

江西省市政工程预算定额及单位估价表(2006) 建筑

通用项目

总说明

一、《江西省市政工程消耗量定额及统一基价表》(以下简称本定额)是根据国家标准《建设工程工程量清单计价规范》(GB50500-2003)和2002年《全国统一市政工程预算定额》(江西省单位估价表)并结合我省实际情况编制而成的。

二、本定额分上、下2册共8个分册。上册包括：第一分册《通用项目》；第二分册《道路工程》；第三分册《桥涵工程》；第六分册《排水工程》。下册包括：第五分册《给水工程》；第七分册《燃气与集中供热工程》；第八分册《路灯工程》，第九分册《施工技术措施项目》和附录。

三、本定额是完成规定计量单位分项工程所需的人工、材料、施工机械台班的消耗量标准；是编制概算定额及投资估算指标的基础；是编制施工图预算、投标报价、竣工结算、编制招标标底的依据；是编制企业定额的参考依据。

四、本定额适用于我省城镇管辖范围内的新建、扩建市政工程。既适用工程量清单计价，同时也适用于定额计价。

五、本定额是按照正常的施工条件，目前多数企业的施工机械装备程度，合理的施工工期、施工工艺、劳动组织编制的，反映了社会平均消耗水平。除有规定外，不得因实际不同而调整。

六、本定额是依据国家有关现行产品标准、设计规范和施工验收规范、质量评定标准、安全技术操作规程编制的，并适当参考了行业、地方标准，以及有代表性的工程设计、施工资料和其他资料。

七、本定额中消耗量和价格的取定

(一)关于人工工日消耗量：

1、本定额人工不分工种、技术等级，均以综合工日表示。内容包括基本用工、超运距用工、人工幅度差和辅助用工。

2、人工单价每工日为23.5元。

(二)关于材料消耗量：

- 1、本定额的材料消耗包括主要材料、辅助材料、凡能计量的材料、成品、半成品均按品种、规格逐一列出用量并计入了相应的损耗，其损耗的内容和范围包括：从工地仓库、现场集中堆放地点或现场加工地点至操作或安装地点的现场运输损耗、施工操作损耗、施工现场堆放损耗。
- 2、水泥混凝土、沥青混凝土、砌筑砂浆、抹灰砂浆及各种胶泥等均按半成品消耗量以体积(m³)表示，其配合比是按有关规范计算的，除另有说明外均不得调整。水泥混凝土的养护，除另有说明者外，均按自然养护考虑。
不混凝土的强度等级设计与定额不同时，应按混凝土配合比表换算。但使用预拌水泥混凝土时，强度等级不同时不换算，其差价在预拌混凝土的单价中考虑。
- 3、本定额中的周转性材料已按规定的材料周转次数摊销计入定额内。
- 4、组合钢模板的回库维修费已计入其预算价格内。
- 5、用量少、价值小的材料合并为其他材料费，以“元”表示。
- 6、材料预算价格以《江西省2004年工程定额》预算价格为基础，并根据市场变化调整了部分材料的价格。

(三)关于施工机械台班消耗量：

- 1、本定额的施工机械台班用量包括了机械幅度差内容。
 - 2、零星的、难以计量的机械台班费列入其它机械费以“元”表示。
 - 3、机械台班单价的取定以《全国统一施工机械台班费用定额》(江西省预算价格2004年)为基础。
- 八、本定额的工作内容中已说明了主要的施工工序，次要工序虽未说明，均已考虑在定额内。
- 九、本定额适用于海拔2000m以下，地震烈度七度以下地区。
- 十、本定额与其他工程预算定额的关系，凡本定额包含的项目，应按本定额项目执行；本定额缺项部分，可按有关册、章说明执行。
- 十一、本定额中用“()”表示的消耗量，均未计入基价。
- 十二、本定额中注有“×××以内”或“×××以下”者均包括×××本身，“×××以外”或“×××以上”者，则不包括×××本身。

第一分册 通用项目

分册说明

- 一、本定额第一册《通用项目》以下简称(本册定额), 包括土石方工程、支撑工程、拆除工程、护坡挡土墙、混凝土运输及其他共五章543个子目。
- 二、本册适用于其他专业册(专业册中指明不适用本册定额的除外)。
- 三、未尽事宜见各章节说明。

