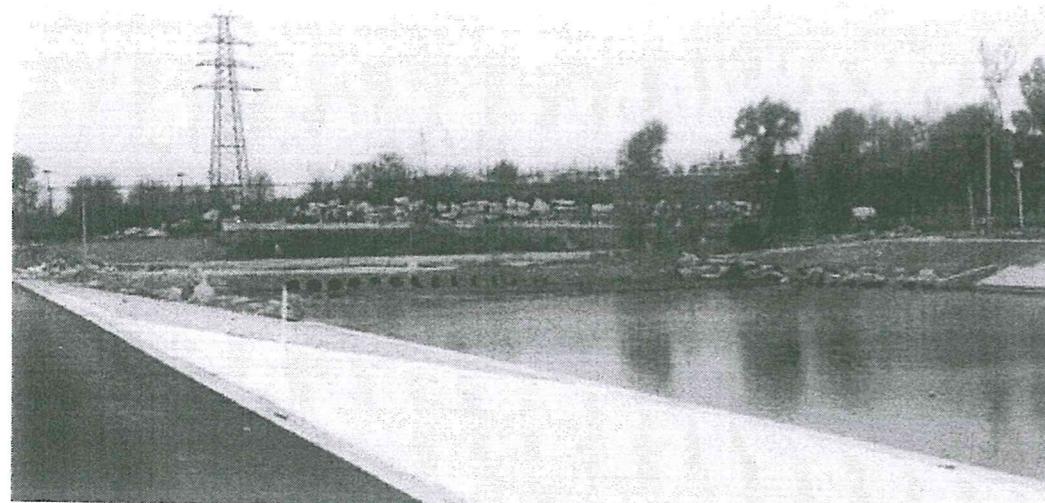


设计说明

一、概述

岩上路1号桥位于房山区岩上路，跨越南泉水河。现状为13根直径1m的圆管涵，过水能力较差，为保证市民安全舒适通行，建设和谐北京。受北京市交通委员会路政局房山公路分局委托，由我公司对该桥进行改进建设。



现状桥梁侧面

二、技术标准及设计规范

- (1) 《公路工程技术标准》(JTG B01-2014)
- (2) 《公路桥涵设计通用规范》(JTG D60-2015)
- (3) 《公路钢筋混凝土及预应力混凝土桥涵设计规范》(JTG D62-2015)
- (4) 《公路桥涵施工技术规范》(JTG/T F50-2011)
- (5) 《公路桥梁抗震设计细则》(JTJ B02-01-2008)
- (6) 《公路桥涵地基与基础设计规范》(JTG D63-2007)
- (7) 《公路工程水文勘测设计规范》(JTG C30-2002)

(8) 《公路圬工桥涵设计规范》(JTGD61-2015)

(9) 《公路桥梁板式橡胶支座》(JT/T4-2015)

三、技术指标

- (1) 汽车荷载等级：公路-I 级
- (2) 桥面净宽：7.0m；两侧地袱宽0.75米；桥梁全宽8.5米。
- (3) 地震峰值加速度为0.2g，相对应的地震基本烈度为8。
- (4) 设计流量：不低于现状桥梁。

四、桥址地形地貌、水文、气象、工程地质

本次勘察所揭露地层的最大深度20m，按地层沉积年代、成因类型，将本工程场地勘探范围内的土层划分为人工填土层、一般第四纪冲洪积层和侏罗纪岩层3大类3大层，并进一步划分亚层。本次勘察范围内地层土质概况分述如下：

