

数 量 計 算 書					
工 種	道路土工				
種 別	作業土工			数量	
名 称	計 算 式			当初	
掘削	標準断面図より				
	$\begin{array}{lcl} V1 & = & (0.23+0.39) \div 2 \times 4.337 = 1.34 \\ V2 & = & (0.39+0.42) \div 2 \times 0.899 = 0.36 \\ V3 & = & (0.42+0.39) \div 2 \times 10.000 = 4.05 \\ V4 & = & (0.39+0.39) \div 2 \times 6.040 = 2.36 \end{array}$			8.1	m3
	$\Sigma V = \qquad \qquad \qquad = 8.11$				
床掘	標準断面図より				
	$\begin{array}{lcl} V1 & = & (0.63+0.42) \div 2 \times 4.337 = 2.28 \\ V2 & = & (0.42+0.23) \div 2 \times 0.899 = 0.29 \\ V3 & = & (0.23+0.02) \div 2 \times 10.000 = 1.25 \\ V4 & = & (0.02+0.02) \div 2 \times 6.040 = 0.12 \end{array}$			3.9	m3
	$\Sigma V = \qquad \qquad \qquad = 3.94$				
埋戻	標準断面図より				
	$\begin{array}{lcl} V1 & = & (0.70+0.48) \div 2 \times 4.337 = 2.56 \\ V2 & = & (0.48+0.59) \div 2 \times 0.899 = 0.48 \\ V3 & = & (0.59+0.35) \div 2 \times 10.000 = 4.70 \\ V4 & = & (0.35+0.35) \div 2 \times 6.040 = 2.11 \end{array}$			9.9	m3
	$\Sigma V = \qquad \qquad \qquad = 9.85$				
残土処理	掘削・床掘・埋戻より				
	$V = (8.1+3.9) - 9.9 \div 0.9 = 1.00$			1.0	m3

[illegible]

数 量 計 算 書					
工 種	排水構造物工				
種 別	側溝工			数量	
名 称	計 算 式		当初		
RVS側溝同等品 (滑り止め加工) 300×1000 <small>リサイクル品, 排水ドレン付</small>	平面図・工法図により L = = 8.3		8.3	m	
RVS側溝同等品 (滑り止め加工) 300×1100 <small>リサイクル品, 排水ドレン付</small>	平面図・工法図により L = = 10.3		10.3	m	
RVS300用 コンクリート蓋	工法図により		18.0	枚	
集水枳工 500×500×1100	平面図・工法図により N = = 1.0		1.0	箇所	
管渠工 VPφ300 (接着受口直管)	平面図・工法図により L = = 2.1		2.1	m	

単 位 数 量 計 算 書		
工 種	排水構造物工	
種別・細別	集水枡工	
名 称	計 算 式	10箇所当り 数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$0.80 \times 0.80 \times 1.25 \times 10 = 8.000$ 控除分 $0.62 \times 0.62 \times 0.065 \times 10 = (-)0.250$ $0.50 \times 0.50 \times 1.035 \times 10 = (-)2.588$ <hr/> $\text{計} = 5.162$	5.16 m ³
同上型枠	$\begin{aligned} & (0.80 + 0.80) \times 2 \times 1.25 = 40.000 \\ & \times \frac{10}{(0.50 + 0.50) \times 2 \times (1.25 - 0.065)} = 23.700 \\ & \text{計} = 63.700 \end{aligned}$	63.70 m ²
均しコンクリート (C-170)	$0.90 \times 0.90 \times 0.10 \times 10 = 0.810$	0.81 m ³
同上型枠	$\begin{aligned} & (0.90 + 0.90) \times 2 \times 0.10 = 3.600 \\ & \times \frac{10}{10} \end{aligned}$	3.60 m ²
床均し	$0.90 \times 0.90 \times 10 = 8.100$	8.10 m ²
グレーチング蓋 500×500, T-25細目 滑り止め型	$= 10.000$	10.00 組

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			当初	
表層工 t=40 再生密粒度As13	横断図より A1 = (3.58+3.48) ÷ 2 × 4.337 = 15.31 A2 = (3.48+3.65) ÷ 2 × 0.899 = 3.20 A3 = (3.65+3.53) ÷ 2 × 10.000 = 35.90 A4 = (3.53+3.53) ÷ 2 × 6.040 = 21.32 起点すり付け部 = 14.27 ΣV = = 90.00			90.0	m2
路盤工 t=100 粒度調整碎石M-30	横断図より A1 = (3.58+3.48) ÷ 2 × 4.337 = 15.31 A2 = (3.48+3.65) ÷ 2 × 0.899 = 3.20 A3 = (3.65+3.53) ÷ 2 × 10.000 = 35.90 A4 = (3.53+3.53) ÷ 2 × 6.040 = 21.32 終点すり付け部 = 14.27 ΣV = = 90.00			90.0	m2

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			当初	
As舗装版切断 t=15cm以下	平面図・横断図より $L = \overset{\text{No.0+1.69}}{7.0} + 24.5 + \overset{\text{No.1+6.04}}{3.0} = 34.5$			34.5	m
As舗装版取壊 t=40	横断図より $\begin{aligned} A1 &= (3.00+2.75) \div 2 \times 4.337 = 12.47 \\ A2 &= (2.75+3.05) \div 2 \times 0.899 = 2.61 \\ A3 &= (3.05+2.95) \div 2 \times 10.000 = 30.00 \\ A4 &= (2.95+2.95) \div 2 \times 6.040 = 17.82 \\ A5 &= \text{起点すり付け部} = 14.27 \\ \Sigma V &= 77.17 \end{aligned}$			77.2	m ²
Co取壊 (無筋)	横断図より $\begin{aligned} V1 &= (0.19+0.28) \div 2 \times 4.337 = 1.02 \\ V2 &= (0.28+0.23) \div 2 \times 0.899 = 0.23 \\ V3 &= (0.23+0.14) \div 2 \times 10.000 = 1.85 \\ V4 &= (0.14+0.14) \div 2 \times 6.040 = 0.85 \\ \Sigma V &= 3.95 \end{aligned}$			4.0	m ³
As塊運搬	As舗装版取壊t=40 $V = 77.20 \times 0.04 = 3.09$			3.1	m ³
Co塊運搬 (無筋)	Co取壊（無筋）より $V = 4.00$			4.0	m ³
防護柵撤去工 Gr-C-2B	平面図より $L = 10.00$			10.0	m