第一章 土石方工程

说明

- 一、本章定额均适用于各类市政工程(除有关专业册说明不适用本章定额外)。
- 二、干、湿土的划分首先以地质勘察资料为准, 含水率 $\geq 25\%$ 为湿土, 或以地下常水位为准, 常水位以上为干土, 以下为湿土。挖湿土时, 人工和机械乘以系数1.18, 干、湿土工程量分别计算。采用井点降水的土方按干土计算。汽车运淤泥、流砂按运土定额乘以系数1.5。
- 三、人工夯实土提、机械夯实土提执行本章人工填土夯实平地、机械填土夯实平地子目。
- 四、挖土机在垫板上作业, 人工和机械乘以系数1.25, 搭拆垫板的人工、材料和辅机摊销费另行计算。
- 五、推土机推土或铲运机铲土的平均土层厚度 $< 30\text{cm}$ 时, 其推土机台班乘以系数1.25, 铲运机台班乘以系数1.17。
- 六、在支撑下挖土, 按实挖体积人工乘以系数1.43, 机械乘以系数1.20。先开挖后支撑的不属支撑下挖土。
- 七、挖密实的钢渣, 按挖四类土人工乘以系数2.50, 机械乘以系数1.50。
- 八、自卸汽车运土, 如系反铲挖掘机装车, 则自卸车运土台班数量乘以系数1.10; 拉铲挖掘机装车, 自卸汽车运土台班数量乘以系数1.20。
- 九、人工装土自卸汽车运土时, 自卸汽车台班乘以系数1.1。
- 十、机械清除表土, 可按推土机相应子目计算。
- 十一、石方爆破按炮眼法松动爆破和无地下渗水积水考虑, 防水和覆盖材料未在定额内, 发生时按实

计算。采用火雷管可以换算，雷管数量不变，扣除胶质导线用量，增加导火索用量，导火索长度按每个雷管2.12m计算。抛掷和定向爆破另行处理。打眼爆破若要达到石料粒径要求，则增加的费用另计。

十二、本定额不包括现场障碍物清理，障碍物清理费用另行计算。弃土、石方的场地占用费按当地规定处理。

十三、本章定额中为满足环保要求而配备了洒水汽车在施工现场降尘，若实际施工中未采用降尘措施的，在结算中应扣除洒水汽车和水的费用。

工程量计算规则

一、本章定额的土、石方体积均以天然密实体积(自然方)计算，回填土按碾压后的体积(实方)计算。土方体积换算见下表：

土方体积换算表

虚方体积	天然密实度体积	夯实后体积	松填体积
1.00	0.77	0.67	0.83
1.30	1.00	0.87	1.08
1.50	1.15	1.00	1.25
1.20	0.92	0.80	1.00

二、土方工程量按图纸尺寸计算，修建机械上下坡的便道土方量并入土方工程量内。石方工程量按图纸尺寸加允许超挖量。开挖坡面每侧允许超挖量：松、次坚石20cm，普、特坚石15cm。

三、夯实土堤按设计断面计算。清理土堤基础按设计规定以水平投影面积计算，清理厚度为30cm内，废土运距按30m计算。

四、人工挖土堤台阶工程量，按挖前的堤坡面积计算，运土应另行计算。

五、人工铺草皮工程量以实际铺设的面积计算，花格铺草皮中的空格部分不扣除。花格铺草皮，设计草皮面积与定额不符时可以调整草皮数量，人工按草皮增减比例增减，其余不调整。

六、管道(除给水管)接口作业坑和沿线各种井室所需增加开挖的土、石方工程量均按沟槽全部土、石方量的2.5%计算。给水各种井室的土石方工程量按图示平面尺寸每边加200mm计算。管沟回填土应扣除管径在500mm以上的管道、基础、垫层和构筑物所占的体积，当管径在500mm(包括500mm)以上，每米按下表减去回填土。选料回填，应扣除管道(不论管径大小)，基础、垫层和构筑物所占体积。

项目	管道直径(cm)
----	----------

	50~60	70~80	90~100	110~120	130~140	150~160
钢管	0.24	0.44	0.71			
铸铁管	0.27	0.49	0.77			
钢筋混凝土管	0.33	0.60	0.92	1.15	1.35	1.55

注：超

过上表规定管径，按实扣除回填土方工程量。七、挖土放坡和沟、槽底加宽应按图纸尺寸计算，如无明确规定，可按下表计算：放坡系数

土壤类别	放坡起点深度 (m)	机械开挖		人工开挖
		坑内作业	坑上作业	
一、二类土	1.20	1:0.33	1:0.75	1:0.50
三类土	1.50	1:0.25	1:0.67	1:0.33
四类土	2.00	1:0.10	1:0.33	1:0.25

管沟、构筑物底部每侧工作面宽度

管道结构宽 (cm)	混凝土管道基 础90°	混凝土管道基 础>90°	金属管道	构筑物	
				无防潮层	有防潮层
50以内	40	40	30	40	40
100以内	50	50	40		

