

本 工 事 数 量 集 計 表

工種・細目	規格	算 式	設計数量	単位	備考
<土工>					
床掘り	小規模 BH0.28m3	$7.0 + 17.9 + 6.2 + 1.4 = 32.5$	33	m3	
埋戻し	小規模 BH0.28m3	$2.9 + 4.6 + 1.5 + 1.1 = 10.1$	10	m3	
土砂等運搬	4tダンプトラック L=3.5km以下	$32.5 * 0.9 - 10.1 = 19.2$	19	m3	竜安寺町 仮置場まで
整地	残土受入れ地での処理	19.2	19	m3	
<取壊し工>					
舗装版切断	As t=15cm以下	$5.00 * 2 = 10.0$	10	m	
舗装版破碎積込	小規模 t=5cm以下	$5.00 * 8.00 = 40.0$	40	m2	
殻運搬	2tダンプトラック As L=28.5km以下	$40.00 * 0.04 = 1.6$	2	m3	
建設廃材 (投棄料)	As殻	1.60	2	m3	
構造物取壊し	有筋 人力	0.10	0.1	m3	
殻運搬	2tダンプトラック Co L=28.5km以下	0.10	0.1	m3	舗装版破碎 準用
建設廃材 (投棄料)	Co殻(有筋)	0.10	0.1	m3	
<構造物工>					
呑口工		1.0	1	箇所	
U型側溝設置工	300B	図面より	3.6	m	
横断水路工	U形側溝500B	別紙計算書より	6.0	m	
ふとんかご工	B1200*L2000*H500 設置 階段式	1.0	1	式	L=2.0m 4段積

