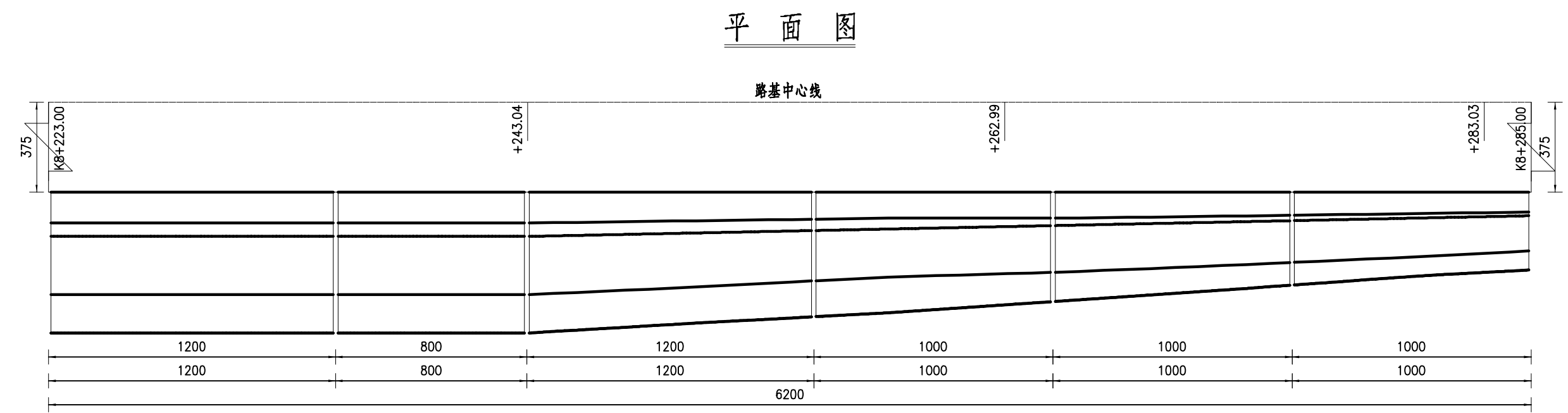
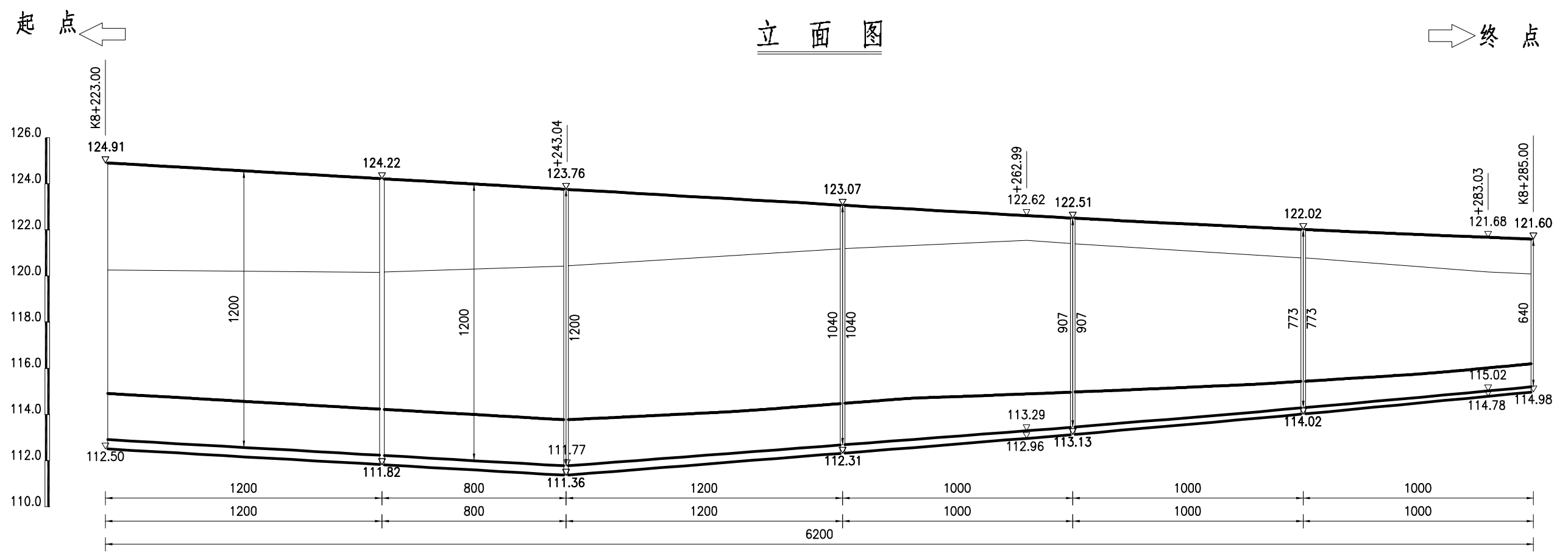


附注:

本图比例为1:200, 尺寸均以cm计, 标高单位以m计。

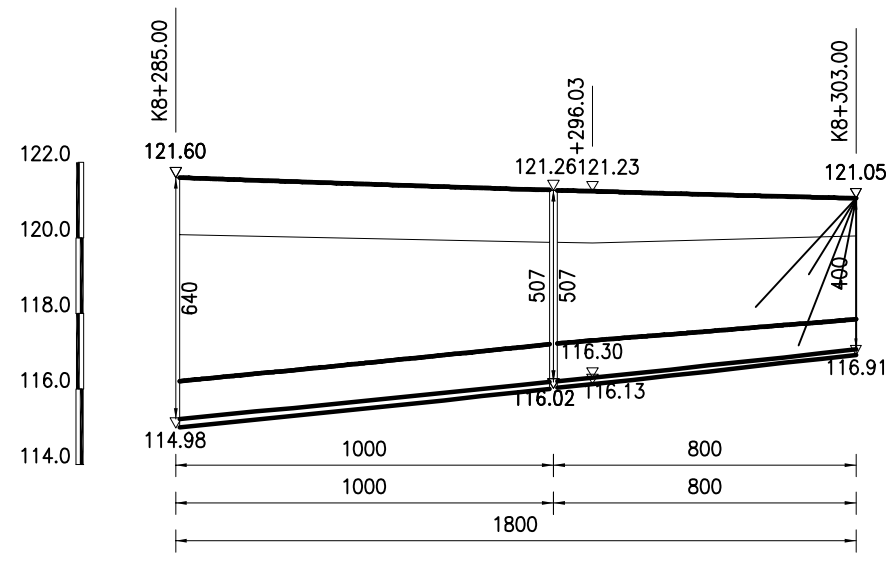


附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

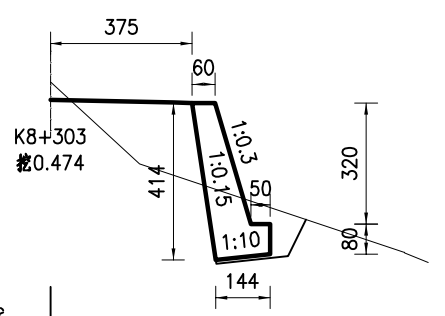
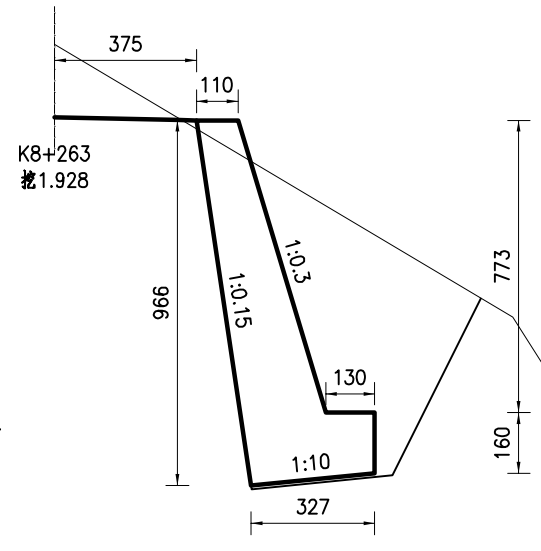
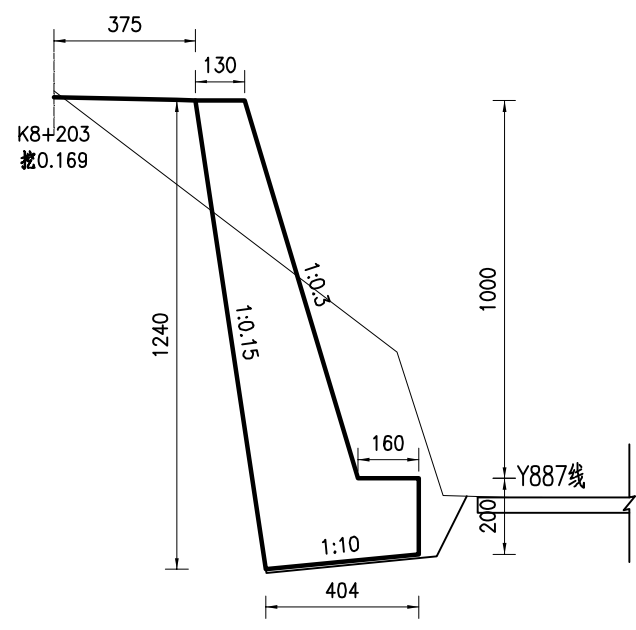
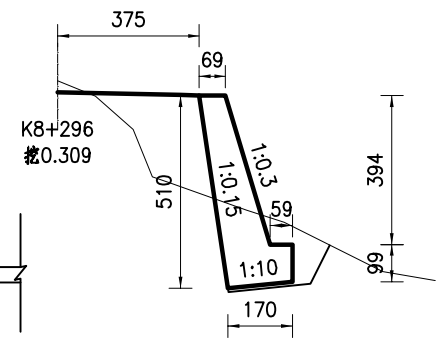
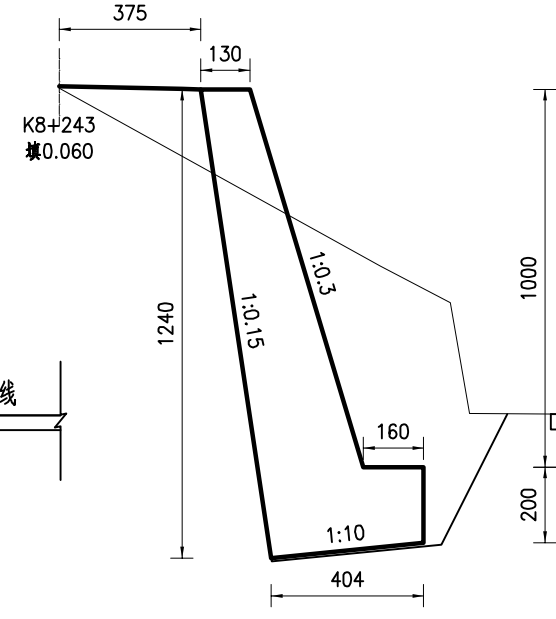
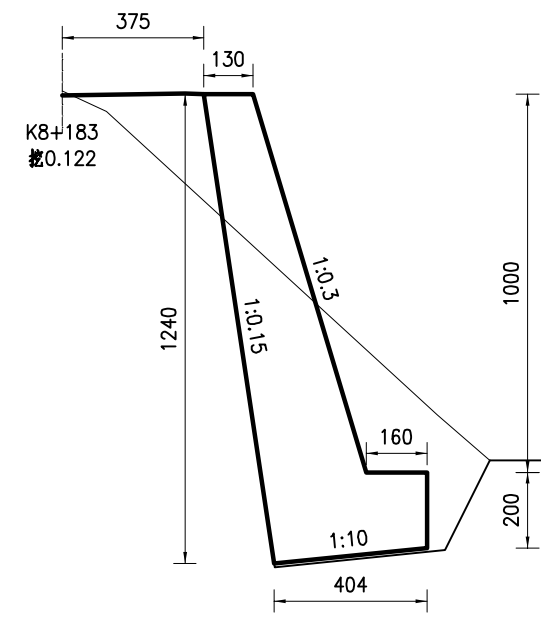
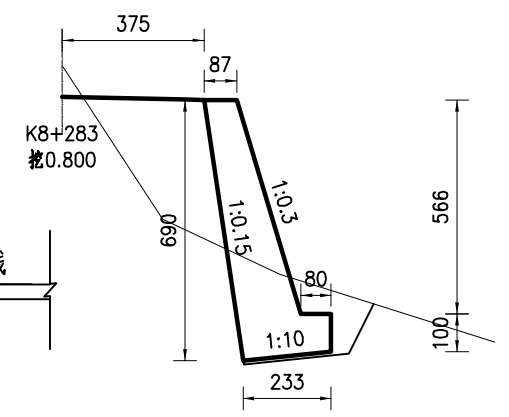
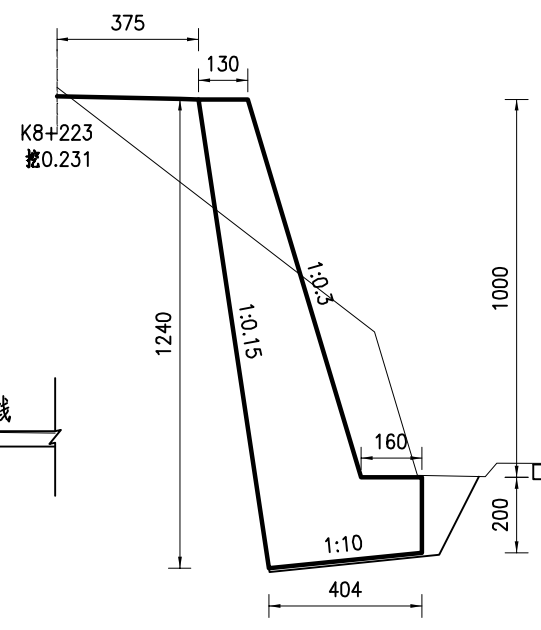
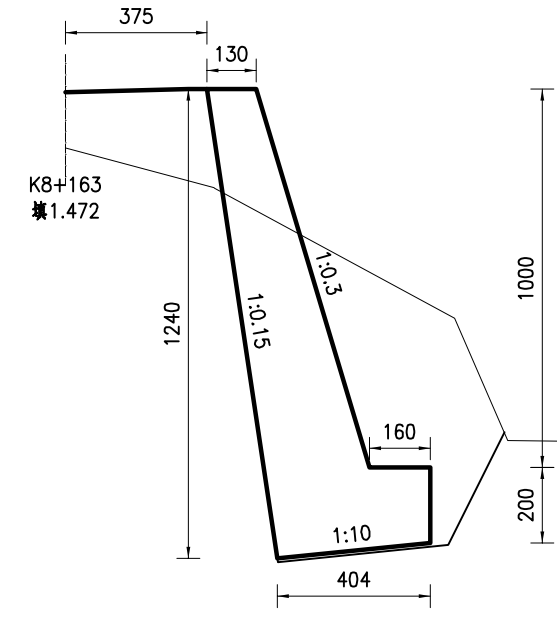
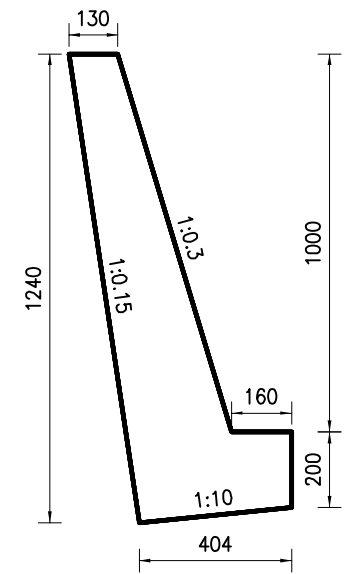
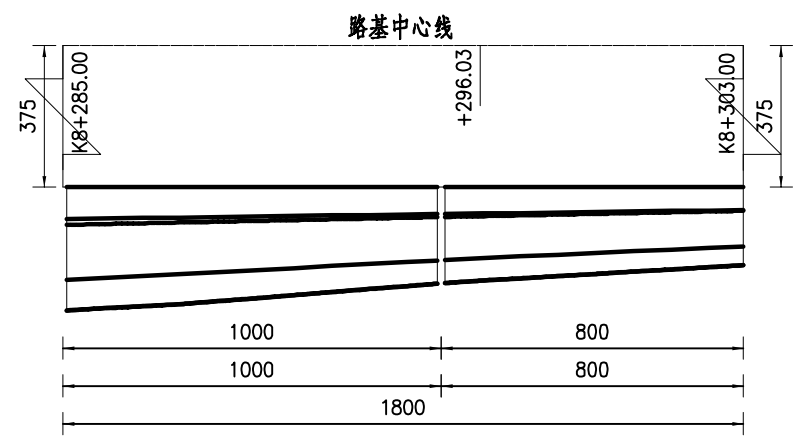


附注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

起点 ← 立面图 → 终点



平面图

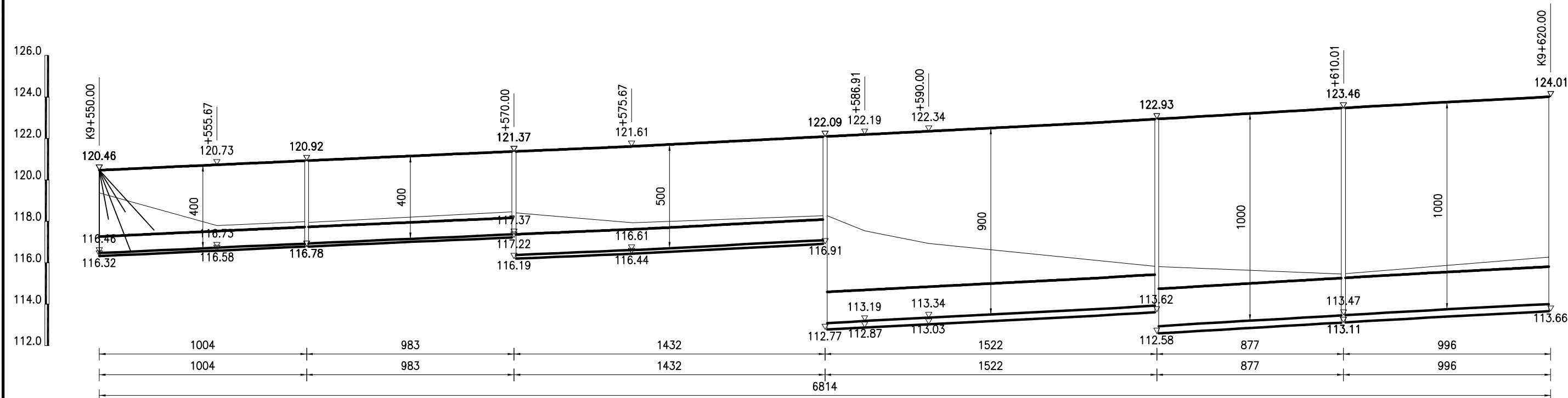


附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

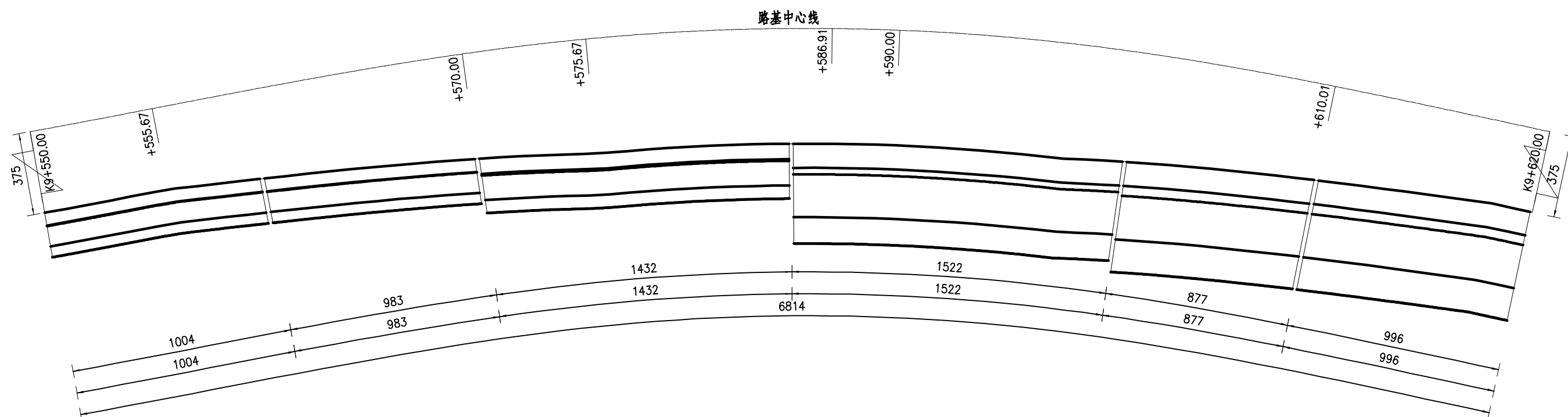
起 点

立 面 图

终 点



平 面 图

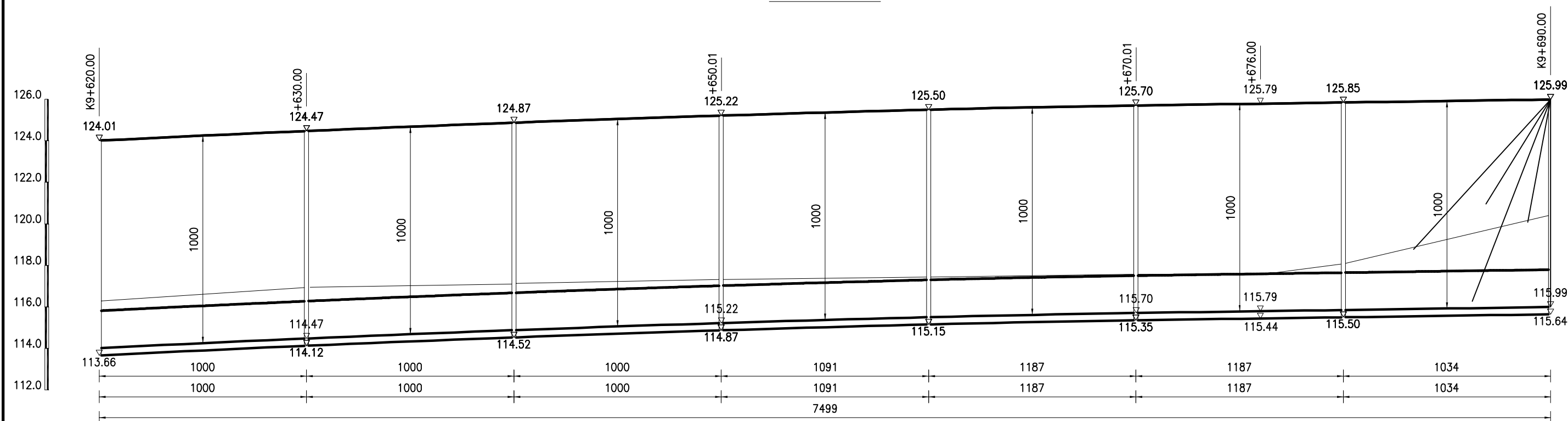


附 注：
本图比例为 1: 200，尺寸均以 cm 计，标高单位以 m 计。

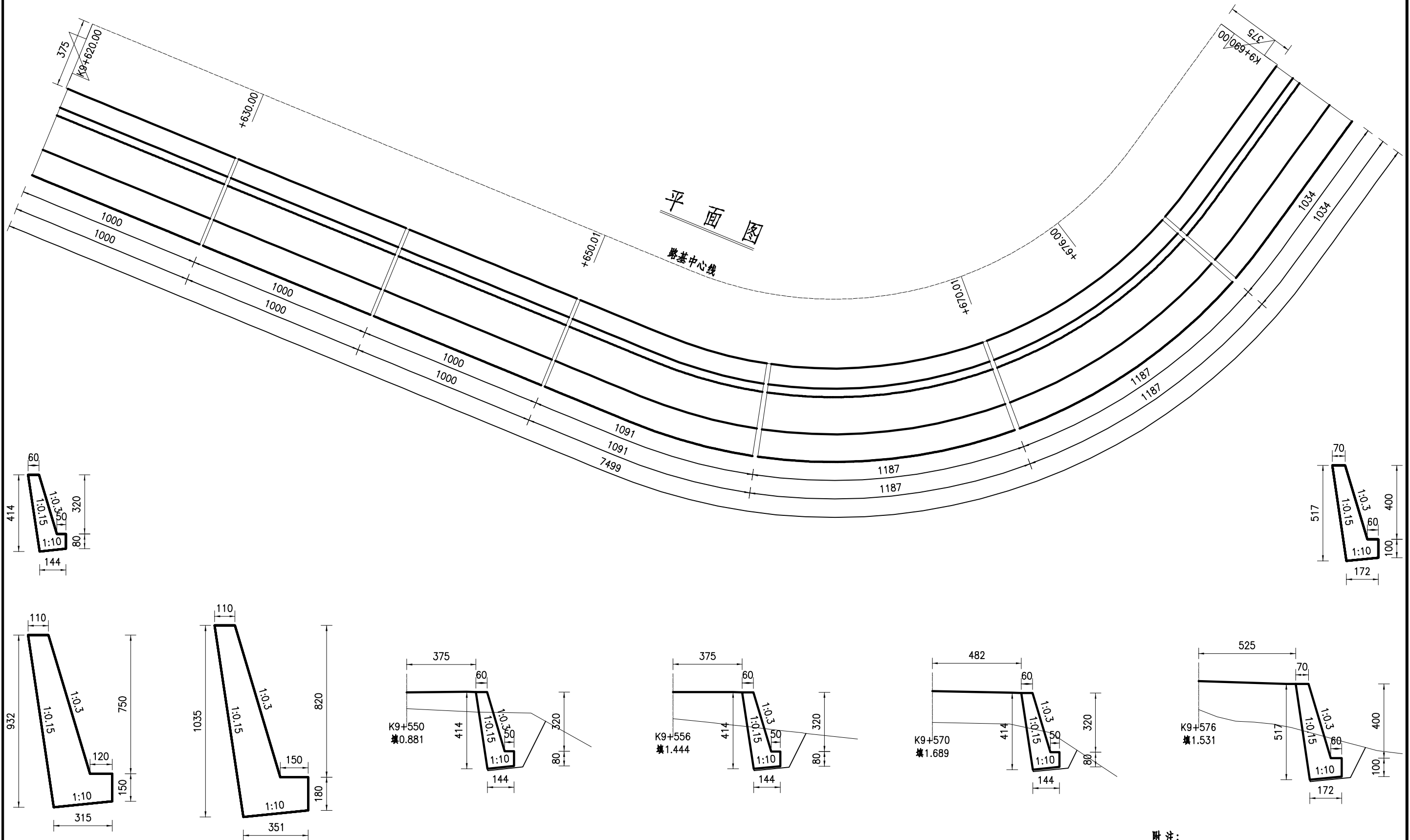
起 点 ←

立 面 图

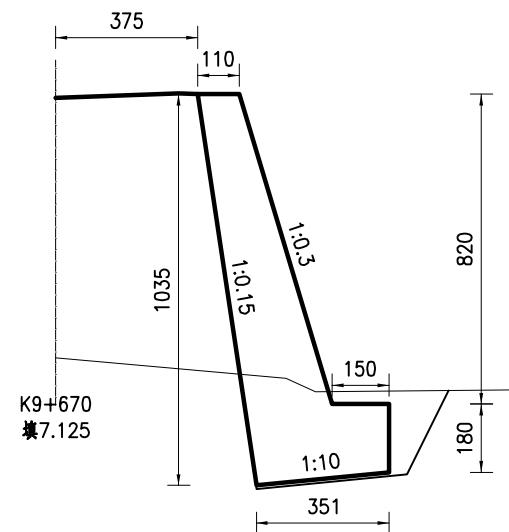
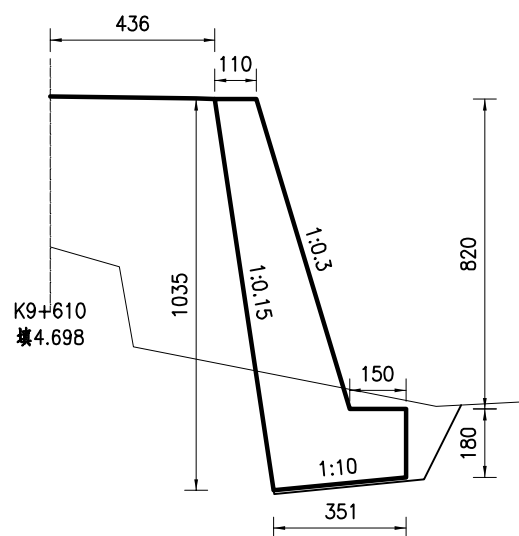
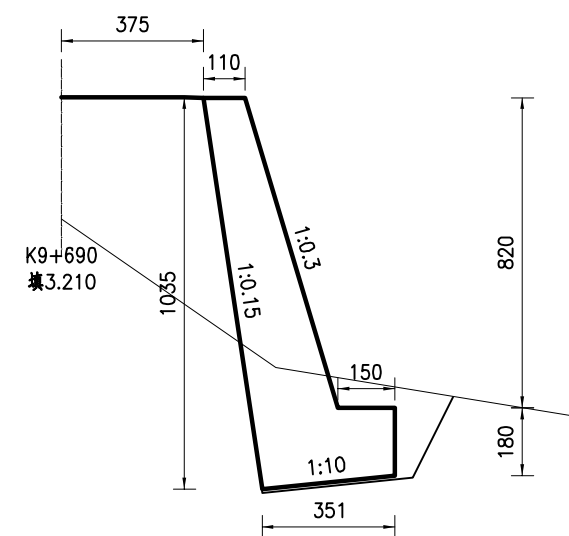
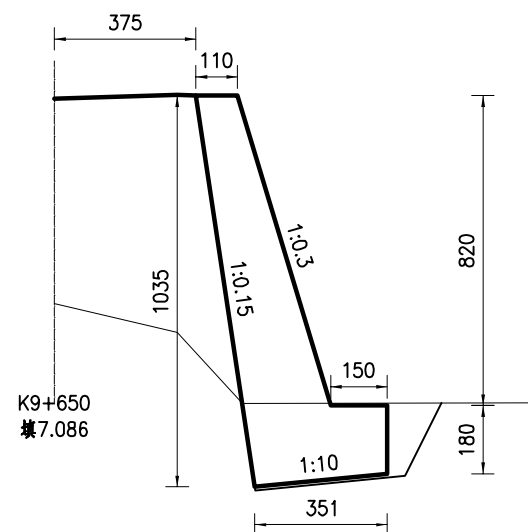
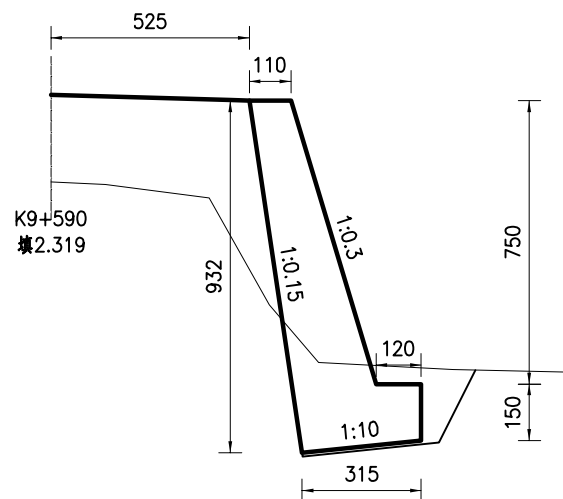
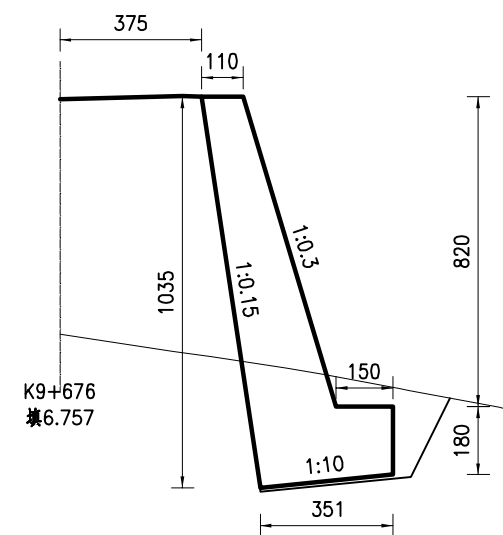
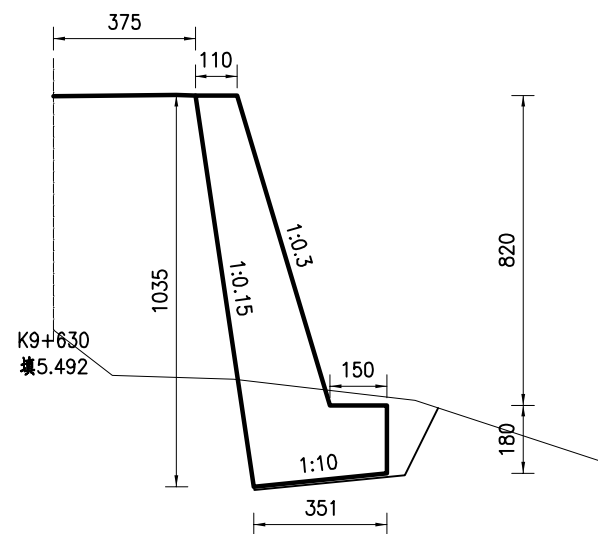
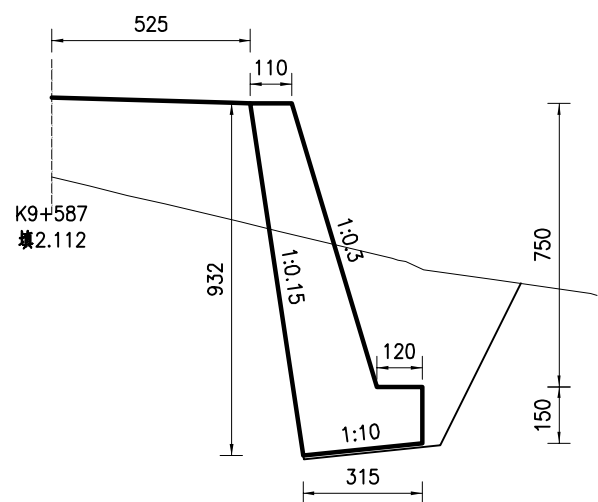
→ 终 点



附 注：
本图比例为1: 200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。



附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。



附注：
本图比例为1:200，尺寸均以cm计，标高单位以m计。

边坡坡面防护数据统计表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起止桩号	左右侧	边坡类型	防护形式	台阶级数	每级边坡坡率、坡高						最大坡高	每级边坡面积、长度						总面积 (立面投影面积)	坡面防护面积	备注						
		填方或挖方边坡			第一级		第二级		第三级			第一级		第二级		第三级										
					坡率	坡高	坡率	坡高	坡率	坡高		面积	长度	面积	长度	面积	长度									
					1:n	m	1:n	m	1:n	m		m²	m	m²	m	m²	m									
K0+000.00 ~ K0+016.19	左	填	浆砌片石护坡	1	1.50	2.34					2.34	19.06	16.19					19.06	34.36	河流						
K0+000.00 ~ K0+016.19	右	填	浆砌片石护坡	1	1.50	1.55					1.55	11.95	16.15					11.95	21.54	河流						
K0+020.01 ~ K0+029.45	右	填	浆砌片石护坡	1	1.50	1.29					1.29	6.08	9.44					6.08	10.97	河流						
K0+058.00 ~ K0+100.00	左	填	浆砌片石护坡	1	1.50	2.17					2.17	60.82	42.00					60.82	109.64	河流						
K0+058.00 ~ K0+080.00	右	填	浆砌片石护坡	1	1.50	1.43					1.43	15.78	22.00					15.78	28.44	河流						
K0+080.00 ~ K0+139.99	右	挖	普通植草防护	1	1.00	3.11					3.11	113.74	59.99					113.74	160.85							
K0+100.00 ~ K0+126.25	左	挖	普通植草防护	1	1.00	1.44					1.44	18.89	26.25					18.89	26.72							
K0+126.25 ~ K0+194.01	左	填	浆砌片石护坡	1	1.50	4.04					4.04	178.04	67.76					178.04	320.97	河流						
K0+139.99 ~ K0+173.70	右	填	普通植草防护	1	1.50	2.36					2.36	39.82	33.71					39.82	71.79							
K0+173.70 ~ K0+340.01	右	挖	三维网喷播草籽防护	2	1.00	10.00	1.00	5.80			15.80	1319.03	166.31	190.27	47.35			1509.31	2134.48							
K0+194.01 ~ K0+220.00	左	挖	普通植草防护	1	1.00	1.10					1.10	14.27	25.99					14.27	20.17							
K0+240.01 ~ K0+325.67	左	挖	三维网喷播草籽防护	1	1.00	4.68					4.68	193.59	85.66					193.59	273.78							
K0+325.67 ~ K0+380.01	左	填	普通植草防护	1	1.50	2.32					2.32	71.18	54.34					71.18	128.32							
K0+340.01 ~ K0+374.01	右	填	普通植草防护	1	1.50	1.16					1.16	19.77	34.00					19.77	35.64							
K0+374.01 ~ K0+381.47	右	挖	普通植草防护	1	1.00	0.50					0.50	1.86	7.46					1.86	2.63							
K0+380.01 ~ K0+460.00	左	填	普通植草防护	1	1.50	7.05					7.05	347.06	79.99					347.06	625.67							
K0+381.47 ~ K0+440.00	右	填	普通植草防护	1	1.50	6.50					6.50	215.64	58.53					215.64	388.75							
K0+440.00 ~ K0+540.01	右	挖	普通植草防护	1	0.75	3.68					3.68	217.60	100.01					217.60	272.00							
K0+460.00 ~ K0+580.03	左	填	普通植草防护	1	1.50	4.00					6.43	394.19	120.03					394.19	710.63							
K0+540.01 ~ K0+659.59	右	挖	人字骨架三维网喷播草籽防护	3	0.75	10.00	0.75	10.00	0.75	9.61	29.61	934.46	119.58	641.33	72.32	314.42	45.98	1890.21	2362.76							
K0+580.03 ~ K0+620.87	左	挖	普通植草防护	1	0.75	2.29					2.29	48.13	40.84					48.13	60.16							
K0+620.87 ~ K0+739.99	左	填	普通植草防护	1	1.50	7.51					7.51	543.61	119.12					543.61	980.01							
K0+659.59 ~ K0+681.43	右	填	普通植草防护	1	1.50	0.83					0.83	14.28	21.83					14.28	25.74							
K0+681.43 ~ K0+876.55	右	挖	人字骨架三维网喷播草籽防护	3	0.75	10.00	0.75	10.00	0.75	9.53	29.53	1769.73	195.13	1432.54	160.84	582.90	105.73	3785.17	4731.47							
K0+739.99 ~ K0+935.41	左	填	普通植草防护	1	1.50	10.40					10.40	943.11	195.42					943.11	1700.21							
K0+876.55 ~ K0+950.79	右	填	浆砌片石护坡	1	1.50	6.40					6.40	269.71	74.24					269.71	486.23	鱼塘						

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

边坡坡面防护数据统计表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起止桩号	左右侧	边坡类型	防护形式	台阶级数	每级边坡坡率、坡高						最大坡高	每级边坡面积、长度						总面积 (立面投影面积)	坡面防护面积	备注
		第一级			第二级		第三级		第一级			第二级		第三级						
		坡率			坡高	坡率	坡高	坡率	坡高	面积		长度	面积	长度	面积	长度				
		1:n			m	1:n	m	1:n	m	m²		m	m²	m	m²	m	m²			
K0+935.41 ~ K1+040.00	左	挖	三维网喷播草籽防护	1	1.00	4.66					4.66	380.65	104.59					380.65	538.32	
K0+950.79 ~ K1+040.00	右	挖	三维网喷播草籽防护	1	1.00	10.18					10.18	569.28	89.21					569.28	805.09	
K1+040.00 ~ K1+111.03	左	挖	三维网喷播草籽防护	1	0.75	4.57					4.57	238.85	71.03					238.85	298.56	
K1+300.00 ~ K1+340.00	右	挖	人字骨架三维网喷播草籽防护	3	0.75	10.00	0.75	10.00	0.75	5.31	25.31	2145.41	300.00	333.45	39.93	121.73	26.76	2600.59	3250.74	
K1+111.03 ~ K1+140.00	左	填	浆砌片石护坡	1	1.50	2.82					2.82	55.59	28.97					55.59	100.22	溪流
K1+140.00 ~ K1+180.00	左	填	浆砌片石护坡	1	1.50	2.82					2.82	71.55	40.00					71.55	128.99	溪流
K1+200.01 ~ K1+458.74	左	填	浆砌片石护坡	1	1.50	5.00					7.52	1240.55	258.73					1240.55	2236.44	溪流
K1+400.00 ~ K1+658.46	右	挖	人字骨架三维网喷播草籽防护	3	0.75	10.00	0.75	10.00	0.75	5.92	25.92	2333.41	258.46	1298.26	188.65	96.10	32.48	3727.76	4659.70	
K1+458.74 ~ K1+481.33	左	挖	普通植草防护	1	0.75	0.48					0.48	9.84	22.59					9.84	12.31	
K1+481.33 ~ K1+539.95	左	填	浆砌片石护坡	1	1.50	5.00					7.00	223.74	58.62					223.74	403.36	溪流
K1+539.95 ~ K1+615.75	左	填	普通植草防护	1	1.50	6.00					8.00	376.34	75.80					376.34	678.45	
K1+615.75 ~ K1+640.02	左	挖	普通植草防护	1	0.75	2.12					2.12	25.76	24.27					25.76	32.19	
K1+640.02 ~ K1+679.97	左	填	普通植草防护	1	1.50	7.30					7.30	145.91	39.95					145.91	263.04	
K1+658.46 ~ K1+662.18	右	填	普通植草防护	1	1.50	0.70					0.70	1.31	3.72					1.31	2.36	
K1+662.18 ~ K1+699.98	右	挖	三维网喷播草籽防护	1	0.75	5.70					5.70	107.78	37.80					107.78	134.73	
K1+679.97 ~ K1+780.00	左	填	普通植草防护	1	1.50	8.62					8.62	504.86	100.03					504.86	910.14	
K1+699.98 ~ K1+850.46	右	挖	人字骨架三维网喷播草籽防护	3	0.75	10.00	0.75	10.00	0.75	4.19	24.19	1048.32	150.48	527.86	64.18	116.49	38.35	1692.67	2115.83	
K1+780.00 ~ K1+820.03	左	挖	普通植草防护	1	0.75	1.29					1.29	25.82	40.03					25.82	32.28	
K1+820.03 ~ K1+879.99	左	填	普通植草防护	1	1.50	3.45					3.45	142.42	59.96					142.42	256.75	
K1+850.46 ~ K1+879.99	右	填	普通植草防护	1	1.50	2.11					2.11	45.73	29.53					45.73	82.44	
K1+879.99 ~ K2+039.99	右	挖	人字骨架三维网喷播草籽防护	3	0.75	10.00	0.75	10.00	0.75	8.29	28.29	1253.35	160.00	654.88	76.53	305.70	55.01	2213.93	2767.41	
K1+900.01 ~ K2+000.01	左	填	普通植草防护	1	1.50	11.51					11.51	734.78	100.00					734.78	1324.65	
K2+020.00 ~ K2+120.00	左	填	普通植草防护	1	1.50	11.02					11.02	617.39	100.00					617.39	1113.01	
K2+039.99 ~ K2+099.96	右	挖	人字骨架三维网喷播草籽防护	3	0.75	10.00	0.75	10.00	0.75	9.46	29.46	565.31	59.97	335.49	51.43	74.82	15.82	975.62	1219.53	
K2+120.00 ~ K2+238.27	右	挖	锚索格梁三维网喷播草籽防护	3	1.00	10.00	1.00	10.00	1.00	5.17	25.17	1116.03	138.31	786.10	95.74	186.67	54.93	2088.80	2954.01	
K2+120.00 ~ K2+220.98	左	挖	普通植草防护	1	1.00	3.32					3.32	207.17	100.98					207.17	292.98	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

