

数 量 集 計 表 (2)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
舗 装 工	(アスファルト舗装工)			式	1		
	車 道 舗 装 工			式	1		
		表 層	再生密粒度アスコン TOP13, t=40mm	m ²	53		
		路 盤	粒度調整碎石 M-30, t=100mm	m ²	49		
道路附属施設工				式	1		
	防 護 柵 工			式	1		
		転 落 防 止 柵 工		m	23		
構造物撤去工				式	1		
	構造物撤去工			式	1		
		転 落 防 止 柵		m	23		
			運搬重量	t	0.2		
	構造物取壊し工			式	1		
		コ ン ク リ ー ト 構 造 物 取 壊 し	無筋	m ³	0.9		
		アスファルト舗装 版 取 壊 し	t=10cm以下	m ²	11		
		アスファルト版切断	t=15cm以下	m	14		
	運 搬 処 理 工			式	1		
		殻 運 搬	無筋コンクリート	m ³	0.9		
		殻 運 搬	アスファルト	m ³	0.5		
		殻 処 分	無筋コンクリート	m ³	0.9		
		殻 処 分	アスファルト	m ³	0.5		
		現 場 発 生 品 運 搬	転落防止柵	t	0.2		
スクラップ評価				式	1		
	スクラップ評価	ス ク ラ ッ プ	鉄屑,ヘビーH3	t	0.2		

[illegible]

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	掘削		床掘		埋戻し		盛土		摘 要
		A	V	A	V	A	V	A	V	
NO. 0	0.000			1.1	-	0.7	-	0.0	-	
NO. 0 + 3.00	3.000			0.9	3.0	0.4	1.7	4.1	6.2	
NO. 0 + 12.00	9.000			1.0	8.6	0.6	4.5	5.8	44.6	
NO. 0 + 21.25	9.250			1.0	9.3	0.6	5.6	2.1	36.5	
同 所	0.000	5.5	-	1.0	-	0.6	-	0.0	-	
NO. 0 + 23.15	1.900	0.0	5.2	0.0	1.0	0.0	0.6			
小計	23.150		5.2		21.9		12.4		87.3	
U型側溝部										
	0.000			0.9	-	0.4	-			
	7.000			0.9	6.3	0.4	2.8			
小計	7.000				6.3		2.8			
計	30.150		5.2		28.2		15.2		87.3	

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	路床盛土								摘 要
		A	V							
NO. 0	0.000	0.0	-							
NO. 0 + 3.00	3.000	1.7	2.6							
NO. 0 + 12.00	9.000	2.3	18.0							
NO. 0 + 21.25	9.250	0.8	14.3							
同 所	0.000	0.0	-							
NO. 0 + 23.15	1.900									
小計	23.150		34.9							
計	23.150		34.9		0.0		0.0		0.0	

[illegible][illegible]

<div> <div>ブロック積擁壁工</div> <div> <div>1. コンクリートブロック (1:0.4, 控35cm)</div> <div> $1/2 \times (2.85 + 2.61) \times 1/2 \times (2.91 + 2.91) = 7.944$ $1/2 \times (9.00 + 9.35) \times 1/2 \times (2.91 + 3.07) = 27.433$ $1/2 \times (9.25 + 9.25) \times 1/2 \times (3.07 + 3.20) = 28.999$ $1/2 \times (1.90 + 0.30) \times 1/2 \times (3.20 + 3.26) = 3.553$ <div>計 67.929</div> </div> <div> <div>2. 胴込コンクリート (18-8-25BB)</div> <div>積算基準の運用及び参考資料より 1.8m3/10m2</div> $67.929 \times 1.8 / 10 = 12.227$ </div> <div> <div>3. 裏込コンクリート (18-8-25BB)</div> $67.929 \times 0.15 = 10.189$ </div> <div> <div>4. 伸縮目地 (瀝青繊維質板同等品, t=10mm)</div> $3.070 \times (0.35 + 0.15) = 1.535$ </div> <div> <div>5. 裏込材 (RC-40)</div> <div>平均張長</div> $67.929 / \{(23.00 + 21.51) / 2\} = 3.052$ <div>裏込材平均高さ</div> $3.052 / 1.077 - 0.226 - 0.30 = 2.308$ <div>裏込材下幅</div> $0.20 + 0.1 \times 2.308 = 0.431$ <div> $V = 1/2 \times (0.30 + 0.431) \times 2.308 \times \{(23.00 + 21.51) / 2\} = 18.769$ </div> </div> </div> </div>				1式当り
			m2	67.93
			m3	12.23
			m3	10.19
			m2	1.54
			m3	18.77