挖土交接处产生的重复工程量不扣除。如在同一断面内遇有数类土壤，其放坡系数可按各类土占全部深度的百分比加权计算。

管道结构宽：无管座按管道外径计算，有管座按管道基础外缘计算，构筑物按基础外缘计算，如设挡土板则每侧增加10cm。

八、土石方运距应以挖土重心至填土重心或弃土重心最近距离计算，挖土重心、填土重心、弃土重心按施工组织设计确定。如遇下列情况应增加运距：

1、人力及人力车运土、石方上坡坡度在15%以上，推土机、铲运机重车上坡坡度大于5%，斜道运距按斜道长度乘以如下系数：

项目	推土机、铲运机				人力及人力车
	5~10	15以内	20以内	25以内	15以上
系数	1.75	2	2.25	2.5	5

2、采用人力垂直运输土、石方，垂直深度每米折合水平运距7m计算。

3、施式铲运机3m³加27m转向距离，其余型号铲运机加45m转向距离。

九、沟槽、基坑、平整场地和一般土石方的划分：底宽7m以内，底长大于底宽3倍以上按沟槽计算；

底长小于底宽3倍以内按基坑计算，其中基坑底面积在150m²以内执行基坑定额。厚度在30cm以内就地

挖、填土按平整场地计算。超过上述范围的土、石方按挖土方和石方计算。

十、机械挖土方中如需人工辅助开挖(包括切边、修整底边),机械挖土按土方量90%计算,人工挖土方量按10%计算,人工挖土套相应定额乘以系数1.5。

十一、人工除草、培坡、修坡、路肩垫土、平整均按实际施工面积计算。

十二、土壤及岩石分类见土壤及岩石(普氏)分类表。

土壤及岩石(普氏)分类表

定额分类	普氏分类	土壤及岩石名称	天然湿度下平均容重(kg/m ³)	极限压碎强度(kg/cm ²)	用轻钻机钻进1m耗时(min)	开挖方法及工具	坚固系数f
一、二类土壤	I	砂	1500			用尖锹开挖	0.5~0.6
		砂壤土	1600				
腐植土		1200					
泥炭		600					
	II	轻壤土和黄土类土	1600			用锹开挖并少数用镐开挖	0.6~0.8
		潮湿而松散的黄土,软的盐渍土和碱土	1600				
		平均15mm以内的松散而软的砾石	1400				
			1100				
		含有草根的密实腐植土	1650				
		含有直径在30mm以内根类的泥炭和腐植土	1750				
			1900				
		掺有卵石、碎石和石屑的砂和腐植土					
		含有卵石或碎石杂质的胶结成块的填土					
		含有卵石或碎石杂质的胶结成块的填土					
三类土壤	III	肥粘土其中包括石炭纪侏罗纪的粘土和冰粘土	1800			用尖锹并同时用镐开挖(30%)	0.81~1.0
			1750				
		重壤土、粗砾石、粒径为15~40mm的碎石和卵石	1790				
			1400				
		干黄土和掺有碎石和卵石的自然	1900				
		含水量黄土含有直径大于30mm					

		根类的腐植土或泥炭 掺有碎石或卵石和建筑碎料的 土壤					
--	--	----------------------------------	--	--	--	--	--

续表

定额分类	普氏分类	土壤及岩石名称	天然湿度下平均容重(kg/m ³)	极限压碎强度(kg/cm ²)	用轻钻机钻进1m耗时(min)	开挖方法及工具	紧固系数 f
四类土壤	IV	含碎石重粘土,其中包括侏罗纪和石炭纪的硬粘土	1950			用尖锹并同时用镐、和撬棍开挖(30%)	1.0~1.5
		含有碎石、卵石、建筑碎料和重达25kg的顽石(总体积10%以内)等杂质的肥粘土和重壤土	1950				
		冰碛粘土,含有重量在50kg以内的巨砾,其含量为总体积10%以内	2000				
		泥板岩	2000				
		不含或含有重量达10kg的顽石	1950				
松石	V	含有重量在50kg以内的巨砾(占体积10%以上)的冰碛石	2100	小于200	小于3.5	部分用手凿工具,部分用爆破开挖	1.5~2.0
		砂藻岩和软白垩岩	1800				
		胶结力弱的砾岩	1900				
		各种不坚实的片岩	2600				
		石膏	2200				
次坚石	VI	凝灰岩和浮石	1100	200~400	3.5	用风稿和爆破法	
		松软多孔和裂隙严重的石灰岩和介质石灰岩	1200				
		中等硬变的片岩	2700				
		中等硬变的泥灰岩	2300				