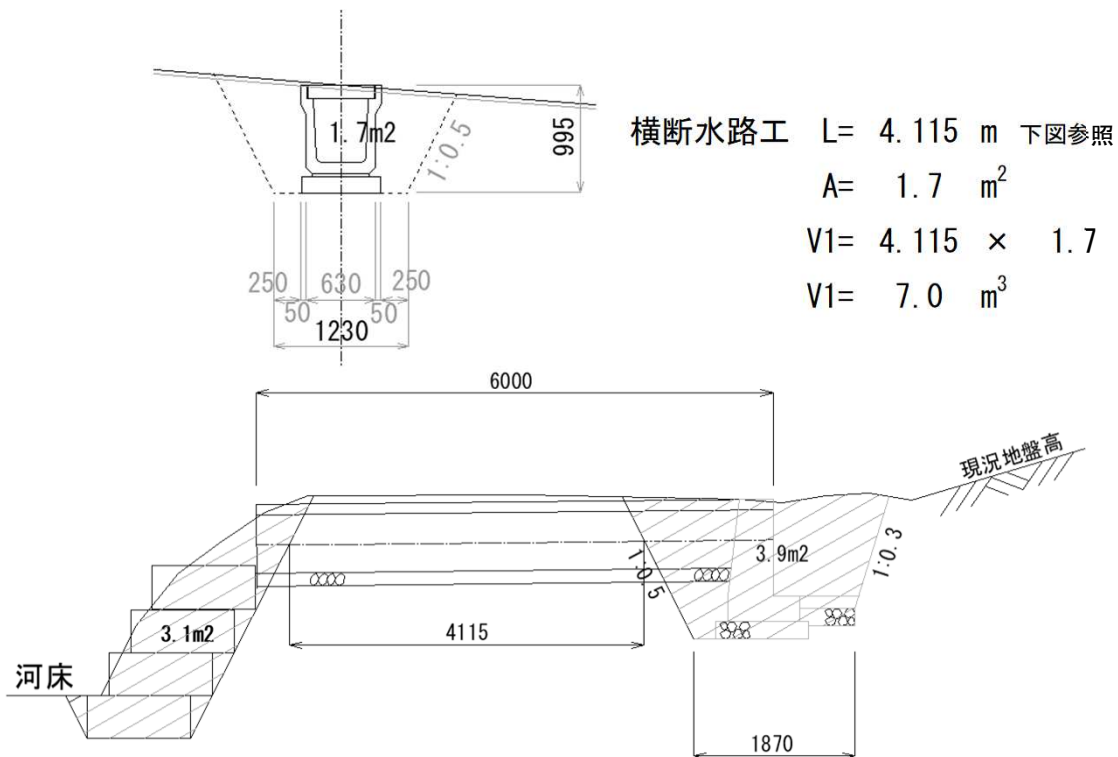
本 工 事 数 量 集 計 表

工種・細目	規格	算 式	設計数量	単位	備考
<舗装復旧工>					
コンクリート路面工	t=150mm 18-8-40BB	図面より 1.0	1	式	A=10.0m2
上層路盤(歩道部)	t=100mm M-30	図面より 10.0	10.0	m2	人力 歩道部準用
不陸整正	t=30mm M-30	図面より 16.8	16.8	m2	人力 歩道部準用
表層(車道・路肩部)	1.4m未満 t=50mm As(13)	図面より 26.3	26.3	m2	人力
【付帯工】 <舗装打換え工>					
舗装版切断	As t=15cm以下	$3.00 * 2 = 6.0$ 6.0	6	m	
舗装版破碎積込	小規模 t=5cm以下	$3.00 * 30.00 = 90.0$ 90.0	90	m2	
殻運搬	2tダンプトラック As L=28.5km以下	$90.00 * 0.04 = 3.6$ 3.6	3.6	m3	
建設廃材 (投棄料)	As殻	3.60	3.6	m3	
不陸整正	補足材t=30mm M-30	図面より 93.0	93.0	m2	上層路盤 歩道部準用
表層(車道・路肩部)	1.4m以上3.0m以下 t=50mm As(13)	図面より 90.0	90.0	m2	
<残土運搬>					
積込(ルース)	小規模 BH0.28m3	図面より 16.7	17	m3	
土砂等運搬	4tダンプトラック L=10.0km以下	図面より 16.7	17	m3	
整地	残土受入れ地での処理	16.7	17	m3	

数 量 計 算 書

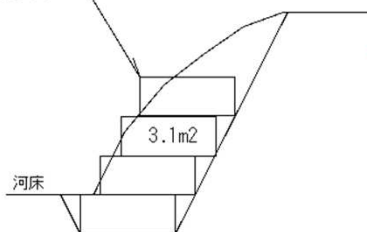
測 点	区間距離	土工											備 考	
		コンクリート路面(上層路盤)			不陸整正			表層						
		幅員	平均	面積	幅員	平均	面積	幅員	表層 平均	面積				
No.0	0.0				5.1	—	—	5.0	—	—				
No.0 + 2.625	2.63	5.0	—	—	5.1	5.10	13.4	5.0	5.00	13.2				
No.0 5.375	2.75	5.0	5.00	13.8	5.1	—	—	5.0	—	—				
No.0 8.0	2.62				5.1	5.10	13.4	5.0	5.00	13.1				
小計				13.8			26.8			26.3				
【控除】 横断水路		0.75*5=			-3.8									
【控除】 上層路盤							-10.0							
合計				10.0			16.8			26.3				

床掘 $V=V1+V2+V3+V4= 32.5 \text{ m}^3$



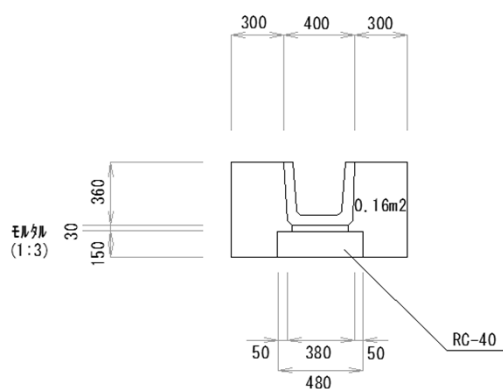
呑口工 $L= 4.6 \text{ m} = 4+0.3 \times 2$
 $A= 3.9 \text{ m}^2$
 $V2= 4.6 \times 3.9$
 $V2= 17.9 \text{ m}^3$

ふとんかご工
 B1200×L2000×H500



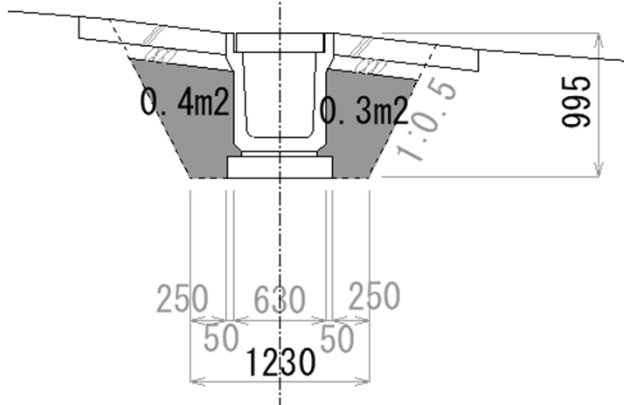
ふとんかご工 $L= 2.0 \text{ m}$
 $A= 3.1 \text{ m}^2$
 $V3= 2.0 \times 3.1$
 $V3= 6.2 \text{ m}^3$