边坡坡面防护数据统计表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起止桩号	左右侧	边坡类型	防护形式	台阶级数	每级边坡坡率、坡高						最大坡高	每级边坡面积、长度						总面积 (立面投影面积)	坡面防护面积	备注						
		填方或挖方边坡			第一级		第二级		第三级			第一级		第二级		第三级										
					坡率	坡高	坡率	坡高	坡率	坡高		面积	长度	面积	长度	面积	长度									
					1:n	m	1:n	m	1:n	m	m	m ²	m	m ²	m	m ²	m	m ²	m ²							
K2+220.98 ~ K2+279.05	左	填	普通植草防护	2	1.50	8.00	1.50	10.00			19.74	401.65	58.07	325.12	42.34			726.77	1310.20							
K2+238.27 ~ K2+260.31	右	填	普通植草防护	1	1.50	1.29					1.29	16.11	22.05					16.11	29.05							
K2+260.31 ~ K2+339.07	右	挖	三维网喷播草籽防护	2	1.00	10.00	1.00	7.64			17.64	661.12	78.76	219.42	53.47			880.54	1245.27							
K2+279.05 ~ K2+281.79	左	挖	普通植草防护	1	1.00	0.95					0.95	1.31	2.74					1.31	1.85							
K2+281.79 ~ K2+436.02	左	填	浆砌片石护坡	1	1.50	11.47					11.47	1179.23	154.22					1179.23	2125.89	溪流						
K2+339.07 ~ K2+491.11	右	填	浆砌片石护坡	1	1.50	8.25					8.25	625.84	152.04					625.84	1128.26	溪流						
K2+436.02 ~ K3+089.89	左	挖	三维网喷播草籽防护	2	1.00	10.00	1.00	4.30			14.30	3844.01	653.87	140.97	47.98			3984.97	5635.60							
K2+491.11 ~ K2+540.01	右	挖	普通植草防护	1	1.00	1.00					1.00	30.61	48.90					30.61	43.29							
K2+540.01 ~ K2+703.01	右	挖	三维网喷播草籽防护	1	1.00	4.02					4.02	385.63	163.00					385.63	545.37							
K2+703.01 ~ K3+083.32	右	挖	三维网喷播草籽防护	1	1.00	5.89					5.89	1184.08	380.31					1184.08	1674.54							
K3+083.32 ~ K3+159.13	右	填	普通植草防护	1	1.50	8.14					8.14	286.47	75.81					286.47	516.44							
K3+089.89 ~ K3+143.01	左	填	普通植草防护	1	1.50	1.55					1.55	51.74	53.12					51.74	93.27							
K3+143.01 ~ K3+451.56	左	挖	三维网喷播草籽防护	1	1.00	8.36					8.36	1110.04	308.55					1110.04	1569.84							
K3+159.13 ~ K3+200.01	右	挖	普通植草防护	1	1.00	0.81					0.81	20.12	40.88					20.12	28.46							
K3+200.01 ~ K3+280.03	右	填	普通植草防护	2	1.50	8.00	1.50	5.87			13.87	434.21	80.02	93.68	28.44			527.88	951.65							
K3+280.03 ~ K3+419.98	右	填	普通植草防护	1	1.50	6.98					6.98	585.18	139.95					585.18	1054.95							
K3+419.98 ~ K3+500.02	右	填	普通植草防护	1	1.50	6.74					6.74	280.65	80.04					280.65	505.95							
K3+451.56 ~ K3+488.01	左	填	普通植草防护	1	1.50	3.48					3.48	65.37	36.45					65.37	117.85							
K3+488.01 ~ K3+682.91	左	挖	普通植草防护	1	1.00	3.48					3.48	427.22	194.90					427.22	604.18							
K3+500.02 ~ K3+540.01	右	挖	普通植草防护	1	1.00	0.49					0.49	9.81	39.99					9.81	13.87							
K3+680.00 ~ K3+720.00	右	填	普通植草防护	1	1.50	7.22					7.22	106.72	40.00					106.72	192.39							
K3+682.91 ~ K3+713.42	左	填	普通植草防护	1	1.50	3.48					3.48	51.51	30.51					51.51	92.86							
K3+713.42 ~ K3+780.00	左	挖	普通植草防护	1	1.00	3.40					3.40	153.88	66.58					153.88	217.62							
K3+720.00 ~ K3+760.94	右	挖	普通植草防护	1	1.00	0.35					0.35	8.20	40.94					8.20	11.59							
K3+760.94 ~ K3+820.01	右	填	普通植草防护	1	1.50	3.02					3.02	102.40	59.07					102.40	184.61							
K3+800.01 ~ K3+940.01	左	挖	三维网喷播草籽防护	1	1.00	4.61					4.61	311.39	140.00					311.39	440.37							

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

边坡坡面防护数据统计表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起止桩号	左右侧	边坡类型	防护形式	台阶级数	每级边坡坡率、坡高						最大坡高	每级边坡面积、长度						总面积 (立面投影面积)	坡面防护面积	备注						
		填方或挖方边坡			第一级		第二级		第三级			第一级		第二级		第三级										
					坡率	坡高	坡率	坡高	坡率	坡高		面积	长度	面积	长度	面积	长度									
					1:n	m	1:n	m	1:n	m		m²	m	m²	m	m²	m									
K3+820.01 ~ K3+919.93	右	挖	三维网喷播草籽防护	1	1.00	4.07					4.07	172.14	99.92					172.14	243.44							
K3+919.93 ~ K4+080.01	右	填	普通植草防护	1	1.50	4.14					4.14	375.87	160.08					375.87	677.61							
K3+940.01 ~ K3+980.00	左	挖	普通植草防护	1	1.00	0.85					0.85	16.95	39.99					16.95	23.97							
K4+000.00 ~ K4+059.99	左	填	普通植草防护	1	1.50	3.41					3.41	125.35	59.99					125.35	225.97							
K4+080.01 ~ K4+235.11	右	填	普通植草防护	1	1.50	3.48					3.48	294.37	155.10					294.37	530.68							
K4+220.00 ~ K4+260.00	左	填	普通植草防护	1	1.50	4.47					4.47	124.62	40.00					124.62	224.65							
K4+235.11 ~ K4+380.00	右	挖	三维网喷播草籽防护	1	1.00	4.23					4.23	410.74	144.89					410.74	580.88							
K4+260.00 ~ K4+382.42	左	挖	普通植草防护	1	1.00	2.42					2.42	162.73	122.42					162.73	230.13							
K4+380.00 ~ K4+620.00	右	填	普通植草防护	1	1.50	7.75					7.75	1035.42	240.00					1035.42	1866.63							
K4+382.42 ~ K4+479.99	左	填	普通植草防护	1	1.50	2.66					2.66	114.76	97.57					114.76	206.88							
K4+479.99 ~ K4+605.25	左	填	普通植草防护	1	1.50	3.24					3.24	250.95	125.26					250.95	452.41							
K4+605.25 ~ K4+659.95	左	挖	三维网喷播草籽防护	1	1.00	10.02					10.02	344.94	54.70					344.94	487.82							
K4+620.00 ~ K4+680.01	右	挖	普通植草防护	1	1.00	1.27					1.27	40.04	60.01					40.04	56.62							
K4+659.95 ~ K4+759.98	左	挖	挂网锚喷防护	1	0.50	10.02					10.02	665.41	100.03					665.41	743.95							
K4+700.01 ~ K4+739.96	右	挖	挂网锚喷防护	1	0.50	0.60					0.60	11.93	39.95					11.93	13.33							
K4+759.98 ~ K4+827.39	左	挖	三维网喷播草籽防护	1	0.75	10.27					10.27	373.63	67.41					373.63	467.04							
K4+759.98 ~ K4+799.97	右	填	普通植草防护	1	1.50	4.82					4.82	136.24	39.99					136.24	245.62							
K4+827.39 ~ K4+862.14	左	填	普通植草防护	1	1.50	1.04					1.04	24.94	34.75					24.94	44.96							
K4+860.02 ~ K4+900.00	右	填	普通植草防护	1	1.50	5.67					5.67	155.18	39.98					155.18	279.76							
K4+862.14 ~ K4+996.33	左	挖	三维网喷播草籽防护	1	0.75	10.79					10.79	882.33	134.19					882.33	1102.91							
K4+900.00 ~ K4+960.02	右	挖	普通植草防护	1	0.75	1.74					1.74	57.08	60.02					57.08	71.35							
K4+980.00 ~ K5+027.00	右	填	浆砌片石护坡	1	1.50	6.84					6.84	212.58	47.00					212.58	383.23	河流						
K4+996.33 ~ K5+027.00	左	填	浆砌片石护坡	1	1.50	6.12					6.12	105.43	30.67					105.43	190.06	河流						
K5+043.00 ~ K5+110.34	左	填	浆砌片石护坡	1	1.50	6.95					6.95	161.51	67.34					161.51	291.17	河流						
K5+043.00 ~ K5+057.81	右	填	浆砌片石护坡	1	1.50	3.27					3.27	34.00	14.81					34.00	61.29	河流						
K5+057.81 ~ K5+179.97	右	挖	三维网喷播草籽防护	1	0.75	10.46					10.46	423.52	122.16					423.52	529.39							

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁东

边坡坡面防护数据统计表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起止桩号	左右侧	边坡类型	防护形式	台阶级数	每级边坡坡率、坡高						最大坡高	每级边坡面积、长度						总面积 (立面投影面积)	坡面防护面积	备注
		第一级			第二级		第三级		第一级			第二级		第三级						
		坡率			坡高	坡率	坡高	坡率	坡高	面积		长度	面积	长度	面积	长度				
		1:n			m	1:n	m	1:n	m	m²		m	m²	m	m²	m				
K5+110.34 ~ K5+140.02	左	挖	普通植草防护	1	0.75	1.16					1.16	17.27	29.68					17.27	21.59	
K5+179.97 ~ K5+434.75	右	挖	三维网喷播草籽防护	2	0.75	10.00	0.75	6.01			16.01	1825.82	254.78	489.41	119.98			2315.23	2894.03	
K5+294.65 ~ K5+380.01	左	挖	三维网喷播草籽防护	1	0.75	5.28					5.28	279.87	85.36					279.87	349.83	
K5+380.01 ~ K5+428.60	左	挖	三维网喷播草籽防护	1	0.75	5.55					5.55	83.25	48.59					83.25	104.06	
K5+428.60 ~ K5+456.02	左	填	普通植草防护	1	1.50	8.48					8.48	128.11	27.42					128.11	230.96	
K5+434.75 ~ K5+453.76	右	填	普通植草防护	1	1.50	6.24					6.24	64.21	19.01					64.21	115.75	
K5+453.76 ~ K5+520.00	右	挖	挂网锚喷防护	1	0.50	12.19					12.19	373.72	66.24					373.72	417.83	
K5+456.02 ~ K5+486.96	左	挖	挂网锚喷防护	1	0.50	3.06					3.06	70.06	30.94					70.06	78.33	
K5+520.00 ~ K5+579.97	右	挖	三维网喷播草籽防护	1	0.75	8.78					8.78	396.08	59.97					396.08	495.10	
K5+579.97 ~ K5+659.97	右	挖	锚索格梁三维网喷播草籽防护	3	1.00	10.00	1.00	10.00	1.00	9.60	29.60	780.63	80.00	579.87	72.81	189.52	39.18	1550.02	2192.06	
K5+659.97 ~ K5+700.01	右	挖	挂网锚喷防护	1	0.50	11.72					11.72	147.54	40.04					147.54	164.96	
K5+700.01 ~ K5+779.98	右	挖	挂网锚喷防护	1	0.50	10.33					10.33	536.94	79.97					536.94	600.32	
K5+779.98 ~ K5+895.74	右	挖	三维网喷播草籽防护	1	0.75	10.01					10.01	614.50	115.76					614.50	768.12	
K5+837.26 ~ K5+845.35	左	挖	普通植草防护	1	0.75	0.68					0.68	2.73	8.08					2.73	3.42	
K5+895.74 ~ K5+906.29	右	填	普通植草防护	1	1.50	1.20					1.20	7.80	10.55					7.80	14.06	
K5+906.29 ~ K6+297.99	右	挖	挂网锚喷防护	2	0.50	10.00	0.50	6.27			16.27	2105.82	391.70	92.69	29.56			2198.50	2458.00	
K6+300.00 ~ K6+340.00	左	挖	挂网锚喷防护	1	0.50	0.48					0.48	9.54	40.00					9.54	10.67	
K6+300.00 ~ K6+420.00	右	挖	挂网锚喷防护	2	0.50	10.00	0.50	7.74			17.74	548.92	120.00	59.76	15.44			608.68	680.52	
K6+360.00 ~ K6+400.01	左	挖	挂网锚喷防护	1	0.50	0.30					0.30	5.97	40.01					5.97	6.67	
K6+400.01 ~ K6+424.15	左	挖	挂网锚喷防护	1	0.50	0.34					0.34	4.05	24.14					4.05	4.53	
K6+424.15 ~ K6+451.07	左	填	普通植草防护	1	1.50	1.28					1.28	17.25	26.92					17.25	31.09	
K6+451.07 ~ K6+468.63	左	挖	挂网锚喷防护	1	0.50	1.03					1.03	9.07	17.57					9.07	10.14	
K6+573.52 ~ K6+580.83	右	填	普通植草防护	1	1.50	0.21					0.21	0.78	7.31					0.78	1.41	
K6+752.54 ~ K6+782.84	左	挖	挂网锚喷防护	1	0.50	1.42					1.42	22.40	30.30					22.40	25.04	
K6+780.04 ~ K7+275.98	右	挖	挂网锚喷防护	2	0.50	10.00	0.50	10.61			20.61	3152.71	495.94	639.71	135.43			3792.42	4240.05	
K7+259.98 ~ K7+275.98	左	填	普通植草防护	1	1.50	5.56					5.56	72.91	16.00					72.91	131.44	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

边坡坡面防护数据统计表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起止桩号	左右侧	边坡类型	防护形式	台阶级数	每级边坡坡率、坡高						最大坡高	每级边坡面积、长度						总面积 (立面投影面积)	坡面防护面积	备注	
		填方或挖方边坡			第一级		第二级		第三级			第一级		第二级		第三级					
					坡率	坡高	坡率	坡高	坡率	坡高		面积	长度	面积	长度	面积	长度				
																					1:n
K7+335.98 ~ K7+399.96	左	填	普通植草防护	1	1.50	3.93					3.93	85.54	63.98					85.54	154.22		
K7+519.99 ~ K7+559.99	右	填	普通植草防护	1	1.50	2.00					2.00	36.70	40.00					36.70	66.16		
K7+564.99 ~ K7+593.10	左	填	普通植草防护	1	1.50	2.38					2.38	33.46	28.11					33.46	60.31		
K7+564.99 ~ K7+592.65	右	填	普通植草防护	1	1.50	1.36					1.36	18.79	27.66					18.79	33.87		
K7+592.65 ~ K7+645.73	右	挖	普通植草防护	1	1.00	3.01					3.01	77.29	53.08					77.29	109.31		
K7+593.10 ~ K7+654.36	左	挖	三维网喷播草籽防护	1	1.00	4.23					4.23	153.12	61.26					153.12	216.54		
K7+645.73 ~ K7+739.99	右	填	浆砌片石护坡	1	1.50	2.09					2.09	121.37	94.26					121.37	218.81	鱼塘	
K7+654.36 ~ K7+679.98	左	填	浆砌片石护坡	1	1.50	1.17					1.17	15.02	25.62					15.02	27.09	鱼塘	
K7+679.98 ~ K7+733.82	左	填	普通植草防护	1	1.50	2.76					2.76	73.46	53.84					73.46	132.43		
K7+733.82 ~ K7+759.96	左	挖	普通植草防护	1	1.00	0.48					0.48	6.30	26.14					6.30	8.91		
K7+739.99 ~ K7+859.98	右	填	普通植草防护	1	1.50	4.95					4.95	214.69	119.99					214.69	387.04		
K7+759.96 ~ K7+826.08	左	填	普通植草防护	1	1.50	3.62					3.62	98.20	66.12					98.20	177.04		
K7+849.08 ~ K8+162.95	左	挖	三维网喷播草籽防护	2	0.75	10.00	0.75	4.70			14.70	2182.24	313.87	62.47	26.58			2244.71	2805.88		
K7+962.99 ~ K8+002.98	右	挖	普通植草防护	1	0.75	0.15					0.15	2.92	39.99					2.92	3.65		
K8+063.05 ~ K8+103.00	右	挖	普通植草防护	1	0.75	0.88					0.88	17.56	39.95					17.56	21.95		
K8+103.00 ~ K8+123.02	右	填	普通植草防护	1	1.50	8.76					8.76	87.64	20.02					87.64	158.00		
K8+262.99 ~ K8+823.00	左	挖	三维网喷播草籽防护	2	0.75	10.00	0.75	8.29			18.29	4209.73	560.01	379.90	74.09			4589.63	5737.04		
K8+303.03 ~ K8+342.98	右	挖	普通植草防护	1	0.75	0.30					0.30	6.06	39.95					6.06	7.58		
K8+342.98 ~ K8+442.99	右	挖	普通植草防护	1	0.75	1.59					1.59	82.13	100.01					82.13	102.67		
K8+463.01 ~ K8+502.95	右	挖	普通植草防护	1	0.75	0.07					0.07	1.48	39.94					1.48	1.84		
K8+502.95 ~ K8+608.25	右	挖	普通植草防护	1	0.75	3.42					3.42	160.24	105.30					160.24	200.30		
K8+608.25 ~ K8+643.00	右	填	普通植草防护	1	1.50	1.60					1.60	27.84	34.75					27.84	50.18		
K8+643.00 ~ K8+663.00	右	填	普通植草防护	1	1.50	1.16					1.16	11.64	20.00					11.64	20.99		
K8+823.00 ~ K8+851.96	左	挖	普通植草防护	1	0.75	0.44					0.44	6.74	28.96					6.74	8.43		
K8+851.96 ~ K8+866.30	左	填	普通植草防护	1	1.50	1.43					1.43	10.28	14.34					10.28	18.53		
K8+866.30 ~ K9+079.38	左	挖	三维网喷播草籽防护	1	0.75	10.79					10.79	1330.37	213.08					1330.37	1662.96		

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

边坡坡面防护数据统计表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起止桩号	左右侧	边坡类型	防护形式	台阶级数	每级边坡坡率、坡高						最大坡高	每级边坡面积、长度						总面积 (立面投影面积)	坡面防护面积	备注	
		填方或挖方边坡			第一级		第二级		第三级			第一级		第二级		第三级					
					坡率	坡高	坡率	坡高	坡率	坡高		面积	长度	面积	长度	面积	长度				
					1:n	m	1:n	m	1:n	m		m	m ²	m	m ²	m	m ²				m
K9+283.00 ~ K9+403.01	左	挖	三维网喷播草籽防护	2	0.75	3.00	0.75	0.99			5.77	458.38	120.01	19.72	19.83			478.09	597.62		
K9+403.01 ~ K9+423.37	左	填	普通植草防护	1	1.50	0.91					0.91	9.27	20.36					9.27	16.70		
K9+530.00 ~ K9+550.00	左	挖	普通植草防护	1	0.75	3.00					3.00	26.57	20.00					26.57	33.21		
K9+550.00 ~ K9+570.00	左	填	普通植草防护	1	1.50	1.22					1.22	12.24	20.00					12.24	22.07		
K9+570.00 ~ K9+581.84	左	挖	普通植草防护	1	0.75	0.56					0.56	3.34	11.84					3.34	4.17		
K9+581.84 ~ K9+690.00	左	填	普通植草防护	1	1.50	4.06					4.06	219.30	108.16					219.30	395.34		
K7+275.98 ~ K7+295.98	右	挖	挂网锚喷防护	1	0.5	13.67					13.67	535.76	50.00					535.76	599.00	桥梁范围	
				注 1. 土质或强风化岩石挖方边坡高度小于等于4米时，采用普通植草皮防护； 2. 土质或强风化岩石挖方边坡高度大于4米小于等于20米时，采用三维网喷播草籽防护； 3. 强风化岩石边坡高度大于20米小于30米时，采用人字骨架三维喷播草籽防护； 4. 土质边坡高度大于20米，边坡稳定性差时，采用方格梁锚索喷播草籽防护； 5. 填方边坡采用普通植草皮防护； 6. 鱼塘及河流等水面路段采用浆砌片石防护。																	
			防护形式	面积（m2）																	
		分类合计	挂网锚喷防护	10053.34																	
			浆砌片石护坡	8306.96																	
			锚索格梁三维网喷播草籽防护	5146.07																	
			普通植草防护	24061.83																	
			人字骨架三维网喷播草籽防护	21107.44																	
			三维网喷播草籽防护	34338.61																	
			总计	103014.25																	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基边坡防护工程数量表

起讫桩号 或 中心桩号	位置	防护形式	长度(m)	防护面积 (m ²)	人字骨架					三维网喷播草籽防护				普通植草皮 防护	浆砌片石护坡			备 注
					C20砼骨架 (m ³)	C20砼预制 块 (m ³)	C20砼步梯 (m ³)	C20砼护脚 (m ³)	挖基土方	三维植被网 (m ²)	喷播草籽 (m ²)	U型钢钉 (kg)	喷射客土厚 度8cm (m ³)	植草皮 (m ²)	30cm厚M7.5 浆砌片石 (m ³)	M7.5浆砌 片石防滑 槽 (m ³)	M7.5浆砌 片石基础 (m ³)	
K0+540.01 ~ K0+659.59	右	人字骨架三维网 喷播草籽防护	119.58	2362.76	389.60	24.26	12.15	47.58	447.52	2258.35	2258.35	722.67	180.67					
K0+681.43 ~ K0+876.55	右	人字骨架三维网 喷播草籽防护	195.12	4731.47	754.78	46.73	36.38	92.34	867.77	4367.77	4367.77	1397.69	349.42					
K1+040.00 ~ K1+340.00	右	人字骨架三维网 喷播草籽防护	300	3250.74	591.69	37.31	10.87	73.34	684.73	3382.22	3382.22	1082.31	270.58					
K1+400.00 ~ K1+658.46	右	人字骨架三维网 喷播草籽防护	258.46	4659.7	776.73	48.22	11.05	95.92	897.19	4455.51	4455.51	1425.76	356.44					
K1+699.98 ~ K1+850.46	右	人字骨架三维网 喷播草籽防护	150.48	2115.83	395.90	24.26	31.61	50.60	465.32	2195.66	2195.66	702.61	175.65					
K1+879.99 ~ K2+039.99	右	人字骨架三维网 喷播草籽防护	160	2767.41	470.97	29.22	11.76	58.31	544.71	2695.06	2695.06	862.42	215.60					
K2+039.99 ~ K2+099.96	右	人字骨架三维网 喷播草籽防护	59.97	1219.53	208.46	12.96	12.11	25.44	239.39	1208.84	1208.84	386.83	96.71					
合计		人字骨架三维网 喷播草籽防护	1243.61	21107.44	3588.12	222.95	125.93	443.53	4146.64	20563.40	20563.40	6580.29	1645.07					
K2+120.00 ~ K2+238.27	右侧	锚索格梁三维网 喷播草籽防护	118.27	2954.01						2084.35	2084.35	666.99	166.75					
K5+579.97 ~ K5+659.97	右侧	锚索格梁三维网 喷播草籽防护	80	2192.06						1546.72	1546.72	494.95	123.74					
合计		锚索格梁三维网 喷播草籽防护	198.27	5146.07						3631.07	3631.07	1161.94	290.49					
K0+000.00 ~ K9+703.02	左右侧	三维网喷播草籽 防护	9703.02	34338.61						37772.47	34338.61	10988.36	2747.09					
K0+000.00 ~ K9+703.02	左右侧	普通植草皮防护	9703.02	24061.83										24061.83				
K0+000.00 ~ K9+703.02	左右侧	浆砌片石护坡	9703.02	5146.07											1543.82	31.83	173.17	
总计				89800.02	3588.12	222.95	125.93	443.53	4146.64	61966.94	58533.08	18730.59	4682.65	24061.83	1543.82	31.83	173.17	
										注： 1、本表仅为工程数量表，分段计算过程见表S3-23-1边坡坡面防护数据统计表 2、锚索格梁工程数量计入“格梁工程数量表”及“预应力锚索工程数量表”								

编制：邓作豪

复核：覃小容

审核：何锁东

路基边坡防护工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起讫桩号 或 中心桩号	防护形式	长度 (米)	设置 位置	边坡高度	边坡修整 处理	主要工程数量													
						锚喷防护									挡土墙防护			其他	备注
						锚孔 直径10cm		锚杆钢筋1Φ20 单根5米		锚孔 M30水泥净浆	喷射C25混凝土厚10cm	泄水孔	钢筋网	长度	C20 混凝土	基坑 开挖土方	清理边坡 石方		
					平方米	个	米	米	千克	立方米	立方米	米	千克	米	立方米	立方米	立方米		
K4+659.95 ~ K4+759.98	挂网锚喷防护	100.03	左	≤10m	743.95	167	918.5	835	2060.78	7.22	74.40	14.88	6122.71						
K4+700.01 ~ K4+739.96	挂网锚喷防护	39.95	右	≤10m	13.33	3	16.5	15	37.02	0.13	1.34	0.27	109.71						
K5+453.76 ~ K5+520.00	挂网锚喷防护	66.24	右	≤10m	417.83	94	517	470	1159.96	4.06	41.79	8.36	3438.75						
K5+456.02 ~ K5+486.96	挂网锚喷防护	30.94	左	≤10m	78.33	18	99	90	222.12	0.78	7.84	1.57	644.66						
K5+659.97 ~ K5+700.01	挂网锚喷防护	40.04	右	≤10m	164.96	37	203.5	185	456.58	1.60	16.50	3.30	1357.63						
K5+700.01 ~ K5+779.98	挂网锚喷防护	79.97	右	≤10m	600.32	135	742.5	675	1665.90	5.83	60.04	12.01	4940.64						
K5+906.29 ~ K6+297.99	挂网锚喷防护	391.7	右	>10m	2458.00	550	3025	2750	6787.00	23.75	245.80	49.16	20229.34						
K6+300.00 ~ K6+340.00	挂网锚喷防护	40	左	≤10m	10.67	3	16.5	15	37.02	0.13	1.07	0.22	87.82						
K6+300.00 ~ K6+420.00	挂网锚喷防护	120	右	>10m	680.52	153	841.5	765	1888.02	6.61	68.06	13.62	5600.68						
K6+360.00 ~ K6+400.01	挂网锚喷防护	40.01	左	≤10m	6.67	2	11	10	24.68	0.09	0.67	0.14	54.90						
K6+400.01 ~ K6+424.15	挂网锚喷防护	24.14	左	≤10m	4.53	2	11	10	24.68	0.09	0.46	0.10	37.29						
K6+451.07 ~ K6+468.63	挂网锚喷防护	17.56	左	≤10m	10.14	3	16.5	15	37.02	0.13	1.02	0.21	83.46						
K6+752.54 ~ K6+782.84	挂网锚喷防护	30.3	左	≤10m	25.04	6	33	30	74.04	0.26	2.51	0.51	206.08						
K6+780.04 ~ K7+275.98	挂网锚喷防护	495.94	右	>10m	4240.05	949	5219.5	4745	11710.66	40.98	424.01	84.81	34895.62						
K7+275.98 ~ K7+295.98	挂网锚喷防护	50	右	≤10m	599.00	134	737	670	1653.56	5.79	59.90	11.98	4929.77					桥梁范围	
分类合计																			
	>10m	1007.64			7378.57	1652	9086	8260	20385.68	71.34	737.87	147.59	60725.64						
	≤10m	559.18			2674.77	604	3322	3020	7453.36	26.11	267.54	53.55	22013.42						
	总计	1566.82			10053.34	2256	12408	11280	27839.04	97.45	1005.41	201.14	82739.06						

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

格梁工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

S3-23-4

第 1 页 共 1 页

[illegible]

编制：邵平康

复核： 李永容

审核：何镜康

预应力锚索主要工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

序号	起点桩号	～	终点桩号	位置	长度 (米)	坡脚 长度 (米)	工程数量												备注
							锚索 单孔长度	预应力锚索											
								锚头			锚孔				预应力钢绞线		锚孔 水泥注浆	轴力测力 计	
								C30 混凝土	钢筋	钢垫板	直径 150mm	钻孔长度 (含超 钻)	土方钻孔长 度	软石方钻孔 长度	3x7s15. 2mm	重量	M30水泥净 浆	套	
米	立方米	千克	千克	个	米	米	米	米	千克	立方米									
1	K2+120.00	～	K2+238.27	右侧	118.27	118.27	15	3.27	421.38	606.72	96	1488	919.68	568.32	1440	4756.32	26.29	19	套管跟进施工，第1级
2	K2+128.97	～	K2+224.71	右侧	95.74	95.74	20	2.66	342.37	492.96	78	1599	1010.1	588.9	1560	5152.68	28.25	16	套管跟进施工，第2级
3	K2+145.08	～	K2+200.01	右侧	54.93	54.93	20	1.57	201.91	290.72	46	943	578.68	364.32	920	3038.76	16.66	9	套管跟进施工，第3级
	小计（K2+210～K2+380.27）				268.94	268.94		7.5	965.66	1390.4	220	4030	2508.46	1521.54	3920	12947.76	71.2	44	
1	K5+579.97	～	K5+659.97	右侧	80	80	10	2.25	289.7	417.12	66	693	236.28	456.72	660	2179.98	12.25	13	套管跟进施工，第1级
2	K5+587.07	～	K5+659.97	右侧	72.9	72.9	15	2.04	263.37	379.2	60	930	477	453	900	2972.70	16.43	12	套管跟进施工，第2级
3	K5+600.67	～	K5+639.97	右侧	39.3	39.3	15	1.16	149.24	214.88	34	527	274.38	252.62	510	1684.53	9.31	7	套管跟进施工，第3级
	小计（K5+579.97～K5+639.97）				192.2	192.2		5.45	702.31	1011.2	160	2150	987.66	1162.34	2070	6837.21	37.99	32	
	合计				461.14	461.14		13.0	1668.0	2401.6	380.0	6180.0	3496.1	2683.9	5990.0	19785.0	109.2	76.0	

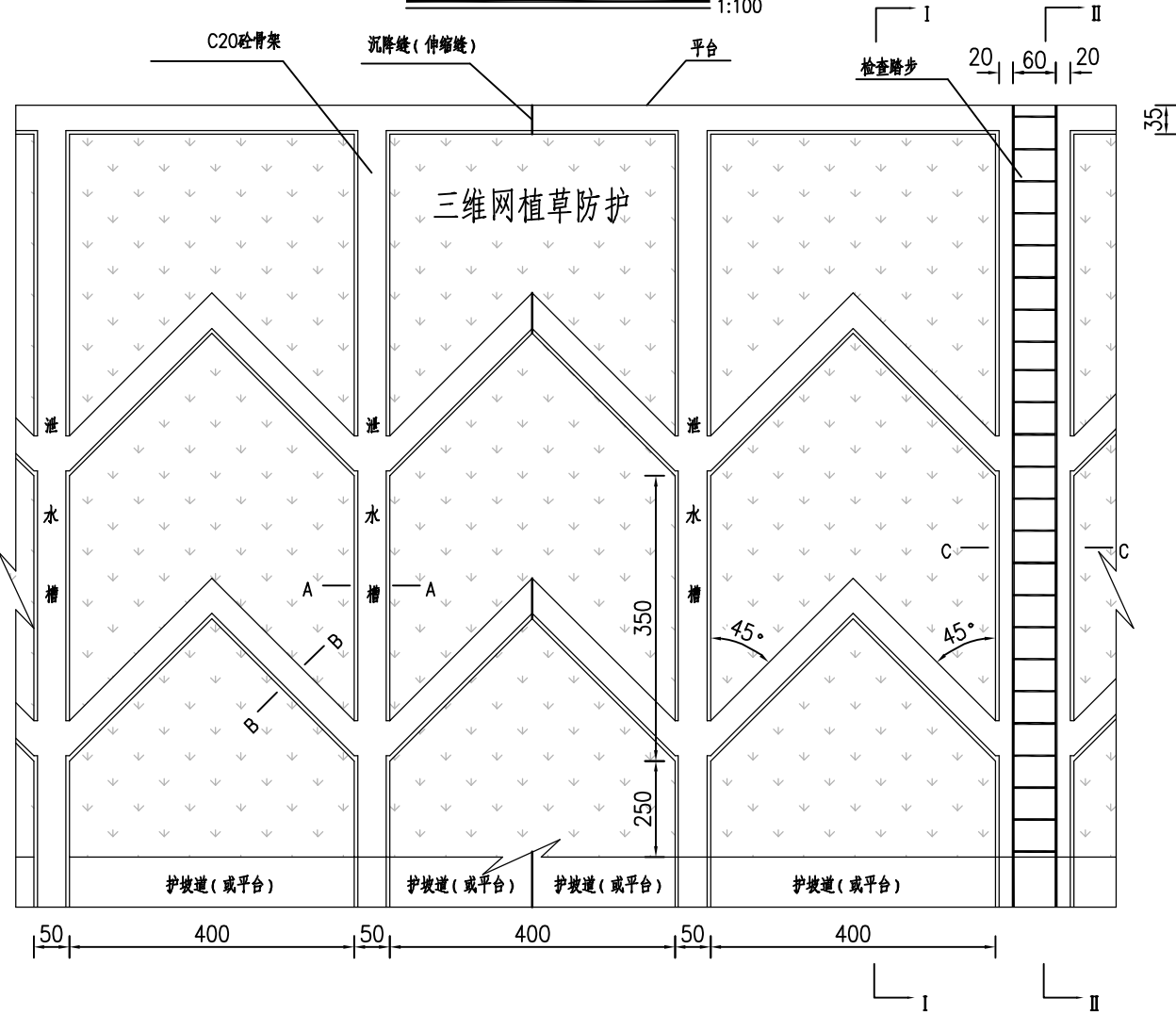
编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁东

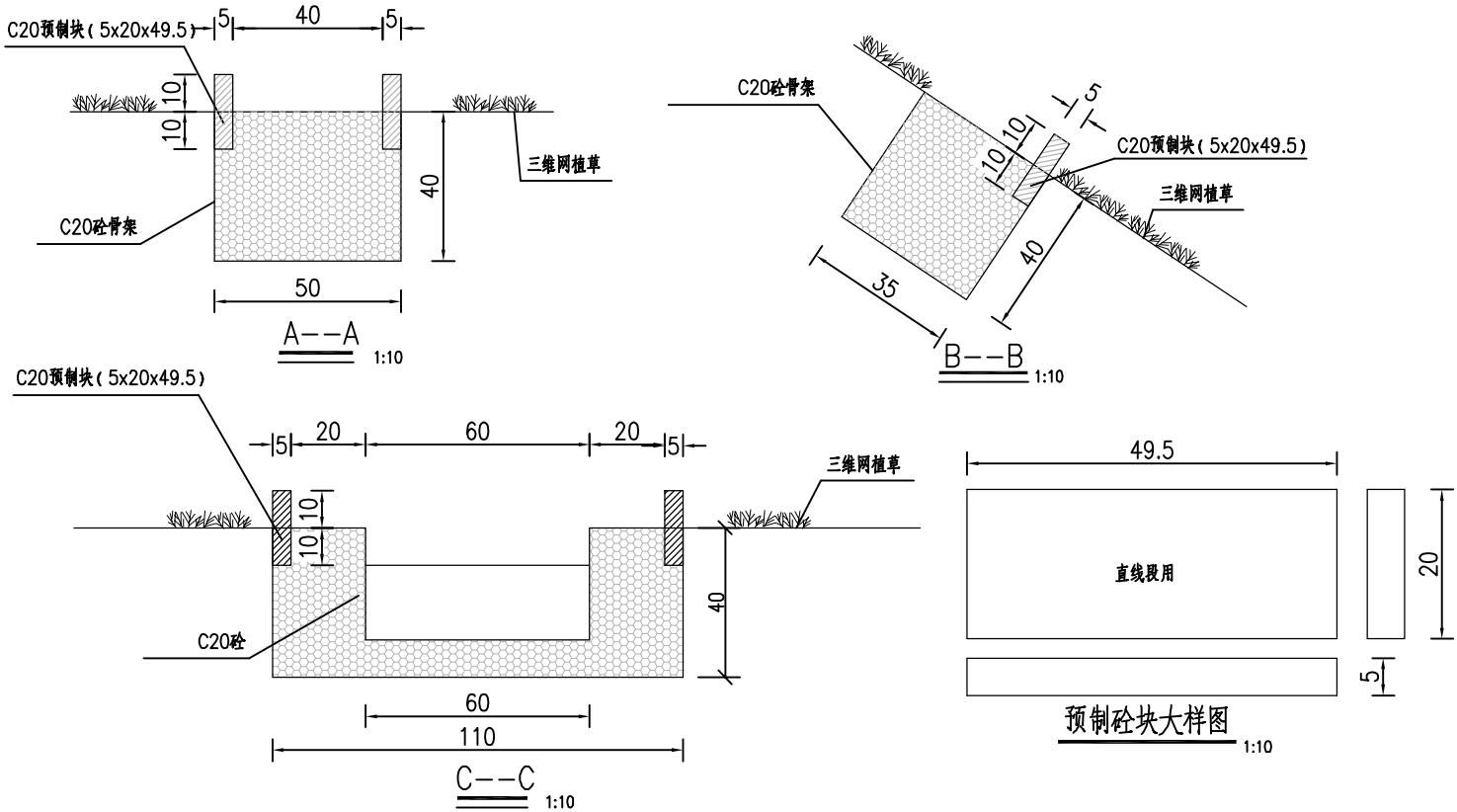
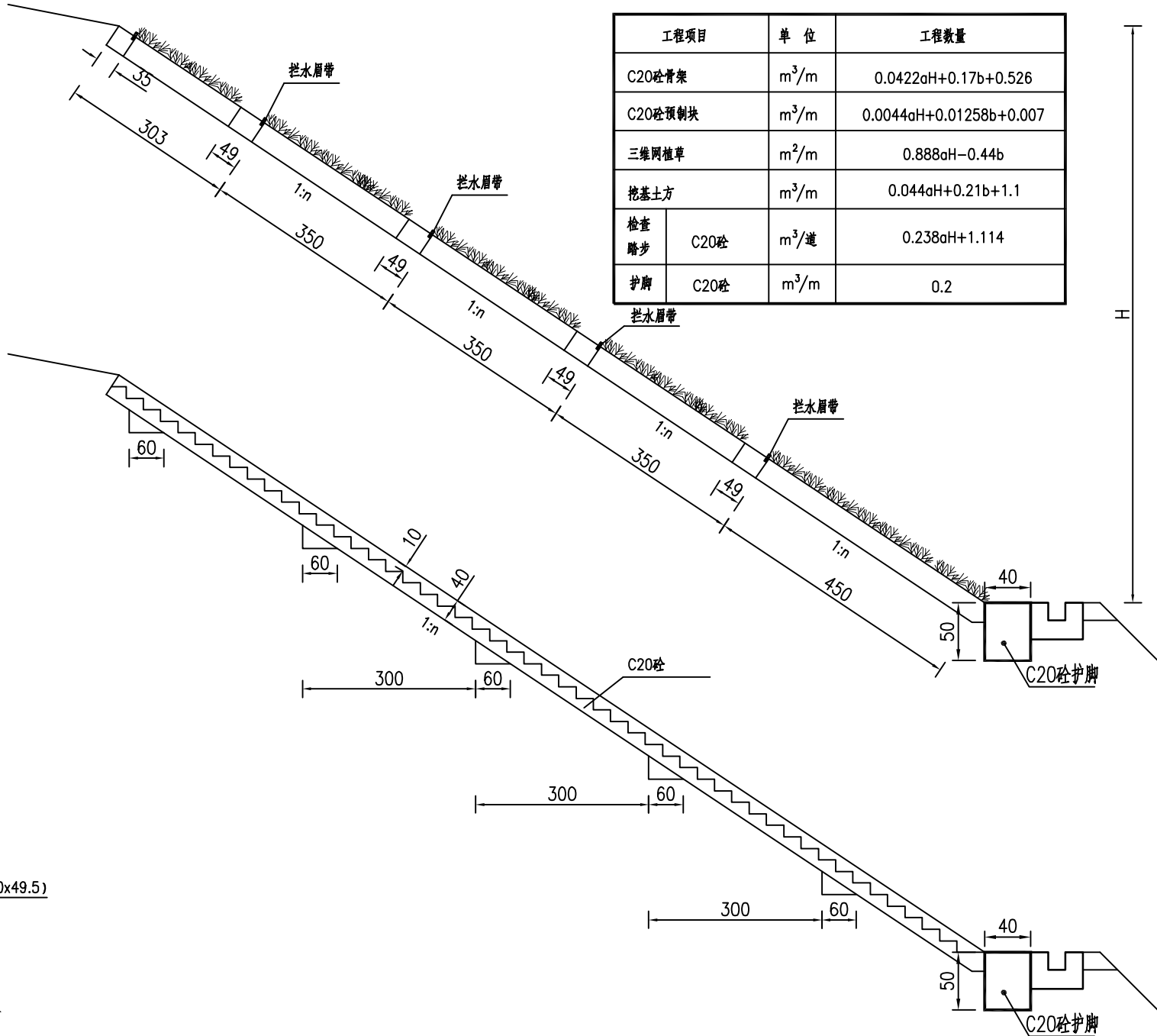
人字形骨架植草防护展开图