人工填土层：

粉土填土①层：杂色，稍湿，松散，含少量碎石、植物根，在地表普遍分布。该层厚度为3.00~3.30m。

一般第四纪冲洪积层：

卵石②层：杂色，稍湿，稍密，一般粒径为20~40mm，最大粒径约为100mm，粒径大于20mm的颗粒约占全重的65%，砂土及少量粉土充填，连续分布。

侏罗纪基岩：

砂岩③层：黄褐色，全风化，中密，稍湿，岩芯呈砂土状。

砂岩③₁层：褐黄色，强风化，密实，稍湿，岩芯呈碎块状。

砂岩③₂层：褐黄色，中风化，岩芯呈短柱状，节理、裂隙发育。

本次勘察未穿透此层。

拟建场地位于冲积平原区，地势平坦，未发现滑坡、泥石流、岩溶等不良地质作用，也无地面塌陷、地面沉降、地裂缝和活动断裂等地质灾害。

五、主要材料

1、混凝土

1) 水泥：应采用高品质的强度等级为 62.5、52.5、42.5 的硅酸盐水泥，同一座桥的现浇梁应采用同一品种水泥。

2) 粗集料：应采用连续级配，碎石宜采用锤击式破碎生产。碎石最大粒径不宜超过 20mm，以防混凝土浇筑困难或振捣不密实。

3) 混凝土：预制主梁、封锚混凝土均采用 C40 混凝土；桥面铺装采用 C40 防水混凝土；盖梁、柱、挡块、耳背墙、搭板采用 C30 混凝土；桩基采用 C30 混凝土。混凝土抗冻等级采用 F300，混凝土抗渗等级采用 W6，混凝土抗冻、抗渗实验方法应符合现行标准《公路工程水泥混凝土实验规程》(JTJ053-94) 的规定。

2、钢材

1) 预应力钢绞线采用抗拉强度标准值 $f_{pk} = 1860\text{MPa}$ ，公称直径 $d=15.2\text{mm}$ 的低松弛高强度钢绞线，其力学性能指标应符合《预应力混凝土用钢绞线》(GB/T5224-2003) 的规定。

2) 普通钢筋采用 HPB300 和 HRB400 钢筋，钢筋应符合《钢筋混凝土用钢第 1 部

分：热轧光圆钢筋》GB 1499.1-2008 和《钢筋混凝土用钢第 2 部分：热轧带肋钢筋》GB 1499.2-2007 的规定。

3) 钢板应采用《碳素结构钢》(GB/T 700-2006) 规定的 Q235B 钢板。

3、其他

1) 预应力锚具及管道成孔：预制主梁正弯矩钢束采用 15-4、15-5 圆形锚具及其配套的配件，预应力管道采用圆形金属波纹管；且要求金属波纹管壁厚不小于 0.35 毫米。

2) 支座：均采用矩形板式滑板支座 GJZ 200x350x52，其材料和力学性能应符合现行国家和行业标准的规定。

3) 桥梁伸缩装置采用 Z80 模数式伸缩缝。

4) 锥坡及护坡均采用 M7.5 水泥砂浆砌片石。

5) 栏杆采用方钢栏杆，具体见桥型总体布置图。

6) 本桥结构用材(包括砂、石、水等)质量应符合《公路桥涵施工技术规范》(JTG/T F50-2011) 有关要求。所有原材料必须符合国家有关标准或部颁标准。

六、设计要点

1、桥梁结构形式

本桥为 4*13 米预制预应力混凝土空心板，在两桥台处各设一道 Z80 型伸缩缝。桥面采用双向横坡 1.5%，桥面铺装为厚度 15 厘米 C40 防水砼，5 厘米 AC-16 中粒式沥青混凝土。下部结构 0 号桥台、4 号桥台为钻孔灌注桩基础，1 号墩、2 号墩、3 号墩为柱接钻孔灌注桩基础。

2、结构分析

(1) 上部结构预制预应力混凝土空心板，其结构为简支结构，按 A 类预应力混

混凝土构件设计。

结构设计采用不同的软件进行分析；荷载横向分配系数采用刚性横梁法、刚接板（梁）法和梁格法三种计算方法进行对比分析；桥面板按单向板和悬臂板进行计算。

（2）设计参数

年平均相对湿度：55%

竖向梯度温度效应：考虑沥青铺装层和桥面现浇层对梯度温度的影响，按现行规范取值。

管道摩擦系数： $\mu=0.25$

管道偏差系数： $k=0.0015$

锚具变形、钢筋回缩取为6mm（一端）。

（3）下部结构依据规范设计。

（4）桥头与两侧道路接顺。

七、施工要点

有关桥梁的施工工艺及其质量检查标准，均按《公路桥涵施工技术规范》（JTG/T F50-2011）、《公路工程质量检验评定标准》（JTGF80/1-2004）中的有关规定严格执行。另外，根据本桥的特点，提出以下注意事项：