续表

定额分类	普氏分类	土壤及岩石名称	天然湿度下平均容重(kg/m ³)	极限压碎强度(kg/cm ²)	用轻钻机钻进1m耗时(min)	开挖方法及工具	紧固系数 f
普坚石	X	白云岩	2700	1000~1200	15.0	用爆破方法开挖	10~12
		坚固的石灰岩	2700	1000~1200			
		大理岩	2700				
		石灰岩质胶结的致密砾石	2600				
		坚固砂质片岩	2600				

续表

特 坚 石	XI	粗花岗岩	2800	1200~1400	18.5	用爆破方 法开挖	12~14
		非常坚硬的白云岩	2900				
		蛇纹岩	2600				
		石灰质胶结的含有火成岩 之卵石的砾石	2800				
		石英胶结的坚固砂岩	2700				
		粗粒正长岩	2700				
		XII	具有风化痕迹的安山岩和 玄武岩片麻岩				
	非常坚固的石灰岩		2600				
	硅质胶结的含有火成岩之 卵石的砾岩		2900				
	粗石岩		2900				
			2600				
	定 额 分 类	普 氏 分 类	土壤及岩石名称	天然湿度 下平均容 重(kg/m ³)	极限压碎 强度(kg/cm ²)	用轻钻孔 机钻进1m 耗时(min)	开挖方法 及工具
普 坚 石	X	白云岩	2700	1000~1200	15.0	用爆破方 法开挖	10~12
		坚固的石灰岩	2700				
		大理岩	2700				
		石灰岩质胶结的致密砾石	2600				
		坚固砂质片岩	2600				
特 坚 石	XI	粗花岗岩	2800	1200~1400	18.5	用爆破方 法开挖	12~14
		非常坚硬的白云岩	2900				
		蛇纹岩	2600				
		石灰质胶结的含有火成岩 之卵石的砾石	2800				
		石英胶结的坚固砂岩	2700				
		粗粒正长岩	2700				
		XII	具有风化痕迹的安山岩和 玄武岩片麻岩				
	非常坚固的石灰岩		2600				
	硅质胶结的含有火成岩之 卵石的砾岩		2900				
	粗石岩		2900				
			2600				

续表

定 额 分 分	普 氏 分 分	土壤及岩石名称	天然湿度下 平均容重(kg /m ³)	极限压碎 强度(kg/cm ²)	用轻钻孔机 钻进1m耗时 (min)	开挖方法 及工具	紧固系数 f
------------------	------------------	---------	---------------------------------------	---------------------------------	--------------------------	-------------	--------

类	类						
特 坚 石	X	中粒花岗岩	3100	1600~1800	27.5	用爆破方 法开挖	16~18
	III	坚固的片麻岩	2800				
		辉绿岩	2700				
		玢岩	2500				
		坚固的粗石岩	2800				
		中粒正长岩	2800				
	X	非常坚固的细粒花岗岩	3300	1800~2000	32.5	用爆破方 法开挖	18~20
	IV	花岗岩麻岩	2900				
		闪长岩	2900				
		高硬度的石灰岩	3100				
		坚固的玢岩	2700				
	X	安山岩, 玄武岩, 坚固的	3100	2000~2500	46.00	用爆破方 法开挖	20~25
	V	角页岩	2900				
		高硬度的辉绿岩和闪长 岩	2800				
		坚固的辉长岩和石英岩					
	X	拉长玄武岩和橄榄玄武 岩	3300	>2500	>60	用爆破方 法开挖	>25
	VI	特别坚固的辉长辉绿岩, 石英石和玢岩	3000				

第二章 支撑工程

说明

- 一、本章定额适用于沟槽、基坑、工作坑及检查井的支撑。
- 二、挡土板间距不同时，不作调整。
- 三、本章挡土板均按横板、竖撑计算，如采用竖板、横撑时，其人工工日乘以系数1.20。
- 四、定额中挡土板支撑按槽坑两侧同时支撑挡土板考虑，支撑面积为两侧挡土板面积之和，支撑宽度为4.1m以内。如槽坑宽度超过4.1m时，其两侧均按一侧支挡土板考虑。按槽坑一侧支撑挡土板面积计算时，工日数乘以系数1.33，除挡土板外，其他材料乘以系数2.0。
- 五、放坡开挖不得再计算挡土板，如遇上层放坡、下层支撑则按实际支撑面积计算。
- 六、钢桩挡土板支撑安拆未包括钢桩打、拔，如发生另按第九册《施工技术措施项目》相应定额执行。
- 七、如采用井字支撑时，按疏撑乘以系数0.61。