U型側溝設置工

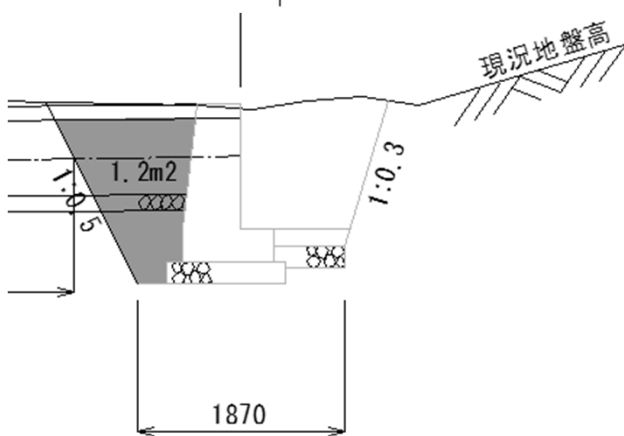


$L= 3.6 \text{ m}$
 $A= 0.4 \text{ m}^2$
 $V4= 3.6 \times 0.4$
 $V4= 1.4 \text{ m}^3$

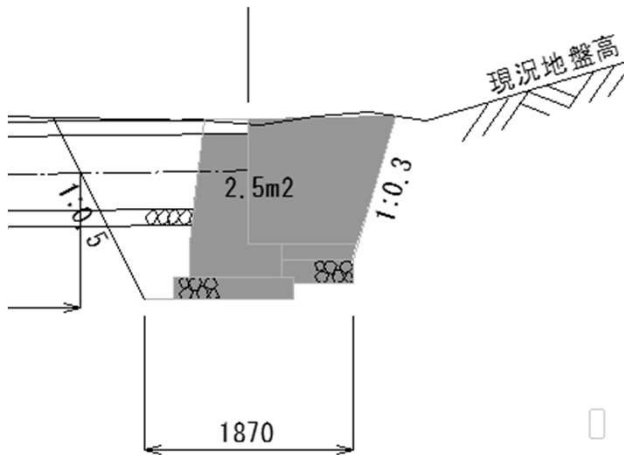
埋戻し $V=V1+V2①+V2②+V3=10.1\text{ m}^3$



横断水路工 $L= 4.115\text{ m}$ 掘削参照
 $A= 0.7\text{ m}^2 = 0.4+0.3$
 $V1= 4.115 \times 0.7$
 $V1= 2.9\text{ m}^3$

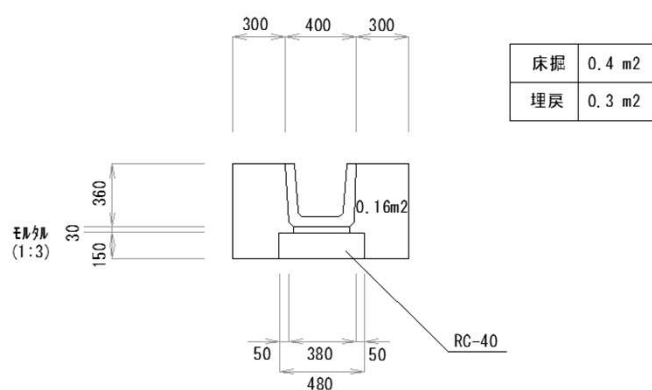


呑口工 $L= 3.85\text{ m} = 4.6-0.75(\text{側溝})$
 $A= 1.2\text{ m}^2$
 $V2①= 3.85 \times 1.2$
 $V2①= 4.6\text{ m}^3$

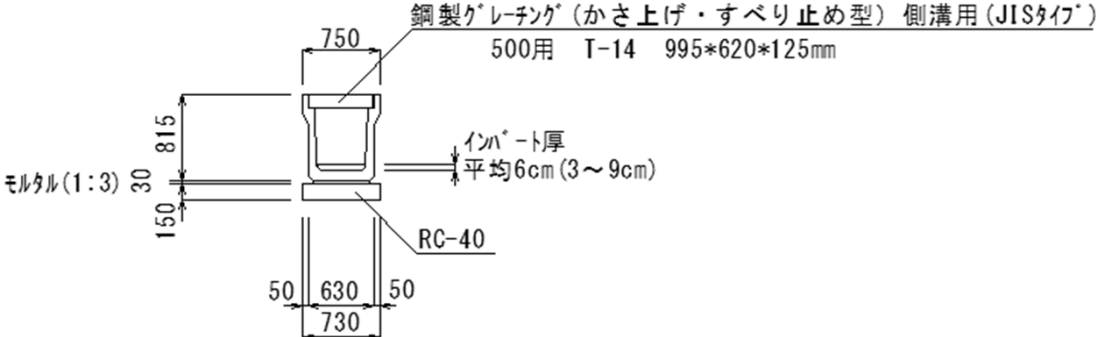



呑口工 $L= 0.6\text{ m} = 0.3(\text{余幅}) \times 2$
 $A= 2.5\text{ m}^2$
 $V2②= 0.6 \times 2.5$
 $V2②= 1.5\text{ m}^3$

