

# 工 事 数 量 総 括 表

工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	数 量	
堤防補修					式	1	
	土 工				式	1	
		段 切 掘 削		土 砂	m3	240	
		盛 土			m3	310	
		盛土法面整形			m2	750	
		不 足 土		購入土	m3	40	
	法 面 工				式	1	
		植 生 工		張芝	m2	620	

# 工 事 数 量 総 括 表

工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	数 量	備 考
	付 帯 工				式	1	
		防草 コンクリート工			m	176	
		重力式擁壁工			式 (m)	1 (163)	
		ガードレール 復旧工		Gr-C-4E, 現場発生品使用	m	176	
		吐 口 工 (A)			箇所	3	
		吐 口 工 (B)			m	7	
	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=4cm	m2	176	
			不陸整正		m2	176	

# 工 事 数 量 総 括 表

工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	数 量	備 考
	取壊し・撤去工				式	1	
		構造物取壊し工			式	1	
			コンクリート取壊し	無 筋	m3	0.4	
			コンクリート取壊し	有 筋	m3	0.2	
			アスファルト取壊し	t=4cm	m2	176	
			アスファルトカッター	t=4cm	m	178	
		撤 去 工			式	1	
			ガードレール撤去		m	176	現場発生品使用
		運 搬 処 理 工			式	1	
			コンクリート殻運搬処理	無 筋	m3	0.4	
			コンクリート殻運搬処理	有 筋	m3	0.2	
			アスファルト殻運搬処理		m3	7	

<div>土工</div>			1式当り
1. 段切掘削			
(土工計算書より)	= 242.50	242.5	m3
2. 盛土			
(土工計算書より)	= 311.80	311.8	m3
3. 盛土法面整形			
(土工計算書より)	= 754.05	754.1	m2
4. 不足土			
311.80 - 242.50 / 0.9	= 42.36	42.4	m3

# 土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	段切掘削 土砂		盛土		盛土法面整形				摘 要
		A	V	A	V	L	A			
1 - 1	0.000	0.0	-	0.0	-	0.00	-			
1 - 1 + 9.300	9.300	1.5	7.0	1.3	6.0	4.85	22.55			2 - 2 参照
2 - 2	64.800	1.5	97.2	1.3	84.2	4.85	314.28			
3 - 3	64.700	1.3	90.6	2.6	126.2	3.77	278.86			
3 - 3 + 36.700	36.700	1.3	47.7	2.6	95.4	3.77	138.36			3 - 3 参照
合 計	175.500		242.5		311.8		754.05			

<div>法面工集計表</div> <div>1. 植生工(張芝) (法面工計算書より)</div> <div>= 624.11</div>		1式当り
		624.1 m2

法 面 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	植生工 (張芝)								摘 要
		SL	A							
1 - 1	0.000	0.00	-							
1 - 1 + 9.300	9.300	3.80	17.67							
1 - 1 + 33.300	24.000	4.08	94.56							
2 - 2	40.800	3.85	161.77							
3 - 3	64.700	2.77	214.16							
3 - 3 + 33.500	33.500	4.88	128.14							
3 - 3 + 36.700	3.200	0.00	7.81							
合 計	175.500		624.11							

付 帯 工 数 量 調 書
---------------

[illegible]



<div>防草コンクリート工</div>		10m当り
1. コンクリート(18-8-25BB)		
<div><div><div>(0.50 + 1.00) × 0.10 × 10.00</div><div>= 1.500</div></div></div>		1.50m3
2. 基面整正		
<div><div><div>0.47 × 10.00</div><div>= 4.700</div></div></div>		4.70m2

[illegible][illegible]

# 重力式擁壁工

1式当り

$$B : H \times 0.50 + 0.30$$

$$\text{断面積} : \frac{1}{2} \times (0.30 + B) \times H$$

$$\text{型枠延長} : H \times (1.000 + 1.118)$$

測 点	H	B	断面積	型枠延長
1-1+9.30	0.000	0.000	0.000	0.000
1-1+33.30	0.060	0.330	0.019	0.127
2-2	0.100	0.350	0.033	0.212
3-3	0.700	0.650	0.333	1.483
3-3+36.70	0.752	0.676	0.367	1.593