工程量计算规则

第三章 拆除工程

说明

- 一、本章定额拆除均不包括挖土方，挖土方按本册第一章有关子目执行。
- 二、机械拆除项目中包括人工配合作业。
- 三、拆除后的旧料整理干净就近堆放整齐。如需运至指定地点回收利用，则另行计算运费和回收价值。
- 四、管道拆除要求拆除后的旧管保持基本完好，破坏性拆除不得套用本定额。拆除混凝土管道未包括拆除基础及垫层用工。基础及垫层拆除按本章相应定额执行。
- 五、拆除工程定额中未考虑地下水因素，若发生则另行计算。
- 六、人工拆除二渣、三渣基层应根据材料组成情况套无骨料多合土或有骨料多合土基层拆除子目。
- 七、机械拆除二渣、三渣基层执行机械拆除沥青柏油类路面子目。
- 八、机械拆除水稳层按机械拆除水泥混凝土路面子目乘以系数0.6计算。

工程量计算规则

- 一、拆除旧路及人行道按实际拆除面积以 m^2 计算。
- 二、拆除侧缘石及各类管道按长度以 m 计算。
- 三、拆除构筑物及障碍物按体积以 m^3 计算。
- 四、伐树、挖树蔸按实挖数以棵计算。
- 五、路面凿毛、路面铣刨按施工组织设计的面积以 m^2 计算。铣刨路面厚度 $>5m$ 须公层铣刨。

第四章 护坡、挡土墙

说明

- 一、本章适用于市政工程的护坡和挡土墙工程。
- 二、挡土墙工程需搭脚手架的执行第九册《施工技术措施项目》相关项目。
- 三、毛(片)石如需冲洗时(利用旧料)，每立方米毛(片)石增加：用工0.24工日，用水 $0.5m^3$ 。
- 四、护坡、挡土墙的基础钢筋可套用《桥涵工程》册的相应子目。

工程量计算规则

m³计算。

二、毛(片)石护底、护坡以不同平面厚度按 m³计算。

三、浆砌料石、预制块的体积按设计尺寸以 m³计算。

四、浆砌台阶以设计尺寸的实砌体积计算。

五、抛石工程量按设计尺寸以 m³计算。

六、预制块的体积按设计尺寸以 m³计算。

第五章混凝土运输及其他工程

说明

一、混凝土小型构件是指单件体积在0.04m³以内各类小型构件。小型构件、半成品运输系指预制、加工场地取料中心至施工现场堆放使用中心距离的运输。

二、双轮车、机动翻斗车运输混凝土适用于道路工程中道路基层和面层的混凝土由现场集中搅拌点至施工点的运输。

工程量计算规则

一、明沟混凝土盖板安装按混凝土体积计算。

二、混凝土运输按图示工程量以立方米计算。

第二分册道路工程

分册说明

一、本定额第二册《道路工程》(以下简称本册定额)。包括路床(槽)整形、道路面层、道路面层、人行道侧缘石及其他,共四章377个子目。

二、道路工程中的排水项目,按第六册《排水工程》相应定额执行。

三、本册定额中的工序、人工、机械、材料等均系综合取定。除另有规定者外,均不得调整。

四、本册定额凡使用石灰的子目,均不包括消解石灰的工作内容。编制预算时,应先计算出石灰总用量,然后套用消解石灰子目。

五、未尽事宜见各章节说明。

第一章路床(槽)整形和路基处理

一、路床(槽)整形项目的内容,包括平均厚度10cm以内的人工挖高填低、整平路床,使之形成设计要求的纵横坡度,并应经压路机碾压密实。

二、边沟成型,综合考虑了边沟挖土的土类和边沟两侧边坡培整面积所需的挖土、增土、修整边坡及余土抛出沟外的全过程所需人工。边坡所出余土弃运路基50m以外。

三、混凝土滤管盲沟定额中不含滤管外滤层材料。

四、粉喷桩定额中,桩真径取定50cm。

五、定额中注明了含灰量百分比的,若设计要求与定额不同时可以换算。

六、土工布铺设定额中未考虑块石、钢筋锚固等因素,如实际发生可按实计算。定额中土工布按300g/m取定,如实际规格为150、200、400g/m时,定额人工分别乘0.7、0.8、1.2系数。