1:100

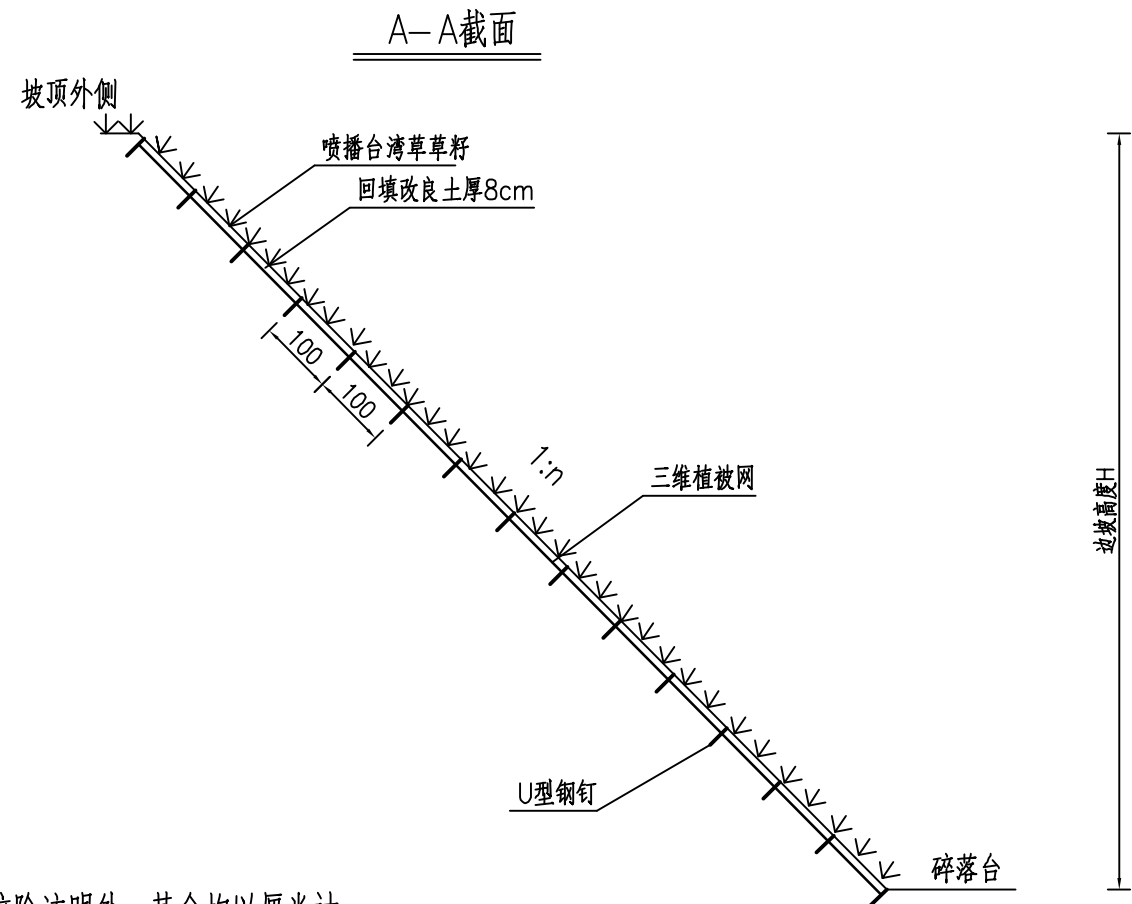
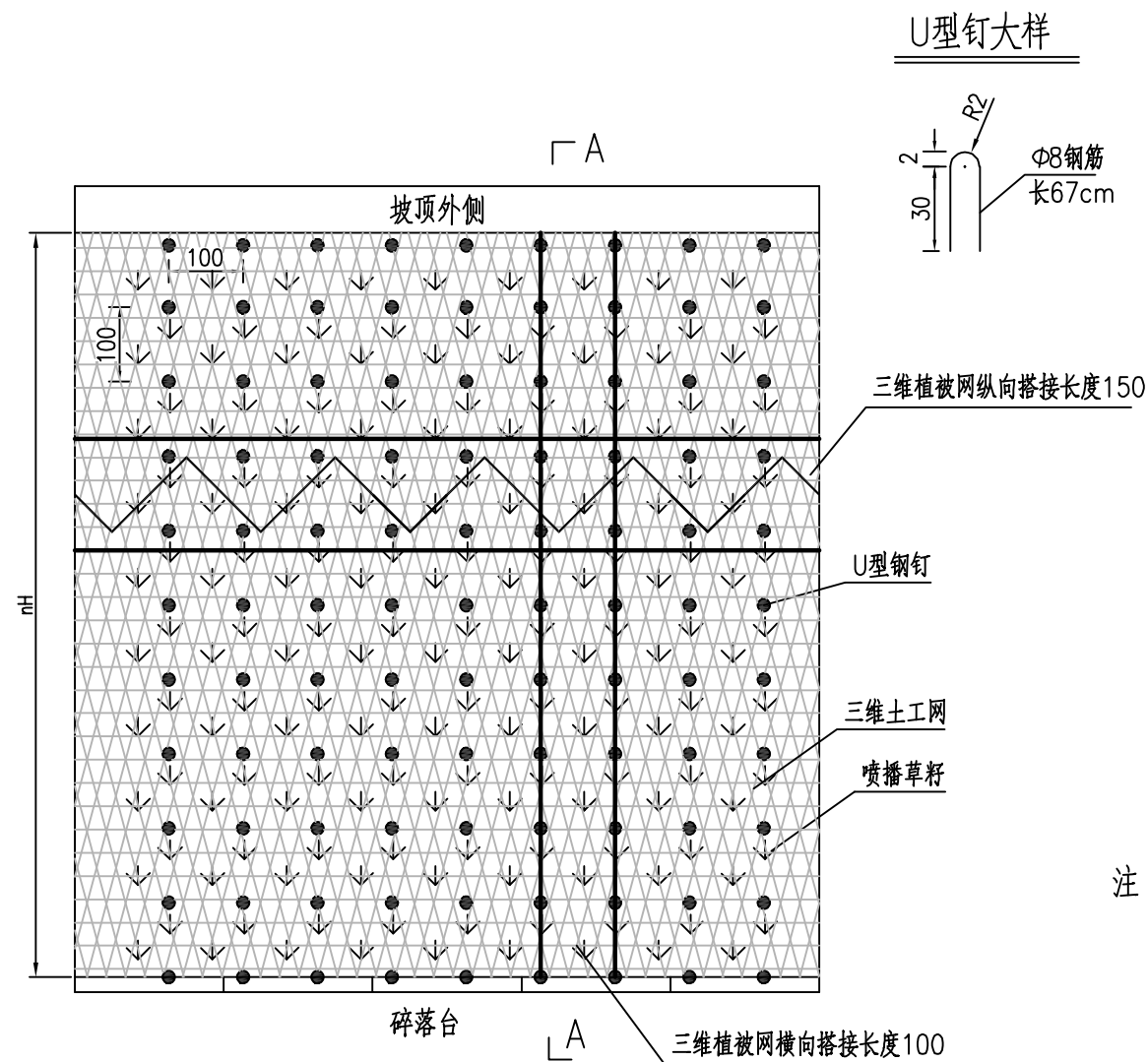


人字形骨架植草防护每延米工程数量表

工程项目		单 位	工程数量
C20砼骨架		m ³ /m	0.0422aH+0.17b+0.526
C20砼预制块		m ³ /m	0.0044aH+0.01258b+0.007
三维网植草		m ² /m	0.888aH-0.44b
挖基土方		m ³ /m	0.044aH+0.21b+1.1
检查踏步	C20砼	m ³ /道	0.238aH+1.114
护脚	C20砼	m ³ /m	0.2



- 说明: 1.本图尺寸除标明以外,其余均以厘米计。
- 2.本图适用于土质或强风化岩石边坡高度大于20米小于30米时,采用人字骨架三维喷播草籽防护;骨架防护分级情况与路基设计相吻合。
- 3.骨架内采用三维网植草防护。
- 4.为了便于养护,人字形骨架防护每隔100m设置一道检查踏步。
- 5.沿路线方向每隔3个人字形骨架设置一道伸缩缝,伸缩缝设置在人字形顶处。伸缩缝设置时应结合其他构造物布置,伸缩缝采用沥青麻絮填塞20cm深。
- 6.拦水眉带采用C20混凝土预制块,尺寸为5cmx20cmx49.5cm。
- 7.单位数量表中a、b、c为计算参数,其中 $a=\sqrt{1+n^2}$, $b=\text{int}[(\sqrt{1+n^2}H)/4.49]$ 。



注：

- 1、图中尺寸单位除注明外，其余均以厘米计。
- 2.施工工序：准备工作、铺网、覆土、播种、前期养护。三维网播草籽施工方案：先整平边坡坡面，在坡顶及坡脚处沿边坡走向分别开挖宽20cm、深30cm的矩形沟槽，将三维网铺设于坡顶沟内，用U型钉固定，其纵向搭接长度为20cm，纵横间隔100cm用U型钉固定，待三维网铺设完毕后再用液压喷播草籽。
- 3、客土改良：对土质条件差、不利于草种生长的坡面采用喷播改良客土，喷播客土厚度为8cm，并利用水润湿让坡面自然沉降至稳定。若pH值不适宜，尚需改良其酸碱度，一般改良土壤pH值应于播种前一个月进行，以增加改良效果。
- 4、铺设三维网时应力求平整，不打褶皱。播草籽采用机械喷播，并结合当地条件选择草籽，配加肥料。所选草种应根系发达，茎矮叶茂。
- 5、喷播草籽时应加入灌木籽，草籽和灌木籽应为易成活，生长快，根系发达的多年生草（灌）籽。
- 6、三维植草被网纵向搭接长度不小于150cm，三维网为绿色或黑色，基本参数：厚度 $\geq 14\text{mm}$ 、单位面积质量 $\geq 260\text{g/m}^2$ ，纵横向拉伸度 $\geq 2\text{KN/m}$ 。三维网采用二层平面网和一层非平面网组成的塑料三维土工网，原材料为聚丙烯，类型为EM3型，幅宽2.0m，最大抗拉强度不小于 5kN/m 。
- 7、前期养护包括洒水、病虫害防治、及时补播。
- 8、雨季施工的时候需用无纺布或其他材料覆盖。
- 9、土质或强风化岩石挖方边坡高度大于4米小于等于20米时，采用三维网喷播草籽防护；

每100m²三维网植草工程数量表

项 目	单 位	数 量
三维植被网	m ²	110
喷播草籽	m ²	100
U型钢钉	根/kg	121/32
喷射客土	m ³	8

三维网植草

1、挂三维网喷播植草绿化对材料的要求

1) 三维植被网

- a、生产厂家具有ISO9001质量认证，具有大规模生产的实力，三维网必须符合国家环保要求。
- b、EM3型三维网共三层，底部两层为双向拉伸网，上部一层为非拉伸挤出网，厚度≥14mm，单位面积质量≥260g/m2；纵、横向拉伸强度≥2kn/m，幅宽不小于1m、1.5m、2.0m要求焊点牢固，颜色为黑色或绿色。

2) 喷播材料

- a、喷播绿化的喷浆混合物中需加入如下的材料：草种、有机复合肥（N、P、K）、土壤改良剂、纤维（或纸浆）、着色剂、保水剂、粘合剂、水等。粘合剂用量不宜过多，否则影响种子发芽，根据边坡缓、陡情况而定，一般缓边坡用量较少。
- b、种子：喷播应选用适应区域气候条件的、抗干旱、耐贫瘠草种。

3) 材料加入顺序：先加入纤维、种子、肥料、水，待水加到2/3开始搅拌，边搅拌边缓慢加入粘合剂，充分搅拌，形成均匀的溶液后再喷播。切忌先加入粘合剂和土壤改良剂再加水。

2、种植土

挂三维网网包回填种植土(泥)：细粒土土壤团粒小于三维网网孔，喷射或人工覆设泥浆由细粒土调制，其稠度由现场试验确定，以便于覆设为宜。

3、边坡挂三维网喷播植草施工工艺

- a. 人工清除坡面至平整，并辅以喷药，以抑制野草生长。
- b. 将稻草切成5—10cm长拌合在种植土中，人工将坡面补平顺；对于直接挂三维网的边坡，要求覆3—5cm厚的土壤于平整好的坡面上，覆土厚度视土壤类型和坡面平整度而定，根据坡面的干湿情况，用水将坡面浇湿，浇水量以土壤不出现浮土和粉尘土为宜(或喷播泥浆)。坡面覆土后要求起伏小于5cm/2m。
- c. 三维网垫沿坡面从上而下铺挂，整平，用木钉(或U形钉)固定网垫，木钉(或U形钉)交错排列，竖向间距100cm，横向间距100cm，间距应根据坡比、坡高进行调整，以确保网垫紧贴于坡面上，要求固定牢靠，不鼓包，不翘起，三维网平顺。
- d. 坡脚三维网埋于填土内，坡顶必须采用埋压沟固定三维网，并确保地表水不会沿坡顶浸入坡体填土内造成三维网和填土剥离、失稳。
- e. 铺设第二幅三维网时，与已铺好的第一幅三维网搭接10—15cm，搭接处用木钉(或U形钉)固定。
- f. 三维网外治范围周边应将三维网卷边5—15cm，搭接处用木钉(或U形钉)压边，使三维网与周边构造物接触密合。
- g. 网垫全部铺通、固定平整后，三维网上必须覆泥，以覆盖网包并确保覆土和网下填土形成一整体，防止表面形成空壳。覆泥方式为：采用泥浆泵喷射(或人工倾倒)种填土添加营养泥调制成的泥浆，边喷射(倾倒)边人工撵压，使泥浆完全覆盖三维网。施工中应严格控制营养泥的稠度，过稀则喷后易流失，过干则不易撵入网包内，且失水收缩开裂。
- h. 采用液压喷播机将混有种子，肥料、土壤改良剂、种子粘结剂、保水剂和水的混合物均匀喷洒在坡面上，喷播完后，可视情况撒少许土，以覆盖网包为宜。
- i. 覆盖无纺布(要求单位面积质量≥14g/m2)并及时洒水养护。
- j. 养护分前中后期养护，前期养护60天，喷灌水为主，经常保持土壤湿润，以促进种子发芽和快速生长覆盖；中期靠自然雨水养护，遇旱，月喷1—2次水；后期养护每月喷水2次，并追施氮肥，促苗转青。发现病虫害时应及时喷药，防止蔓延。

4、验收要求

三维植被网技术参数表表1

型号	单位面积质量	纵向抗拉强度	横向抗拉强度	厚度	焊点	颜色
单位	g/m2	g/m2	KN/m	mm	—	—
EM3型	≥260	≥260	≥2	≥14	牢固	黑色或绿色

挂三维植被网技术参数表表2

项目	检查项目	规定值或允许偏差值	检查方法
1	三维网	在合格标准内	按照《公路土工合成材料应用技术规范》(JTJ/T019—98)表8.2.1项目、频次检验
2	三维网铺设、搭接、固定	铺设平顺，搭接满足设计要求，坡脚、坡顶、坡面、平台处埋压、固定牢靠	每20m检查一个断面
3	坡面、三维网覆土	平均厚≥设计厚，最小厚≥3cm，无U型钉、三维网外露现象，表面平整	每20m检查一个断面，每天每米检查一点，用直尺确定厚度。

5、施工注意事项

- a. 三维网网包上必须严格按设计要求覆泥，并使覆土和网下土体融为一体，以使其与坡表土壤的贴附更紧密，避免悬空，造成吊气死苗的悬空区垮塌，导致护坡失效。
- b. 铺设三维植被网的坡面应尽量平整，以确保网与坡面的紧密结合，以免部分地方出现空鼓现象而导致草种无法着床，成坪后的坡面出现斑秃。
- c. 坡面有渗水的地方应适当设置导水管（软式透水管）引排地下水至坡外。
- d. 坡面绿化工程应是由专业绿化施工队伍施工，具备足够施工机械、技术人员及成功的施工经验。
- e. 三维网在坡顶处必须采用埋压沟固定，埋压沟一般宽20cm、深30cm，并确保坡口线的截水沟间不形成积水凼。坡脚处三维网埋入平台填土内。
- f. 施工单位自行选择合沿线气候特点的草种配合比，要求草种后生命力强、抗病性强、根系发达、枯黄期短。
- g. 喷播时混合料要拌合均匀，养护时要注意坡面的湿度，直至植草成坪。

三维网植草

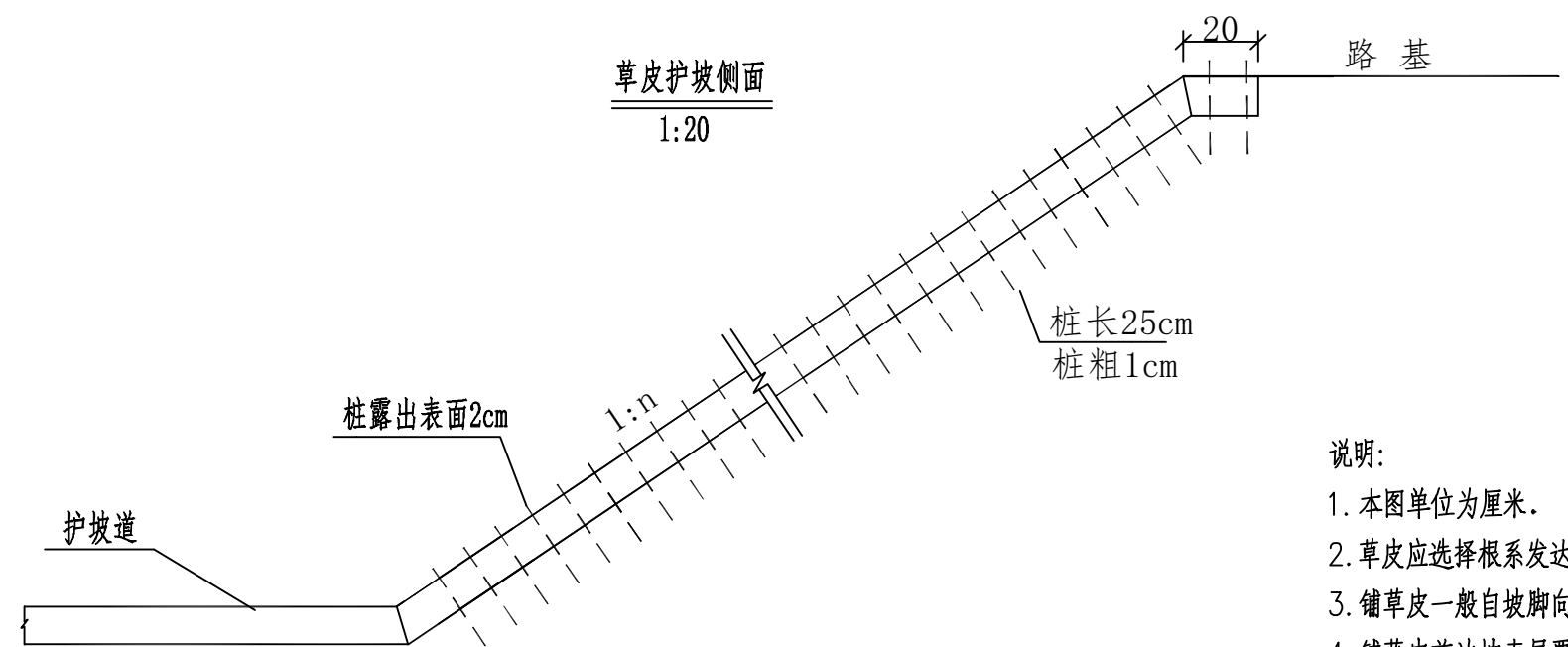
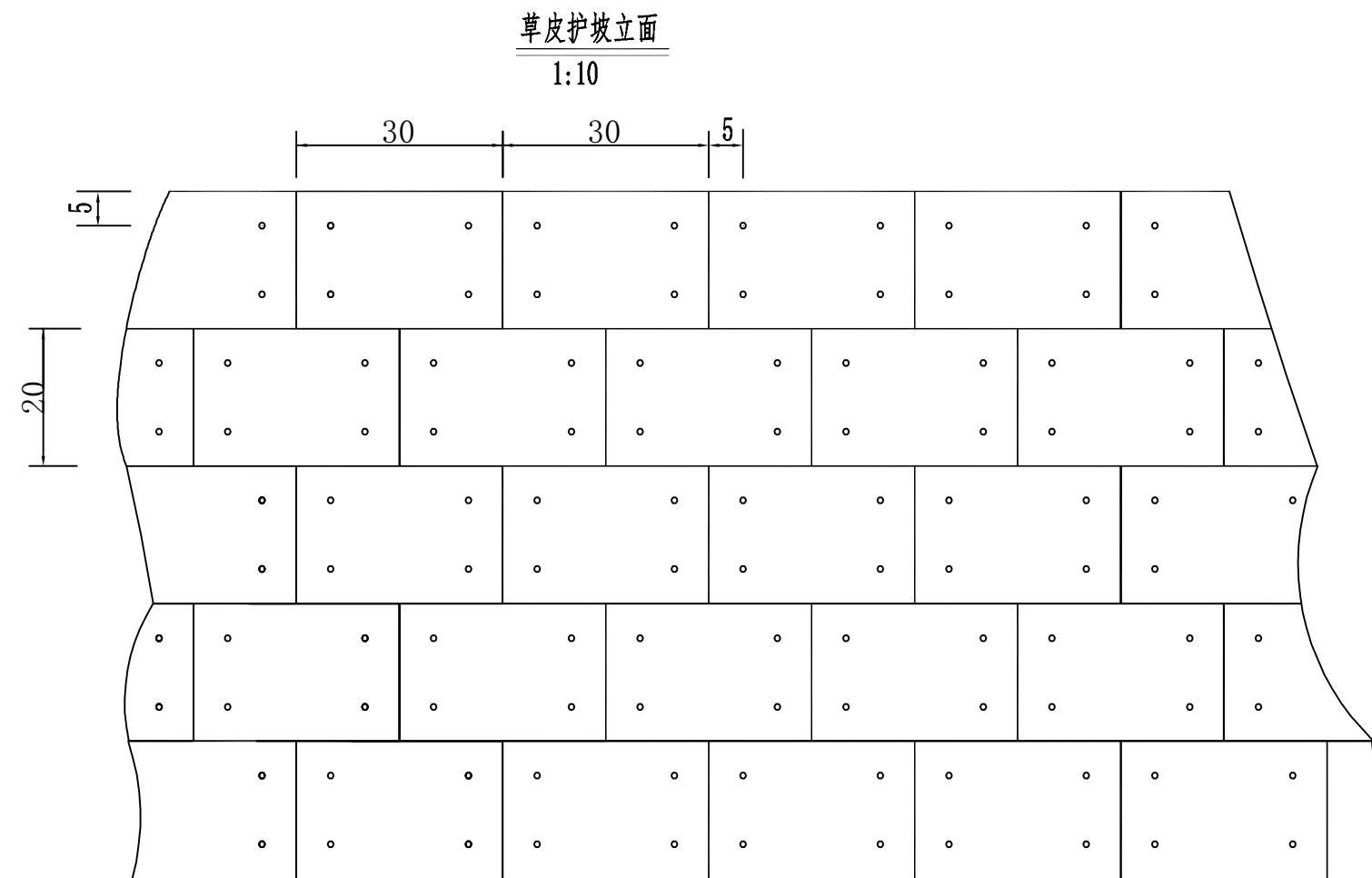
由于本项目所处石灰岩地带，多为土质夹杂风化岩石，喷播土采用需采用营养土，以确保绿化成活。

本项目三维网喷播草籽防护，所采用种植土：营养土的比例为2：8。

以下参数为基于多个工程实践总结的通用参考值。在实际工程中，需根据边坡立地条件（如岩土性质、坡度、气候区）、目标植物群落以及具体的工程设计图纸进行最终确定和调整。施工前应进行配比试验。

参数类别	具体参数与要求	备注与依据
一、材料组成与配比		
1. 主体土壤	普通粘土，占比 40%–50%。要求粘结附着力强，含砂量不宜过高，使用前需过筛，粒径宜≤2cm。	也可表述为“种植土”。
2. 有机质	有机营养土，占比 25%–35%。主要为泥炭、腐熟有机肥等，提供长效养分。	常与种植土按体积比 5:4 混合。有机质内部泥炭、椰粉、木粉可按 1:1:2 配比。
3. 土壤改良材料	木屑、植物纤维、椰粉等，占比 15%–25%。用于改善透气性、保水性和土壤结构。	木纤维长度通常为6–6.5mm，吸水性好。
4. 肥料	复合肥，用量约 30–50 g/㎡ 或占干土重 0.6~0.8%。另可添加 钙镁磷肥（如15g/㎡）、有机肥（如50g/㎡）。	推荐使用N:P:K比例为15:15:15或相近的缓释型复合肥。
5. 保水剂	用量占干土重 约0.25% 或 约7–10 g/㎡。	高分子树脂材料，能反复吸释水分，维持基质湿度。
6. 粘合剂（团粒剂）	用量占干土重 约0.3%。（千分之零点三）或 约3–7 g/㎡。在具体配比中，与种植土的质量比可为 100:0.011。	亦称“高次团粒剂”，用于形成稳定团粒结构，抗冲刷。
7. 其他添加剂	可视情况添加 微生物菌剂（0.15%–0.2%）、pH缓冲剂等。	
二、关键物理与性能指标		
1. 设计喷播厚度	8 cm。可采用分层喷播：底层（结构层）5–6cm，面层（种子层）2–3cm。	成形后平均厚度应不低于设计值，局部最小值不小于设计值的80%。

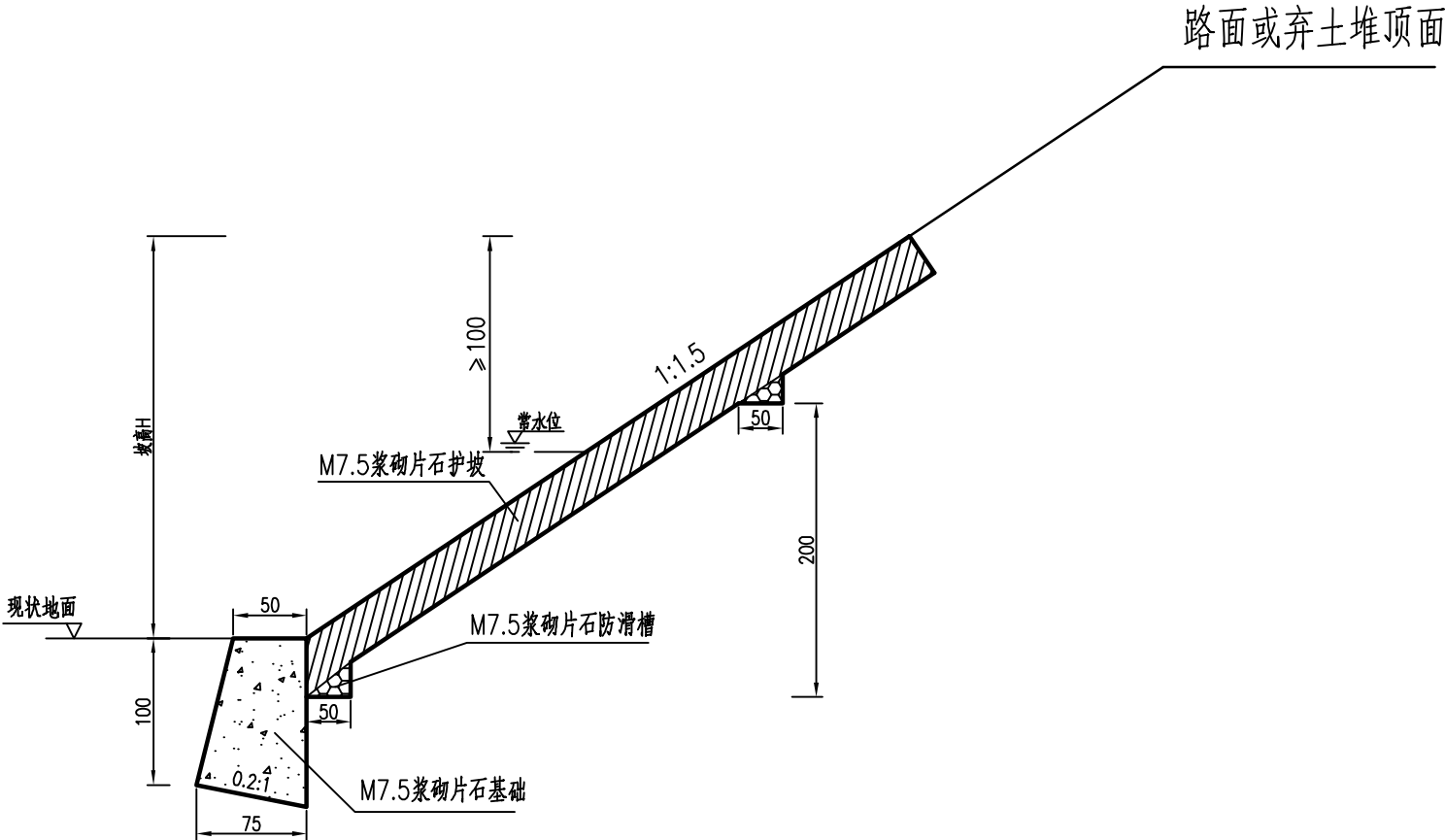
参数类别	具体参数与要求	备注与依据
2. 基质理化特性	pH值：5.5–7.5	这些指标保证了基材的保水、保肥和透气性，适宜植物生长。
	有效持水量：>30%	
	有机质含量：>25 g/kg	
	总孔隙度：45%–55%	
	容重：1.2–1.4 g/cm³	
3. 粒径要求	混合后基材最大粒径 ≤2.5 cm，以保证喷播顺畅。种植土宜选用粒径≤5mm的土壤。	
三、施工与质量控制要求		
1. 搅拌要求	所有组分必须在搅拌机中充分搅拌均匀，搅拌时间不少于5分钟。	确保材料混合均匀，避免结块。
2. 喷射施工	喷头应垂直坡面，距离 1.5m左右。喷射压力宜控制在 0.6–0.8 MPa。	保证基材与坡面紧密结合，覆盖均匀。
3. 覆盖度要求	喷播完成后，三维网被基材覆盖的面积应超过 70–80%。	确保三维网发挥加筋固土作用，不裸露。
4. 养护要求	喷播后需及时覆盖无纺布保墒，初期保持基质湿润养护 45–60天。	是保证种子发芽和幼苗成活的关键。



- 说明:
1. 本图单位为厘米。
 2. 草皮应选择根系发达、径矮叶茂的耐旱草种；挖草皮时草皮的两端最好斜切，呈扁平四边形。
 3. 铺草皮一般自坡脚向上铺钉，草皮应与坡面密贴，并用木锤将草皮的斜边拍紧拍平，每块草皮的四角用木（竹）桩钉固。
 4. 铺草皮前边坡表层要加以整平，然后洒水湿润坡面，铺草皮后仍应经常洒水，使坡面湿润，直至草皮成活。
 5. 土质或强风化岩石挖方边坡高度小于等于4米时，采用普通植草皮防护；
 6. 填方边坡采用普通植草皮防护。

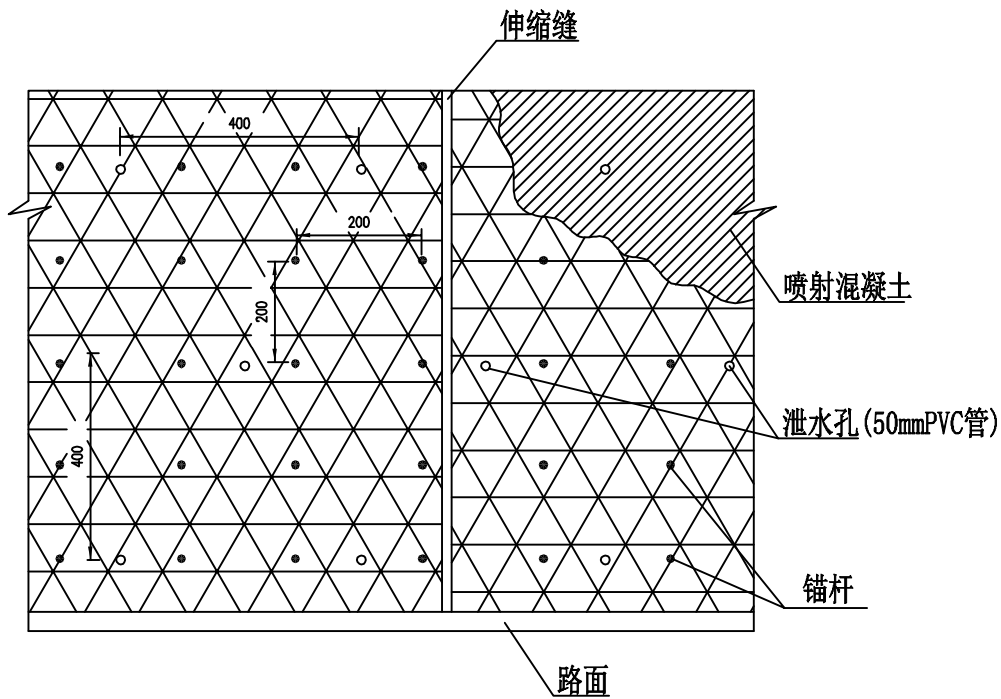
浆砌片石护坡设计图

适用于鱼塘等水面路段

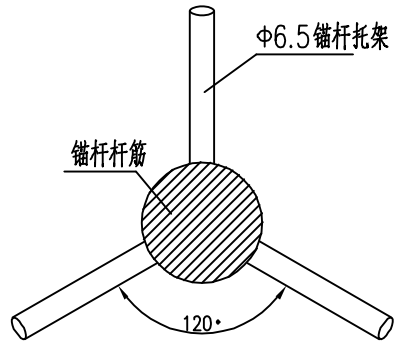
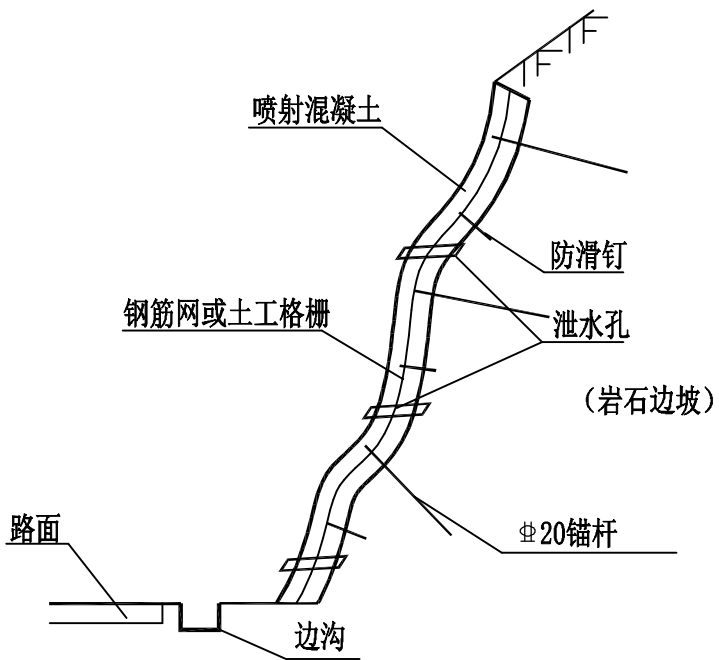


