

数 量 計 算 書					
工 種	道路土工				
種 別	掘削工			数 量	
名 称	計 算 式				
掘削 (土砂)	土工数量計算書より				
	V1 = 605.20 × 0.38 = 230.0				
	※12+26=38cm				
	水路工工法図より				
	V2 = 0.31 × 4.66 = 1.4			231.4	m³
	計 = 231.4				

道路土工

数量

計 算 式

$$m^3$$

計 = 231.4

数 量 計 算 書

工 種	道路土工				
種 別	作業土工			数 量	
名 称	計 算 式				
床掘 (土砂)	水路工工法図より $V = 4.85 \times 6.00 = 29.10$ 計 = 29.10			29.1	m ³
埋戻し (良質土)	水路工工法図より $V1 = 4.09 \times 4.66 = 19.06$ $V2 = 0.52 \times 1.34 \times 1.36 = 0.95$ (6.0m-4.66m) 計 = 20.01			20.0	m ³
基面整正	工法図より $A = 1.40 \times 6.00 = 8.40$ 計 = 8.40			8.4	m ²

数 量 計 算 書					
工 種	道路土工				
種 別	残土処理工			数 量	
名 称	計 算 式				
土砂等運搬	$V = \frac{\text{掘削分}}{231.42} + \frac{\text{床掘分}}{29.10} - \frac{\text{埋戻し分}}{20.01} / 0.9 = 238.29$ $\text{計} = 238.29$			238	m ³

[illegible]

数 量 計 算 書

工 種	舗装工				
種 別	アスファルト舗装工			数 量	
名 称	計 算 式				
下層路盤 (再生碎石 RC-40, t=26cm)	舗装面積計算書より $A = 605.2$ $= 605.2$ 計 $= 605.2$			605	m ²
上層路盤 (粒度調整砕 石 M-30, t=12cm)	舗装面積計算書より $A = 605.2$ $= 605.2$ 計 $= 605.2$			605	m ²
上層路盤 (粒度調整砕 石 M-30, t=10cm)	水路工工法図より $A = 3.10 \times 4.66$ 幅員 延長 $= 14.4$ 計 $= 14.4$			14	m ²
不陸整正 (補足材有, M-30, 平均 t=1cm)	舗装面積計算書より $A = 139.0$ $= 139.0$ 計 $= 139.0$			139	m ²
表層 (再生密粒度 As13, t=5cm)	舗装面積計算書より $A = 744.2$ $= 744.2$ 計 $= 744.2$			744	m ²

数 量 計 算 書					
工 種	舗装工				
種 別	アスファルト舗装工			数 量	
名 称	計 算 式				
表層 (再生密粒度 As13, t=4cm)	水路工工法図より A = 3.10 × 4.66 = 14.4 幅員 延長 計 = 14.4			14	m ²