七、深层搅拌法加固地基(喷浆桩)定额中的水泥用量按掺入量12%计算。如设计水泥掺入比例不同时,可按水泥掺入量每增减1%进行换算。

工程量计算规则

一、道路工程路床(槽)碾压宽度计算同设计路基宽度。

二、土边沟成型按沟长乘以截面积以 m³计算。

三、路基盲沟按沟长以延长米计算。

四、弹软土基处理按实际处理面积乘以换土厚度以 m³计算。

五、抛石挤淤工程量按实际抛石量计算。

六、砂底层铺筑垫层工程量按基底层、垫层长乘宽以 m²计算。

七、粉喷桩按设计桩长乘以设计断面面积以 m³计算。

八、深层搅拌法加固地基,其体积各按设计长度另加0.25m,乘以设计截面面积以 m³计算。

九、高压旋喷桩钻孔按自然地坪至设计桩底标高以 m 计算,喷浆按设计桩长乘以设计断面面积以 m³计算。

十、沉管砂石桩的体积,按设计桩长(包括桩尖,不扣除桩尖虚体积)增加0.25m,乘以设计截面面积以

m³

第二章道路基层

说明

一、石灰土基、多合土基多层次铺筑时，其基础顶层需进行养生，养生期按7天考虑，其用水量已综合在顶层多合土养生定额内，使用时不得重复计算用水量。

二、集中搅拌的水稳混合料，由搅拌点运至作业面所需的运费，套用第一册《通用项目》相应子目。

三、多合土基层中各种材料是按常用的配合比编制的，当设计配合比与定额不符时，有关材料消耗量可按列公式调整，但人工和机械台班的消耗量不得调整。

$$C1=Cd \times Ld / Li$$

式中：C1—按设计配合比换算后的基本材料数量；

Cd—定额中基本压实厚度的材料数量；

Li—定额标明的材料百分率；

Ld—设计配合比的材料百分率。

四、石灰土基层中的石灰均为生石灰的消耗量。土为松方用量。

五、本章中设有“每增减”的子目，适用于压实厚度20cm以内。压实厚度在20cm以上应按两层结构层铺筑。

工程量计算规则

一、道路工程路基应按设计路基宽度计算。

二、道路工程石灰土、多合土养生面积，按设计基层的顶层面积计算。

三、道路基层计算不扣除各种井位所占的面积。

第三章道路面层

说明

一、沥青混凝土路面、沥青碎石混合料路面所需的面层熟料按厂拌考虑，由加工厂运至作业面所需的运费执行第一册《通用项目》相应定额。

二、水泥混凝土路面，综合考虑了前台的运输工具不同所影响的工效及有筋无筋等不同的工效。施工

混凝土路面钢筋项目。

三、水泥混凝土路面均按定点搅拌考虑。由搅拌点运至作业面的运费执行第一册《通用项目》相应定额。

四、采用预拌砼，定额人工按每 m³混凝土定额含量扣减0.57工日，并扣除混凝土搅拌机台班。

工程量计算规则

一、道路工程沥青混凝土、水泥混凝土及其他类型路面工程量均以实铺面积计算，不扣除各类井所占面积，但带缘石的面层应扣除缘石面积。

二、伸缩缝按填缝厚(深)度乘以延长米以m²计算。

三、水泥混凝土路面刻槽，按路面面积计算。

第四章人行道侧缘石及其他

说明

一、本章所采用的人行道板、侧石(立缘石)、花砖等砌料及垫层如与设计不同时，材料用量可按设计要求另计其他用量，但人工不变。

二、本章水稳层套第二章有关项目。

工程量计算规则

一、人行道板、异型彩色花砖、花岗岩板、广场砖铺设按设计图纸尺寸以“平方米”计算。

二、道路侧缘石、侧平石安装以实铺延长米计算。

三、人行道、侧缘石垫层按体积以 m³计算。

四、砌筑树池以延长米计算。

第三分册桥涵工程

分册说明

一、本册定额第三册《桥涵工程》(以下简称本册定额)，包括打桩工程、钻孔灌注桩工程、砌筑工程、钢筋工程、现浇混凝土工程、预制混凝土工程、立交箱涵工程、安装工程及装饰工程，共九章498个子目。

1.单跨100m 以内的城镇桥梁工程。

2.单跨5m 以内的各种板涵、拱涵工程(圆管涵套用第六册《排水工程》定额，其中管道铺设及基础项目人工、机械费乘以1.25系数)。

3.穿越城市道路及铁路的立交箱涵工程。

三、本册定额有关说明：

1.制混凝土及钢筋混凝土构件均属现场预制，不适用于独立核算、执行产品出厂价格的构件厂所生产的构配件。

2.册定额中提升高度按原地面标高至梁底高8m 为界，若超过8m 时，超过部分增加费可另行计算；

3.册定额中均未包括各类操作脚手架，发生时按第九册《施工技术措施项目》相应项目执行。

4.册定额预制构件均未包括场内、场外运输。发生时，小型构件场内运输执行第一册《通用项目》相应定额，其它预制构件场内运输执行本册第八章有关项目。若发生场外运输，参照《江西省建设工程消耗量定额及统一基价表》有关规定执行。