- 说明：
- 1、本图尺寸单位均以厘米计。
 - 2、采用M7.5浆砌片石护坡，片石强度不得低于25MPa。
 - 3、鱼塘及水面路段采用浆砌片石防护。

立面图

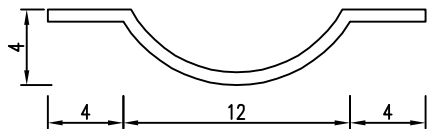


立面图



锚杆托架大样图

1:4

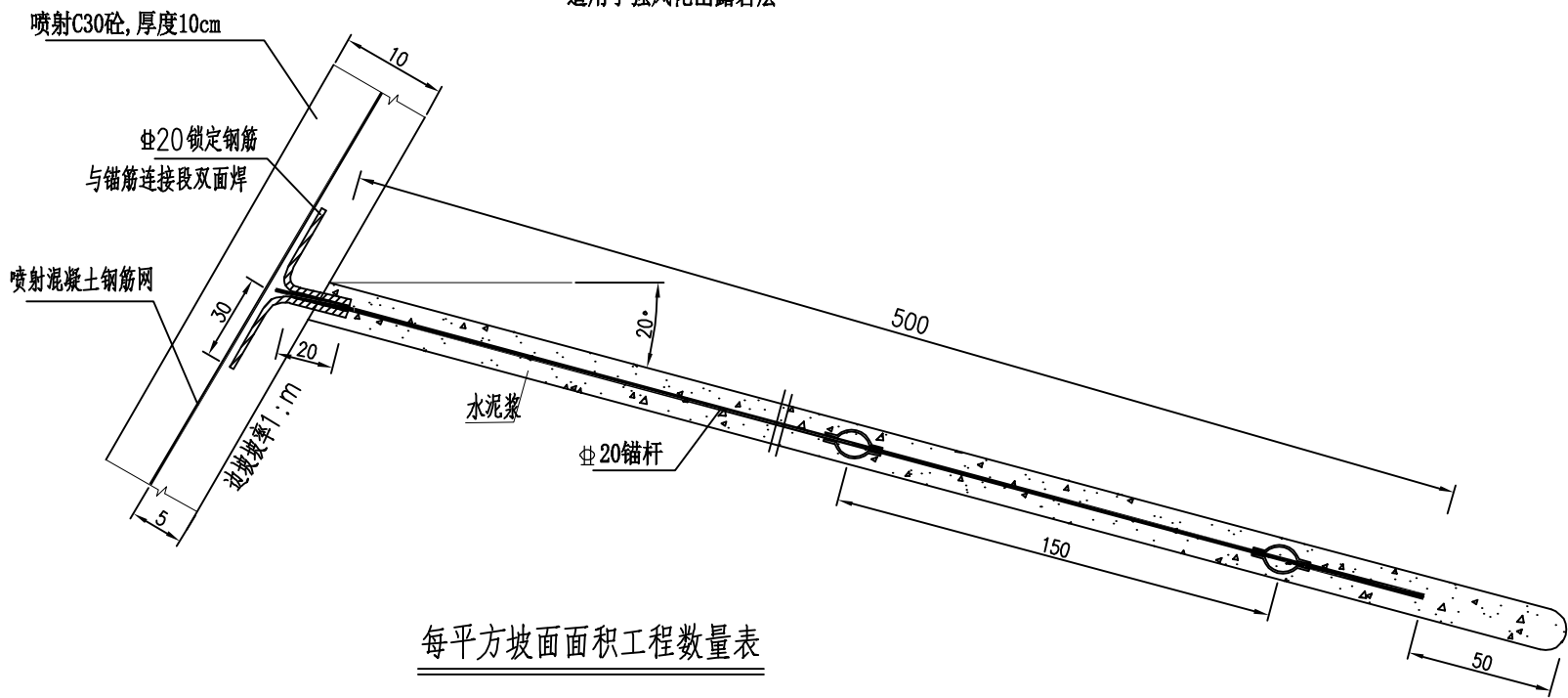


锚杆托架大样图

1:4

普通锚杆大样图

适用于强风化出露岩层

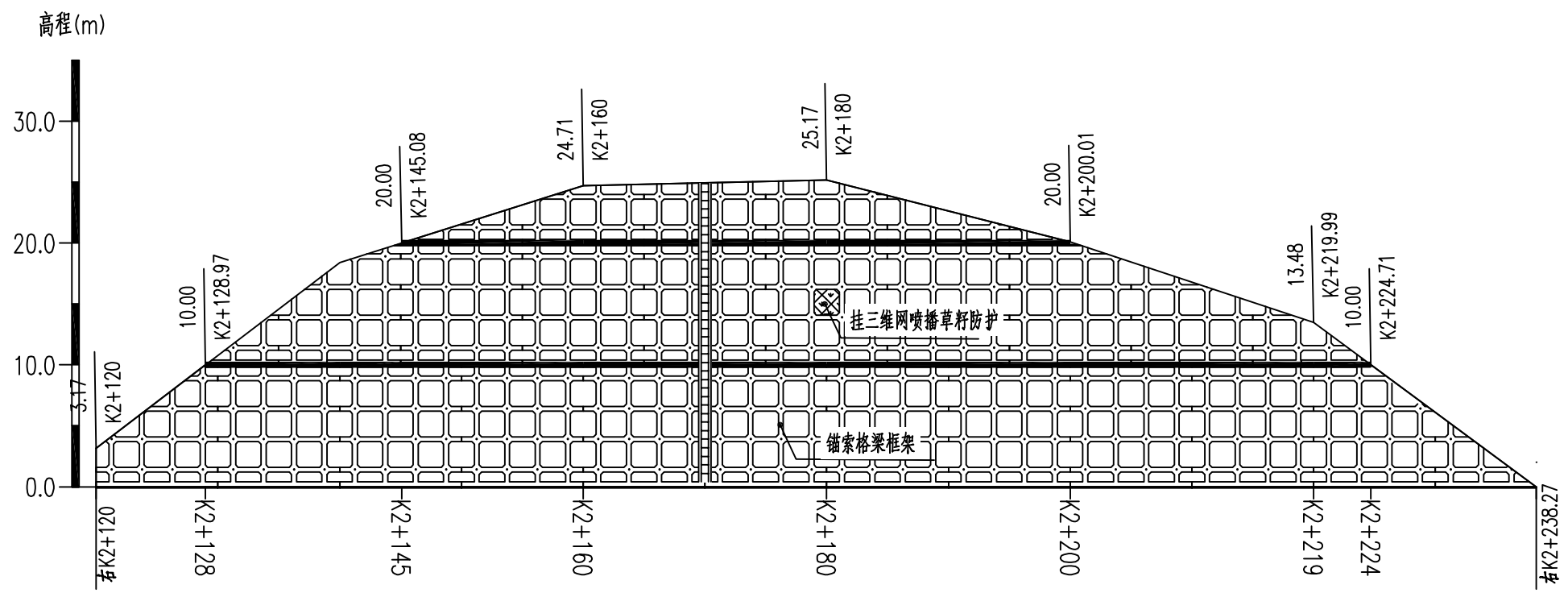


每平方坡面面积工程数量表

喷射混凝土(立方米)	Φ10钢筋网(千克)	泄水管(米)
0.10	8.23	0.02

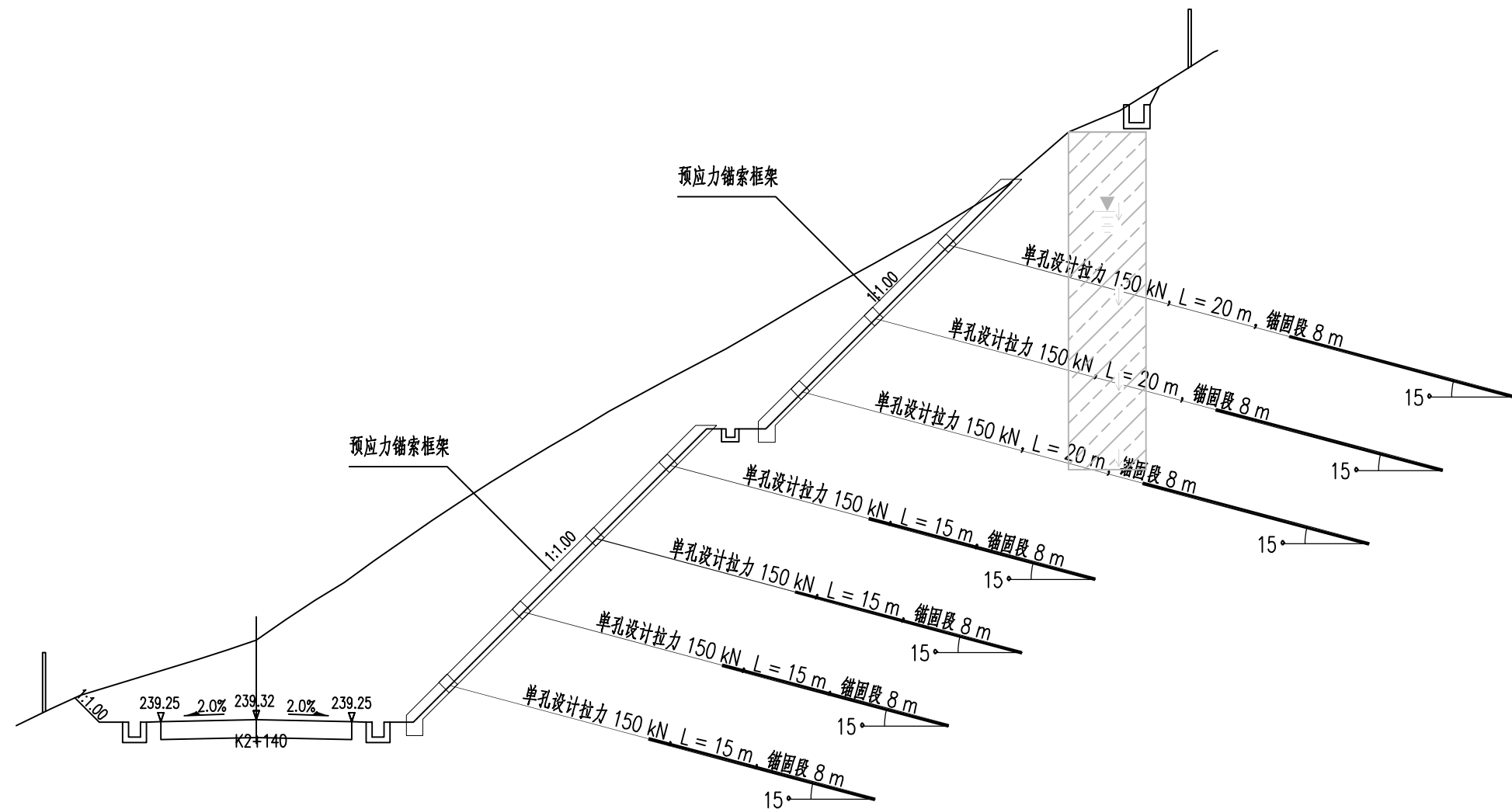
说明:

1. 本图尺寸钢筋以mm计, 余均以cm计。
2. 钢筋网与锚杆钢筋结点采用点焊, 并用铁丝绑扎; 锚杆呈方形布置, 纵横间距均为2米。
3. 喷射混凝土每20~25m长为一, 中间设置伸缩缝(缝宽2cm, 内填沥青防水材料)。
4. 泄水孔内放置泄水管, 喷砼前应先将泄水管出口遮挡, 喷后除去遮挡物, 泄水孔采用Φ50mmPVC管, 单根长30cm。
5. 喷射混凝土厚度为10cm。
6. 锚杆弯折段长度不小于5D, 与钢筋网外侧钢筋单面焊接, 弯折钢筋净保护层不得小于25mm。锚杆如需接长, 连接采用双面帮焊, 帮焊长度不小于5D(D为锚杆钢筋直径)。
7. 托架及架线环可用定型产品代替, 但必须保证尺寸适中, 保证锚杆在孔内居中。
8. 未尽事宜用参照现行《建筑边坡工程技术规范》及《岩土锚杆与喷射混凝土支护工程技术规范》。
9. 本图适用于边坡坡率不陡于1:0.5的易风化、破碎的岩石边坡防护。



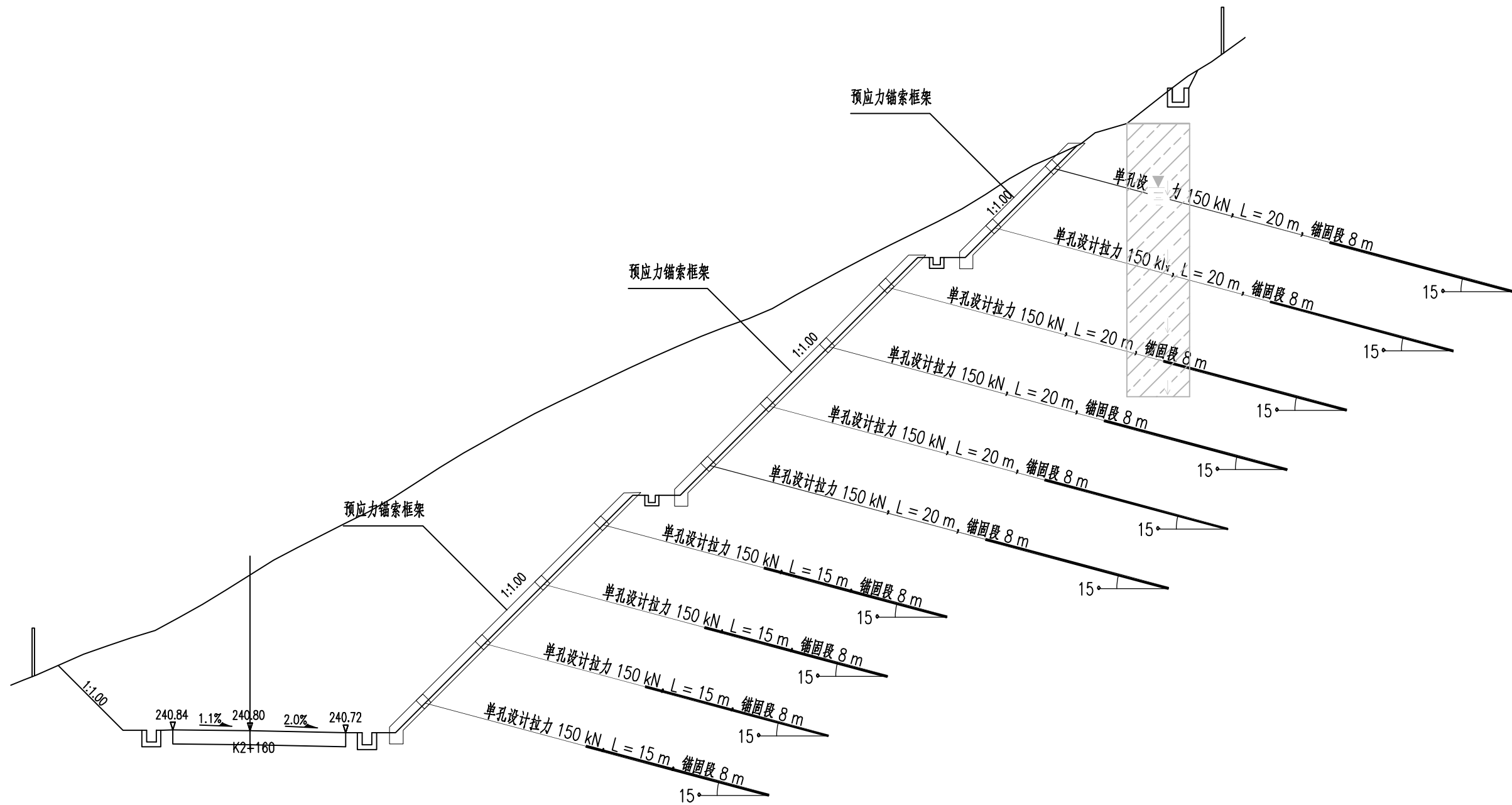
K2+120.00~K2+238.27立面图
锚索框架格梁三维网喷播草籽防护 1:500

说明：
1. 本图比例为1: 500；单位均以米计。



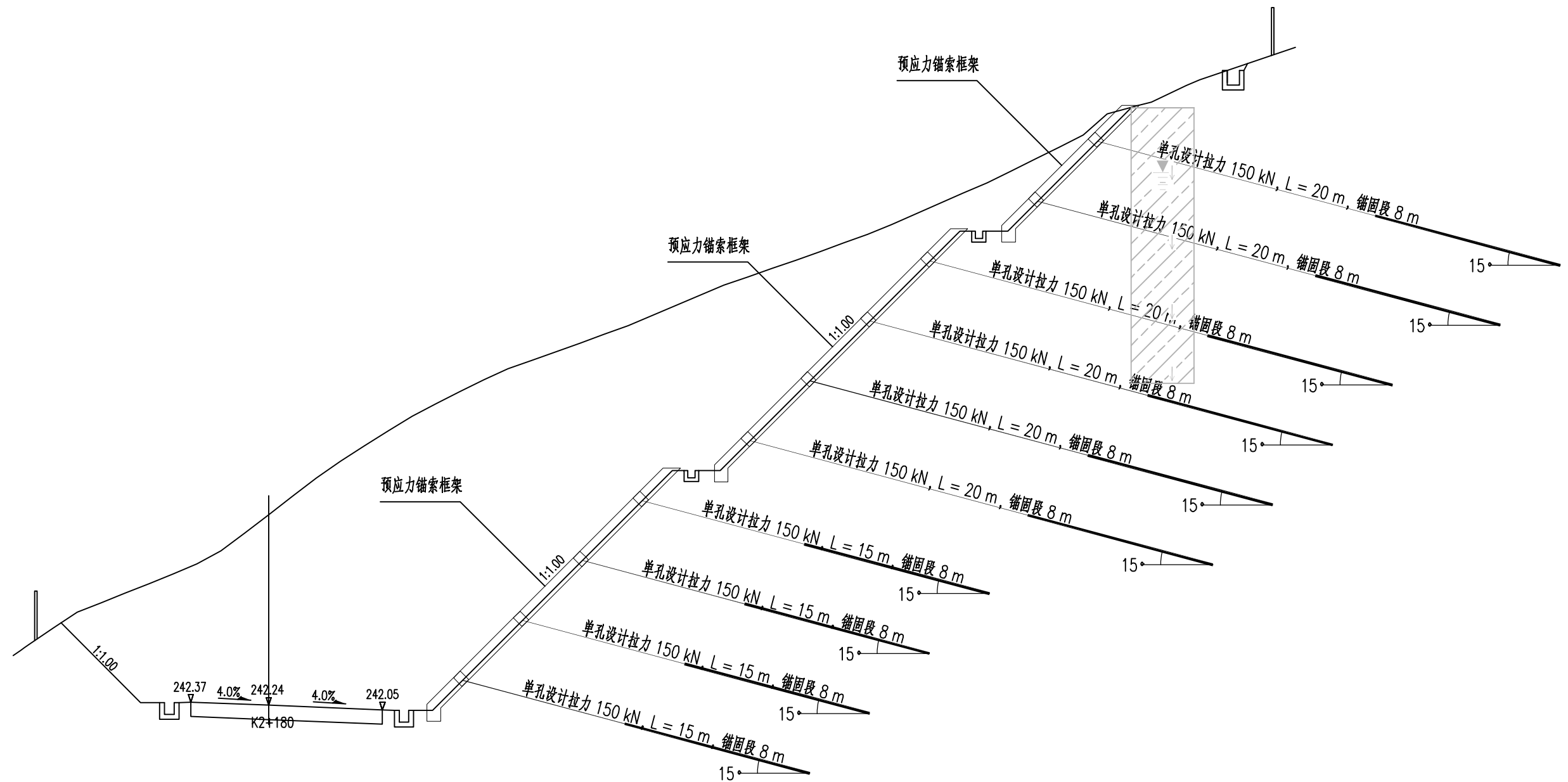
注:

1. 本图比例1:200。
2. 本图尺寸除高程、锚索长度以m计、及特殊标注外，其余均以cm计，开挖及支挡工程施工前须做好地表排水系统，尽量避免安排在雨季施工，新开挖边坡未防护前，雨天须对坡面进行速挡，防止水流对边坡侵蚀。
3. 对边坡稳定性较差的露段，必须采取随挖随支护的施工方法，严禁一次开挖到底，应开挖一级，支护一级，然后再开挖下一级。同时也要避免开挖暴露时间过长，使边坡松胞范围变大，造成新病害。



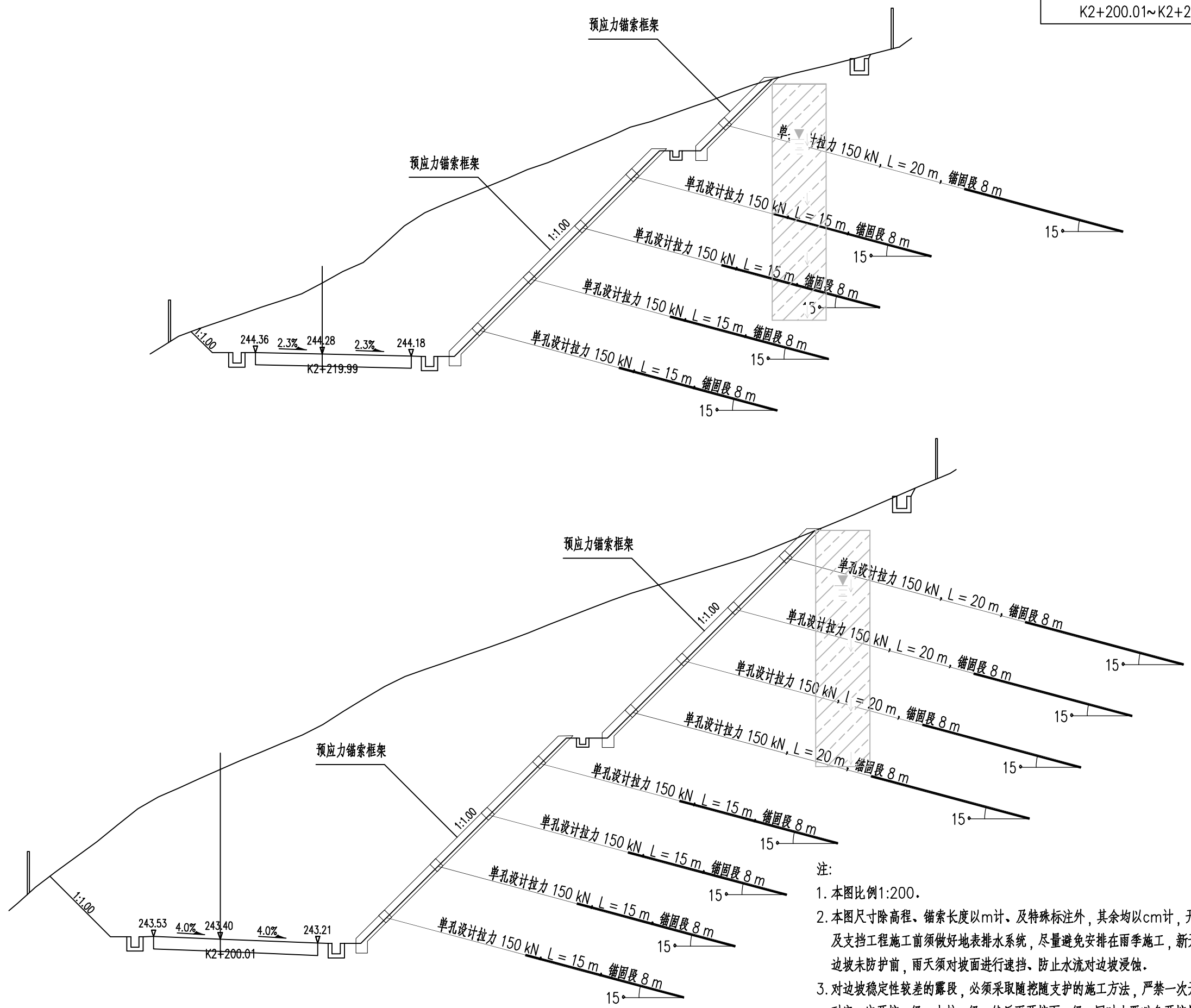
注:

1. 本图比例1:200。
2. 本图尺寸除高程、锚索长度以m计、及特殊标注外，其余均以cm计，开挖及支护工程施工前须做好地表排水系统，尽量避免安排在雨季施工，新开挖边坡未防护前，雨天须对坡面进行速挡，防止水流对边坡侵蚀。
3. 对边坡稳定性较差的露段，必须采取随挖随支护的施工方法，严禁一次开挖到底，应开挖一级，支护一级，然后再开挖下一级。同时也要避免开挖暴露时间过长，使边坡松胞范围变大，造成新病害。



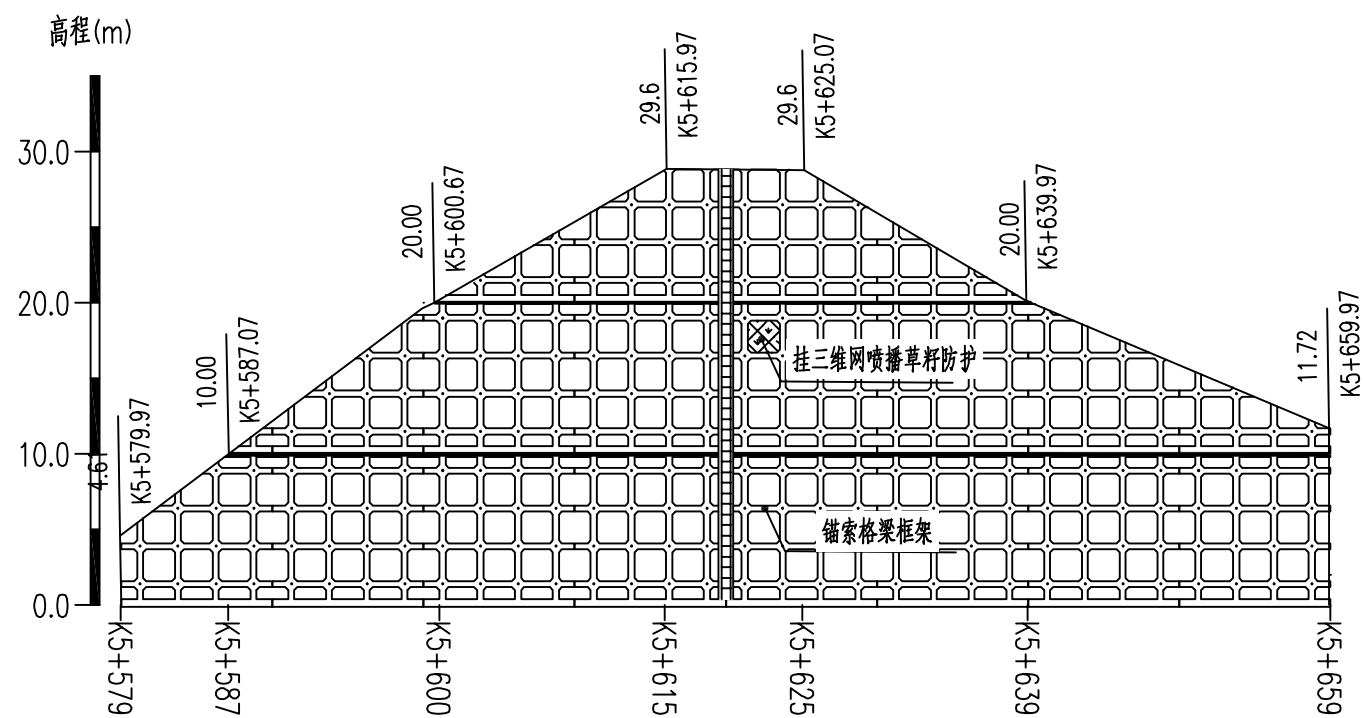
注:

1. 本图比例1:200。
2. 本图尺寸除高程、锚索长度以m计、及特殊标注外，其余均以cm计，开挖及支护工程施工前须做好地表排水系统，尽量避免安排在雨季施工，新开挖边坡未防护前，雨天须对坡面进行速挡，防止水流对边坡侵蚀。
3. 对边坡稳定性较差的露段，必须采取随挖随支护的施工方法，严禁一次开挖到底，应开挖一级，支护一级，然后再开挖下一级。同时也要避免开挖暴露时间过长，使边坡松驰范围变大，造成新病害。



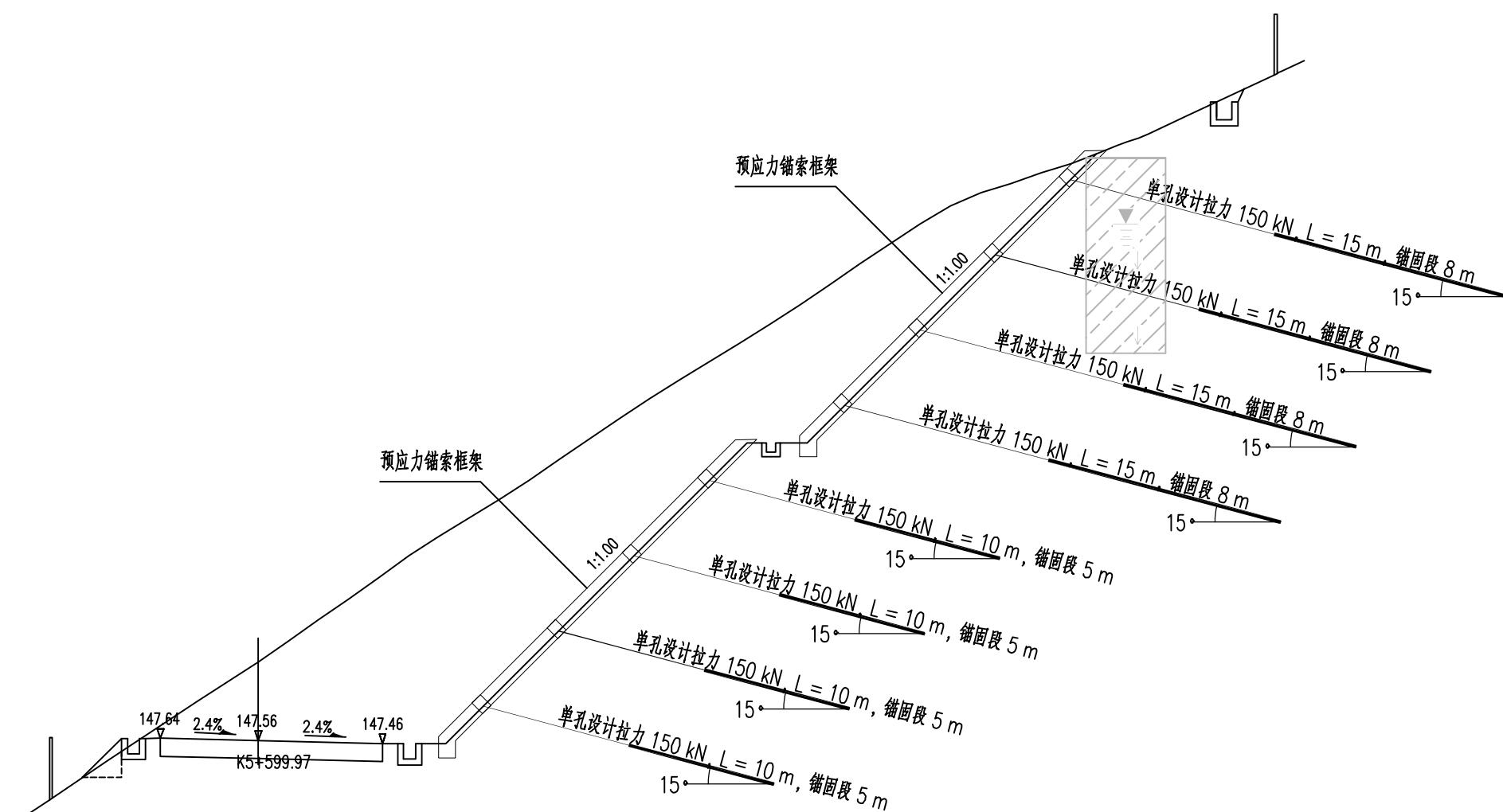
注:

1. 本图比例1:200。
2. 本图尺寸除高程、锚索长度以m计、及特殊标注外，其余均以cm计，开挖及支护工程施工前须做好地表排水系统，尽量避免安排在雨季施工，新开挖边坡未防护前，雨天须对坡面进行遮挡、防止水流对边坡侵蚀。
3. 对边坡稳定性较差的露段，必须采取随挖随支护的施工方法，严禁一次开挖到底，应开挖一级，支护一级，然后再开挖下一级。同时也要避免开挖暴露时间过长，使边坡松散范围变大，造成新病害。



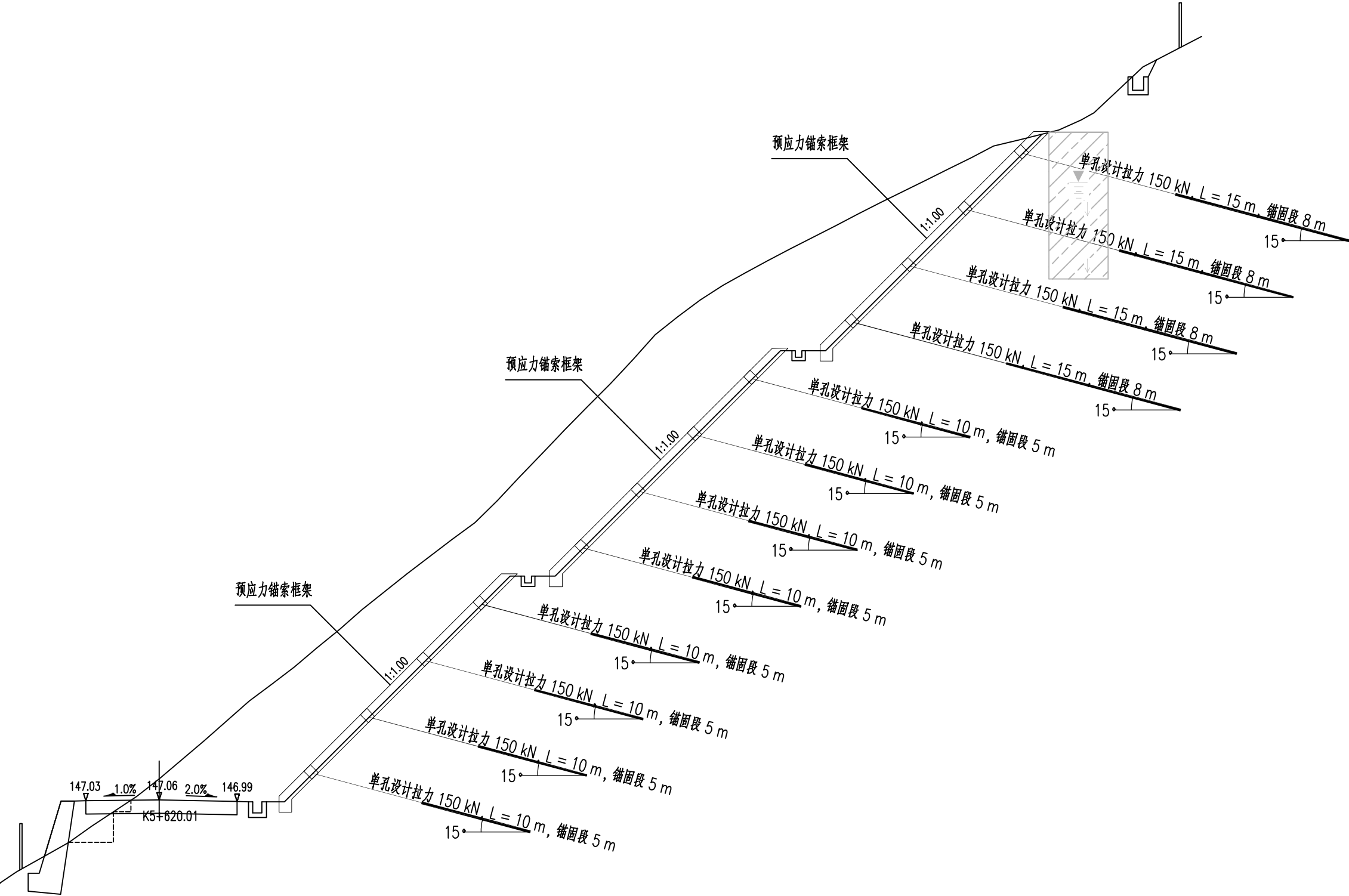
K5+579.00~K5+659立面图
锚索框架格梁三维网喷播草籽防护 1:500

说明：
1. 本图比例为 1: 500，单位均以米计。



注:

1. 本图比例1:200。
2. 本图尺寸除高程、锚索长度以m计、及特殊标注外，其余均以cm计，开挖及支挡工程施工前须做好地表排水系统，尽量避免安排在雨季施工，新开挖边坡未防护前，雨天须对坡面进行速挡，防止水流对边坡侵蚀。
3. 对边坡稳定性较差的露段，必须采取随挖随支护的施工方法，严禁一次开挖到底，应开挖一级，支护一级，然后再开挖下一级。同时也要避免开挖暴露时间过长，使边坡松驰范围变大，造成新病害。

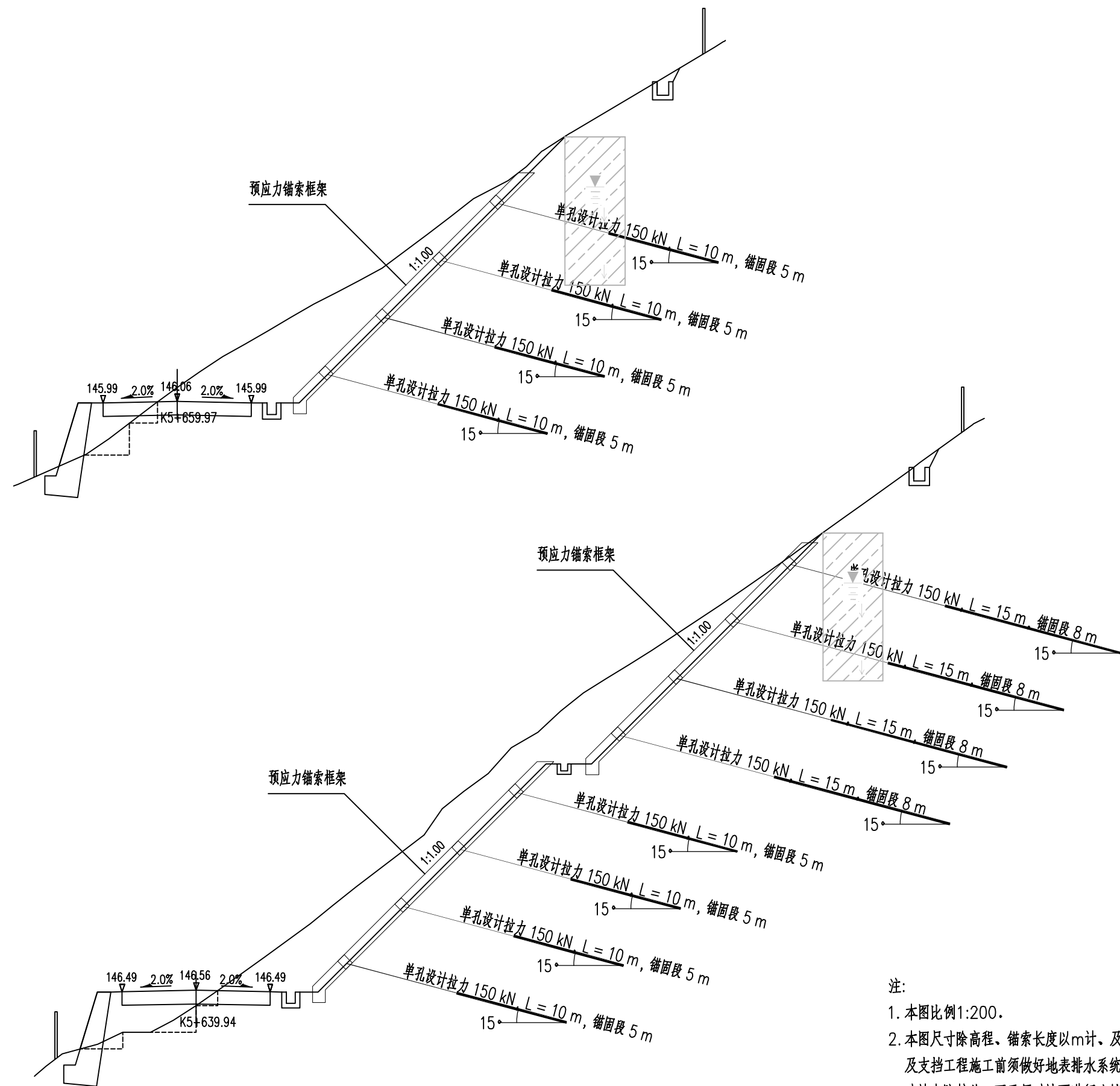


注:

1. 本图比例1:200。

2. 本图尺寸除高程、锚索长度以m计、及特殊标注外，其余均以cm计，开挖及支护工程施工前须做好地表排水系统，尽量避免安排在雨季施工，新开挖边坡未防护前，雨天须对坡面进行速挡，防止水流对边坡侵蚀。

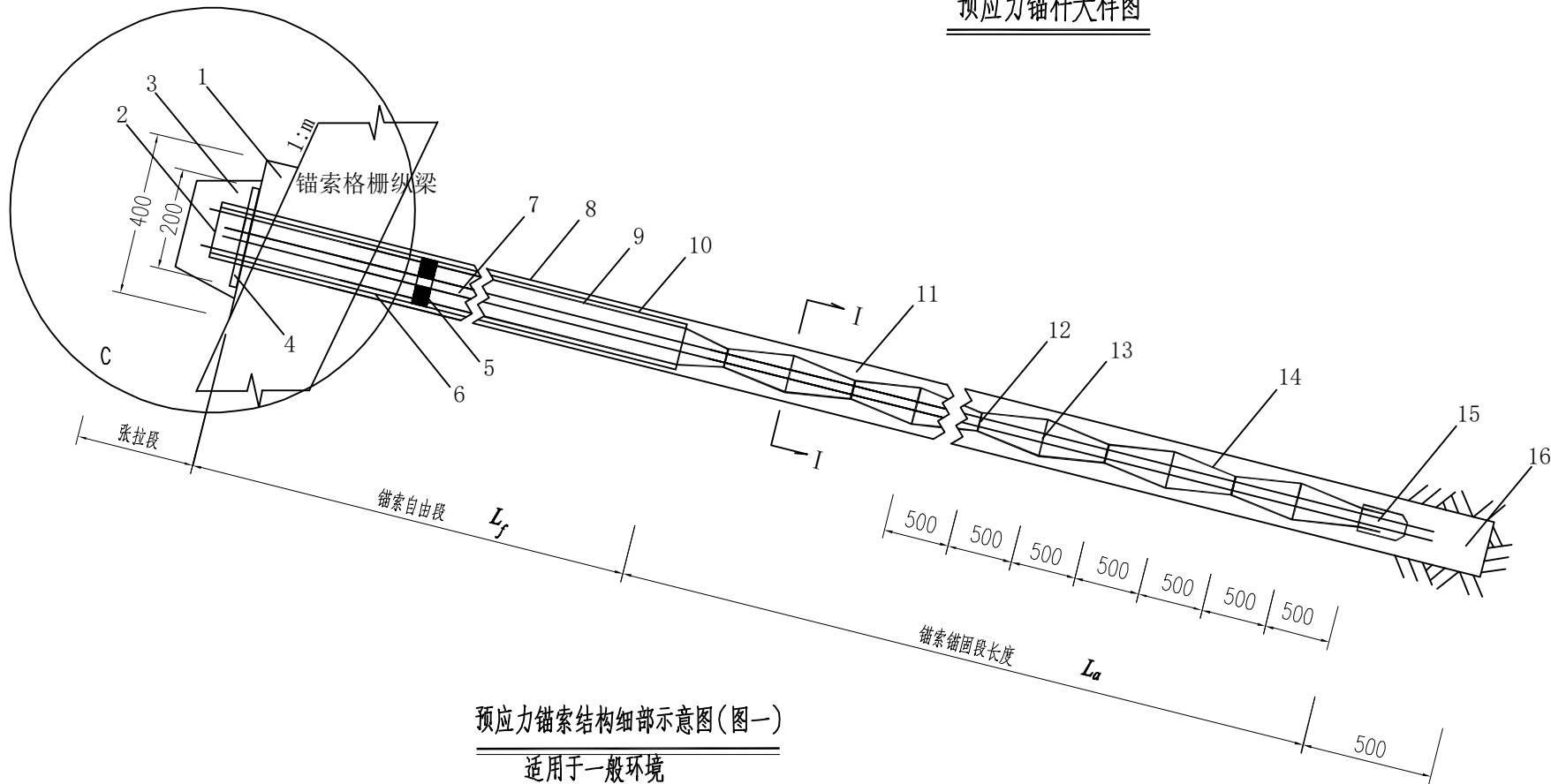
3. 对边坡稳定性较差的露段，必须采取随挖随支护的施工方法，严禁一次开挖到底，应开挖一级，支护一级，然后再开挖下一级。同时也要避免开挖暴露时间过长，使边坡松驰范围变大，造成新病害。



注:

1. 本图比例1:200。
2. 本图尺寸除高程、锚索长度以m计、及特殊标注外，其余均以cm计，开挖及支护工程施工前须做好地表排水系统，尽量避免安排在雨季施工，新开挖边坡未防护前，雨天须对坡面进行速挡、防止水流对边坡侵蚀。
3. 对边坡稳定性较差的露段，必须采取随挖随支护的施工方法，严禁一次开挖到底，应开挖一级，支护一级，然后再开挖下一级。同时也要避免开挖暴露时间过长，使边坡松散范围变大，造成新病害。