<p>6. 水抜きパイプ (VP φ 50, 1箇所/3m², L=0. 56/本)</p> $67.929 - 21.51 \times 0.30 \times 1.077 = 60.979 \text{ m}^2$ $60.979 / 3 = 20.326 \text{ 本}$ $21 \times 0.56 = 11.760 \text{ m}$	<p>11.76</p>
<p>7. 円形空洞型枠 (φ 100)</p> $\frac{(23.00 - 3.00)}{9} + 1 = 1.800 \text{ 箇所}$ $1.800 \times 0.20 = 0.360 \text{ m}$	<p>1.80</p>
<p>8. 吸出防止材 (300×300×30)</p> $0.30 \times 0.30 \times 21 = 1.890 \text{ m}^2$	<p>1.89</p>
<p>9. 天端工</p> $23.000 = 23.000 \text{ m}$	<p>23.00</p>
<p>10. 基礎工</p> $21.510 = 21.510 \text{ m}$	<p>21.51</p>
<p>11. 小口止工</p> $1.000 = 1.000 \text{ 箇所}$	<p>1.00</p>

<div>天端工</div>						10m当り
1. コンクリート(18-8-25BB)						
	1/2	×	(0.650 + 0.200)	×	0.226	
+	1/2	×	(0.650 + 0.560)	×	0.224	
-	1/2	×	0.050	×	0.050	= 0.230
	0.230	×	10.000			= 2.303
						2.30 m3
2. 同上型枠						
	(0.400 + 0.071 + 0.241)	×	10.000			= 7.120
						7.12 m2
3. 伸縮目地材(瀝青繊維質板同等品, t=10mm)						
	1/2	×	(0.650 + 0.200)	×	0.226	
+	1/2	×	(0.650 + 0.560)	×	0.224	
-	1/2	×	0.050	×	0.050	= 0.230
						0.23 m2

<div> <div>基礎工</div> <div> <div>1. コンクリート(18-8-25BB)</div> <div> <div> $\begin{aligned} & \left(\frac{0.100}{2} \times 0.550 + \frac{0.100}{2} \times (0.550 + 0.100) \times 0.22 \right) \times 10.000 = 1.265 \end{aligned}$ </div> <div>2. 同上型枠</div> <div> $(0.100 + 0.320) \times 10.000 = 4.200$ </div> <div>3. 伸縮目地材(瀝青繊維質板同等品, t=10mm)</div> <div> $\left(\frac{0.100}{2} \times 0.550 + \frac{0.100}{2} \times (0.550 + 0.100) \times 0.220 \right) = 0.127$ </div> <div>4. 均しコンクリート(18-8-25BB)</div> <div> $0.750 \times 0.100 \times 10.00 = 0.750$ </div> <div>5. 同上型枠</div> <div> $0.100 \times 2 \times 10.00 = 2.000$ </div> <div>6. 基面整正</div> <div> $0.750 \times 10.00 = 7.500$ </div> </div> </div> </div>			10m当り
		m3	1.27
		m2	4.20
		m2	0.13
		m3	0.75
		m2	2.00
		m2	7.50

小口止工							1箇所当り
1. コンクリート(18-8-40BB)							
	1/2	×	(0.560	+	0.742)	×	0.450
+	1/2	×	(0.742	+	0.891)	×	0.655
+	1/2	×	(0.891	+	1.115)	×	2.239
-	1/2	×	(0.050	×	0.050)		
						=	3.072
							m3
	3.072	×	0.50			=	1.536
							1.54
2. 同上型枠							
	1/2	×	(0.560	+	0.742)	×	0.450
+	1/2	×	(0.742	+	0.891)	×	0.655
+	1/2	×	(0.891	+	1.115)	×	2.239
-	1/2	×	(0.050	×	0.050)		
						=	3.072
							m2
							3.07
3. 基面整正							
	1.115	×	0.500			=	0.558
							m2
							0.56

排水構造物工 数量調書

[illegible]

<div>U 型 側 溝 工</div>			10m当り
1. U型側溝			
(G250, 横断タイプ)	= 10.000	10.0	m
2. 敷モルタル(1:3)			
0.42 × 0.03 × 10.00	= 0.126	0.13	m ³
3. 基礎材(RC-40, t=10cm)			
0.62 × 10.00	= 6.200	6.20	m ²
4. 基面整正			
0.62 × 10.00	= 6.200	6.20	m ²