四、未尽事宜见各章说明。

第一章打桩工程

说明

一、本章定额内容包括打木桩、打钢筋混凝土桩、打钢管桩、送桩、接桩等项目。

二、本章定额土壤级别的划分，是根据工程地质资料中的土层构造和土壤各项物理、力学性能指标结合沉桩时间划分甲、乙、丙三级，见下表。

土 壤 级 别	鉴别方法									说明
	砂夹层情况			土壤物理力学性能						
	砂层 连续 厚度 (m)	砂粒 种类	卵石含量(%)	孔隙 比	天然 含水 量(%)	压缩系 数	静力 触探 值	动力 触探 值	每10m 纯平 均沉 桩时 时(分)	
甲 级				>0.8	>30	>0.03	<30	<7	15 以 内	桩经机械作 用易沉入的

土										土
乙级土	<2	粉细砂		0.6~0.8	25~30	0.02~0.03	30~60	7~75	25以内	土壤中夹有较薄的细砂层，桩经机械作用较易沉入的土
丙级土	>2	中粗砂	>15	<0.6		<0.02	>60	>15	25以外	土壤中夹有较厚的粗砂或卵石层，桩经机械作用较难沉入的土

鉴别土壤级别时，深度按下列规定执行：

1、桩长12m以内，为桩长的三分之一。

2、桩长12m以外，按5m深度确定。

三、定额中土质类别均按甲级土考虑。如遇乙丙级土时，按甲级土定额分别乘以下列系数。

土壤级别	人工	机械
乙	1.36	1.43
丙	1.80	2.04

四、本章定额均为打直桩，如打斜桩(包括俯打、仰打)斜率在1:6以内时，人工乘以1.33，机械乘以1.43。

五、本章定额均考虑在已搭置的支架平台上操作，但不包括支架平台，其支架平台的搭设与拆除应按第九册《施工技术措施项目》有关项目计算。

六、陆上打桩采用履带式柴油打桩机时，不计陆上工作平台费，可计20cm碎石垫层，面积按陆上工作平台面积计算。

七、船上打桩定额按两艘船只拼搭、捆绑考虑。

八、打板桩定额中，均已包括打、拔导向桩内容，不得重复计算。

九、送桩定额按送4m为界，如实际超过4m时，按相应定额乘以下列调整系数：

1.送桩5m以内乘以1.2系数；

2.送桩6m以内乘以1.5系数；

3.送桩7m以内乘以2.0系数；

4.送桩7m以上，以调整后7m为基础，每超过1m递增0.75系数。

十、打桩机械的安装、拆除按第九册《施工技术措施项目》有关项目计算。打桩机械场外运输费按机械台班费用

工程量计算规则

一、打桩：

1.圆木桩按设计桩长 L (检尺长)和圆木桩小头直径 D (检尺径)查《木材、立木材积速算表》，计算圆木桩体积。

2.钢筋混凝土方桩、板桩按桩长度(包括桩尖长度)乘以桩横断面面积计算；

3.钢管桩按成品桩考虑，以“t”计算。

二、接桩中焊接桩型钢用量可按实调整。

三、送桩：

1.陆上打桩时，以原地面平均标高增加 1m 为界线，界线以下至设计桩顶标高之间的打桩实体积为送桩工程量；

2.支架上打桩时，以当地施工期间的最高潮水位增加 0.5m 为界线，界线以下至设计桩顶标高之间的打桩实体积为送桩工程量；

3.船上打桩时，以当地施工期间的平均水位增加 1m 为界线，界线以下至设计桩顶标高之间的打桩实体积为送桩工程量。

第二章 钻孔灌注桩工程

说明

一、本章定额适用于桥涵工程钻孔灌注桩基础工程。

二、本章定额钻孔土质分为八种：

1.砂土：粒径 $\gt 2\text{mm}$ 的砂类土，包括淤泥、轻亚粘土。

2.粘土：亚粘土、粘土、黄土、包括土状风化。

3.砂砾：粒径 $2\sim 20\text{mm}$ 的角砾、圆砾含量 $\leq 50\%$ ，包括礞石粘土及粒状风化。

4.砾石：粒径 $2\sim 20\text{mm}$ 的角砾、圆砾含量 $> 50\%$ ，有时还包括粒径为 $20\sim 200\text{mm}$ 的碎石、卵石，其含量在