预应力锚杆大样图

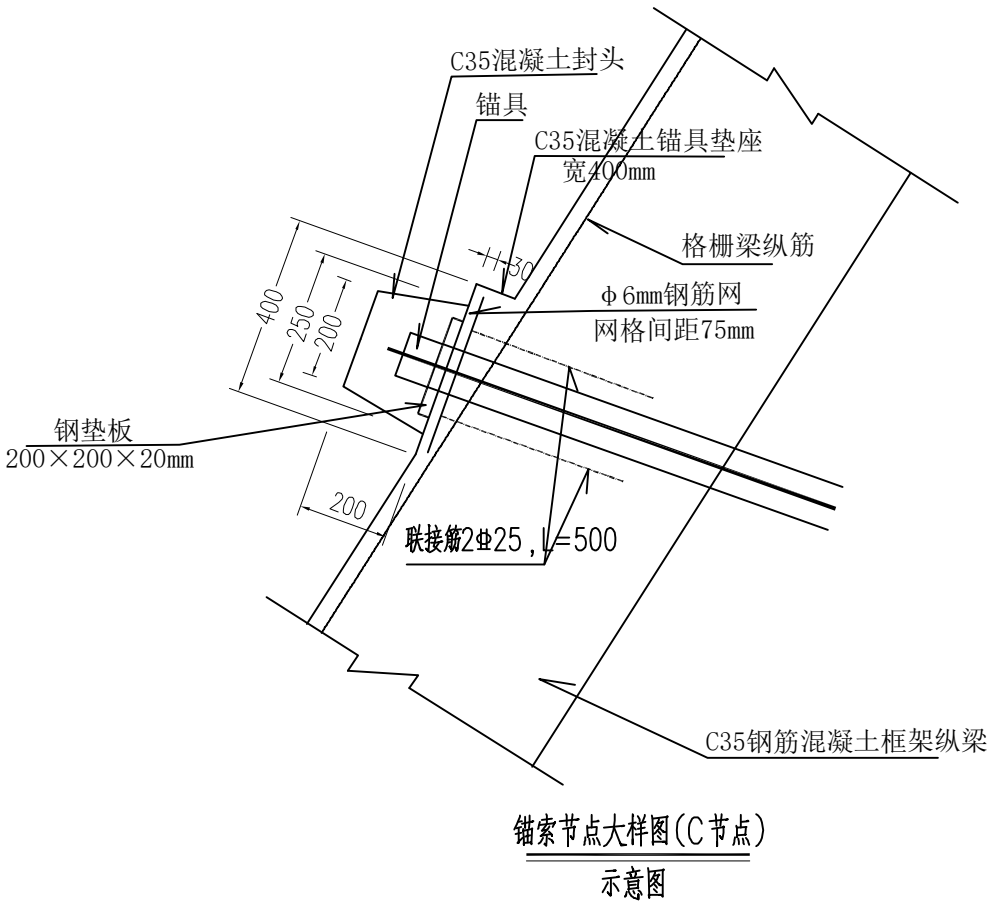
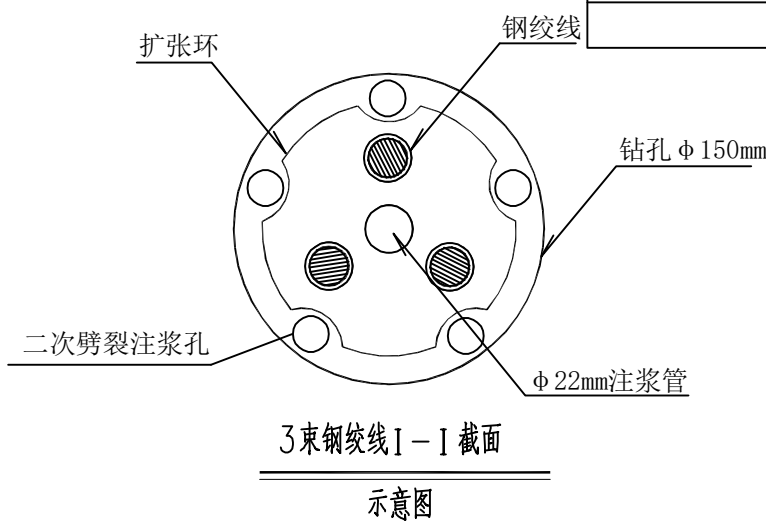
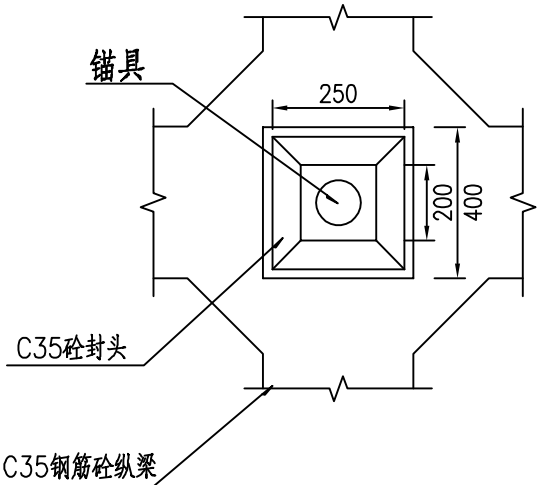


预应力锚索结构细部示意图(图一)
适用于一般环境

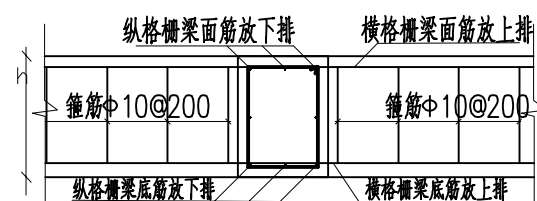
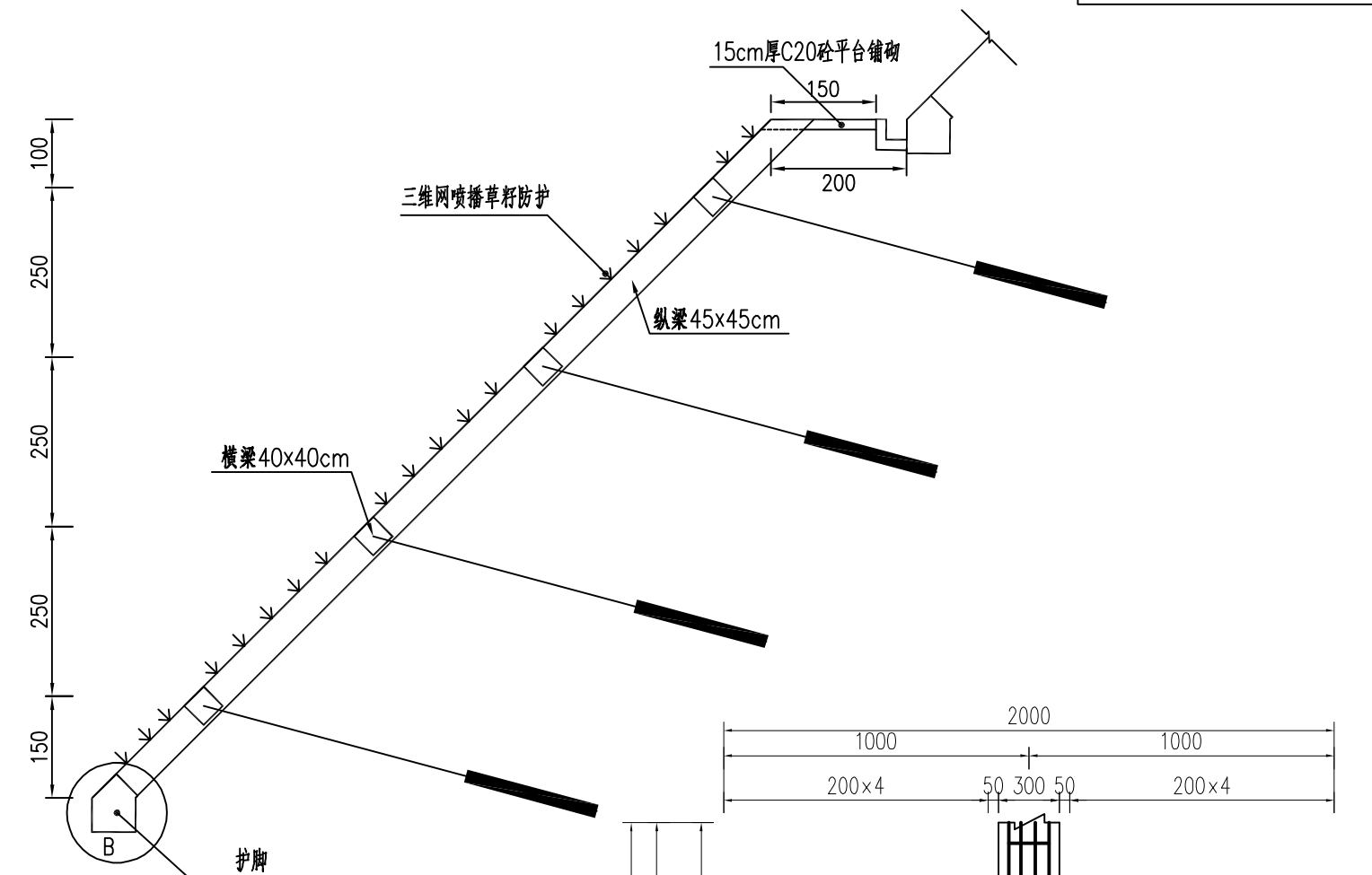
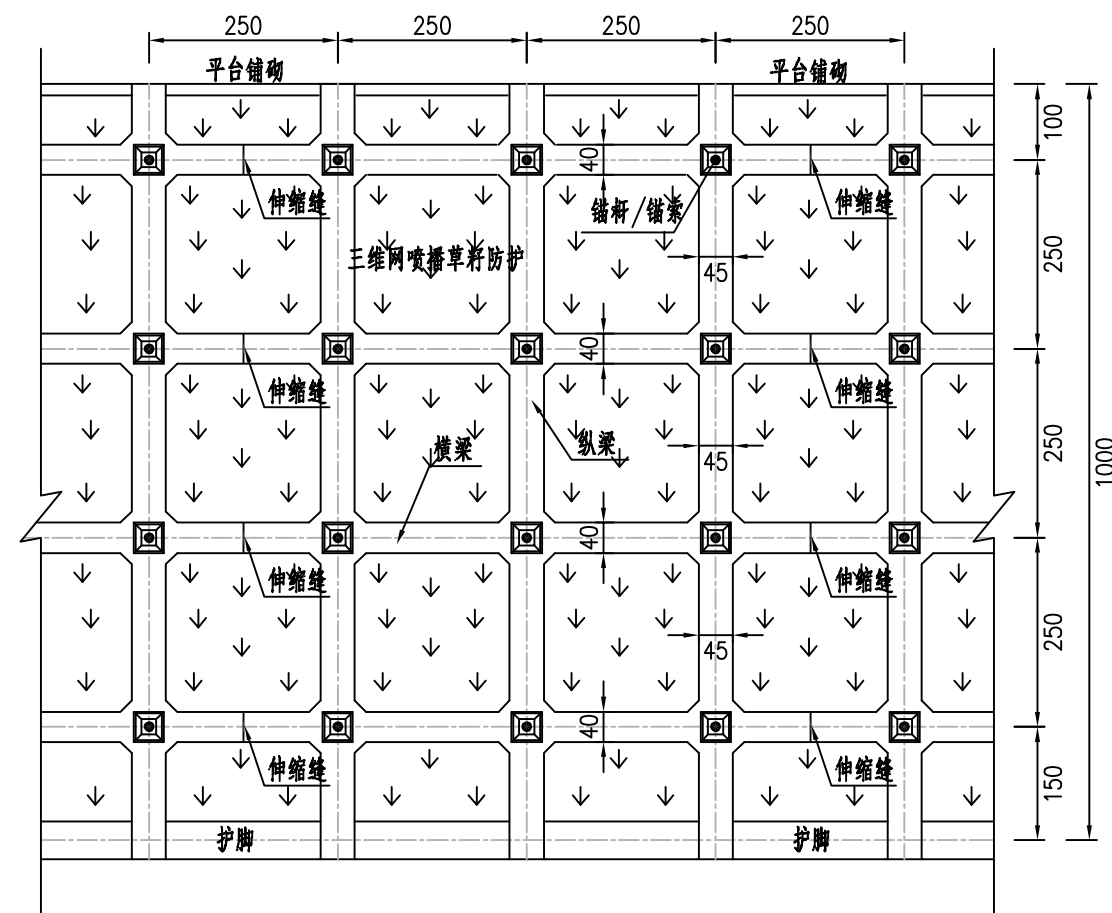
注：
1—C35砼垫座；2—锚具；3—C35砼封头；4—钢板；5—密封；6—过渡管（管内注入防腐剂）； 7—注浆管；8—钻孔 $\phi 150\text{mm}$ ；9—钢绞线（外套塑料护管，管内注入防腐剂）；10—光滑套管；11—注浆材料；12—紧箍环；13—架线环；14—无包裹钢绞线；15—导向头；16—超长钻孔。

- 注：
- 1.本图尺寸除特别注明外均以mm计。
 - 2.紧箍环及架线环可用定型产品代替，但必须保证尺寸适中，保证锚索在孔内居中。
 - 3.锚索采用3/5束1x7s直径15.2mm低松弛钢绞线(1860MPa)，锚具用15—5型（包括夹片、锚板、锚垫板、螺旋筋等成套产品）。
 - 4.锚固段架线环与紧箍环每隔0.75m间隔设置；自由段每隔2m设置一道架线环以保证钢绞线顺直。
 - 5.注浆压力为0.6~0.8MPa。锚索张拉锁定后，需从钢板上的灌浆孔补充灌浆后，再封锚头；封锚采用C35砼，净保护层厚度不小于50mm。
 - 6.单根锚索设计锚固力150kN，锚固长度为8m。在施工初期应按工作锚索数量的3%进行锚固试验，锚固试验的平均拉拔力不应小于预应力锚索的超张拉力。
 - 7.设置导向帽以保证锚索顺利下锚，导向帽可采用 $\phi 8$ 钢筋弯折焊接并用8号铁丝绕制。
 - 8.C35砼垫块应与C35钢筋砼框架节点同时浇注成型。
 - 9.必须根据现场情况调节好C35砼锚具垫座，以满足垫座、钢板面与坡面锚索垂直，保证工程质量。

C处正面图 1:20

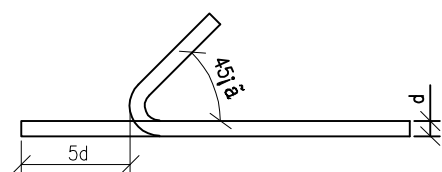


锚杆/锚索框架梁防护立面图 1:100

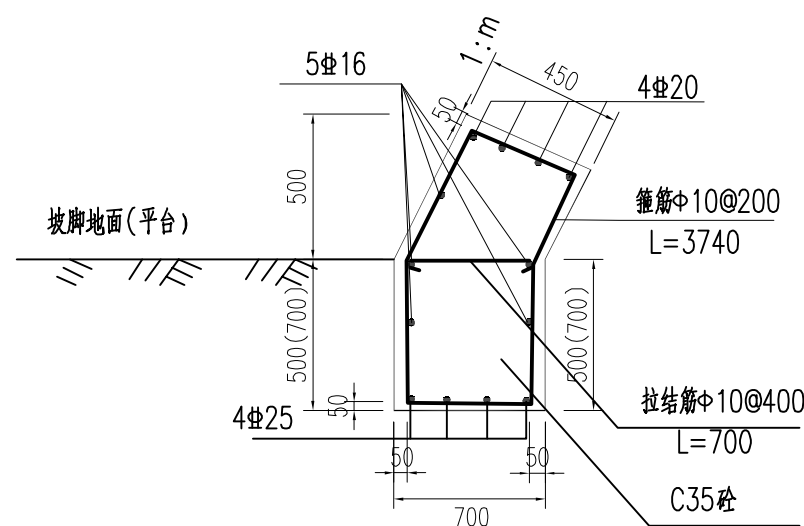


纵横格横梁交叉处梁纵筋放置大样

1:25

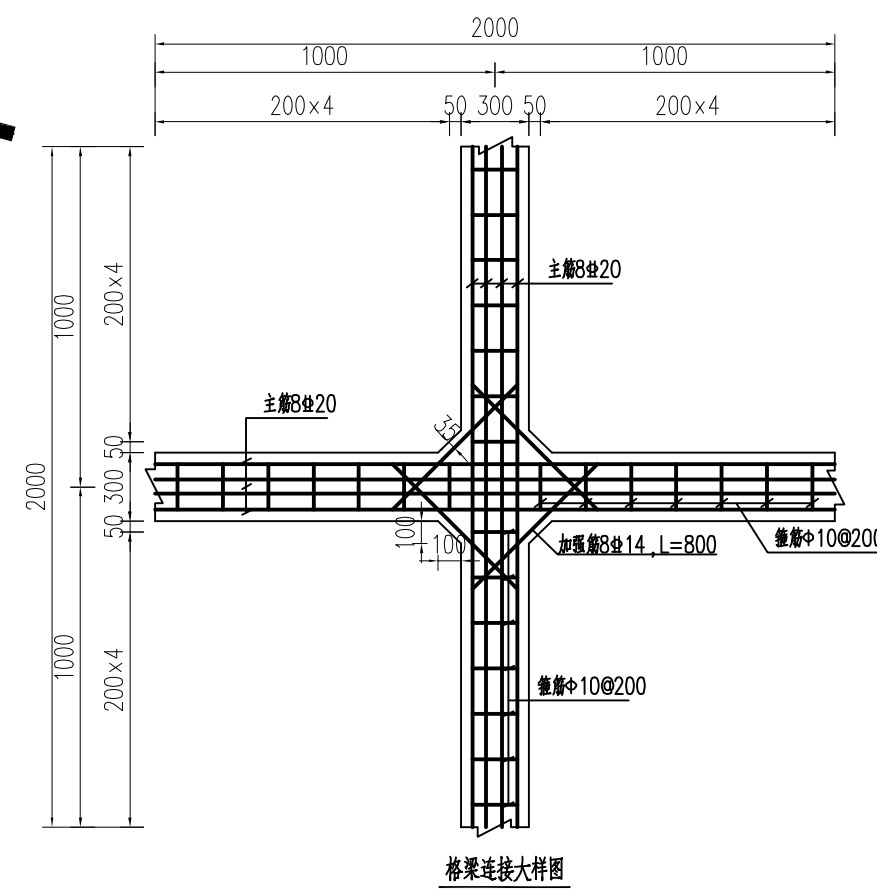


弯钩示意图



B节点护脚大样图

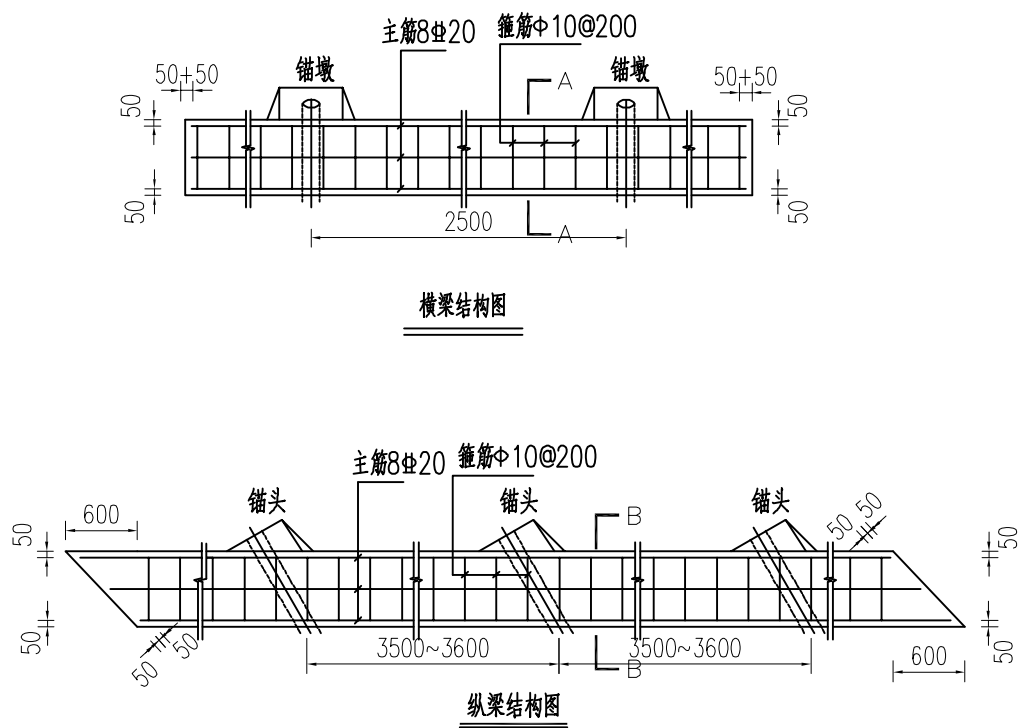
1:25



格梁连接大样图

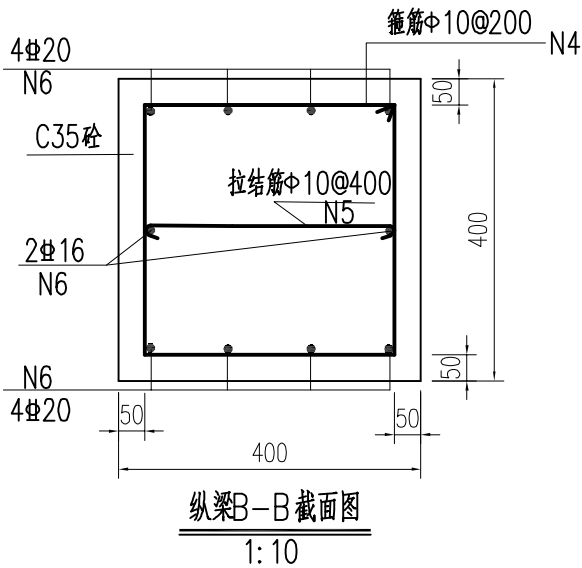
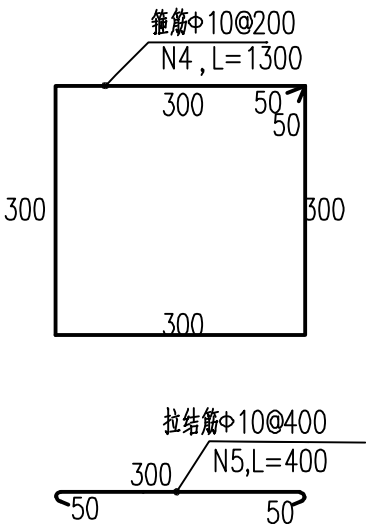
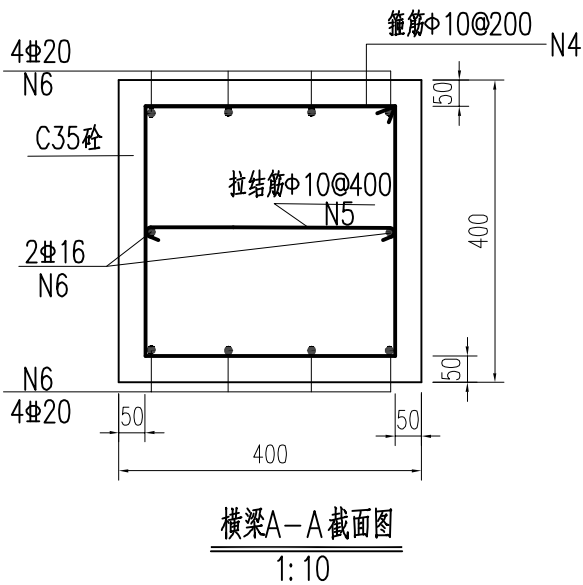
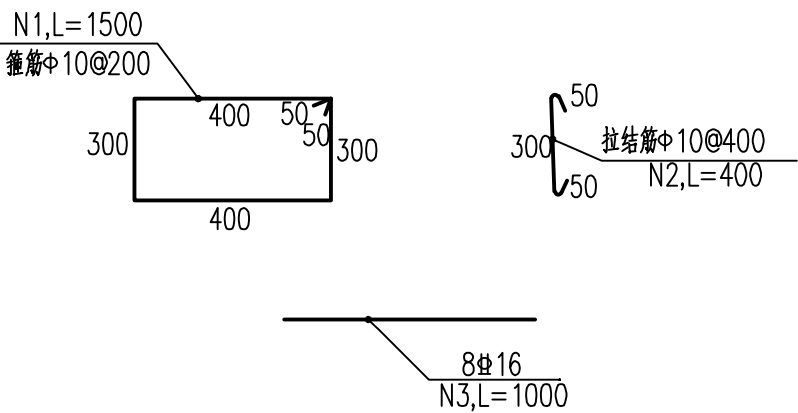
说明:

- 1、本图需结合各剖面图使用,具体施工时坡顶压顶梁随实际开挖坡顶标高设置。
- 2、——表示锚杆(索)位置,在格栅梁交叉处打设锚杆(索)。
- 3、图中未注明尺寸均为mm。



格梁工程数量及钢筋明细

统计项目		单位	护脚	横梁	纵梁
统计长度		米	10	10	10
箍筋	Φ10	根	51	51	51
	单根长度	米	2.62	1.3	1.3
	钢筋重量小计	千克	82.45	40.91	40.91
拉结筋	Φ10	根	26	26	26
	单根长度	米	0.6	0.4	0.4
	钢筋重量小计	千克	9.63	6.42	6.42
加强筋 (每处)	Φ14	根			8
	单根长度	米			0.8
	钢筋重量小计	千克			7.74
主筋	Φ16	根	5	2	2
	单根长度	米	10	10	10
	钢筋重量小计	千克	78.98	31.6	31.6
主筋	Φ20	根	8	8	8
	单根长度	米	10	10	10
	钢筋重量小计	千克	197.44	197.44	197.44
挖方	土方	立方米	4.4	1.6	1.6
混凝土	C35	立方米	4.4	1.6	1.6



监测项目、数量、周期表

监 测 项 目		坡面位移	深层水平位移
测 试 元 件		位移桩	测斜管
布 置 数 量		每工点至少 2个断面 每断面至少3根	每工点至少 1个断面 每断面至少2~3根
正常情况	开挖施工期及开挖 完成后一个月内	1次/15天	1次/15天
	开挖完成后一个月 至监测期	1次/30天	1次/30天
雨季情况	雨季期间	1次/周	1次/周
	大、暴雨期后 3~5天内	1次/天	1次/天

注：

1、本图为高边坡（土质边坡>20m，岩质边坡>30m）监测示意图，包括地表变形监测，深层位移监测，各段边坡应根据具体工程措施选用。

2、地表变形监测：（1）监测内容：边坡地表变形，观测裂缝发展情况；（2）工作方法：采用全站仪监测各位移监测点的坐标、高程；利用直尺测量裂缝宽度变化情况，通过对比各次测量数据监测边坡变形情况；（3）工作程序，在深挖路堑边坡范围内，从挖方边坡最高处开始设监测断面，并沿路线方向每隔30m~50m间距向两侧均匀布置监测断面。于断面边坡坡口线外2m处理设位移监测桩（C15预制砼、0.2mX0.2mX0.8m，中间埋深钢钉测头）。开挖过程中，在对应边坡平台位置埋设位移监测桩，直至边坡坡脚；（4）位移监测断面可根据实际地形、施工情况及坡面边坡地质条件作适当调整；（5）位移观测基点宜设置在相对稳定的区域；（6）施工中应注意保护位移监测桩，避免被施工机具破坏，影响监测结果。边坡坡顶最大水平位移按0.5H%（H为边坡高度），坡顶水平位移预警值为最大水平位移的0.75倍，沉降按不超过20mm控制。

3、深层位移监测：（1）在边坡适当的位置建立测斜孔断面，并进行定期测取变形位移数据，是反映边坡变形、位移最直观和有效的方法，能掌握边坡施工过程及竣工后所处稳定状态。（2）先采用地质钻机在边坡钻孔并埋设测斜管（埋深应大于潜在滑动面），再采用测斜仪观测坡体位移。由前后次倾斜测量结果分析对比计算出坡体水平位移沿深度的分布。测斜管布置需提前布线，避免与锚索、锚杆等深层加固措施及排水管等相互干扰。

4、测试元件和设备应满足各监测项目的精度要求，并具有良好的稳定性能。

5、监测频率应与施工和降雨相联系，雨季和边坡开挖时应加密监测。工作量：对于一个观测点，若边坡施工期为1年半，则施工期总的观测次数约为75次。竣工后可减少监测频率，对于高陡边坡及有变形趋势的边坡，应持续监测，按规范要求竣工后不少于2年。

6、监测数据应及时整理和分析，监测结果用于指导施工。

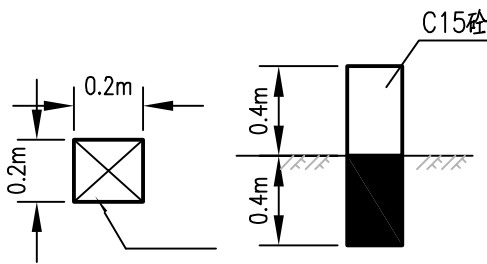
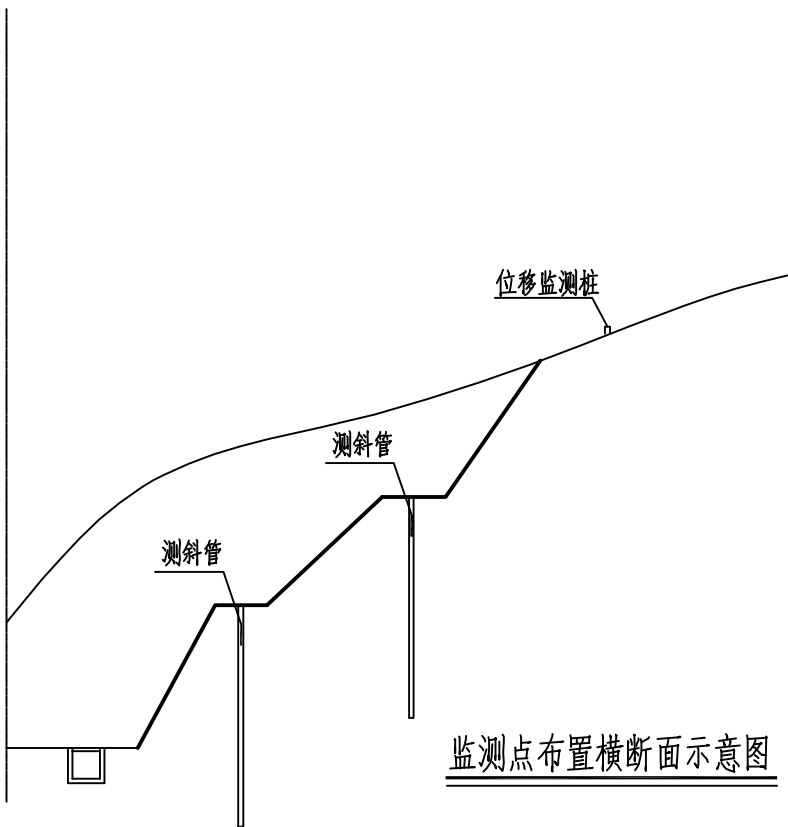
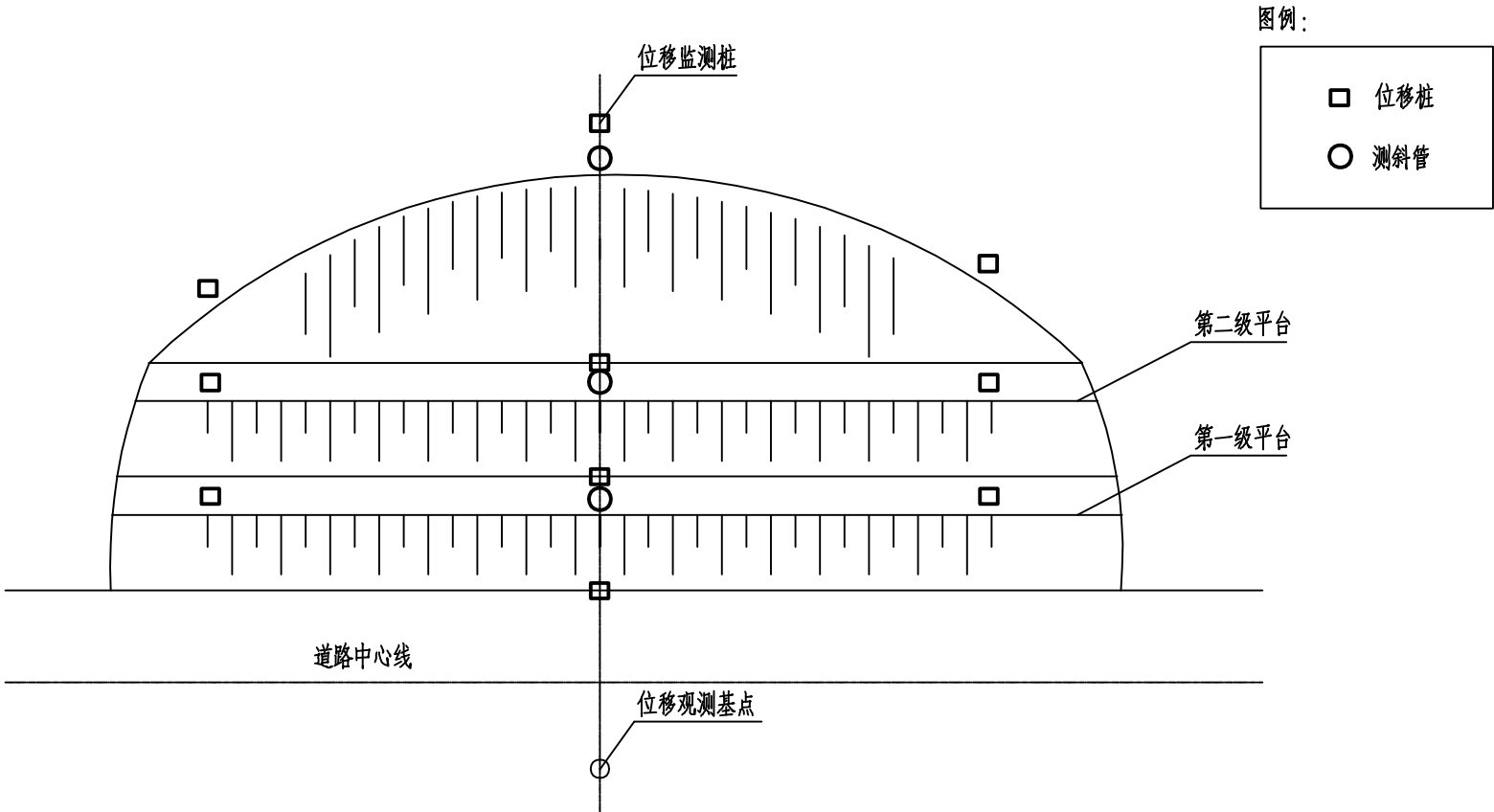
7、地表位移等常规监测工作宜由施工单位完成，其他专项监测项目应由专业监测单位承担。

8、未尽事宜见相关规范及规程。

9、锚杆拉力监测采用钢弦式测力计，锚杆拉力的监测,在安装测力计后的最初10d内宜每天测定一次,第11~30d宜每3d测定一次,以后每月测定一次。但当遇有降雨、临近地层开挖,相邻锚杆张拉,爆破震动以及拉力测定结果发生突变等情况时,应加密监测频率。锚杆拉力监测时间不宜少于12个月。

10、本项目预应力锚杆的监测数量为总数量的15%

变形监测点平面布置示意图



监测桩大样图

路面工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

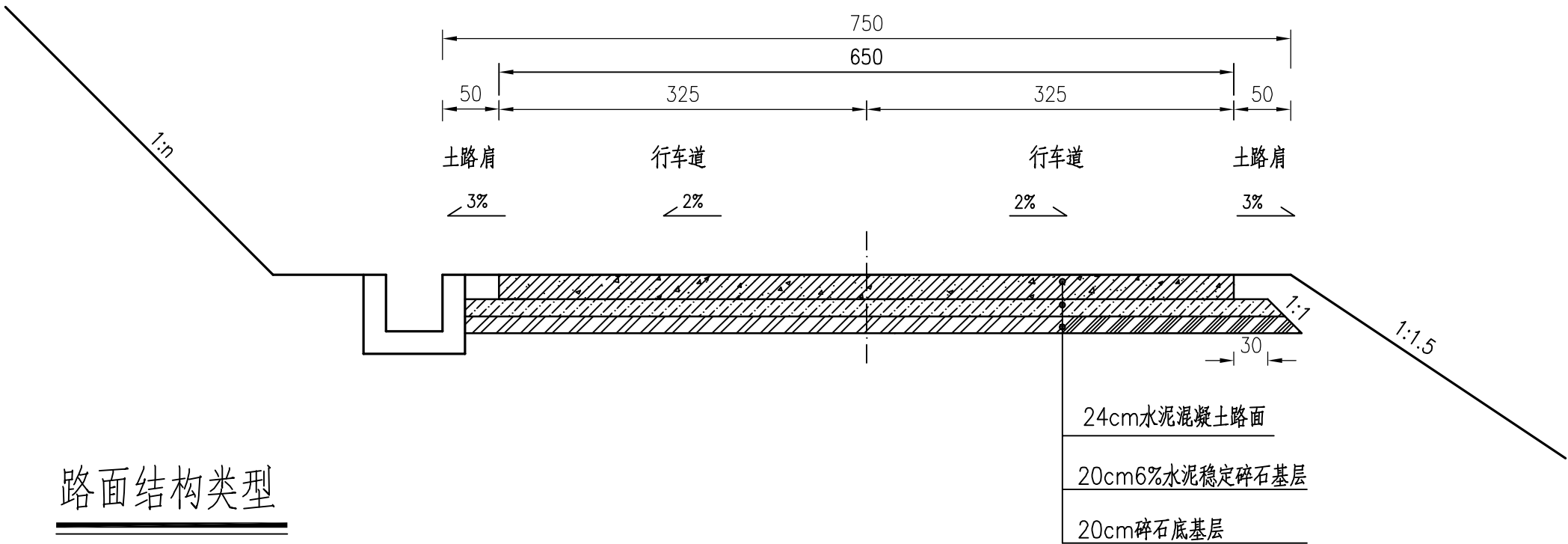
起讫桩号 或中心桩号	铺筑 长度 (m)	行车道							路面钢筋				聚乙烯复合 土工膜（两 布一膜）	C30砼路缘石 （25×60cm）	土路肩	挖除旧路	修整路拱	备 注								
		水泥混凝土路面		6%水泥稳定碎石 基层		碎石底基层		传力杆、拉杆及胀缝钢筋 （kg）			长50cm 路面植 筋 (kg)															
		厚度 (cm)	面积 (m ²)	厚度 (cm)	面积 (m ²)	厚度 (cm)	面积 (m ²)	Φ12	Φ14	Φ30	根数	面积 (m ²)							体积 (m ³)	体积 (m ³)	旧砼路面 (m ³)	面积 (m ²)				
K0+000.00 ～ K0+023.00	23.00																173	起点平交								
K0+023.00 ～ K0+036.65	13.65	24	88.73	20	96.92	20	102.38	0.00	14.43	0.00					9		102									
K0+036.65 ～ K0+063.35	26.70																	桥梁								
K0+063.35 ～ K5+021.65	4958.30	24	32228.95	20	35203.93	20	37187.25	5958.16	5243.40	9236.43					3173		37187									
K5+021.65 ～ K5+048.35	26.70																	桥梁								
K5+048.35 ～ K7+270.48	2222.13	24	14443.85	20	15777.12	20	16665.98	2979.08	2349.90	4691.52					1422		16666									
K7+270.48 ～ K7+341.48	71.00																	桥梁								
K7+341.48 ～ K8+660.00	1318.52	24	8570.38	20	9361.49	20	9888.90	1833.28	1394.33	2883.33					844		9889									
K8+660.00 ～ K9+400.00	740.00	24	4810.00	20	1332.00	20	1480.00	1145.80	782.55	1759.32		4440	111	474				利用旧路								
K9+400.00 ～ K9+651.88	251.88	24	1637.22	20	1788.35	20	1889.10	687.48	266.36	1026.27					161	202	1889									
K9+651.88 ～ K9+703.02	51.14																384	终点平交								
平曲线路面加宽		24	7551.05	20	7551.05	20	7551.05																			
涵顶路面加强筋								38392.95																		
合计	9703.02		69330.17		71110.86		74764.65	50996.75	10050.99	19596.87		4440	111	6083	202	66290										
							注： 1、本路面工程数量表不包含桥面、平交口处路面 2、平曲线路面加宽计算过程见S3-39平曲线路面加宽表 3、涵顶路面加强筋计算过程见S3-27水泥混凝土路面设计图																			

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁东

路面结构图(一)



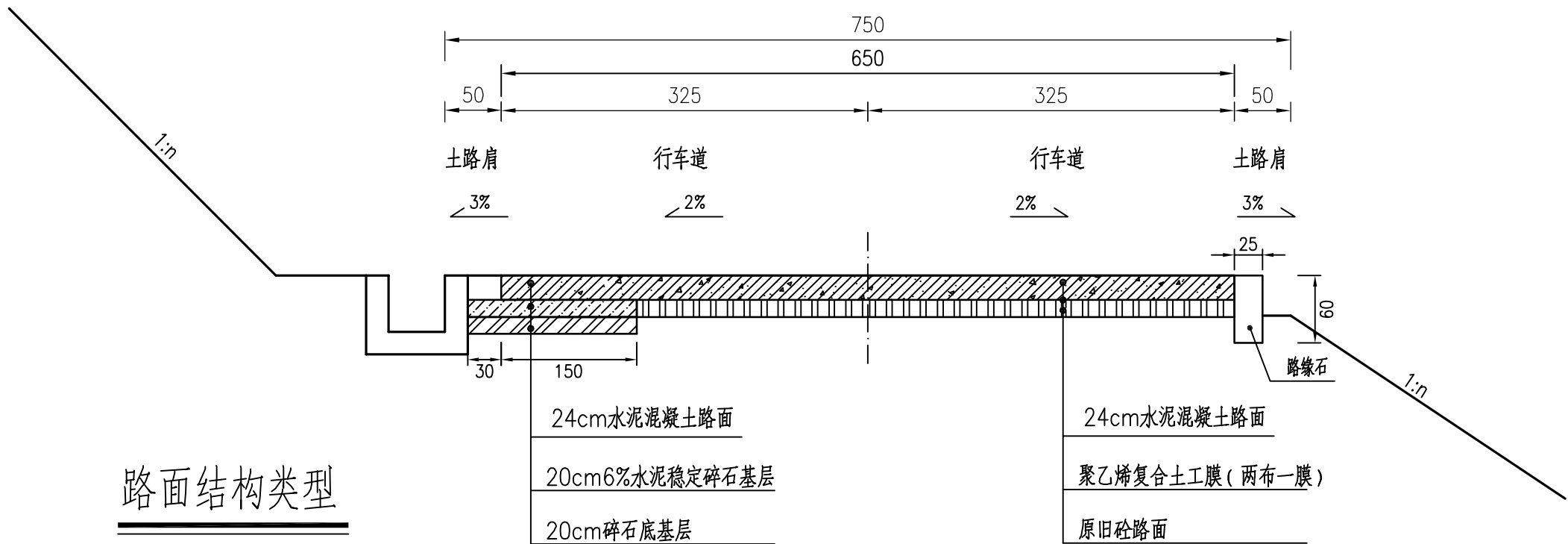
路面结构类型

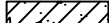


路面类型		水泥混凝土路面	
自然区域		IV6区	
路基土类		粘性土	
路基干湿类型		中湿	
采用范围		适用于行车道	
路面结构图	代号	1	
	图式	<div><div><div>24cm 水泥混凝土路面</div><div>20cm 6%水泥稳定碎石</div><div>20cm 碎石</div><div>64cm 土基 E0=40</div></div><div><div>E2=1300Mpa Is2=80(0.01mm)</div><div>E1=200Mpa Is1=160.9(0.01mm)</div><div>Is0=232.9(0.01mm)</div></div></div>	
图例		<div><div><div></div><div>水泥混凝土路面</div></div><div><div></div><div>6%水泥稳定碎石</div></div><div><div></div><div>碎石</div></div></div>	