舖装工

数量

計 算 式

14

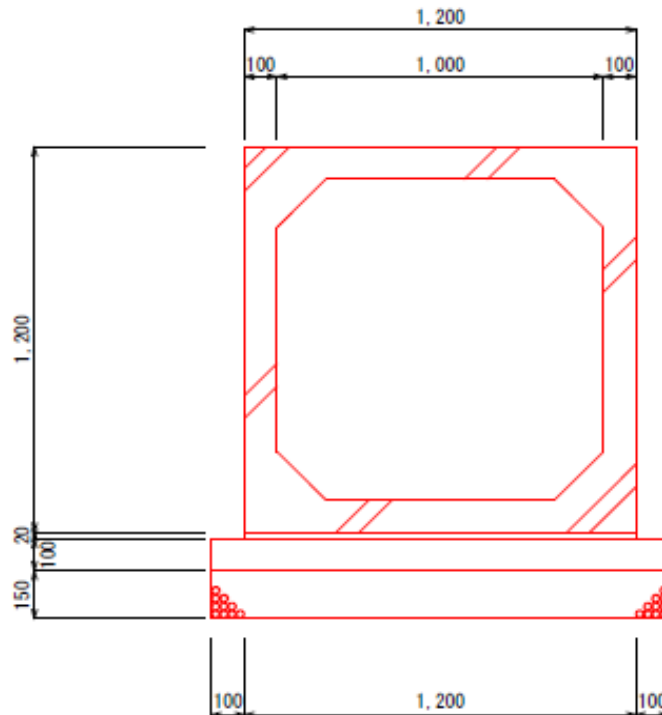
$$m^2$$

舗 装 面 積 計 算 書												
測 点 名	測 点	距 離 (m)	下 層			上 層			不 陸 整 正			
			幅 (m)	平 均 (m)	盤 面 積 (m ²)	幅 (m)	平 均 (m)	盤 面 積 (m ²)	幅 (m)	平 均 (m)	盤 面 積 (m ²)	
N0.0	N0.0 + 0.00	0.00	2.80			2.80			1.00			
N0.0+67.0	N0.0 + 67.00	67.00	2.80	2.80	187.60	2.80	2.80	187.60	1.00	1.00	67.00	
同所	N0.0 + 67.00	0.00	5.80	4.30	0.00	5.80	4.30	0.00	1.00	1.00	0.00	
N0.0+139.0	N0.5 + 139.00	72.00	5.80	5.80	417.60	5.80	5.80	417.60	1.00	1.00	72.00	
合計		139.00			605.20			605.20			139.00	

数 量 計 算 書					
工 種	地盤改良工				
種 別	ジオテキスタイル敷設工			数 量	
名 称	計 算 式				
ジオテキスタイル敷設 (長繊維ポリエステル不織布)	下層路盤工より A = 605.2 = 605.2 計 = 605.2			605	m ²

ボックスカルバート (1000×1000, T-14)

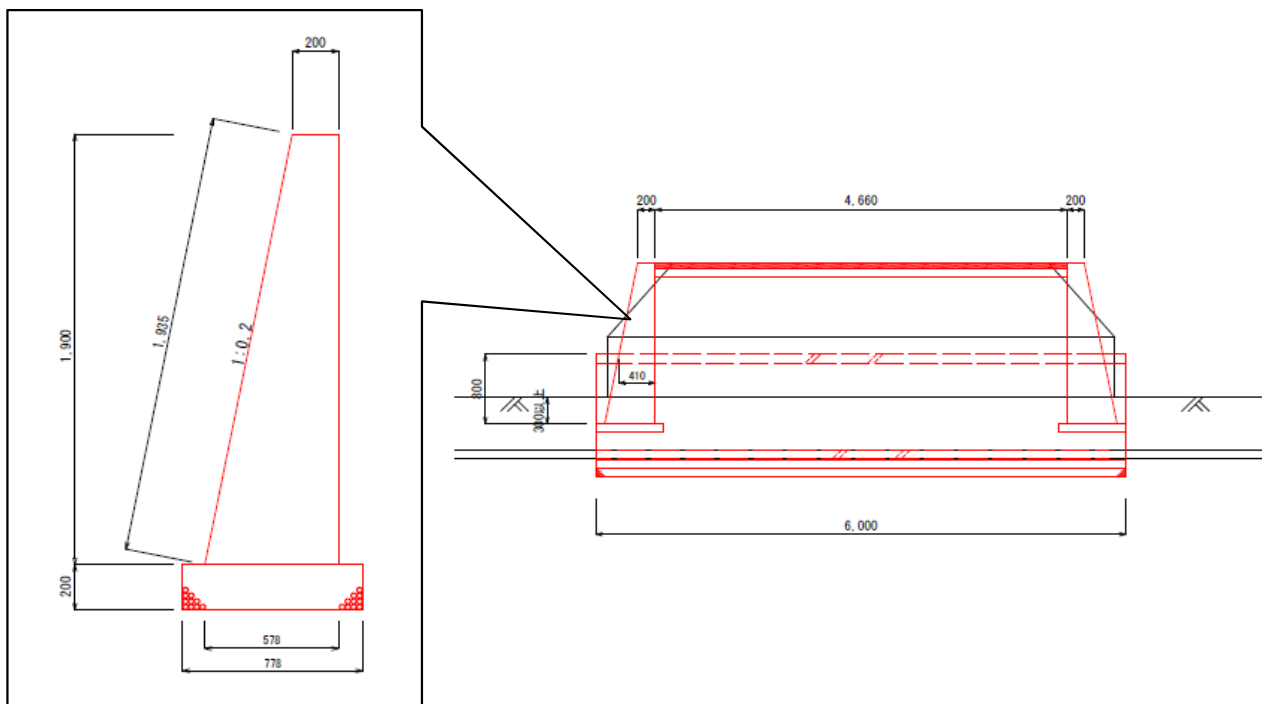
(10m当り)