50% 以内，包括块状风化。

5.卵石：粒径20~200mm的碎石、卵石含量大于10%，有时还包括块石、漂石，其含量在10% 以内，包括块状风化。

6.软石：各种松软、胶结不紧、节理较多的岩石及较坚硬的块石土、漂石土。

7.次坚石：硬的各类岩石，包括粒径大于500mm、含量大于10% 的较坚硬的块石、漂石。

8.坚石：坚硬的各类岩石，包括粒径大于1000mm、含量大于10% 的坚硬的块石、漂石。

三、成孔定额按孔径、深度和土质划分项目，若超过定额使用范围时，应另行计算。

四、埋设钢护筒定额中钢护筒按摊销量计算，若在深水作业，钢护筒无法拔出时，经建设单位鉴证后，可按钢护筒实际用量(或参考下表重量)减去定额数量一次增列计算，但该部分不得计取除规费和税金外的其他费用。

桩径(mm)	800	1000	1200	1500	2000
每米护筒重量(kg/m)	155.06	184.87	285.93	345.09	554.6

五、灌注桩混凝土均考虑混凝土水下施工，按机械搅拌，在工作平台上导管倾注混凝土。定额中已包括设备(如导管)摊销及扩孔增加的混凝土数量，不得另行计算。

六、定额中未包括：钻机场外运输、截除余桩、废泥浆处理及外运，其费用可另行计算。

七、定额中不包括在钻孔中遇到障碍必须清除的工作，发生时另行计算。

八、灌注桩如需工作平台按第九册《施工技术措施项目》有关规定计算。

工程量计算规则

一、灌注桩成孔工程量按设计入土深度计算。定额中的孔深指护筒顶至桩底的深度。成孔定额中同一孔内的不同土质，不论其所在的深度如何，均执行总孔深定额。

二、人工挖桩孔土方工程量按护壁外缘包围的面积乘以深度计算。

三、灌注桩水下混凝土工程量按设计桩长增加1.0m 乘以设计横断面面积计算。

四、钻孔灌注桩钢筋笼按设计图纸计算，套用本册第四章钢筋工程有关项目。

五、钻孔灌注桩需使用预埋铁件时按图纸计算，套用本册第四章钢筋工程有关项目。

六、泥浆制作、泥浆池建造和拆除工程量按成孔体积计算。

第三章 砌筑工程

说明

- 一、本章定额适用于桥涵砌筑工程。本章定额未列的砌筑项目，按第一册《通用项目》相应定额执行。
- 二、砌筑定额中未包括垫层、拱背和台背的填充项目，如发生上述项目可套用有关定额。
- 三、设计砂浆配合比与定额不同时，可以换算。
- 四、定额中调制砂浆，均按砂浆拌和机拌和，如采用人工拌制时，定额不予调整。

工程量计算规则

- 一、砌筑工程量按设计砌体尺寸以 m^3 体积计算，嵌入砌体中的钢管、沉降缝、伸缩缝以及单孔面积 $0.3m^2$ 以内的预留孔所占体积不予扣除。

第四章 钢筋工程

说明

- 一、因束道长度不等，故定额中未列锚具数量，但已包括锚具安装的人工费。
- 二、压浆管道定额中的铁皮管、波纹管均已包括套管及三通管安装费用，但未包括三通管费用，可另行计算。
- 三、本章定额中钢绞线按 $\Phi 15.24mm$ 、束长在 $40m$ 以内考虑，如规格不同或束长超过 $40m$ 时，应另行计算。

工程量计算规则

- 一、钢筋工程，应区别现浇、预制分别按设计长度乘以单位重量，以“t”计算。
- 二、计算钢筋工程量时，设计已规定搭接长度的，按规定搭接长度计算；设计未规定搭接长度的，已包括在钢筋的损耗中，不另计算搭接长度。
- 三、先张法预应力钢筋，按构件外型尺寸计算长度，后张法预应力钢筋按设计图规定的预应力钢筋预留孔道长度，并区别不同锚具类型，分别按下列规定计算。
 1. 钢筋两端采用螺杆锚具时，预应力的钢筋按预留孔道长度减 $0.35m$ ，螺杆另计。
 2. 钢筋一端采用镦头插片，另一端采用螺杆锚具时，预应力钢筋长度按预留孔道长度计算。
 3. 钢筋一端采用镦头插片，另一端采用帮条锚具时，预应力钢筋增加 $0.15m$ ，如两端均采用帮条锚具，

以上内容仅为本文档的试下载部分，为可阅读页数的一半内容。如要下载或阅读全文，请访问：<https://d.book118.com/198014000101006037>