（一）上部结构

1、预制预应力混凝土空心板施工工艺流程如下：

（1）预制预应力混凝土空心板前应严格检查伸缩缝、护栏、泄水孔、支座等附属设施的预埋件是否齐全，确定无误后方可浇筑；施工时，应保证预应力孔道及钢筋位置的准确性；预制板顶、底板较薄，施工单位应选用合适的集料粒径并做好配合比试验，加强振捣；板端封锚下混凝土的局部应力大、钢筋密、要求早期强度高，应充

分振捣密实，严格控制其质量。

（2）预制空心板混凝土达到设计强度的85%后，且混凝土的龄期不小于7d时，方可张拉预应力钢束，压注水泥浆。

（3）现浇调平层混凝土、喷洒防水层、栏杆、进行桥面铺装施工及伸缩缝安装。

2、预制预应力混凝土空心板施工注意问题：

（1）施工时应确保锚垫板与预应力束垂直，垫板中心应对准管道中心，在管道密集部位及锚固区应严格控制混凝土的震捣及养生，确保混凝土质量。

（2）钢绞线的弯折处采用圆曲线过渡，管道必须圆顺。

（3）施工中钢筋的连接方式：钢筋直径 $\geq 12mm$ 时，如设计图中未说明，钢筋连接应采用焊接，钢筋直径 $<12mm$ 时，如设计图中未说明，钢筋连接可采用绑扎，绑扎及焊接长度应按照《公路桥涵施工技术规范》的有关规定严格执行。

（4）管道压浆应按照《公路桥涵施工技术规范》的有关规定严格执行，确保压浆质量。

（5）预制预应力混凝土空心板中钢束均采用两端张拉，且应在横桥向对称均匀张拉。

（6）钢绞线张拉锚下控制应力中板为： $\sigma_{con}=1264.8MPa$ ，初张拉应力 $0.1\sigma_{con}=126.48MPa$ 。边板为： $\sigma_{con}=1264.8MPa$ ，初张拉应力 $0.1\sigma_{con}=126.48MPa$ 。张拉采用双控，以钢束引伸量进行校核。引伸量误差应在±6%范围内。

施工单位可根据张拉时采用千斤顶型号，调整预留预应力束的长度。

（7）所有新、旧混凝土结合面均应严格凿毛处理。

（二）下部结构

（1）为保证背墙与主梁间伸缩缝的有效宽度，施工时应将背墙向前或向后倾斜，

与路线垂直。

(2) 本桥桩基采用灌注桩基础，按摩擦桩设计。桩基应严格清孔，嵌岩桩桩底沉淀土厚度不得大于5cm，摩擦桩桩底沉淀土厚度不得大于30cm。

(4) 桩基施工中均不得搅动桩底、桩侧的土层，相邻两孔不得同时钻孔或浇注混凝土，以免搅动孔壁造成串孔或断桩。

(5) 设计图中桩主钢筋搭接均采用焊接，焊缝长度和焊缝间距按规范执行。

(6) 台背填料采用天然砂砾。锥坡填料注意对称均衡、分层夯实，不得用大型机械推土筑高和碾压的方法。

(7) 基桩质量应符合现行《公路工程基桩动测技术规程》的要求。

(8) 桥台施工完成后，一定要将开挖部分恢复至原地状态。

八、其它

1、本桥所有图纸中所述左、右侧或左、右线均是以面向路线前进方向而言的。

2、图纸中的各桩位坐标值，实地放线后，应校核与路线的符合情况及桩基的相对位置，同时需要将墩台标高及构件尺寸复核，无误后方可施工。

3、施工过程中，如发现地形、地质状况和设计文件不一致，应及时和设计单位联系。

4. 应在桥头适当位置设置警示牌，安排人员进行交通疏导，保障行人、车辆的安全通行。

5. 施工前详细探明桥区管线情况，切勿挖断。

6、强制性条文执行情况，按中华人民共和国行业标准《公路桥涵施工技术规范》(JTG/TF50-2011) 办理。

7、桩基河道高程以下、平面3倍桩径范围内不得扰动现状土层。