U型側溝設置工

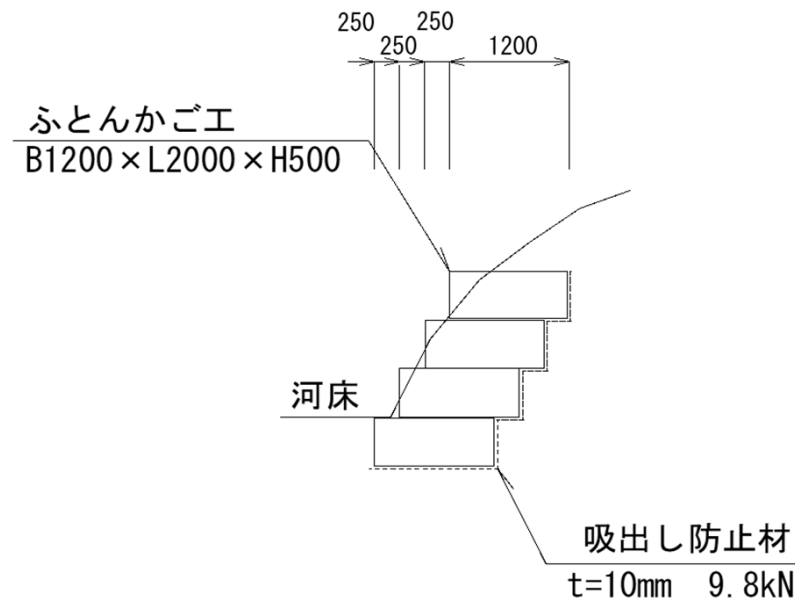


$L= 3.6\text{ m}$
 $A= 0.3\text{ m}^2$
 $V3= 3.6 \times 0.3$
 $V3= 1.1\text{ m}^3$

横断水路工				10.0m当り
形状				
				
【10m仕組み】				
名称	計	算	式	単位数量
道路用鉄筋コンクリート側溝 (500*600 2m 3種)	(U形側溝500B)			個 5
基礎碎石(RC-40) t=150mm	=0.15*0.73*10*1.2	(口率含)	1.31	m3 1.3
鋼製グレーチング(かさ上げ) 500用	(T-14 995*620*125)			枚 10
コンクリート (インハート厚 平均6cm) (18-8-25BB)	0.060 × 0.500 × 10		= 0.30	m3 0.3

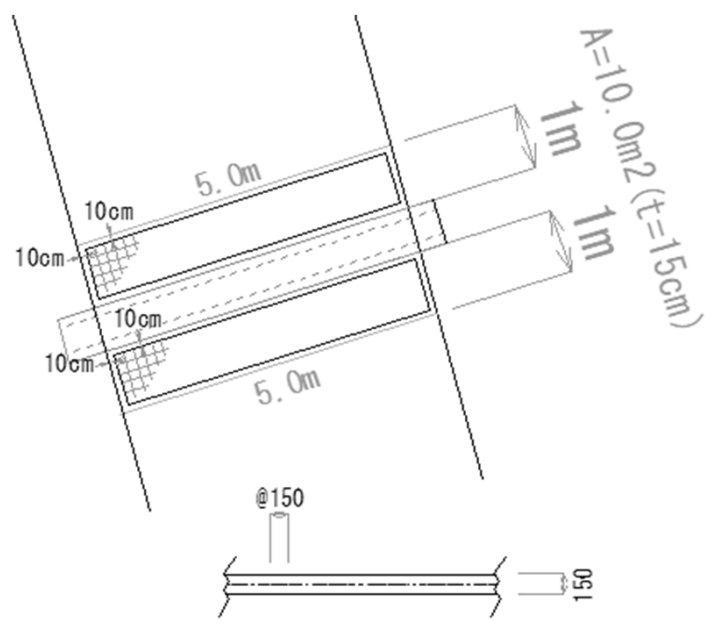
取壊し工				1.0式当り
形 状				
<p>U字溝 200 * 200</p> <p>  断面0.018m² 延長 3.6m </p>				
名 称	計 算 式			単位 数 量
U型側溝 (鉄筋コンクリート)	$0.018 \times 3.600 = 0.065$			m ³ 0.1