名 称	計 算		単位	数 量
ボックスカルバート 1000×1000, T-14	※工法図より			
	L =	= 10.00	m	10.00
	N = 10.00 ÷ 2.00	= 5.00	個	5.00
敷モルタル (1:3)	V = 0.02 × 1.20 × 10.00	= 0.24	m ³	0.24
均しコンクリート (18-8-40BB)	V = 0.10 × 1.40 × 10.00	= 1.40	m ³	1.40
均しコンクリート 型枠	A = 0.10 × 10.00 × 2.00 ×	= 2.00	m ²	2.00
基礎碎石 (RC-40)	A = 1.40 × 10.00	= 14.00	m ²	14.00
基面整正	A = 1.40 × 10.00	= 14.00	m ²	14.00

鉄 止 め 工

(1箇所当たり)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = (0.200 + 0.578) \div 2.000 \times 1.900 \times 2.560$ $- (0.410 + 0.578) \div 2.000 \times 0.800 \times 1.200$ $= 1.418$ <p>※ボックスカルバート分控除</p>	m ³	1.42
型枠	$A = (0.200 + 0.578) \div 2.000 \times 1.900 \times 2.000$ $+ 1.900 \times 2.560 - 0.800 \times 1.200$ $+ 1.935 \times 2.560 - 0.800 \times 1.020$ $\times 1.200$ $= 9.357$ <p>※斜比 : 1.0198 ≒ 1.020 (1 : 0.2)</p>	m ²	9.36
基礎碎石 (RC-40)	$A = 0.778 \times 1.360$ $= 1.058$	m ²	1.06

数 量 計 算 書

工 種	構造物撤去工				
種 別	構造物取壊し工			数 量	
名 称	計 算 式				
舗装版切断 (As t=15cm 以下)	L = 9.30 + 67.00 + 3.50 + 8.1 + 6.4 No.0 No.0 No.0 No.0 No.0 ~No.0+67.0m +67.0m +103.0m +139.0m + 72.0 = 166.3 No.0+67.0m ~No.0+139.0m			166	m
舗装版破碎 (As t=10cm 以下)	表層工より A = 744.2 + 14.4 = 758.6 = 758.6			759	m ²
コンクリート取壊し	構造物取壊し詳細図より V = 0.3 + 1.44 = 1.74 = 1.74			1.7	m ³

数 量 計 算 書

工 種	構造物撤去工				
種 別	処分工			数 量	
名 称	計 算 式				
殻運搬 (As殻)	表層工より $V1 = 744.2 \times 0.05$ $t=5\text{cm}$ $V2 = 14.4 \times 0.04$ $t=4\text{cm}$ 計	$= 37.2$ $= 0.6$ $= 37.8$	38	m ³	
殻処分 (As殻)	殻運搬より $V = 37.8$	$= 37.8$ $= 37.8$	38	m ³	
殻運搬 (無筋Co殻)	コンクリート取壊しより $V = 1.74$	$= 1.74$ $= 1.74$	1.7	m ³	
殻処分 (無筋Co殻)	殻運搬より $V = 1.74$	$= 1.74$ $= 1.74$	1.7	m ³	

数量計算書

工 種	区画線工				
種 別	区画線工			数 量	
名 称	計 算 式				
区画線工 (外側線・両側) 白・実線 W=15cm	1号箇所 $L = \underset{\text{外側線(右)}}{139.0} + \underset{\text{外側線(左)}}{72.0} = 211.00$ $\text{合計} = 211.00$			211	m
区画線工 (中央線) 黄・実線 W=15cm	1号箇所 $L = 72.0 = 72.00$ $\text{合計} = 72.00$			72	m
区画線工 (グリーン帯) 緑・実線 W=15cm	1号箇所 $L = 139.00 = 139.00$ $\text{合計} = 139.00$			139	m
区画線工 白・矢印・記号・文字 (15cm換算)	1号箇所 横断歩道あり $\text{No. 0+91.0付近} \times 1.00 \text{ 箇所}$ $40.00 \text{ m} \times 1.00 \text{ 箇所} = 40.00$ 2号箇所 減速帯 $\underset{\text{m}}{75.0} \div \underset{\text{3mに1箇所}}{3.00} \times \underset{\text{m/箇所}}{4.00} = 100.00$ $\text{合計} = 140.00$			140.0	m

数 量 計 算 書					
工 種	仮設工				
種 別	締切排水工			数 量	
名 称	計 算 式				
締切排水工	<div> <div>N =</div> <div>= 1.00</div> </div> <div> <div>合計 = 1.00</div> </div>			1	式
仮締切工	<div>1号箇所</div> <div> <div>A =</div> <div>=</div> </div> <div>※土のう工を想定</div>				m ²