说明:

- 1、图中尺寸除特别注明，其余均以厘米计。
- 2、采用水泥混凝土路面，设计弯拉强度标准值为4.5MPa,基层7d浸水抗压强度标准值为3.0MPa。
- 3、路面结构示意图施工方案：首先铺筑20cm厚碎石底基层，再铺筑20cm厚6%水泥稳定碎石基层，再铺筑24cm厚混凝土面层。
- 4、本设计依《公路水泥混凝土路面设计规范》(JTG D40-2011)其它未说明事项按该规范执行。
- 5、本图适用于一般新建路面路段。

路面结构图(二)



路面类型		水泥混凝土路面	
自然区域		IV6区	
路基土类		粘性土	
路基干湿类型		中湿	
采用范围		适用于行车道	
路面结构图	代号	1	
	图式	<div><div><div>24cm 水泥混凝土路面</div><div>20cm 6%水泥稳定碎石</div><div>20cm 碎石</div><div>64cm 土基 E0=40</div></div><div><div>E2=1300Mpa Is2=80(0.01mm)</div><div>E1=200Mpa Is1=160.9(0.01mm)</div><div>Is0=232.9(0.01mm)</div></div></div>	
图例		<div><div>水泥混凝土路面</div><div>6%水泥稳定碎石</div><div>碎石</div></div>	

说明:

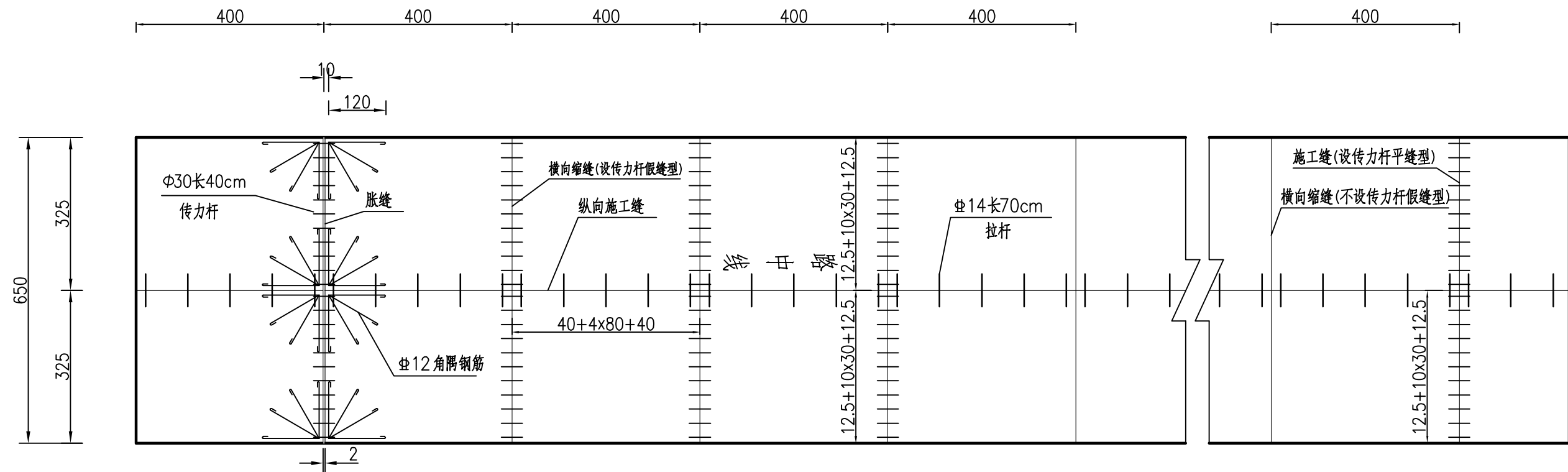
1、图中尺寸除特别注明，其余均以厘米计。

2、采用水泥混凝土路面，设计弯拉强度标准值为4.5MPa,基层7d浸水抗压强度标准值为3.0MPa。

3、本设计依《公路水泥混凝土路面设计规范》(JTG D40-2011)其它未说明事项按该规范执行。

4、本图适用于K8+660至K9+400段，原旧砼路面完好，路面方案为利用原旧砼路面，在旧砼路面铺设土工膜后加铺水泥混凝土路面。

水泥混凝土路面钢筋平面布置图

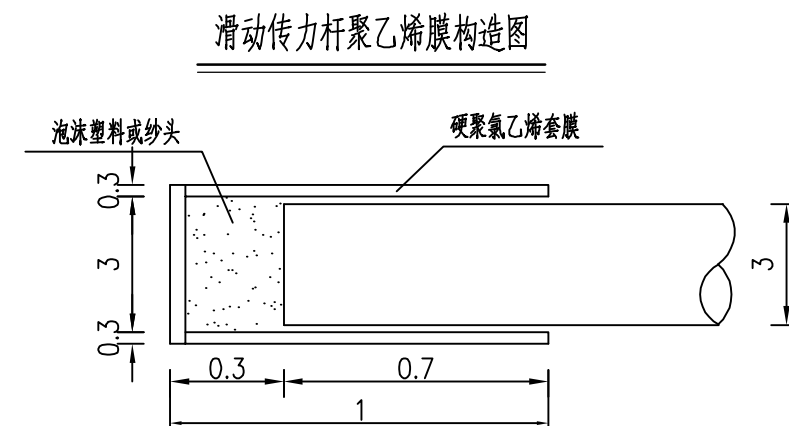
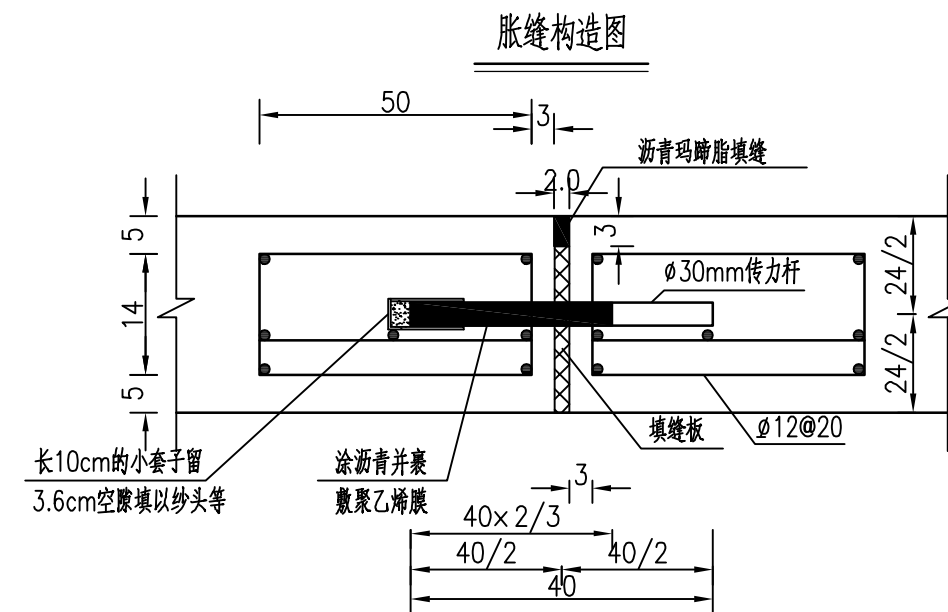
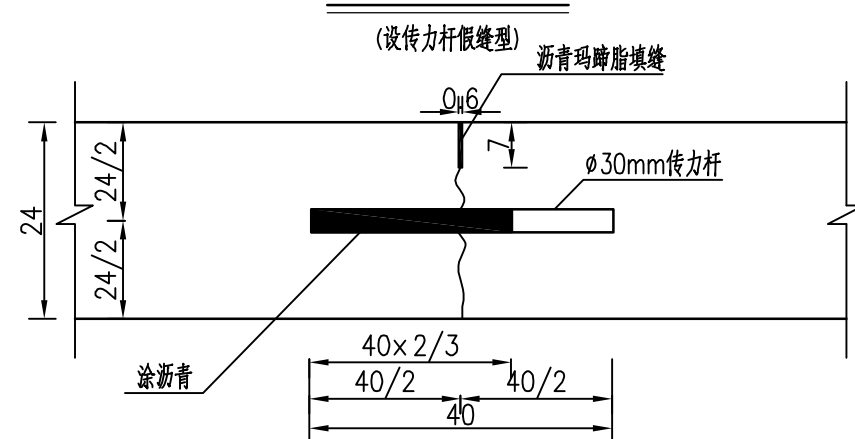
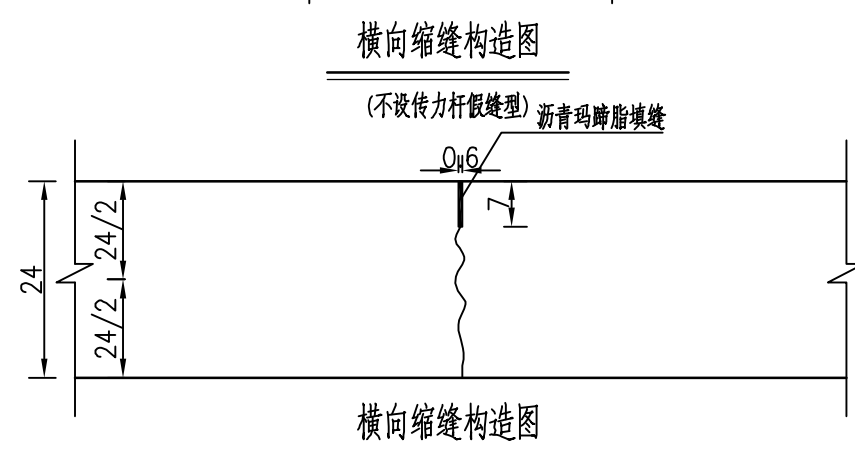
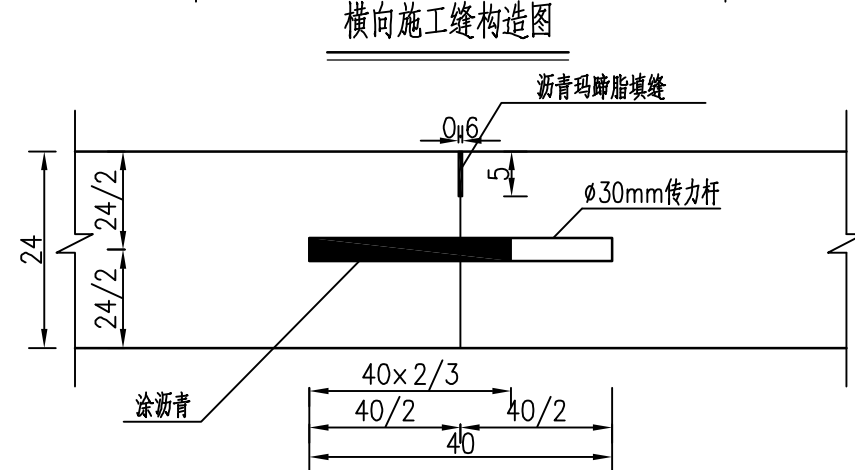
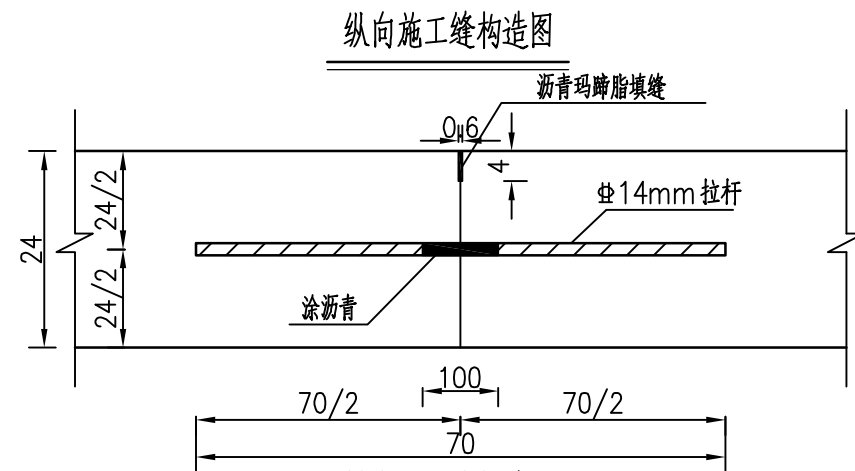


每条接缝钢筋工程数量表

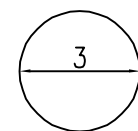
接缝类型	钢筋直径	根数(根)	每根长(米)	重量(kg)	备 注
纵向施工缝	￠14	5	0.7	4.23	螺纹钢(每4米板长)
横向施工缝	Φ30	22	0.4	48.87	光面钢筋
横向缩缝	Φ30	22	0.4	48.87	光面钢筋
胀 缝	￠12	14	6.4	79.61	螺纹钢
	￠12	64	1.38	78.47	螺纹钢
	￠12	64	0.6	34.12	螺纹钢
	￠12	16	2.6	36.96	螺纹钢(角隅钢筋)
	Φ30	22	0.4	48.87	光面钢筋

注：

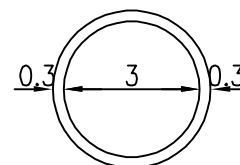
- 1、图中尺寸除钢筋以毫米单位外，其余以厘米为单位。
- 2、角隅钢筋布在板的上部，距板顶不应小于5厘米，距板边10厘米。
- 3、胀缝可按施工规范要求作适当调整，横向缩缝间距为5米。
- 4、横向缩缝在胀缝两侧各设3条，采用设传力杆假缝形式；其他位置的横向缩缝采用不设传力杆假缝形式。



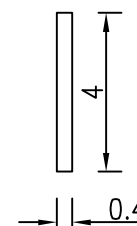
胀缝钢筋断面



聚乙烯膜断面



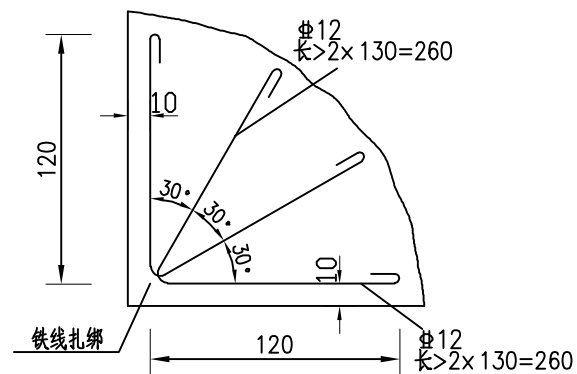
堵头断面



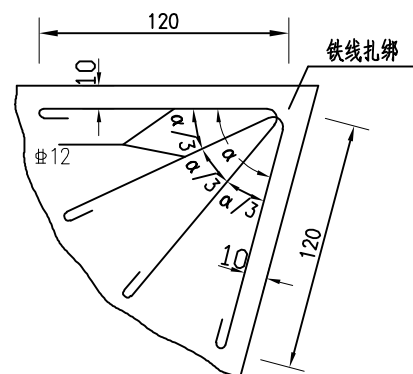
注：

- 1、图中尺寸除钢筋直径以毫米计外，其余以厘米计。
- 2、本设计填缝料采用乳化沥青玛蹄脂。
- 3、胀缝套管端在相邻板中交错布置，施工时应注意保证传力杆相互平行。
- 4、预制填缝板以软木板，木纤维板或沥青浸制的油毛毡压制而成。

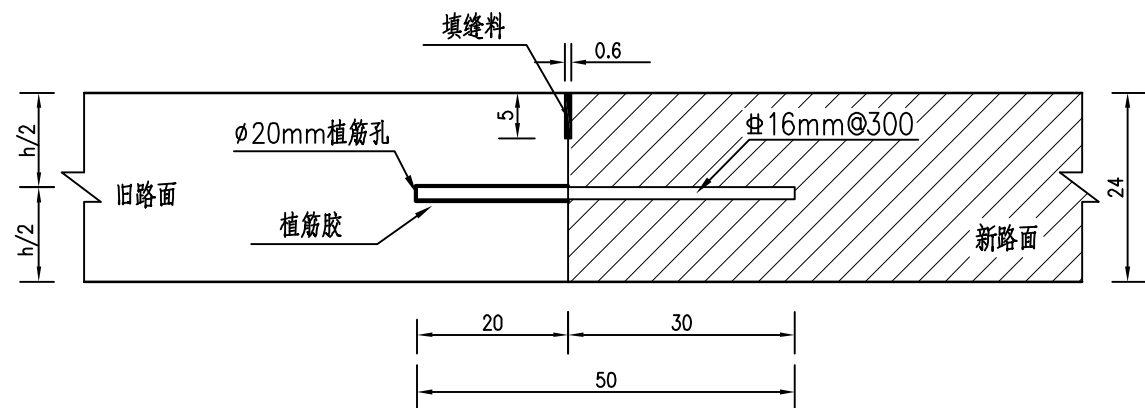
直角发针型钢筋补强图



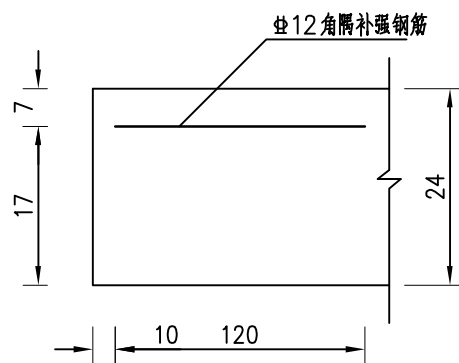
锐角发针型钢筋补强图



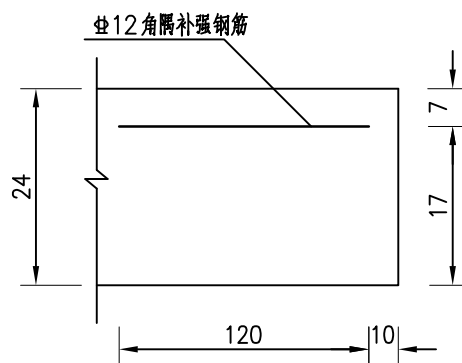
路面植筋大样



直角发针型钢筋补强断面



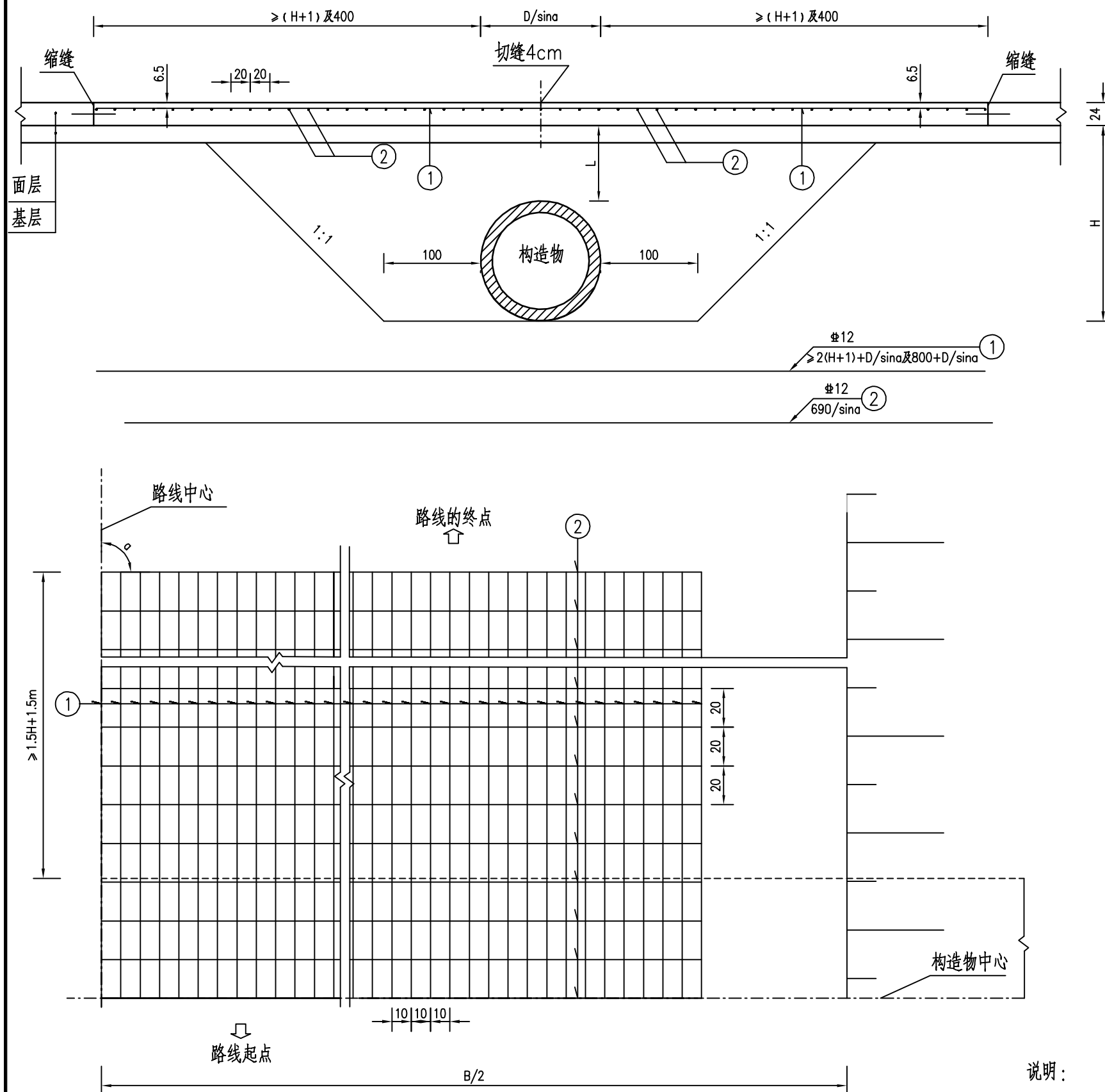
锐角发针型钢筋补强断面



注：

- 1、图中尺寸除钢筋直径毫米计外，其余以厘米计。
- 2、直角发针型钢筋设在胀缝的四个角，边缘钢筋设在路面板自由端部。
- 3、路面板的其他地方出现锐角时，采用锐角发针型钢筋补强。
- 4、路面植筋用于起终点的交叉，新旧路面的连接处，旧路路面厚度为h。

构造物路面加强钢筋工程数量表

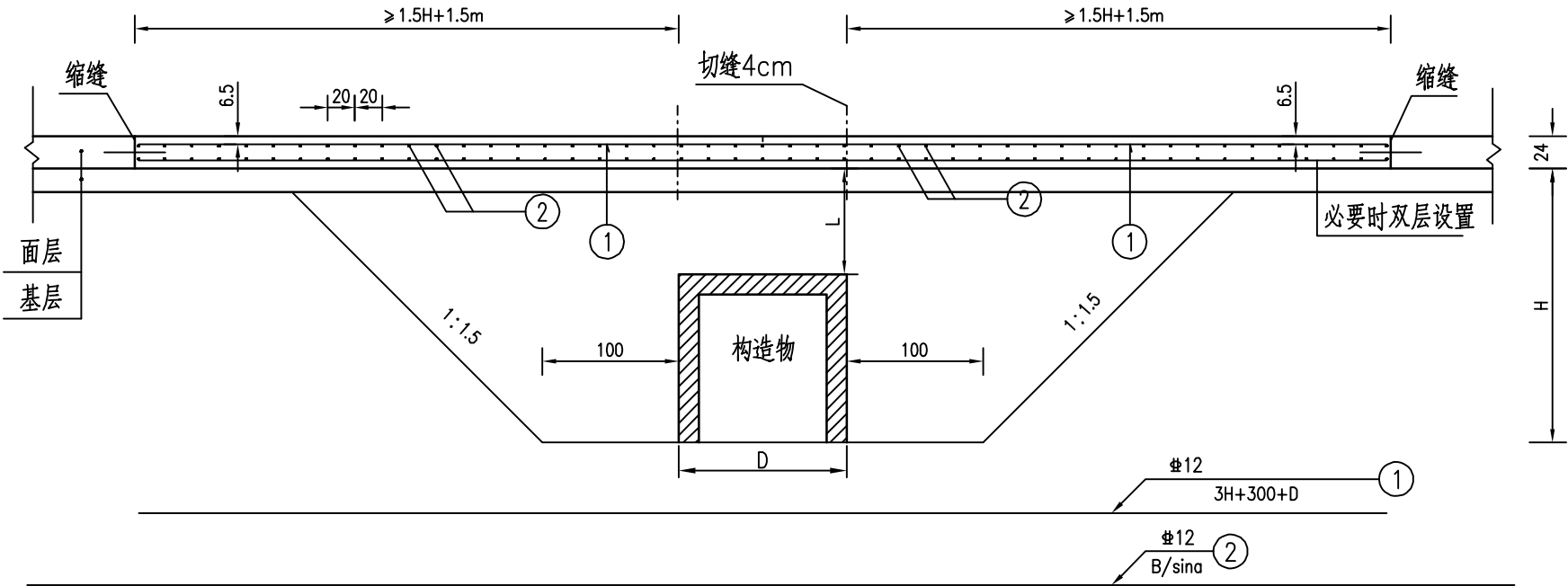


分类	桩号	钢筋编号	钢筋直径	根数	单根长度 (m)	重量 (kg)	
钢筋砼圆管涵 (路面单层配筋)	K0+171.00	2	Φ12	65	9.27	535.30	
		1	Φ12	38	8.12	274.21	
	K0+678.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
	K1+255.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
	K1+410.00	2	Φ12	65	9.01	520.33	
		1	Φ12	46	6.46	264.14	
	K1+748.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
	K2+060.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
	K3+940.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
	K6+560.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
	K7+150.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
	K4+423.00	2	Φ12	65	9.50	548.64	
		1	Φ12	49	6.40	278.63	
	K4+576.00	2	Φ12	65	9.50	548.64	
		1	Φ12	49	6.40	278.63	
	K4+858.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
	K5+108.00	2	Φ12	65	9.73	562.04	
		1	Φ12	43	7.39	282.34	
	K5+700.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
	K6+060.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
	K6+296.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
	K6+756.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
	K6+990.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
	K7+561.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
	K7+592.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
	K7+654.00	2	Φ12	65	9.70	560.26	
		1	Φ12	30	10.89	290.22	
	K7+760.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
	K7+813.00	2	Φ12	65	9.88	570.48	
		1	Φ12	40	8.01	284.80	
	K7+959.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
	K8+103.00	2	Φ12	65	9.19	530.87	
		1	Φ12	40	7.63	271.20	
	K8+288.00	2	Φ12	65	9.00	519.76	
		1	Φ12	46	6.40	261.57	
		合计					20664.64

说明：

1. 本图尺寸除钢筋以毫米计外，其余均以厘米为单位。
2. 当混凝土面层下有圆形管状构造物横向穿越， $L < 1200\text{mm}$ 时，在构造物两侧不小于 $1.5H + 1.5\text{m}$ 的范围内，混凝土面层内设单层钢筋网。

箱型构造物面层钢筋网构造配筋侧面图(1:50)



构造物路面加强钢筋工程数量表

分类	桩号	钢筋网层数	钢筋 编号	钢筋 直径	根数	单根长度 (m)	重量 (kg)
钢筋砼盖板涵 (路面配筋)	K0+406.00	单层	1	Φ12	65	10.00	577.51
			2	Φ12	51	6.40	290.00
钢筋砼盖板涵 (路面配筋)	K0+885.00	单层	1	Φ12	65	11.00	635.26
			2	Φ12	56	6.40	318.43
钢筋砼盖板涵 (路面配筋)	K1+873.00	双层	1	Φ12	130	10.00	1155.02
			2	Φ12	102	6.40	580.00
钢筋砼盖板涵 (路面配筋)	K2+388.00	单层	1	Φ12	65	14.53	838.95
			2	Φ12	57	8.35	423.11
钢筋砼盖板涵 (路面配筋)	K2+701.00	双层	1	Φ12	130	11.19	1292.76
			2	Φ12	108	6.81	653.53
钢筋砼盖板涵 (路面配筋)	K3+138.00	双层	1	Φ12	130	11.00	1270.53
			2	Φ12	112	6.40	636.86
钢筋砼盖板涵 (路面配筋)	K3+486.00	双层	1	Φ12	130	10.00	1155.02
			2	Φ12	102	6.40	580.00
钢筋砼盖板涵 (路面配筋)	K3+704.00	单层	1	Φ12	65	10.38	599.73
			2	Φ12	45	7.63	305.10
钢筋砼盖板涵 (路面配筋)	K5+443.00	单层	1	Φ12	65	11.00	635.26
			2	Φ12	56	6.40	318.43
钢筋砼盖板涵 (路面配筋)	K8+688.00	双层	1	Φ12	130	9.66	1115.18
			2	Φ12	90	7.06	564.67
钢筋砼盖板涵 (路面配筋)	K8+855.00	双层	1	Φ12	130	10.04	1160.18
			2	Φ12	100	6.54	581.33
钢筋砼盖板涵 (路面配筋)	K9+418.87	双层	1	Φ12	130	11.76	1357.89
			2	Φ12	96	8.01	683.52
						合计	17728.31

说明：

- 1、本图尺寸除钢筋以毫米计外，其余均以厘米为单位。
- 2、当混凝土面层下有箱形构造物横向穿越， $L<800\text{mm}$ 时，在构造物两侧不小于 $1.5H+1.5\text{m}$ 的范围内，混凝土面层内设双层钢筋网； $800<L<1600\text{mm}$ 时，在构造物两侧不小于 $1.5H+1.5\text{m}$ 的范围内，混凝土面层内设单层钢筋网。
- 3、当混凝土面层下有圆形管状构造物横向穿越， $L<1200\text{mm}$ 时，在构造物两侧不小于 $1.5H+1.5\text{m}$ 的范围内，混凝土面层内设单层钢筋网。
- 4、钢筋网采用 $\Phi 12$ 钢筋，纵向钢筋间距 100mm ，横向钢筋间距 200mm 。
- 5、配筋混凝土面层与相邻混凝土面层之间设置传力杆缩缝，若相邻为旧混凝土路面则设置植筋。
- 6、图中H指面层底面到构造物底面的距离；L指面层底面到构造物顶面的距离；D指构造物的外尺寸；B为路基宽度。
- 7、未明事项参照现行有关技术规范进行。
- 8、涵洞加强筋设置位置及工程数量均在涵洞工程中对应计算。