<div>車道舗装工集計表</div>			1式当り
1. アスファルト舗装			
1-1. 表層(再生密粒度アスコン, TOP13, t=40mm)			
別紙 計算用紙より			m2
53.40	=	53.40	53
1-2. 路盤(粒度調整碎石, M-30, t=100mm)			
別紙 計算用紙より			m2
49.26	=	49.26	49

車道舗装工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	表層 As, t=40mm		路盤 M-30, t=100mm						摘 要
		L	A	L	A					
NO. 0	0.000	0.43	-	0.43	-					
NO. 0 + 3.00	3.000	2.11	3.81	1.91	3.51					
NO. 0 + 12.00	9.000	2.74	21.83	2.54	20.03					
NO. 0 + 21.25	9.250	1.25	18.45	1.05	16.60					
同 所	0.000	1.25	-	1.05	-					
NO. 0 + 23.15	1.900	0.00	1.19	0.00	1.00					
小計	23.150		45.28		41.14					
U型側溝部										
	0.000	1.16	-	1.16	-					
	7.000	1.16	8.12	1.16	8.12					
小計	7.000		8.12		8.12					
計	30.150		53.40		49.26					

防護柵工	数量調書
------	------

[illegible]

構造物撤去工集計表

[illegible]

構 造 物 撤 去 工

1式当り

1. 転落防止柵撤去

$$\text{NO. 0} \sim \text{NO. 0} + 23.15 = 22.600 \quad 22.60 \text{ m}$$

$$\begin{array}{l} \text{運搬重量} \\ \text{横パイプ} \end{array} \quad 3 \times 22.6 \times \frac{\text{kg}}{\text{m}} \quad 2.29 = 155.262$$

$$\begin{array}{l} \text{本} \\ \text{主柱} \end{array} \quad 11 \times \frac{\text{kg}}{\text{本}} \quad 6.70 = 73.700$$

$$(155.262 + 73.700) / 1000 = 0.229 \quad 0.23 \text{ t}$$

2. コンクリート構造物取壊し(無筋)

$$\begin{array}{l} \text{天端コンクリート} \\ 1/2 \end{array} \times (0.25 + 0.29) \times 0.14 \times 23.6 = 0.892 \quad 0.89 \text{ m}^3$$

3. アスファルト舗装版取壊し

$$1.620 \times 7.00 = 11.340 \quad 11.34 \text{ m}^2$$

4. アスファルト版切断

$$7.00 \times 2 = 14.000 \quad 14.00 \text{ m}$$

[illegible]

運 搬 処 理 工

1式当り

1. 殻運搬(無筋コンクリート)

= 0.892

m³

0.89

2. 殻運搬(アスファルト)

11.34 × 0.04

= 0.454

m³

0.45

3. 殻処分(無筋コンクリート)

= 0.892

m³

0.89

4. 殻処分(アスファルト)

11.34 × 0.04

= 0.454

m³

0.45

5. 現場発生品運搬(転落防止柵)

= 0.229

t

0.2

6. スクラップ

= 0.229

t

0.2

数量集計表

[illegible]

(一式当り)

[illegible]

構造物撤去工計算書

(一式当り)

構造物撤去工							
既設フェンス撤去 (フェンス・支柱)	L= 17.00	=	17.00	m		17.0	
運搬処理工							
現場発生品運搬 (フェンス)	構造物撤去工より $W = \frac{17.00}{L} \times \frac{0.92}{H} \times \frac{1.00}{\text{kg/m}^2} \div 1,000 = 0.02$		0.02	t		0.02	
	N= 現場発生品運搬			回			
現場発生品運搬 (支柱)	構造物撤去工より $W1 = \frac{9.00}{L} \times \frac{2.00}{\text{本}} \times \frac{2.73}{\text{kg/m}} \div 1,000 = 0.05$ $W2 = \frac{1.00}{L} \times \frac{5.00}{\text{本}} \times \frac{2.73}{\text{kg/m}} \div 1,000 = 0.01$ $\Sigma = 0.06$		0.06	t		0.06	
	N= 現場発生品運搬			回			
処分費 (廃プラ)	現場発生品運搬 (フェンス) より $V = \frac{0.02}{\div 0.35} = 0.06$ ※重量換算係数 (t/m³) : 0.35		0.06	m³		0.06	
スクラップ (鉄屑, ヘビーH3)	現場発生品運搬 (支柱) より $W = 0.06$		0.06	t		0.06	

仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

交通管理工

交通誘導警備員A, B

N= 1.00

$$= 1.00$$

式

1.0