U型側溝設置工				10m当り	
形 状					
<div><div>300B</div><div><div><div><div></div><div>300</div><div>400</div><div>300</div></div></div><div><div><div>360</div><div>30</div><div>モルタル (1:3)</div><div>150</div></div><div><div><div>0.16m²</div><div>RC-40</div></div></div></div><div><div><div>50</div><div>380</div><div>50</div></div><div>480</div></div></div></div>					
名 称	計 算 式			単位	数 量
基礎碎石(RC-40) t=150mm	=0.15*0.48*10*1.2 （口率含）			0.86 m3	0.9
鉄筋コンクリートU形 (300B 長600mm)	=1.65個／m*10			16.50 個	16.5

ふとんかご工				1.0式当り
形 状				
<div> <div> ふとんかご工 B1200×L2000×H500 </div>  <div> 河床 </div> <div> 吸出し防止材 t=10mm 9.8kN/m </div> </div>				
名 称	計 算 式			単位 数 量
フトンカゴ	B1200×L2000×H500 = 4.000			個 4.0
栗石(15～20cm)	1.200 × 0.500 × 2.000 × 4 × 0.95 = 4.560			m ³ 8 4.6
吸出し防止材				
(側面)	0.500 × 1.200 × 4 × 2 = 4.800			m ²
(底面)	1.200 × 2.000 + 0.250 × 2.000 × 3 = 3.900			m ²
(背面)	0.500 × 2.000 × 4 = 4.000			m ²
	計① = 12.700			m ² 12.7
(t=10mm 9.8kN/m)	計① 12.700 × 1.08 = 13.716			m ² 13.7

呑口工(重力式擁壁)			1.0式当り		
形 状					
名 称	計 算 式			単位	数 量
コンクリート 18-8-40BB	$=0.81 \times 4 - 0.53 \times 0.466$			2.993 m3	3.0
型枠	$= (1.135 + 1.147) \times 4$ $= 0.3 \times 2 \times 4$ $= (0.4 + 0.57) / 2 \times 1.135 \times 2$ $= 0.87 \times 0.3 \times 2$			+ 9.128 + 2.400 + 1.101 + 0.522 Σ = 13.151 m2	13.2
基礎碎石 (RC-40) t=200mm	1.070×4.200			= 4.494 m ²	4.5

呑口工(側壁)			1.0式当り		
形 状					
<p>Technical drawing of a side wall structure. The drawing shows a cross-section of the wall and its foundation. Key dimensions include: average length = 1193, top width = 700, height = 1135, and base width = 4200. The wall is composed of concrete (18-8-40BB) and base concrete (bottom). The base is 200mm thick. The wall has a 1:0.2 slope. The base is made of RC-40 crushed stone. The wall is 1.0 units wide.</p>					
名 称	計 算 式			単位	数 量
コンクリート 18-8-40BB 小型構造物	$(0.300 + 0.525) \div 2 \times 1.125 \times 1.193 = 0.554$			m ³	1.3
	$(0.300 + 0.589) \div 2 \times 1.445 \times 1.193 = 0.766$ $\Sigma = 1.320$				
型枠	$= (1.125 + 1.147) \times 1.193 + 2.710$			m ²	6.2
	$= (1.445 + 1.474) \times 1.193 + 3.482$				
	$= (1 + 1.02) \times 0.3 \times 0.3 - 0.182$				
	$= (1 + 1.02) \times 0.3 \times 0.3 - 0.182$				
	$= (0.3 + 0.36) \div 2 \times 0.3 \times 2 + 0.198$				
	$= (0.3 + 0.36) \div 2 \times 0.3 \times 2 + 0.198$ $\Sigma = 6.225$				
呑口工(底打ちコンクリート)				1.0式当り	
底打ちコンクリート 18-8-40BB	$2.886 \times 0.700 \times 0.150 = 0.303$			m ³	0.3
基礎砕石(RC-40) t=200mm	$4.200 \times 0.700 = 2.940$			m ²	2.9

コンクリート路面工				1.0式当り
形 状				
				
名 称	計	算	式	単位 数 量
コンクリート 18-8-40BB	$=5 \times 1 \times 0.15 \times 2$	1.50	m ³	1.5
型枠	$=(5+1 \times 2) \times 2 \times 0.15$	2.10	m ²	2.1
溶接金網 線径6mm 網目150mm	$=(5-0.2) \times (1-0.2) \times 2$	7.68	m ²	7.7