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K0+000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+013.68	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+015	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+016.19	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+017.89	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+019	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+020.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+022.69	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+029.45	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+035.31	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+040	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+041.30	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+045.20	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+060	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+080	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+100	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+120.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+139.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+160	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+179.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+199.98	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+220	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+240.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K0+260	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+280	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+300	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+320.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+340.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+360	4.183	3.683	0.433	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-0.702	-3.000	
K0+380.01	5.517	5.017	1.767	-3.300	-3.300	3.750	3.250	0.000	3.300	-3.000	
K0+400	5.750	5.250	2.000	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K0+406.01	5.750	5.250	2.000	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K0+420.01	5.329	4.829	1.579	-2.738	-2.738	3.750	3.250	0.000	2.738	-3.000	
K0+440	3.997	3.497	0.247	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-1.260	-3.000	
K0+460	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+480	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+500	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+520.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+540.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+559.98	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+580.03	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+590.03	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+600.02	3.750	3.250	0.000	-0.614	-3.000	4.285	3.785	0.535	-2.000	-2.000	
K0+619.97	3.750	3.250	0.000	4.972	-3.000	6.439	5.939	2.689	-4.972	-4.972	
K0+639.94	3.750	3.250	0.000	5.000	-3.000	6.450	5.950	2.700	-5.000	-5.000	
K0+659.96	3.750	3.250	0.000	1.200	-3.000	4.398	3.898	0.648	-1.200	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K0+677.93	4.229	3.729	0.479	-1.436	-3.000	3.750	3.250	0.000	1.436	-3.000	
K0+679.97	4.310	3.810	0.560	-1.681	-3.000	3.750	3.250	0.000	1.681	-3.000	
K0+700.01	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	
K0+719.95	4.488	3.988	0.738	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	1.692	-3.000	
K0+739.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+760.02	3.750	3.250	0.000	-0.891	-3.000	3.972	3.472	0.222	-2.000	-2.000	
K0+780	3.750	3.250	0.000	1.606	-3.000	4.471	3.971	0.721	-2.000	-2.000	
K0+799.99	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	
K0+820	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	
K0+839.99	3.750	3.250	0.000	1.823	-3.000	4.515	4.015	0.765	-2.000	-2.000	
K0+860.02	3.750	3.250	0.000	-0.681	-3.000	4.014	3.514	0.264	-2.000	-2.000	
K0+880	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+885.05	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+899.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K0+919.98	5.129	4.629	1.379	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	1.575	-3.000	
K0+939.97	6.450	5.950	2.700	-5.000	-5.000	3.750	3.250	0.000	5.000	-3.000	
K0+960.03	6.450	5.950	2.700	-5.000	-5.000	3.750	3.250	0.000	5.000	-3.000	
K0+980.01	4.728	4.228	0.978	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	0.536	-3.000	
K0+999.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K1+020.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K1+040	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-0.905	-3.000	
K1+060.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	1.763	-3.000	
K1+079.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	2.000	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K1+100.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	1.020	-3.000	
K1+120	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-1.645	-3.000	
K1+140	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K1+160.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K1+180	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K1+200.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K1+220.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K1+240.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K1+255.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K1+260	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K1+279.99	3.750	3.250	0.000	1.530	-3.000	4.927	4.427	1.177	-2.000	-2.000	
K1+300	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	5.750	5.250	2.000	-4.000	-4.000	
K1+319.99	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	5.750	5.250	2.000	-4.000	-4.000	
K1+340	3.750	3.250	0.000	2.123	-3.000	4.811	4.311	1.061	-2.123	-3.000	
K1+360	4.191	3.691	0.441	-0.816	-3.000	3.750	3.250	0.000	0.816	-3.000	
K1+380	6.351	5.851	2.601	-4.816	-4.816	3.750	3.250	0.000	4.816	-3.000	
K1+400	6.450	5.950	2.700	-5.000	-5.000	3.750	3.250	0.000	5.000	-3.000	
K1+420	4.748	4.248	0.998	-1.848	-3.000	3.750	3.250	0.000	1.848	-3.000	
K1+440	3.750	3.250	0.000	0.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	0.000	-3.000	
K1+460.09	3.750	3.250	0.000	2.170	-3.000	4.473	3.973	0.723	-2.170	-3.000	
K1+480.03	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	
K1+499.97	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	
K1+520.04	3.750	3.250	0.000	1.083	-3.000	4.367	3.867	0.617	-2.000	-2.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K1+539.95	3.750	3.250	0.000	-1.761	-3.000	3.798	3.298	0.048	-2.000	-2.000	
K1+560.15	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K1+579.95	3.750	3.250	0.000	-1.226	-3.000	3.944	3.444	0.194	-2.000	-2.000	
K1+600.03	3.750	3.250	0.000	2.790	-3.000	4.948	4.448	1.198	-2.790	-2.790	
K1+620.03	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	
K1+640.02	3.750	3.250	0.000	3.002	-3.000	5.001	4.501	1.251	-3.002	-3.002	
K1+659.98	3.750	3.250	0.000	-0.990	-3.000	4.003	3.503	0.252	-2.000	-2.000	
K1+679.97	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K1+699.98	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K1+719.98	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K1+739.97	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K1+759.97	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K1+780	3.750	3.250	0.000	0.844	-3.000	4.461	3.961	0.711	-2.000	-2.000	
K1+799.98	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	
K1+820.03	3.750	3.250	0.000	3.800	-3.000	5.175	4.675	1.425	-3.800	-3.800	
K1+840.01	3.750	3.250	0.000	0.603	-3.000	3.976	3.476	0.226	-0.603	-3.000	
K1+859.96	5.206	4.706	1.456	-3.236	-3.236	3.750	3.250	0.000	3.236	-3.000	
K1+875	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	
K1+879.99	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	
K1+900.01	5.946	5.446	2.196	-4.507	-4.507	3.750	3.250	0.000	4.507	-3.000	
K1+920.09	4.139	3.639	0.389	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-0.848	-3.000	
K1+940.04	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K1+959.96	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K1+979.98	3.750	3.250	0.000	1.100	-3.000	4.525	4.025	0.775	-2.000	-2.000	
K2+000.01	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	
K2+020	3.750	3.250	0.000	3.872	-3.000	5.218	4.718	1.468	-3.872	-3.872	
K2+039.99	3.750	3.250	0.000	-0.126	-3.000	4.219	3.719	0.469	-2.000	-2.000	
K2+060.03	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K2+080.02	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K2+099.96	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K2+120	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K2+140	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K2+160	3.750	3.250	0.000	1.122	-3.000	4.531	4.031	0.781	-2.000	-2.000	
K2+180	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	
K2+200.01	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	
K2+219.99	3.750	3.250	0.000	2.324	-3.000	4.831	4.331	1.081	-2.324	-2.324	
K2+240.01	3.750	3.250	0.000	-1.680	-3.000	3.830	3.330	0.080	-2.000	-2.000	
K2+260.01	3.750	3.250	0.000	3.888	-3.000	5.737	5.237	1.987	-3.888	-3.889	
K2+280.01	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	
K2+300.01	3.750	3.250	0.000	2.868	-3.000	5.041	4.541	1.291	-2.868	-3.000	
K2+320	4.618	4.118	0.868	-1.930	-3.000	3.750	3.250	0.000	1.930	-3.000	
K2+339.99	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	
K2+360	5.833	5.333	2.083	-4.173	-4.174	3.750	3.250	0.000	4.173	-3.000	
K2+380	3.750	3.250	0.000	-2.000	-2.710	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K2+390	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K2+400.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K2+419.99	3.750	3.250	0.000	1.907	-3.000	5.052	4.552	1.302	-2.000	-2.000	
K2+440.01	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	5.750	5.250	2.000	-4.000	-4.000	
K2+460	3.750	3.250	0.000	1.384	-3.000	4.878	4.378	1.128	-2.000	-2.000	
K2+480.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K2+500	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K2+520.02	4.099	3.599	0.349	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-0.602	-3.000	
K2+540.01	5.099	4.599	1.349	-3.396	-3.396	3.750	3.250	0.000	3.396	-3.000	
K2+559.97	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K2+580.03	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K2+600.03	4.323	3.823	0.573	-1.529	-3.000	3.750	3.250	0.000	1.529	-3.000	
K2+620.03	3.750	3.250	0.000	1.706	-3.000	4.518	4.018	0.768	-1.706	-3.000	
K2+640.03	3.750	3.250	0.000	5.706	-3.000	6.318	5.818	2.568	-5.706	-5.000	
K2+660.01	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	
K2+679.97	3.750	3.250	0.000	4.342	-3.000	5.704	5.204	1.954	-4.342	-4.342	
K2+699.99	3.750	3.250	0.000	0.338	-3.000	3.902	3.402	0.152	-0.338	-3.000	
K2+703.01	3.894	3.394	0.144	-0.266	-3.000	3.750	3.250	0.000	0.266	-3.000	
K2+720	5.729	5.229	1.979	-3.664	-3.664	3.750	3.250	0.000	3.664	-3.000	
K2+740.02	6.450	5.950	2.700	-5.000	-5.000	3.750	3.250	0.000	5.000	-3.000	
K2+760.02	4.995	4.495	1.245	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	1.228	-3.000	
K2+780.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K2+800.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K2+819.98	3.750	3.250	0.000	-0.387	-3.000	4.073	3.573	0.323	-2.000	-2.000	
K2+840	3.750	3.250	0.000	2.473	-3.000	4.645	4.145	0.895	-2.473	-2.473	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K2+859.97	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	
K2+879.99	3.750	3.250	0.000	2.263	-3.000	4.603	4.103	0.853	-2.263	-2.263	
K2+899.96	3.750	3.250	0.000	-0.590	-3.000	4.032	3.532	0.282	-2.000	-2.000	
K2+919.96	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K2+940.03	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K2+959.96	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K2+979.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K2+999.96	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+020.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+039.98	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+059.98	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+079.98	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+099.98	3.750	3.250	0.000	0.100	-3.000	4.275	3.775	0.525	-2.000	-2.000	
K3+120.01	3.750	3.250	0.000	3.534	-3.000	5.133	4.633	1.383	-3.534	-3.534	
K3+140.01	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	
K3+160.04	3.750	3.250	0.000	2.310	-3.000	4.827	4.327	1.077	-2.310	-2.310	
K3+180.02	3.750	3.250	0.000	-1.115	-3.000	3.971	3.471	0.221	-2.000	-2.000	
K3+200.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+220.02	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+240.01	4.483	3.983	0.733	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	0.566	-3.000	
K3+259.96	5.623	5.123	1.873	-4.556	-4.556	3.750	3.250	0.000	4.556	-3.000	
K3+280.03	5.750	5.250	2.000	-5.000	-5.000	3.750	3.250	0.000	5.000	-3.000	
K3+300.01	5.603	5.103	1.853	-4.486	-4.486	3.750	3.250	0.000	4.486	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K3+319.98	4.462	3.962	0.712	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	0.492	-3.000	
K3+340.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+359.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+379.97	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+400.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+419.98	3.750	3.250	0.000	0.199	-3.000	4.483	3.983	0.733	-2.000	-2.000	
K3+439.96	3.750	3.250	0.000	3.625	-3.000	5.625	5.125	1.875	-3.625	-3.625	
K3+460.01	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	5.750	5.250	2.000	-4.000	-4.000	
K3+479.98	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	5.750	5.250	2.000	-4.000	-4.000	
K3+488.01	3.750	3.250	0.000	3.861	-2.977	5.704	5.204	1.954	-3.861	-3.861	
K3+500.02	3.750	3.250	0.000	1.802	-2.634	5.017	4.517	1.267	-2.000	-2.000	
K3+519.97	3.750	3.250	0.000	-1.618	-2.064	3.877	3.377	0.127	-2.000	-2.000	
K3+540.01	4.146	3.646	0.396	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-0.021	-2.396	
K3+560.02	4.590	4.090	0.840	-2.202	-2.202	3.750	3.250	0.000	2.202	-2.840	
K3+580.01	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	
K3+600	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	
K3+620.01	4.601	4.101	0.851	-2.257	-2.257	3.750	3.250	0.000	2.257	-3.000	
K3+639.99	4.157	3.657	0.407	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	0.037	-3.000	
K3+660.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+680	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+700	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+706	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+720	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K3+740	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+759.99	3.750	3.250	0.000	-1.640	-3.000	3.822	3.322	0.072	-2.000	-2.000	
K3+780	3.750	3.250	0.000	1.695	-3.000	4.489	3.989	0.739	-2.000	-2.000	
K3+800.01	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	
K3+820.01	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	
K3+840.01	3.750	3.250	0.000	0.742	-3.000	4.298	3.798	0.548	-2.000	-2.000	
K3+860.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+879.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+900.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-2.250	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K3+919.93	5.874	5.374	2.124	-3.507	-3.507	3.750	3.250	0.000	3.508	-3.000	
K3+940.01	6.047	5.547	2.297	-4.254	-4.254	3.750	3.250	0.000	4.254	-3.000	
K3+960	3.888	3.388	0.138	-0.256	-3.000	3.750	3.250	0.000	0.256	-3.000	
K3+980	3.750	3.250	0.000	3.744	-3.000	5.435	4.935	1.685	-3.744	-3.744	
K4+000	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	
K4+020	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	
K4+040	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	
K4+050.01	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	
K4+059.99	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	
K4+080.01	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	
K4+100	3.750	3.250	0.000	1.269	-3.000	4.853	4.353	1.103	-2.000	-2.000	
K4+120	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K4+140	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K4+160	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K4+180.02	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K4+200.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K4+220	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K4+240	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K4+260	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K4+280	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K4+300.01	3.989	3.489	0.239	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-1.291	-3.000	
K4+319.99	5.530	5.030	1.780	-3.275	-3.276	3.750	3.250	0.000	3.275	-3.000	
K4+340	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	
K4+360.01	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	
K4+380	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	
K4+400	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	
K4+420	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	
K4+424.97	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	
K4+440.01	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	
K4+459.99	5.208	4.708	1.458	-2.320	-2.320	3.750	3.250	0.000	2.320	-3.000	
K4+479.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K4+500.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K4+520	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K4+539.99	3.750	3.250	0.000	-0.476	-3.000	4.131	3.631	0.381	-2.000	-2.000	
K4+560	3.750	3.250	0.000	2.526	-3.000	4.881	4.381	1.131	-2.526	-2.526	
K4+578	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	
K4+580	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K4+600	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	
K4+620	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	
K4+640	3.750	3.250	0.000	1.939	-3.000	4.735	4.235	0.985	-2.000	-2.000	
K4+659.95	3.750	3.250	0.000	-1.053	-3.000	3.987	3.487	0.237	-2.000	-2.000	
K4+680.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K4+700.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K4+719.92	4.562	4.062	0.812	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	0.405	-3.000	
K4+739.96	6.365	5.865	2.615	-5.749	-5.000	3.750	3.250	0.000	5.749	-3.000	
K4+759.98	6.450	5.950	2.700	-6.000	-5.000	3.750	3.250	0.000	6.000	-3.000	
K4+779.97	5.755	5.255	2.005	-4.456	-4.456	3.750	3.250	0.000	4.456	-3.000	
K4+799.97	3.955	3.455	0.205	-0.456	-3.000	3.750	3.250	0.000	0.456	-3.000	
K4+819.96	3.750	3.250	0.000	2.767	-3.000	4.857	4.357	1.107	-2.767	-3.000	
K4+839.99	3.750	3.250	0.000	5.000	-3.000	5.750	5.250	2.000	-5.000	-5.000	
K4+860.02	3.750	3.250	0.000	5.000	-3.000	5.750	5.250	2.000	-5.000	-5.000	
K4+880.02	3.750	3.250	0.000	2.548	-3.000	5.049	4.549	1.299	-2.547	-2.547	
K4+900	3.750	3.250	0.000	-1.823	-3.000	3.801	3.301	0.051	-2.000	-2.000	
K4+920.05	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K4+939.95	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K4+960.02	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K4+980	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K4+999.71	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+006.83	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+009.87	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K5+010.76	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+014.67	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+017.38	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+019.97	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+020.95	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+025.56	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+028.94	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+032.64	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+037.50	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+038.58	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+040	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+045.20	3.750	3.250	0.000	-1.727	-3.000	3.805	3.305	0.055	-2.000	-2.000	
K5+053.61	3.750	3.250	0.000	-0.325	-3.000	4.085	3.585	0.335	-2.000	-2.000	
K5+057.81	3.750	3.250	0.000	0.375	-3.000	4.225	3.725	0.475	-2.000	-2.000	
K5+060.02	3.750	3.250	0.000	0.743	-3.000	4.299	3.799	0.549	-2.000	-2.000	
K5+079.97	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	
K5+099.97	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	
K5+119.99	3.750	3.250	0.000	0.040	-2.408	4.158	3.658	0.408	-2.000	-2.000	
K5+140.02	4.084	3.584	0.334	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-0.665	-2.223	
K5+159.99	4.940	4.440	1.190	-2.759	-2.759	3.750	3.250	0.000	2.759	-2.793	
K5+179.97	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K5+200.02	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K5+220.06	4.608	4.108	0.858	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	1.432	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K5+240.02	3.753	3.253	0.003	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-1.990	-3.000	
K5+259.95	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+279.97	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+300.01	3.750	3.250	0.000	-0.144	-3.000	4.466	3.966	0.716	-2.000	-2.000	
K5+320.02	3.750	3.250	0.000	3.858	-3.000	6.010	5.510	2.260	-3.858	-3.858	
K5+339.99	3.750	3.250	0.000	5.000	-3.000	6.450	5.950	2.700	-5.000	-5.000	
K5+360	3.750	3.250	0.000	4.446	-3.000	6.151	5.651	2.401	-4.446	-4.446	
K5+380.01	3.750	3.250	0.000	1.587	-3.000	4.607	4.107	0.857	-1.587	-3.000	
K5+400.03	4.132	3.632	0.382	-1.018	-3.000	3.750	3.250	0.000	1.018	-3.000	
K5+419.99	4.987	4.487	1.237	-3.299	-3.299	3.750	3.250	0.000	3.299	-3.000	
K5+439.96	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K5+444.99	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K5+460.01	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K5+479.97	4.609	4.109	0.859	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	1.435	-2.573	
K5+500.03	3.750	3.250	0.000	-1.997	-2.001	3.751	3.251	0.001	-2.000	-2.000	
K5+520	3.750	3.250	0.000	1.332	-2.666	4.416	3.916	0.666	-2.000	-2.000	
K5+540.03	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	
K5+560.03	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	
K5+579.97	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	
K5+599.97	3.750	3.250	0.000	2.388	-3.000	4.628	4.128	0.878	-2.388	-2.388	
K5+620.01	3.750	3.250	0.000	-0.952	-3.000	3.960	3.460	0.210	-2.000	-2.000	
K5+639.94	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+659.97	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K5+680.03	3.880	3.380	0.130	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-1.352	-3.000	
K5+700.01	4.546	4.046	0.796	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	1.978	-3.000	
K5+719.95	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	
K5+739.99	4.677	4.177	0.927	-2.633	-2.633	3.750	3.250	0.000	2.633	-3.000	
K5+759.96	4.011	3.511	0.261	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-0.695	-3.000	
K5+779.98	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+799.95	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+820.01	3.750	3.250	0.000	1.145	-3.000	4.963	4.463	1.213	-2.000	-2.000	
K5+840	3.750	3.250	0.000	5.000	-3.000	6.450	5.950	2.700	-5.000	-5.000	
K5+859.99	3.750	3.250	0.000	4.492	-3.000	6.175	5.675	2.425	-4.492	-4.492	
K5+880	3.750	3.250	0.000	1.157	-3.000	4.375	3.875	0.625	-1.157	-3.000	
K5+900.01	4.404	3.904	0.654	-1.743	-3.000	3.750	3.250	0.000	1.743	-3.000	
K5+902.89	4.548	4.048	0.798	-2.127	-3.000	3.750	3.250	0.000	2.127	-3.000	
K5+920	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K5+940.02	5.250	4.750	1.500	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K5+959.99	4.408	3.908	0.658	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	0.630	-3.000	
K5+980	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K5+999.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+020.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+040	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+060.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+080.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+100	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K6+120.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+140	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+160.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+180	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+200	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+219.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+239.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+260.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+280.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+297.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+300	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+319.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+340	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+360	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+380	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+400.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+420	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+440	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+459.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+480.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+500.06	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+520	3.750	3.250	0.000	0.053	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+539.99	3.750	3.250	0.000	2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K6+560	3.750	3.250	0.000	2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+580	3.750	3.250	0.000	-0.520	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+599.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+620	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+640.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+660.01	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+680	3.750	3.250	0.000	0.614	-3.000	4.273	3.773	0.523	-2.000	-2.000	
K6+699.99	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	
K6+720.01	3.750	3.250	0.000	0.794	-3.000	4.015	3.515	0.265	-0.794	-3.000	
K6+730.01	4.115	3.615	0.365	-0.676	-3.000	3.750	3.250	0.000	0.676	-3.000	
K6+739.94	5.187	4.687	1.437	-2.662	-3.000	3.750	3.250	0.000	2.662	-3.000	
K6+759.98	5.826	5.326	2.076	-3.844	-3.844	3.750	3.250	0.000	3.844	-3.000	
K6+780.04	3.750	3.250	0.000	0.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	0.000	-3.000	
K6+800.01	3.750	3.250	0.000	1.162	-3.000	3.750	3.250	0.000	-1.162	-3.000	
K6+819.98	3.750	3.250	0.000	2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K6+839.96	3.750	3.250	0.000	0.206	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-2.552	
K6+859.98	3.750	3.250	0.000	-1.180	-3.000	3.914	3.414	0.164	-2.000	-2.000	
K6+879.99	3.750	3.250	0.000	1.453	-3.000	4.441	3.941	0.691	-2.000	-2.000	
K6+900.02	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	
K6+920.04	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	
K6+940.01	3.750	3.250	0.000	1.817	-3.000	4.513	4.013	0.763	-2.000	-2.000	
K6+960.02	3.750	3.250	0.000	-0.816	-3.000	3.987	3.487	0.237	-2.000	-2.000	
K6+980.03	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K6+994.03	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+019.98	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+039.99	3.760	3.260	0.010	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-1.950	-3.000	
K7+060.01	4.427	3.927	0.677	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	1.387	-3.000	
K7+079.98	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	
K7+099.98	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	
K7+119.99	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	
K7+140.02	4.750	4.250	1.000	-3.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	
K7+160.04	4.726	4.226	0.976	-2.882	-2.882	3.750	3.250	0.000	2.882	-3.000	
K7+180	3.928	3.428	0.178	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-1.110	-3.000	
K7+200	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+220.03	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+240.02	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+259.98	3.750	3.250	0.000	-2.000	-2.230	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+272.47	5.405	4.905	1.655	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	1.678	-3.000	
K7+280	6.422	5.922	2.672	-3.937	-3.937	3.750	3.250	0.000	3.937	-3.000	
K7+287.01	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K7+292.28	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K7+298.34	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K7+300	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K7+301.68	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K7+306.10	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K7+309.66	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K7+313.09	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K7+319.29	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K7+319.97	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K7+327.02	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K7+329.94	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K7+330.46	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K7+331.10	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K7+331.51	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K7+332.74	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K7+332.89	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K7+336.83	6.335	5.835	2.585	-3.830	-3.830	3.750	3.250	0.000	3.830	-3.000	
K7+340.02	5.905	5.405	2.155	-3.192	-3.192	3.750	3.250	0.000	3.192	-3.000	
K7+341.60	5.691	5.191	1.941	-2.876	-3.000	3.750	3.250	0.000	2.876	-3.000	
K7+342.84	5.524	5.024	1.774	-2.628	-3.000	3.750	3.250	0.000	2.628	-3.000	
K7+349.05	4.686	4.186	0.936	-1.386	-3.000	3.750	3.250	0.000	1.386	-3.000	
K7+360.02	3.750	3.250	0.000	0.808	-3.000	4.295	3.795	0.545	-0.808	-3.000	
K7+380.03	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	
K7+399.96	3.750	3.250	0.000	-0.941	-3.000	4.227	3.727	0.477	-2.000	-2.000	
K7+420.02	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+439.97	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+459.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+480.04	3.959	3.459	0.209	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-1.305	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K7+500.02	4.958	4.458	1.208	-2.025	-2.025	3.750	3.250	0.000	2.025	-3.000	
K7+519.99	5.250	4.750	1.500	-3.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	
K7+540.01	4.723	4.223	0.973	-1.947	-3.000	3.750	3.250	0.000	1.947	-3.000	
K7+559.99	3.750	3.250	0.000	0.102	-3.000	3.819	3.319	0.069	-0.102	-3.000	
K7+580	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	
K7+600	3.750	3.250	0.000	3.169	-3.000	6.076	5.576	2.326	-3.169	-3.169	
K7+620	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+640	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+660	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+680	3.750	3.250	0.000	0.887	-3.000	4.616	4.116	0.866	-2.000	-2.000	
K7+700	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-3.000	-3.000	
K7+720	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-3.000	-3.000	
K7+740	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-3.000	-3.000	
K7+760	3.750	3.250	0.000	1.680	-3.000	4.854	4.354	1.104	-2.000	-2.000	
K7+780	3.750	3.250	0.000	-1.653	-3.000	3.854	3.354	0.104	-2.000	-2.000	
K7+800	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+820	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+840	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+860	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+880	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+902.88	3.750	3.250	0.000	-0.129	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+922.90	3.750	3.250	0.000	2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+942.89	3.750	3.250	0.000	2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K7+962.86	3.750	3.250	0.000	0.771	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K7+982.83	3.750	3.250	0.000	-1.892	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+002.85	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+022.73	3.750	3.250	0.000	-0.899	-3.000	3.970	3.470	0.220	-2.000	-3.000	
K8+042.89	3.750	3.250	0.000	2.000	-3.000	4.550	4.050	0.800	-2.000	-3.000	
K8+062.92	3.750	3.250	0.000	2.000	-3.000	4.550	4.050	0.800	-2.000	-3.000	
K8+082.89	3.750	3.250	0.000	-0.384	-3.000	4.073	3.573	0.323	-2.000	-3.000	
K8+102.87	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+112.84	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+122.89	3.750	3.250	0.000	-2.000	-2.990	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+142.86	4.889	4.389	1.139	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	1.796	-3.000	
K8+162.82	5.250	4.750	1.500	-3.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	
K8+182.86	4.803	4.303	1.053	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	1.510	-3.000	
K8+202.91	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+222.86	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+242.91	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+262.86	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+282.90	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+295.90	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+302.90	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+322.84	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+342.85	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+362.89	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K8+382.83	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+402.87	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+422.88	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+442.86	4.541	4.041	0.791	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	0.636	-3.000	
K8+462.88	5.250	4.750	1.500	-3.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	
K8+482.88	5.084	4.584	1.334	-2.446	-2.446	3.750	3.250	0.000	2.446	-3.000	
K8+502.82	3.887	3.387	0.137	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-1.542	-3.000	
K8+522.90	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+542.88	3.750	3.250	0.000	-1.700	-3.000	3.885	3.385	0.135	-2.000	-2.000	
K8+562.86	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	
K8+582.87	3.750	3.250	0.000	3.742	-2.957	6.334	5.834	2.584	-3.742	-3.742	
K8+602.88	5.750	5.250	2.000	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-1.861	-2.028	
K8+622.87	5.750	5.250	2.000	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	1.327	-2.665	
K8+642.87	4.799	4.299	1.049	-1.573	-3.000	3.750	3.250	0.000	1.573	-3.000	
K8+643.87	4.699	4.199	0.949	-1.423	-3.000	3.750	3.250	0.000	1.423	-3.000	
K8+662.87	3.750	3.250	0.000	1.246	-3.000	4.373	3.873	0.623	-1.246	-3.000	
K8+682.87	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-3.000	-3.000	
K8+683.87	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-3.000	-3.000	
K8+702.87	3.750	3.250	0.000	2.421	-3.000	4.961	4.461	1.211	-2.421	-3.000	
K8+722.87	3.750	3.250	0.000	2.000	-3.000	4.750	4.250	1.000	-2.000	-3.000	
K8+730.45	3.750	3.250	0.000	2.000	-3.000	4.750	4.250	1.000	-2.000	-3.000	
K8+742.87	4.030	3.530	0.280	0.880	-3.000	4.470	3.970	0.720	-0.880	-3.000	
K8+747.26	4.249	3.749	0.499	0.002	-3.000	4.251	3.751	0.501	-0.002	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K8+762.87	4.750	4.250	1.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	2.000	-3.000	
K8+768.36	4.750	4.250	1.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	2.000	-3.000	
K8+782.87	4.750	4.250	1.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	2.000	-3.000	
K8+789.45	4.750	4.250	1.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	2.000	-3.000	
K8+802.87	4.079	3.579	0.329	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-0.682	-3.000	
K8+822.87	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+825.11	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+838.47	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+842.87	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+851.83	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-2.000	
K8+862.87	3.750	3.250	0.000	0.208	-3.000	4.633	4.133	0.883	-2.000	-2.000	
K8+876.83	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	5.750	5.250	2.000	-3.000	-3.000	
K8+882.87	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	5.750	5.250	2.000	-3.000	-3.000	
K8+888.18	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	5.750	5.250	2.000	-3.000	-3.000	
K8+899.53	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	5.750	5.250	2.000	-3.000	-3.000	
K8+902.87	3.750	3.250	0.000	2.599	-3.000	5.483	4.983	1.733	-2.599	-3.000	
K8+922.87	3.750	3.250	0.000	0.199	-3.000	3.883	3.383	0.133	-0.199	-3.000	
K8+924.53	3.750	3.250	0.000	0.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	0.000	-3.000	
K8+942.87	3.750	3.250	0.000	-1.834	-3.000	3.750	3.250	0.000	-1.834	-3.000	
K8+944.53	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+954.76	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+962.87	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K8+964.99	3.750	3.250	0.000	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K8+982. 87	3. 750	3. 250	0. 000	-2. 000	-2. 000	3. 750	3. 250	0. 000	0. 043	-3. 000	
K8+984. 99	3. 750	3. 250	0. 000	-2. 000	-2. 000	3. 750	3. 250	0. 000	0. 285	-3. 000	
K9+002. 87	6. 450	5. 950	2. 700	-2. 327	-2. 327	3. 750	3. 250	0. 000	2. 327	-3. 000	
K9+004. 42	6. 450	5. 950	2. 700	-2. 504	-2. 504	3. 750	3. 250	0. 000	2. 505	-3. 000	
K9+022. 87	6. 111	5. 611	2. 361	-3. 643	-3. 643	3. 750	3. 250	0. 000	3. 643	-3. 000	
K9+023. 86	6. 048	5. 548	2. 298	-3. 577	-3. 577	3. 750	3. 250	0. 000	3. 577	-3. 000	
K9+042. 87	4. 844	4. 344	1. 094	-2. 309	-3. 000	3. 750	3. 250	0. 000	2. 309	-3. 000	
K9+047. 51	4. 550	4. 050	0. 800	-2. 000	-3. 000	3. 750	3. 250	0. 000	2. 000	-3. 000	
K9+062. 87	4. 550	4. 050	0. 800	-2. 000	-3. 000	3. 750	3. 250	0. 000	2. 000	-3. 000	
K9+071. 16	4. 230	3. 730	0. 480	0. 000	-3. 000	4. 350	3. 850	0. 600	0. 000	-3. 000	
K9+079. 25	3. 910	3. 410	0. 160	1. 999	-3. 000	4. 950	4. 450	1. 200	-1. 999	-3. 000	
K9+082. 87	3. 767	3. 267	0. 017	2. 894	-3. 000	5. 218	4. 718	1. 468	-2. 894	-3. 000	
K9+087. 34	3. 750	3. 250	0. 000	3. 000	-3. 000	5. 357	4. 857	1. 607	-3. 000	-3. 000	
K9+102. 87	3. 750	3. 250	0. 000	3. 000	-3. 000	6. 289	5. 789	2. 539	-3. 000	-3. 000	
K9+103. 77	3. 750	3. 250	0. 000	3. 000	-3. 000	6. 343	5. 843	2. 593	-3. 000	-3. 000	
K9+114. 59	3. 750	3. 250	0. 000	3. 000	-3. 000	6. 450	5. 950	2. 700	-3. 000	-3. 000	
K9+122. 87	3. 750	3. 250	0. 000	3. 000	-3. 000	6. 450	5. 950	2. 700	-3. 000	-3. 000	
K9+125. 40	3. 750	3. 250	0. 000	3. 000	-3. 000	6. 450	5. 950	2. 700	-3. 000	-3. 000	
K9+136. 78	3. 750	3. 250	0. 000	4. 000	-3. 000	6. 450	5. 950	2. 700	-4. 000	-4. 000	
K9+142. 87	3. 750	3. 250	0. 000	4. 000	-3. 000	6. 450	5. 950	2. 700	-4. 000	-4. 000	
K9+145. 79	3. 750	3. 250	0. 000	4. 000	-3. 000	6. 450	5. 950	2. 700	-4. 000	-4. 000	
K9+154. 79	4. 339	3. 839	0. 589	2. 256	-3. 000	5. 861	5. 361	2. 111	-2. 256	-3. 000	
K9+162. 87	4. 867	4. 367	1. 117	0. 690	-3. 000	5. 333	4. 833	1. 583	-0. 690	-3. 000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K9+172.54	5.500	5.000	1.750	-1.184	-3.000	4.700	4.200	0.950	1.184	-3.000	
K9+182.87	6.175	5.675	2.425	-3.186	-3.186	4.025	3.525	0.275	3.186	-3.000	
K9+187.06	6.449	5.949	2.699	-3.998	-3.998	3.751	3.251	0.001	3.998	-3.000	
K9+201.59	6.160	5.660	2.410	-3.249	-3.249	4.040	3.540	0.290	3.249	-3.000	
K9+202.87	6.083	5.583	2.333	-3.050	-3.050	4.117	3.617	0.367	3.050	-3.000	
K9+222.87	4.883	4.383	1.133	0.062	-3.000	5.317	4.817	1.567	-0.062	-3.000	
K9+236.92	4.040	3.540	0.290	2.247	-3.000	6.160	5.660	2.410	-2.247	-3.000	
K9+242.87	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	6.450	5.950	2.700	-3.000	-3.000	
K9+247.65	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	6.450	5.950	2.700	-3.000	-3.000	
K9+258.38	3.750	3.250	0.000	0.781	-2.556	5.251	4.751	1.501	-2.000	-2.000	
K9+262.87	3.750	3.250	0.000	-0.149	-2.370	4.750	4.250	1.000	-2.000	-2.000	
K9+272.70	3.830	3.330	0.080	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-1.822	-2.030	
K9+282.87	4.745	4.245	0.995	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	0.212	-2.369	
K9+302.70	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K9+302.87	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K9+322.87	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K9+342.87	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K9+362.87	5.007	4.507	1.257	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	0.794	-3.000	
K9+380	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-2.300	
K9+400	3.750	3.250	0.000	3.910	-3.000	6.410	5.910	2.660	-3.910	-3.910	
K9+420	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	
K9+440	3.750	3.250	0.000	1.522	-3.000	5.335	4.835	1.585	-2.000	-2.000	
K9+460	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基超高加宽表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

桩 号	路 基 左 侧					路 基 右 侧					备 注
	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	路基宽 (m)	路面宽 (m)	加宽值 (m)	超高横坡 (%)	土路肩横坡 (%)	
K9+469.89	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	
K9+489.89	4.537	4.037	0.787	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-0.250	-3.000	
K9+509.88	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K9+529.88	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K9+530.55	6.450	5.950	2.700	-4.000	-4.000	3.750	3.250	0.000	4.000	-3.000	
K9+549.88	4.362	3.862	0.612	-0.907	-3.000	3.750	3.250	0.000	0.907	-3.000	
K9+555.55	3.750	3.250	0.000	0.000	-3.000	3.750	3.250	0.000	0.000	-3.000	
K9+569.88	3.750	3.250	0.000	2.149	-3.000	4.825	4.325	1.075	-2.149	-3.000	
K9+575.55	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-3.000	-3.000	
K9+586.79	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-3.000	-3.000	
K9+589.88	3.750	3.250	0.000	3.000	-3.000	5.250	4.750	1.500	-3.000	-3.000	
K9+609.89	3.750	3.250	0.000	1.220	-3.000	4.360	3.860	0.610	-1.220	-3.000	
K9+629.88	4.462	3.962	0.712	-1.054	-3.000	3.750	3.250	0.000	1.054	-3.000	
K9+649.89	5.662	5.162	1.912	-2.833	-3.000	3.750	3.250	0.000	2.833	-3.000	
K9+669.89	6.329	5.829	2.579	-3.732	-3.732	3.750	3.250	0.000	3.732	-3.000	
K9+675.88	5.863	5.363	2.113	-2.696	-2.696	3.750	3.250	0.000	2.696	-3.000	
K9+689.88	4.773	4.273	1.023	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	0.273	-3.000	
K9+703.02	3.750	3.250	0.000	-2.000	-2.000	3.750	3.250	0.000	-2.000	-3.000	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

平 曲 线 上 路 面 加 宽 表

S3-29

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

第 1 页 共 2 页

交 点		平曲线	加 宽	圆曲线	缓和曲线长度或超高缓和长度、加宽缓和长度	总加宽	加 宽	备 注
号	桩 号	半 径	宽 度	长 度		长 度	总面积	
数		(米)	(米)	(米)	(米)	(米)	(平方米)	
1	2	3	4	5	6	7	8	9
2	K0+400.28	80.00	2.00	30.19	60.00	90.19	120.38	
3	K0+632.07	56.00	2.70	20.90	50.00	70.89	123.90	
4	K0+702.39	158.89	1.00	22.44	40.00	62.45	42.45	
5	K0+811.52	190.00	1.00	39.41	80.00	119.42	79.42	
6	K0+951.58	50.00	2.70	26.22	60.00	86.22	151.79	
8	K1+311.09	80.00	2.00	33.57	60.00	93.58	127.16	
9	K1+394.22	58.54	2.70	23.32	50.00	73.32	130.46	
10	K1+486	195.00	1.00	42.39	50.00	92.38	67.38	
11	K1+621.13	130.00	1.50	28.94	60.00	88.95	88.43	
12	K1+806.58	100.00	1.50	25.63	50.00	75.63	75.95	
13	K1+891.74	32.74	2.70	20.63	60.00	80.63	136.70	
14	K2+007.47	120.00	1.50	24.88	60.00	84.88	82.32	
15	K2+193.80	132.85	1.50	37.22	60.00	97.22	100.83	
16	K2+279.31	44.15	2.70	20.36	50.00	70.35	122.45	
17	K2+349.11	35.00	2.70	17.33	50.00	67.33	114.29	
18	K2+439.62	80.00	2.00	20.40	50.00	70.39	90.78	
19	K2+563.33	118.96	1.50	38.47	60.00	98.47	102.71	
20	K2+664.74	40.00	2.70	30.18	60.00	90.18	162.49	
21	K2+738.33	52.04	2.70	19.87	50.00	69.87	121.15	
22	K2+859.84	154.98	1.00	31.14	70.00	101.14	66.14	
24	K3+137.66	100.00	1.50	27.45	70.00	97.45	93.68	
25	K3+283.45	70.00	2.00	35.25	70.00	105.26	140.52	
26	K3+467.97	87.63	2.00	45.05	70.00	115.05	160.10	
27	K3+591.25	190.00	1.00	46.13	40.00	86.12	66.12	
28	K3+807.66	170.00	1.00	38.63	60.00	98.63	68.63	

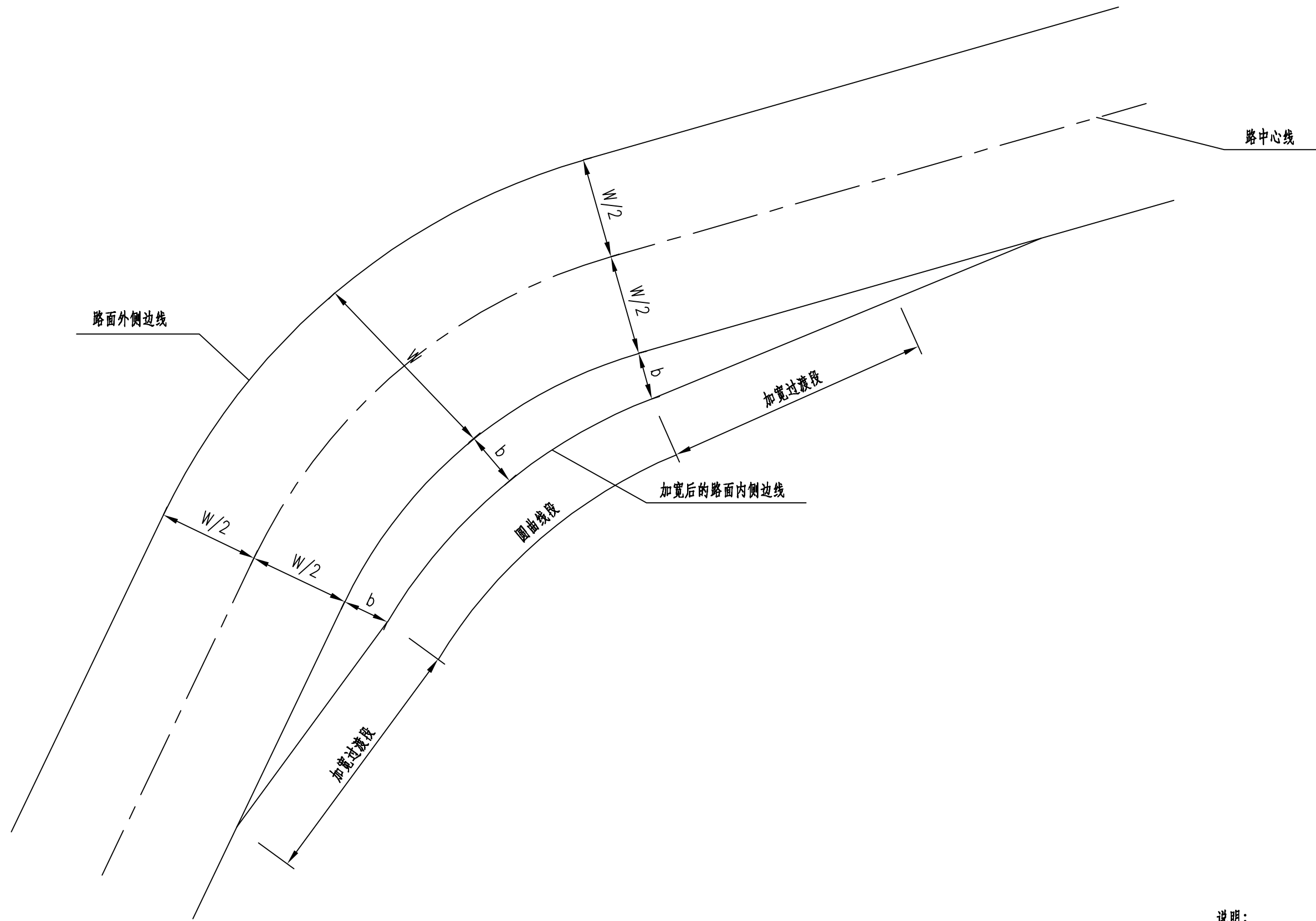
交 点		平曲线	加 宽	圆曲线	缓和曲线长度或超高缓和长度、加宽缓和长度	总加宽	加 宽	备 注
号	桩 号	半 径	宽 度	长 度		长 度	总面积	
数		(米)	(米)	(米)	(米)	(米)	(平方米)	
1	2	3	4	5	6	7	8	9
29	K3+931.42	61.33	2.70	11.02	50.00	61.02	97.25	
30	K4+028.50	37.34	2.70	55.78	30.00	120.98	286.15	
31	K4+077.80	37.34	2.70	35.20	30.00	30.00	40.50	
32	K4+376.33	43.01	2.70	65.18	35.00	146.98	349.60	
33	K4+438.14	43.01	2.70	46.80	35.00	35.00	47.25	
34	K4+601.39	113.87	1.50	56.43	80.00	136.43	144.65	
35	K4+765.27	40.00	2.70	31.35	60.00	91.35	165.65	
36	K4+854.30	73.07	2.00	34.56	64.00	98.56	133.12	
38	K5+088.19	180.00	1.00	28.67	60.00	88.67	58.67	
39	K5+187.50	117.15	1.50	37.84	70.00	107.85	109.28	
40	K5+344.83	61.56	2.70	30.38	70.00	100.39	176.55	
41	K5+447.42	102.43	1.50	38.89	60.00	98.89	103.34	
42	K5+564.39	180.00	1.00	66.30	60.00	126.29	96.29	
43	K5+722.45	150.00	1.00	31.65	60.00	91.65	61.65	
44	K5+848.58	60.00	2.70	20.41	60.00	80.41	136.11	
45	K5+930.90	100.39	1.50	26.20	60.00	86.20	84.30	
50	K6+696.86	161.18	1.00	9.70	50.00	59.70	34.70	
51	K6+753.29	56.61	2.70	2.58	50.00	52.57	74.44	
53	K6+911.97	191.50	1.00	39.27	76.00	115.27	77.27	
54	K7+108.15	187.66	1.00	89.76	50.00	139.76	114.76	
55	K7+295.13	34.73	2.70	33.48	20.00	75.77	177.58	
56	K7+331.70	34.73	2.70	22.29	20.00	20.00	27.00	
57	K7+380.59	36.27	2.70	7.51	40.00	47.51	74.28	
58	K7+518.33	106.95	1.50	23.61	60.00	83.61	80.42	
59	K7+589.40	50.55	2.70	17.75	40.00	57.75	101.93	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

平曲线路面加宽方式图



说明：
W为路面宽度，B为加宽宽度。

路基、路面排水工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起讫桩号	工 程 名 称	位 置		长 度	工程数量								备 注
		左	右		水沟			引水槽/急流槽			挖基坑		
					C20砼	C20砼平台硬化	Φ6钢筋	C20砼	Φ8cm钢管 (立柱)	Φ4cm钢管 (扶手)	土方		
												(m)	
K0+000.00 ~ K0+006.84	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		6.84	2.19							3.56	
K0+000.00 ~ K0+006.84	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	6.84	2.19							3.56	
K0+015.60 ~ K0+043.25	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		27.65	8.85							14.38	
K0+015.60 ~ K0+021.35	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	5.75	1.84							2.99	
K0+026.07 ~ K0+043.25	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	17.18	5.50							8.93	
K0+070.00 ~ K0+150.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	80.00	25.60							41.60	
K0+090.00 ~ K0+130.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		40.00	12.80							20.80	
K0+170.00 ~ K0+350.01	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	180.01	57.60							93.61	
K0+189.99 ~ K0+330.01	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		140.02	44.81							72.81	
K0+370.01 ~ K0+390.01	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		20.00	6.40							10.40	
K0+370.01 ~ K0+390.01	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	20.00	6.40							10.40	
K0+430.01 ~ K0+649.95	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	219.94	70.38							114.37	
K0+450.00 ~ K0+470.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		20.00	6.40							10.40	
K0+570.01 ~ K0+629.96	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		59.95	19.18							31.17	
K0+689.99 ~ K0+870.01	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	180.02	57.61							93.61	
K0+729.97 ~ K0+750.01	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		20.04	6.41							10.42	
K0+929.98 ~ K1+110.01	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		180.03	57.61							93.62	
K0+950.00 ~ K1+650.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	700.00	224.00							364.00	
K1+170.01 ~ K1+210.01	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		40.00	12.80							20.80	
K1+450.05 ~ K1+490.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		39.95	12.78							20.77	
K1+530.00 ~ K1+550.05	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		20.05	6.42							10.43	
K1+610.03 ~ K1+650.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		39.97	12.79							20.78	
K1+669.98 ~ K1+689.98	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		20.00	6.40							10.40	
K1+669.98 ~ K1+849.99	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	180.01	57.60							93.61	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基、路面排水工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起讫桩号	工 程 名 称	位 置		长 度	工程数量								备 注
		水沟			引水槽/急流槽			挖基坑					
		C20砼	C20砼平台硬化		Φ6钢筋	C20砼	Φ8cm钢管 （立柱）	Φ4cm钢管 （扶手）	土方				
										左	右	(m)	
K1+769.99 ~ K1+830.02	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		60.03	19.21							31.22	
K1+877.50 ~ K1+910.05	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		32.55	10.42							16.93	
K1+877.50 ~ K2+230.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	352.50	112.80							183.30	
K1+990.00 ~ K2+030.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		40.00	12.80							20.80	
K2+109.98 ~ K2+230.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		120.02	38.41							62.41	
K2+270.01 ~ K2+290.01	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		20.00	6.40							10.40	
K2+270.01 ~ K2+330.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	59.99	19.20							31.19	
K2+430.00 ~ K3+089.98	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		659.98	211.19							343.19	
K2+490.01 ~ K3+089.98	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	599.97	191.99							311.98	
K3+150.03 ~ K3+449.99	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		299.96	95.99							155.98	
K3+150.03 ~ K3+210.02	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	59.99	19.20							31.19	
K3+270.00 ~ K3+290.02	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	20.02	6.41							10.41	
K3+410.00 ~ K3+429.97	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	19.97	6.39							10.38	
K3+484.00 ~ K3+690.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		206.00	65.92							107.12	
K3+494.02 ~ K3+690.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	195.98	62.71							101.91	
K3+713.00 ~ K4+010.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		297.00	95.04							154.44	
K3+713.00 ~ K3+770.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	57.00	18.24							29.64	
K3+810.01 ~ K3+929.97	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	119.96	38.39							62.38	
K4+070.00 ~ K4+090.01	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	20.01	6.40							10.41	
K4+230.00 ~ K4+390.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	160.00	51.20							83.20	
K4+250.00 ~ K4+390.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		140.00	44.80							72.80	
K4+469.99 ~ K4+490.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		20.01	6.40							10.41	
K4+610.00 ~ K4+829.98	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		219.98	70.39							114.39	
K4+610.00 ~ K4+769.98	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	159.98	51.19							83.19	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基、路面排水工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起讫桩号	工 程 名 称	位 置		长 度	工程数量							备 注	
		左	右		水沟			引水槽/急流槽			挖基坑		
					C20砼	C20砼平台硬化	Φ6钢筋	C20砼	Φ8cm钢管 (立柱)	Φ4cm钢管 (扶手)	土方		
													(m)
K4+870.02 ~ K4+989.85	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		119.83	38.35							62.31	
K4+890.01 ~ K4+989.85	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	99.84	31.95							51.92	
K5+055.71 ~ K5+429.98	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	374.27	119.77							194.62	
K5+109.98 ~ K5+150.01	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		40.03	12.81							20.82	
K5+289.99 ~ K5+429.98	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		139.99	44.80							72.79	
K5+452.50 ~ K5+490.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		37.50	12.00							19.50	
K5+452.50 ~ K5+890.01	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	437.51	140.00							227.51	
K5+589.97 ~ K5+609.99	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		20.02	6.41							10.41	
K5+749.98 ~ K5+789.97	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		39.99	12.80							20.79	
K5+830.01 ~ K5+850.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		19.99	6.40							10.39	
K5+911.44 ~ K5+930.01	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		18.57	5.94							9.66	
K5+911.44 ~ K6+570.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	658.56	210.74							342.45	
K5+950.01 ~ K5+970.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		19.99	6.40							10.39	
K6+150.01 ~ K6+170.01	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		20.00	6.40							10.40	
K6+229.99 ~ K6+430.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		200.01	64.00							104.01	
K6+450.00 ~ K6+470.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		20.00	6.40							10.40	
K6+510.03 ~ K6+530.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		19.97	6.39							10.38	
K6+590.00 ~ K7+276.24	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	686.24	219.60							356.84	
K6+650.01 ~ K6+690.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		39.99	12.80							20.79	
K6+749.96 ~ K6+790.02	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		40.06	12.82							20.83	
K7+050.00 ~ K7+070.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		20.00	6.40							10.40	
K7+170.02 ~ K7+190.00	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		19.98	6.39							10.39	
K7+530.00 ~ K7+572.48	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		42.48	13.59							22.09	
K7+550.00 ~ K7+572.48	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	22.48	7.19							11.69	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基、路面排水工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起讫桩号	工 程 名 称	位 置		长 度	工程数量								备 注
		左	右		水沟			引水槽/急流槽			挖基坑		
					C20砼	C20砼平台硬化	Φ6钢筋	C20砼	Φ8cm钢管 (立柱)	Φ4cm钢管 (扶手)	土方		
												(m)	
K7+589.97 ~ K7+649.94	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		59.97	19.19							31.18	
K7+589.97 ~ K7+649.94	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	59.97	19.19							31.18	
K7+669.98 ~ K7+689.98	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		20.00	6.40							10.40	
K7+729.99 ~ K7+769.95	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		39.96	12.79							20.78	
K7+729.99 ~ K7+749.98	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	19.99	6.40							10.39	
K7+852.82 ~ K8+857.35	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		1004.53	321.45							522.36	
K7+952.88 ~ K8+107.86	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	154.98	49.59							80.59	
K8+117.87 ~ K8+152.84	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	34.97	11.19							18.18	
K8+252.88 ~ K8+612.88	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	360.00	115.20							187.20	
K8+632.87 ~ K8+643.37	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	10.50	3.36							5.46	
K8+653.37 ~ K8+683.37	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	30.00	9.60							15.60	
K8+869.85 ~ K9+085.10	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		215.25	68.88							111.93	
K9+292.79 ~ K9+412.88	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		120.09	38.43							62.45	
K9+430.38 ~ K9+459.89	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		29.51	9.44							15.35	
K9+459.89 ~ K9+540.21	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	80.32	25.70							41.77	
K9+530.21 ~ K9+552.71	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		22.50	7.20							11.70	
K9+562.71 ~ K9+581.17	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		18.46	5.91							9.60	
K9+682.88 ~ K9+703.02	矩形混凝土边沟0.4×0.5m	√		20.14	6.44							10.47	
K9+696.45 ~ K9+703.02	矩形混凝土边沟0.4×0.5m		√	6.57	2.10							3.42	
K0+006.84 ~ K0+015.60	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		8.76	4.56							14.02	
K0+006.84 ~ K0+015.60	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	8.76	4.56							14.02	
K0+021.35 ~ K0+026.07	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	4.72	2.45							7.55	
K0+052.60 ~ K0+090.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		37.40	19.45							59.84	
K0+052.60 ~ K0+070.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	17.40	9.05							27.84	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基、路面排水工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起讫桩号	工 程 名 称	位 置		长 度	工程数量								备 注
		左	右		水沟			引水槽/急流槽			挖基坑		
					C20砼	C20砼平台硬化	Φ6钢筋	C20砼	Φ8cm钢管 (立柱)	Φ4cm钢管 (扶手)	土方		
												(m)	
K0+130.00 ~ K0+189.99	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		59.99	31.19							95.98	
K0+150.00 ~ K0+170.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	20.00	10.40							32.00	
K0+330.01 ~ K0+370.01	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		40.00	20.80							64.00	
K0+350.01 ~ K0+370.01	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	20.00	10.40							32.00	
K0+390.01 ~ K0+450.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		59.99	31.19							95.98	
K0+390.01 ~ K0+430.01	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	40.00	20.80							64.00	
K0+470.00 ~ K0+490.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		20.00	10.40							32.00	
K0+530.01 ~ K0+570.01	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		40.00	20.80							64.00	
K0+629.96 ~ K0+729.97	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		100.01	52.01							160.02	
K0+649.95 ~ K0+689.99	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	40.04	20.82							64.06	
K0+750.01 ~ K0+929.98	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		179.97	93.58							287.95	
K0+870.01 ~ K0+950.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	79.99	41.59							127.98	
K1+150.01 ~ K1+170.01	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		20.00	10.40							32.00	
K1+210.01 ~ K1+257.51	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		47.50	24.70							76.00	
K1+589.99 ~ K1+610.03	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		20.04	10.42							32.06	
K1+650.00 ~ K1+669.98	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		19.98	10.39							31.97	
K1+650.00 ~ K1+669.98	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	19.98	10.39							31.97	
K1+689.98 ~ K1+769.99	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		80.01	41.61							128.02	
K1+830.02 ~ K1+877.50	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		47.48	24.69							75.97	
K1+849.99 ~ K1+877.50	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	27.51	14.31							44.02	
K1+910.05 ~ K1+990.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		79.95	41.57							127.92	
K2+030.00 ~ K2+109.98	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		79.98	41.59							127.97	
K2+230.00 ~ K2+270.01	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	40.01	20.81							64.02	
K2+290.01 ~ K2+430.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		139.99	72.79							223.98	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基、路面排水工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起讫桩号	工 程 名 称	位 置		长 度	工程数量								备 注
		左	右		水沟			引水槽/急流槽			挖基坑		
					C20砼	C20砼平台硬化	Φ6钢筋	C20砼	Φ8cm钢管 (立柱)	Φ4cm钢管 (扶手)	土方		
												(m)	
K2+330.00 ~ K2+490.01	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	160.01	83.21							256.02	
K3+089.98 ~ K3+150.03	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		60.05	31.23							96.08	
K3+089.98 ~ K3+150.03	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	60.05	31.23							96.08	
K3+210.02 ~ K3+270.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	59.98	31.19							95.97	
K3+290.02 ~ K3+410.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	119.98	62.39							191.97	
K3+429.97 ~ K3+494.02	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	64.05	33.31							102.48	
K3+449.99 ~ K3+484.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		34.01	17.69							54.42	
K3+690.00 ~ K3+713.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		23.00	11.96							36.80	
K3+690.00 ~ K3+713.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	23.00	11.96							36.80	
K3+770.00 ~ K3+810.01	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	40.01	20.81							64.02	
K3+929.97 ~ K4+070.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	140.03	72.82							224.05	
K4+010.00 ~ K4+070.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		60.00	31.20							96.00	
K4+090.01 ~ K4+230.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	139.99	72.79							223.98	
K4+230.00 ~ K4+250.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		20.00	10.40							32.00	
K4+390.00 ~ K4+469.99	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		79.99	41.59							127.98	
K4+390.00 ~ K4+610.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	220.00	114.40							352.00	
K4+490.00 ~ K4+610.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		120.00	62.40							192.00	
K4+769.98 ~ K4+809.97	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	39.99	20.79							63.98	
K4+829.98 ~ K4+870.02	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		40.04	20.82							64.06	
K4+870.02 ~ K4+890.01	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	19.99	10.39							31.98	
K4+989.85 ~ K5+027.25	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		37.40	19.45							59.84	
K4+989.85 ~ K5+027.25	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	37.40	19.45							59.84	
K5+042.60 ~ K5+109.98	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		67.38	35.04							107.81	
K5+042.60 ~ K5+055.71	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	13.11	6.82							20.98	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基、路面排水工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起讫桩号	工 程 名 称	位 置		长 度	工程数量								备 注
		左	右		水沟			引水槽/急流槽			挖基坑		
					C20砼	C20砼平台硬化	Φ6钢筋	C20砼	Φ8cm钢管 (立柱)	Φ4cm钢管 (扶手)	土方		
												(m)	
K5+150.01 ~ K5+169.98	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		19.97	10.38							31.95	
K5+429.98 ~ K5+452.50	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		22.52	11.71							36.03	
K5+429.98 ~ K5+452.50	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	22.52	11.71							36.03	
K5+890.01 ~ K5+911.44	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	21.43	11.14							34.29	
K6+430.00 ~ K6+450.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		20.00	10.40							32.00	
K6+570.00 ~ K6+590.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	20.00	10.40							32.00	
K7+266.23 ~ K7+276.24	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		10.01	5.21							16.02	
K7+334.86 ~ K7+370.02	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		35.16	18.28							56.26	
K7+334.86 ~ K7+338.43	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	3.57	1.86							5.71	
K7+530.00 ~ K7+550.00	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	20.00	10.40							32.00	
K7+572.48 ~ K7+589.97	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	17.49	9.09							27.98	
K7+649.94 ~ K7+729.99	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	80.05	41.63							128.08	
K7+772.85 ~ K7+892.87	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	120.02	62.41							192.03	
K8+107.86 ~ K8+117.87	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	10.01	5.21							16.02	
K8+152.84 ~ K8+172.84	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	20.00	10.40							32.00	
K8+612.88 ~ K8+632.87	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	19.99	10.39							31.98	
K8+643.37 ~ K8+653.37	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m		√	10.00	5.20							16.00	
K8+857.35 ~ K8+869.85	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		12.50	6.50							20.00	
K9+419.89 ~ K9+430.38	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		10.49	5.45							16.78	
K9+552.71 ~ K9+562.71	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		10.00	5.20							16.00	
K9+581.17 ~ K9+682.88	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m	√		101.71	52.89							162.74	
K0+200.00 ~ K0+320.00	坡顶矩形截水沟0.5×0.6m		√	120.00	50.40							86.40	
K0+540.00 ~ K0+650.00	坡顶矩形截水沟0.5×0.6m		√	110.00	46.20							79.20	
K0+700.00 ~ K0+860.00	坡顶矩形截水沟0.5×0.6m		√	160.00	67.20							115.20	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基、路面排水工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起讫桩号	工 程 名 称	位 置		长 度	工程数量								备 注
		左	右		水沟			引水槽/急流槽			挖基坑		
					C20砼	C20砼平台硬化	Φ6钢筋	C20砼	Φ8cm钢管 (立柱)	Φ4cm钢管 (扶手)	土方		
												(m)	
K0+940.00 ~ K1+155.00	坡顶矩形截水沟0.5×0.6m		√	215.00	90.30							154.80	
K1+320.00 ~ K1+340.00	坡顶矩形截水沟0.5×0.6m		√	20.00	8.40							14.40	
K1+445.00 ~ K1+630.00	坡顶矩形截水沟0.5×0.6m		√	185.00	77.70							133.20	
K1+785.00 ~ K1+820.00	坡顶矩形截水沟0.5×0.6m		√	35.00	14.70							25.20	
K1+900.00 ~ K2+220.00	坡顶矩形截水沟0.5×0.6m		√	320.00	134.40							230.40	
K2+280.00 ~ K2+320.00	坡顶矩形截水沟0.5×0.6m		√	40.00	16.80							28.80	
K2+490.00 ~ K3+075.00	坡顶矩形截水沟0.5×0.6m	√		585.00	245.70							421.20	
K5+140.00 ~ K5+420.00	坡顶矩形截水沟0.5×0.6m		√	280.00	117.60							201.60	
K5+460.00 ~ K5+870.00	坡顶矩形截水沟0.5×0.6m		√	410.00	172.20							295.20	
K5+920.00 ~ K6+460.00	坡顶矩形截水沟0.5×0.6m		√	540.00	226.80							388.80	
K7+812.87 ~ K8+197.87	坡顶矩形截水沟0.5×0.6m	√		385.00	161.70							277.20	
K8+362.87 ~ K8+662.87	坡顶矩形截水沟0.5×0.6m	√		300.00	126.00							216.00	
K8+682.87 ~ K8+857.87	坡顶矩形截水沟0.5×0.6m	√		175.00	73.50							126.00	
K0+189.99 ~ K0+230.01	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	40.02	7.20	5.6						10.81	
K0+585.03 ~ K0+649.95	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	64.92	11.69	9.1						17.53	
K0+610.00 ~ K0+649.95	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	39.95	7.19	5.6						10.79	
K0+709.98 ~ K0+870.01	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	160.03	28.81	22.4						43.21	
K0+729.97 ~ K0+790.00	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	60.03	10.81	8.4						16.21	
K0+810.00 ~ K0+830.00	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	20.00	3.60	2.8						5.40	
K1+310.00 ~ K1+350.00	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	40.00	7.20	5.6						10.80	
K1+310.00 ~ K1+350.00	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	40.00	7.20	5.6						10.80	
K1+430.00 ~ K1+570.05	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	140.05	25.21	19.6						37.81	
K1+470.06 ~ K1+490.00	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	19.94	3.59	2.8						5.38	
K1+610.03 ~ K1+630.03	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	20.00	3.60	2.8						5.40	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基、路面排水工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起讫桩号	工 程 名 称	位 置		长 度	工程数量								备 注
		左	右		水沟			引水槽/急流槽			挖基坑		
					C20砼	C20砼平台硬化	Φ6钢筋	C20砼	Φ8cm钢管 (立柱)	Φ4cm钢管 (扶手)	土方		
												(m)	
K1+769.99 ~ K1+830.02	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	60.03	10.81	8.4						16.21	
K1+789.99 ~ K1+830.02	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	40.03	7.21	5.6						10.81	
K1+969.97 ~ K2+050.01	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	80.04	14.41	11.2						21.61	
K1+990.00 ~ K2+030.00	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	40.00	7.20	5.6						10.80	
K2+070.03 ~ K2+089.99	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	19.96	3.59	2.8						5.39	
K2+070.03 ~ K2+089.99	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	19.96	3.59	2.8						5.39	
K2+130.00 ~ K2+230.00	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	100.00	18.00	14.0						27.00	
K2+150.00 ~ K2+190.01	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	40.01	7.20	5.6						10.80	
K2+270.01 ~ K2+330.00	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	59.99	10.80	8.4						16.20	
K2+711.51 ~ K2+750.02	挖方平台截水沟0.3×0.3m	√		38.51	6.93	5.4						10.40	
K5+310.02 ~ K5+330.01	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	19.99	3.60	2.8						5.40	
K5+350.00 ~ K5+410.01	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	60.01	10.80	8.4						16.20	
K5+589.97 ~ K5+649.96	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	59.99	10.80	8.4						16.20	
K5+609.99 ~ K5+629.98	挖方平台截水沟0.3×0.3m		√	19.99	3.60	2.8						5.40	
K8+095.00 ~ K8+110.01	挖方平台截水沟0.3×0.3m	√		15.01	2.70	2.1						4.05	
K8+349.99 ~ K8+410.00	挖方平台截水沟0.3×0.3m	√		60.01	10.80	8.4						16.20	
K2+230.00 ~ K2+270.01	填方平台截水沟0.3×0.3m	√		40.01	7.20	5.6						10.80	
K3+249.99 ~ K3+270.00	填方平台截水沟0.3×0.3m		√	20.01	3.60	2.8						5.40	
K0+500.00 ~ K0+540.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		40.00	10.80								
K1+115.00 ~ K1+160.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		45.00	12.15								
K1+260.00 ~ K1+300.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		40.00	10.80								
K1+300.00 ~ K1+420.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		120.00	32.40								
K1+420.00 ~ K1+450.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		30.00	8.10								
K1+495.00 ~ K1+550.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		55.00	14.85								

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基、路面排水工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起讫桩号	工 程 名 称	位 置		长 度	工程数量								备 注
		左	右		水沟			引水槽/急流槽			挖基坑		
					C20砼	C20砼平台硬化	Φ6钢筋	C20砼	Φ8cm钢管 （立柱）	Φ4cm钢管 （扶手）	土方		
												(m)	
K1+550.00 ~ K1+600.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		50.00	13.50								
K2+240.00 ~ K2+270.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		30.00	8.10								
K4+080.00 ~ K4+090.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		10.00	2.70								
K4+090.00 ~ K4+110.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		20.00	5.40								
K4+110.00 ~ K4+130.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		20.00	5.40								
K4+130.00 ~ K4+180.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		50.00	13.50								
K4+180.00 ~ K4+200.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		20.00	5.40								
K4+200.00 ~ K4+220.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		20.00	5.40								
K5+160.00 ~ K5+190.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		30.00	8.10								
K5+190.00 ~ K5+210.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		20.00	5.40								
K5+210.00 ~ K5+245.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		35.00	9.45								
K5+245.00 ~ K5+290.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		45.00	12.15								
K5+500.00 ~ K5+530.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		30.00	8.10								
K5+530.00 ~ K5+570.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		40.00	10.80								
K5+570.00 ~ K5+615.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		45.00	12.15								
K5+615.00 ~ K5+675.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		60.00	16.20								
K5+675.00 ~ K5+700.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		25.00	6.75								
K5+700.00 ~ K5+748.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		48.00	12.96								
K5+748.00 ~ K5+782.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		34.00	9.18								
K5+782.00 ~ K5+803.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		21.00	5.67								
K5+803.00 ~ K5+835.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		32.00	8.64								
K5+852.00 ~ K5+862.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		10.00	2.70								
K5+862.00 ~ K5+882.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		20.00	5.40								
K5+882.00 ~ K5+912.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		30.00	8.10								

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基、路面排水工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起讫桩号	工 程 名 称	位 置		长 度	工程数量								备 注
		左	右		水沟			引水槽/急流槽			挖基坑		
					C20砼	C20砼平台硬化	Φ6钢筋	C20砼	Φ8cm钢管 （立柱）	Φ4cm钢管 （扶手）	土方		
												(m)	
K5+912.00 ~ K5+930.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		18.00	4.86								
K5+930.00 ~ K5+956.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		26.00	7.02								
K5+956.00 ~ K5+976.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		20.00	5.40								
K5+976.00 ~ K6+025.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		49.00	13.23								
K6+025.00 ~ K6+055.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		30.00	8.10								
K6+055.00 ~ K6+130.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		75.00	20.25								
K6+130.00 ~ K6+140.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		10.00	2.70								
K6+140.00 ~ K6+195.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		55.00	14.85								
K6+195.00 ~ K6+210.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		15.00	4.05								
K6+210.00 ~ K6+225.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		15.00	4.05								
K6+225.00 ~ K6+240.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		15.00	4.05								
K6+480.00 ~ K6+510.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		30.00	8.10								
K6+510.00 ~ K6+525.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		15.00	4.05								
K6+525.00 ~ K6+620.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		95.00	25.65								
K6+620.00 ~ K6+660.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		40.00	10.80								
K6+680.00 ~ K6+720.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		40.00	10.80								
K6+720.00 ~ K6+751.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		31.00	8.37								
K6+786.00 ~ K6+823.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		37.00	9.99								
K6+823.00 ~ K6+842.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		19.00	5.13								
K6+842.00 ~ K6+870.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		28.00	7.56								
K6+870.00 ~ K6+956.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		86.00	23.22								
K6+956.00 ~ K7+020.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		64.00	17.28								
K7+020.00 ~ K7+050.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		30.00	8.10								
K7+050.00 ~ K7+120.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		70.00	18.90								

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基、路面排水工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起讫桩号	工 程 名 称	位 置		长 度	工程数量							备 注
		水沟			引水槽/急流槽			挖基坑				
		C20砼	C20砼平台硬化		Φ6钢筋	C20砼	Φ8cm钢管 （立柱）	Φ4cm钢管 （扶手）	土方			
										左	右	
K7+120.00 ~ K7+140.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		20.00	5.40							
K7+140.00 ~ K7+164.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		24.00	6.48							
K7+164.00 ~ K7+220.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		56.00	15.12							
K7+220.00 ~ K7+260.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		40.00	10.80							
K9+090.00 ~ K9+290.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		200.00	54.00							
K9+450.00 ~ K9+530.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m	√		80.00	21.60							
K4+800.00 ~ K4+880.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m		√	80.00	21.60							
K7+340.00 ~ K7+360.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m		√	20.00	5.40							
K7+360.00 ~ K7+380.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m		√	20.00	5.40							
K7+380.00 ~ K7+540.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m		√	160.00	43.20							
K7+883.00 ~ K7+923.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m		√	40.00	10.80							
K7+923.00 ~ K7+948.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m		√	25.00	6.75							
K7+948.00 ~ K7+958.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m		√	10.00	2.70							
K7+958.00 ~ K7+969.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m		√	11.00	2.97							
K8+163.00 ~ K8+243.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m		√	80.00	21.60							
K8+243.00 ~ K8+303.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m		√	60.00	16.20							
K9+550.00 ~ K9+570.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m		√	20.00	5.40							
K9+570.00 ~ K9+585.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m		√	15.00	4.05							
K9+585.00 ~ K9+601.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m		√	16.00	4.32							
K9+601.00 ~ K9+620.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m		√	19.00	5.13							
K9+620.00 ~ K9+690.00	挡土墙外排水沟0.5×0.5m		√	70.00	18.90							
K0+200.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	34.00				17.48			28.56	
K0+320.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	25.00				11.84			21.00	
K0+700.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	20.00				10.48			16.80	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基、路面排水工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起讫桩号	工 程 名 称	位 置		长 度	工程数量							备 注
		左	右		水沟			引水槽/急流槽			挖基坑	
					C20砼	C20砼平台硬化	Φ6钢筋	C20砼	Φ8cm钢管 (立柱)	Φ4cm钢管 (扶手)	土方	
K0+860.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	27.00				15.24			22.68	
K1+320.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	36.00				18.92			30.24	
K1+340.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	36.00				19.20			30.24	
K1+445.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	52.00				26.24			43.68	
K1+630.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	24.00				12.52			20.16	
K1+785.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	36.00				18.64			30.24	
K1+820.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	39.00				20.52			32.76	
K1+900.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	36.00				17.24			30.24	
K2+220.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	31.00				15.60			26.04	
K2+280.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	27.00				17.20			22.68	
K2+320.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	40.00				20.40			33.60	
K5+140.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	29.00				14.16			24.36	
K5+420.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	27.00				13.84			22.68	
K5+460.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	17.00				8.88			14.28	
K5+870.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	20.00				9.92			16.80	
K5+920.00	坡面急流槽0.8×0.3m		√	22.00				10.52			18.48	
K8+340.00	坡面急流槽0.8×0.3m	√		34.00				16.36			28.56	
K2+700.00	100×50cm矩形引水槽		√	67.76				62.77			108.42	
K5+108.00	100×50cm矩形引水槽	√		35.58				31.49			56.93	
K8+103.00	100×50cm矩形引水槽		√	102.71				90.89			164.34	
K0+630.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	41.67				20.50	331.53	339.19	25.00	
K0+760.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	43.33				21.32	344.73	352.71	26.00	
K0+820.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	36.67				18.04	291.75	298.49	22.00	
K0+860.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	45.00				22.14	358.02	366.30	27.00	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基、路面排水工程数量表

乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起讫桩号	工 程 名 称	位 置		长 度	工程数量							备 注
		左	右		水沟			引水槽/急流槽			挖基坑	
					C20砼	C20砼平台硬化	Φ6钢筋	C20砼	Φ8cm钢管 （立柱）	Φ4cm钢管 （扶手）	土方	
K1+340.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	33.33				16.40	265.17	271.31	20.00	
K1+480.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	36.67				18.04	291.75	298.49	22.00	
K1+540.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	28.33				13.94	225.39	230.61	17.00	
K1+620.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	23.33				11.48	185.61	189.91	14.00	
K1+810.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	36.67				18.04	291.75	298.49	22.00	
K2+080.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	41.67				20.50	331.53	339.19	25.00	
K2+170.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	43.33				21.32	344.73	352.71	26.00	
K2+310.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	26.67				13.12	212.19	217.09	16.00	
K2+260.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	35.00				17.22	278.46	284.90	21.00	
K5+340.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	26.67				13.12	212.19	217.09	16.00	
K5+390.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	31.67				15.58	251.97	257.79	19.00	
K5+480.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	36.67				18.04	291.75	298.49	22.00	
K5+620.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	53.33				26.24	424.29	434.11	32.00	
K5+740.00	80×30cm边坡步梯急流槽		√	36.67				18.04	291.75	298.49	22.00	
K8+003.00	80×30cm边坡步梯急流槽	√		30.00					238.68	244.20	18.00	
K8+403.00	80×30cm边坡步梯急流槽	√		23.33					185.61	189.91	14.00	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

路基、路面排水工程数量表

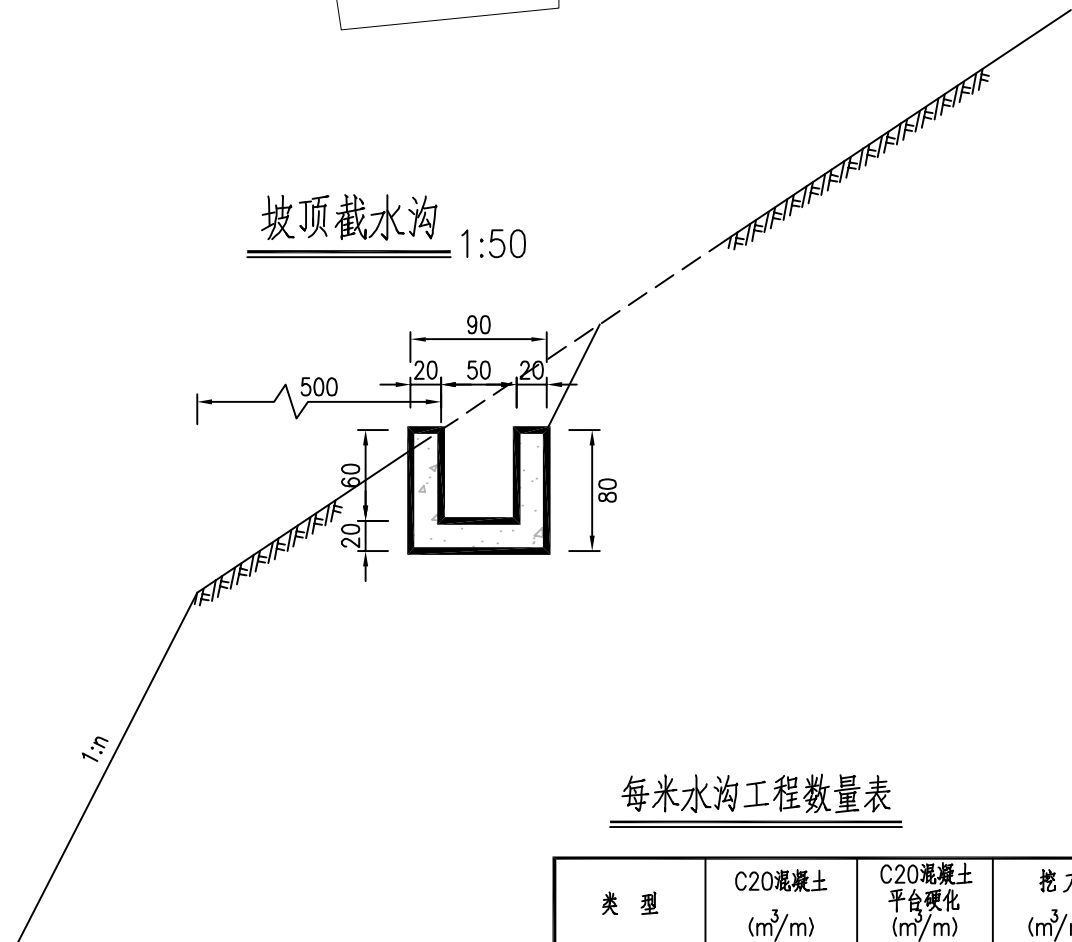
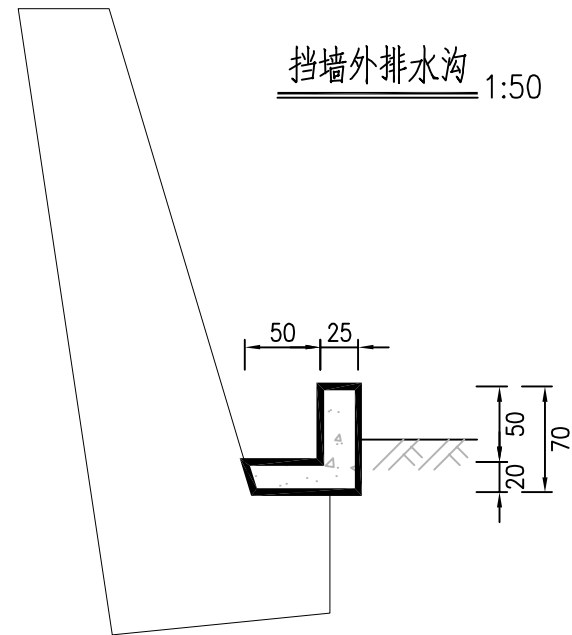
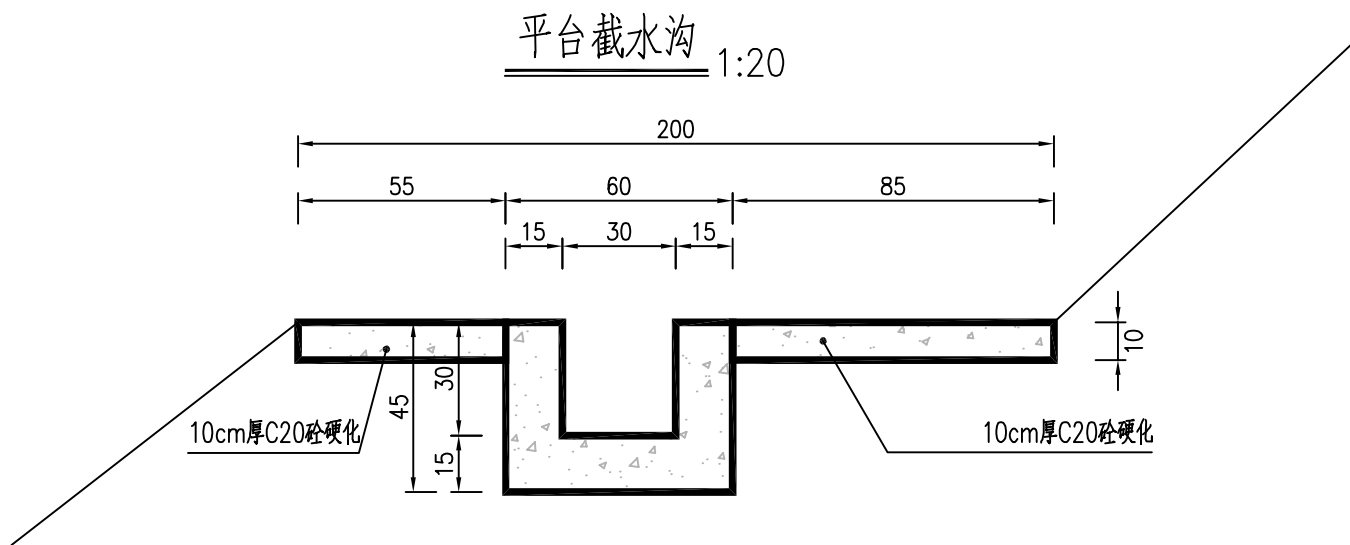
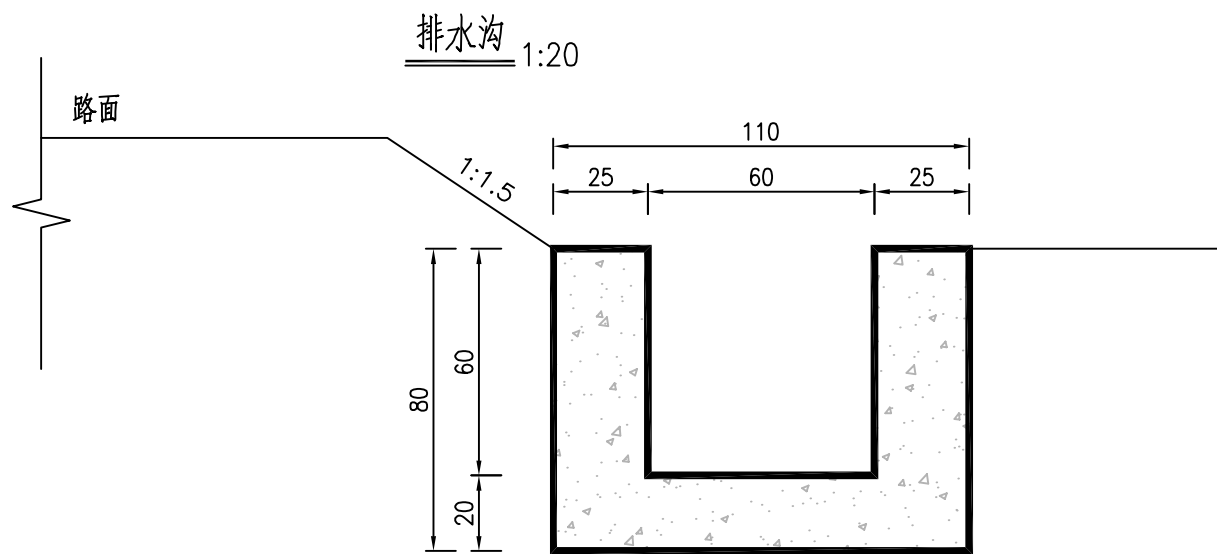
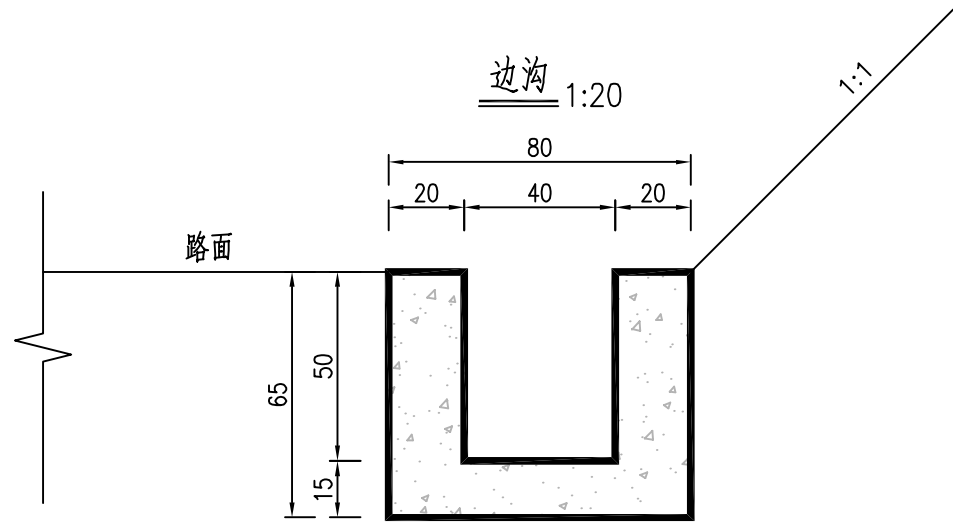
乳源瑶族自治县大东至岭溪公路新建工程

起讫桩号	工 程 名 称	位 置		长 度	工程数量							备 注
		左	右		水沟			引水槽/急流槽			挖基坑	
					C20砼	C20砼平台硬化	Φ6钢筋	C20砼	Φ8cm钢管 (立柱)	Φ4cm钢管 (扶手)	土方	
分类合计	挖方平台截水沟0.3×0.3m			1378.47	248.14	193					372.2	
	填方平台截水沟0.3×0.3m			60.02	10.8	8.4					16.2	
	坡面急流槽0.8×0.3m			612				315.2			514.08	
	坡顶矩形截水沟0.5×0.6m			3880	1629.6						2793.6	
	矩形混凝土排水沟0.6×0.6m			3686.36	1916.92						5898.18	
	矩形混凝土边沟0.4×0.5m			11670.16	3734.46						6068.48	
	挡土墙外排水沟0.5×0.5m			3054	824.58							
	80×30cm边坡步梯急流槽			710.01				323.08	5648.85	5779.47	426	
	100×50cm矩形引水槽			206.05				185.15			329.69	
	总计			25257.07	8364.5	201.4		823.43	5648.85	5779.47	16418.43	

编制：邓作敏

复核：覃小容

审核：何锁荣

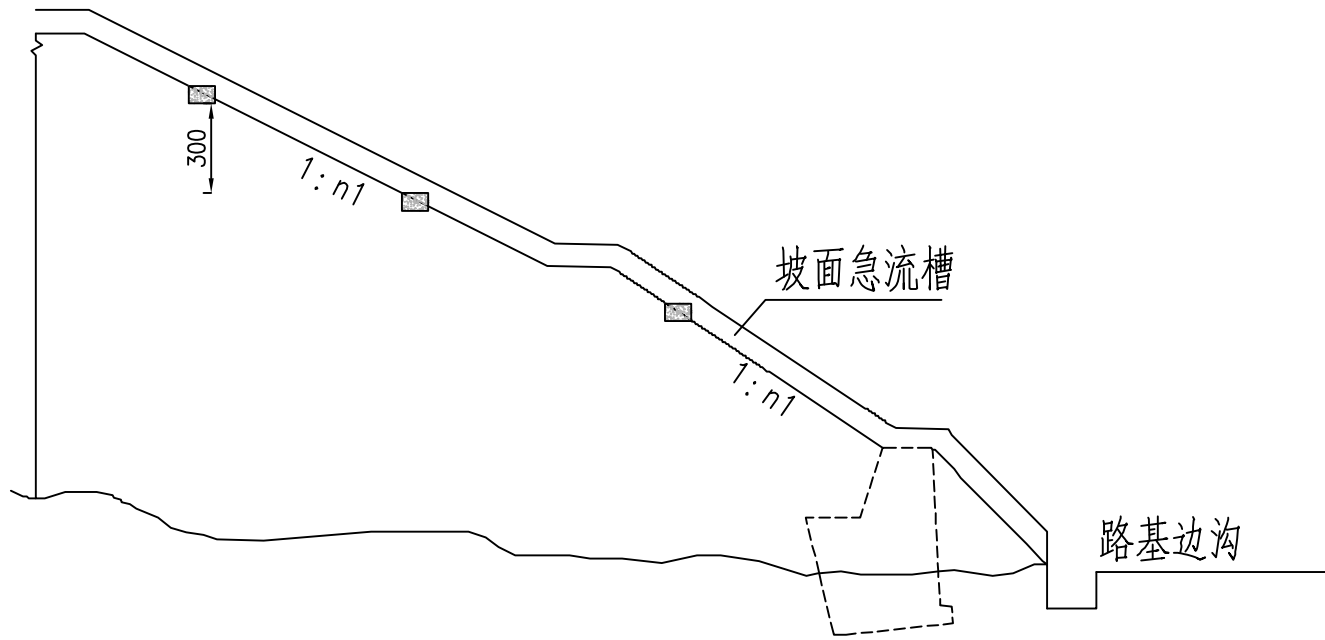


每米水沟工程数量表

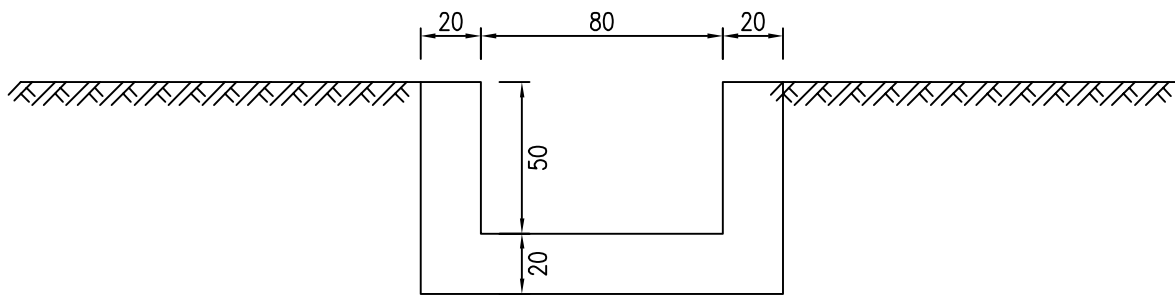
类 型	C20混凝土 (m³/m)	C20混凝土 平台硬化 (m³/m)	挖 方 (m³/m)
排水沟	0.52		0.88
边沟	0.32		0.52
挡墙外排水沟	0.27		
平台截水沟	0.18	0.14	0.27
坡顶截水沟	0.42		0.72

说明：

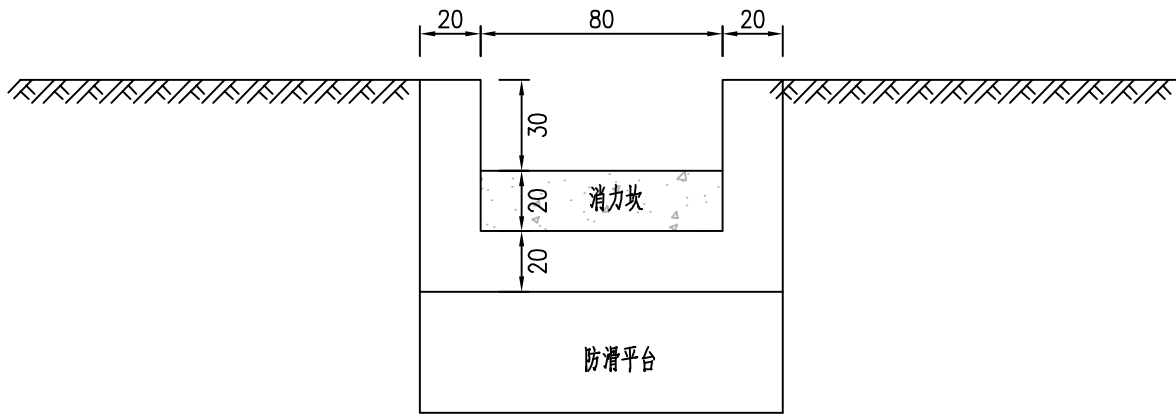
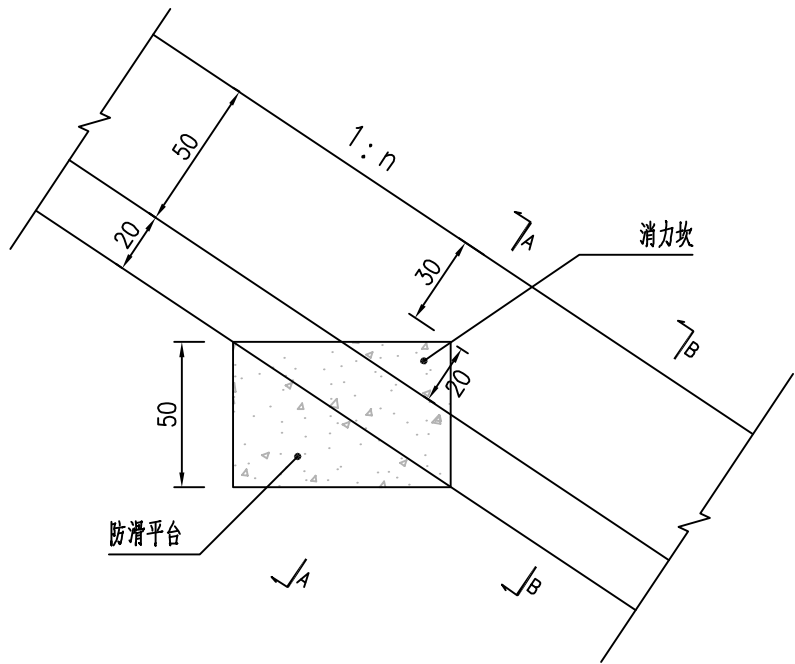
- 1、本图单位均以厘米计算。
- 2、混凝土排水沟间距50米设置1道沉降缝，缝宽1cm，缝内以沥青麻絮填充。



坡面急流槽处理示意图



B-B断面



A-A断面

每米急流槽工程数量表

类 型	M7.5浆砌片石 (m³/m)	挖 方 (m³/m)	C20混凝土 (m³/m)	C25混凝土 (m³/m)	R235钢筋 (kg/m)	备 注
急流槽		0.84	0.44			
防滑平台及消力坎		0.42/个	0.42/个			

说明：
1、本图单位均以厘米计算。