## 1. コンクリート(18-8-40BB)

$$\frac{1}{2} \times (0.000 + 0.019) \times 24.00 = 0.228$$

$$\frac{1}{2} \times (0.019 + 0.033) \times 40.80 = 1.061$$

$$\frac{1}{2} \times (0.033 + 0.333) \times 64.70 = 11.840$$

$$\frac{1}{2} \times (0.333 + 0.367) \times 33.50 = 11.725$$

$$\text{計} = 24.854$$

m3

24.85

## 2. 同上型枠

前面

$$\frac{1}{2} \times (0.000 + 0.067) \times 24.00 = 0.804$$

$$\frac{1}{2} \times (0.067 + 0.112) \times 40.80 = 3.652$$

$$\frac{1}{2} \times (0.112 + 0.783) \times 64.70 = 28.953$$

$$\frac{1}{2} \times (0.783 + 0.841) \times 33.50 = 27.202$$

背面

$$\frac{1}{2} \times (0.000 + 0.060) \times 24.00 = 0.720$$

$$\frac{1}{2} \times (0.060 + 0.100) \times 40.80 = 3.264$$

$$\frac{1}{2} \times (0.100 + 0.700) \times 64.70 = 25.880$$

$$\frac{1}{2} \times (0.700 + 0.752) \times 33.50 = 24.321$$

側面

$$0.000 + 0.367 = 0.367$$

$$\text{計} = 115.163$$

m2

115.16

## 3. 伸縮目地(瀝青繊維質板, t=10)

$$\text{平均H} = \frac{\text{背面面積}}{\text{全延長}} = \frac{54.19}{163.00} = 0.332$$

$$\text{平均B} = \frac{\text{平均H}}{0.500} + 0.300 = 0.466$$

$$\frac{1}{2} \times (0.300 + 0.466) \times 0.332 \times 15 = 1.907$$

m2

1.91

<div>ガードレール復旧工</div> <div>1. ガードレール(Gr-C-4E)※現場発生品使用</div> <div>= 10.000</div>		10m当り
		10.00m

吐口工 (A)										10箇所当り		
1. コンクリート (18-8-25BB)												
1.29	×	1.10	×	0.20				=	0.284			
0.75	×	1.10	×	0.20				=	0.165			
1/2	×	(0.617	+	0.150)	×	0.70						
					×	0.20	×	2	=	0.107		
0.150	×	0.390	×	0.200	×	2			=	0.023		
(控除分)	-	π/4	×	0.47^2	×	0.20			=	-0.035		
									計	= 0.544		
0.544	×	10								=	5.440	m3
										5.44		
2. 同上型枠												
0.95	×	1.10								=	1.045	
0.75	×	0.70								=	0.525	
0.95	×	0.20	×	2						=	0.380	
1/2	×	(0.817	+	0.350)	×	0.70	×	2	=	0.817		
1/2	×	(0.617	+	0.150)	×	0.70	×	2	=	0.537		
0.35	×	0.39	×	2						=	0.273	
0.15	×	0.39	×	2						=	0.117	
1.10	×	0.20								=	0.220	
(控除分)	-	π/4	×	0.47^2						=	-0.173	
									計	= 3.741	m2	
3.741	×	10								=	37.410	37.41
3. 均しコンクリート (18-5-40BB)												
1.30	×	1.15	×	0.10	×	10				=	1.495	m3
											1.50	
2. 基面整正												
1.30	×	1.15	×	10						=	14.950	m2
											14.95	

<div> <div>吐口工(B)</div> <div> <div>1. コンクリート(18-8-25BB)</div> <div> <div>0.50 × 3 × 0.10 × 10.00</div> <div>= 1.500</div> </div> </div> <div> <div>2. 同上型枠</div> <div> <div>(0.50 + 0.10) × 10.00 × 2.00</div> <div>= 12.000</div> </div> </div> <div> <div>2. 基面整正</div> <div> <div>(0.40 × 2 + 0.50) × 10.00</div> <div>= 13.000</div> </div> </div> </div>			10m当り
			1.50 m3
			12.00 m2
			13.00 m2

舗 装 工 集 計 表

1. アスファルト舗装

1-1. 表層(再生密粒度アスコン, TOP13, t=4cm)

1.00

×

175.50

=

175.50

175.5

m2

1-2. 不陸整正

1.00

×

175.50

=

175.50

175.5

m2

[illegible][illegible]



<div> <div>取壊し・撤去工</div> <div> <div>1. コンクリート取壊し(無筋)</div> <div>(ブロック積取壊し)</div> <div> 取壊し工平面図より  0.14 × 3 = 0.4 </div> </div> <div>2. コンクリート取壊し(有筋)</div> <div>(HP φ 400取壊し)</div> <div> 取壊し工平面図より  0.04 × 5 = 0.2 </div> <div>3. アスファルト取壊し(t=4cm)</div> <div>1.00 × 175.50 = 175.5</div> <div>4. アスファルトカッター(t=4cm)</div> <div>175.50 + 1.00 × 2.00 = 177.5</div> <div>5. ガードレール撤去</div> <div>= 175.5</div> </div>			1式当り
			0.4 m3
			0.2 m3
			175.5 m2
			177.5 m
			175.5 m

[illegible]

<div>運搬処理工</div>			1式当り
1. コンクリート殻運搬処理(無筋)			
取壊し・撤去工より 0.4	=	0.400	0.4m3
2. コンクリート殻運搬処理(有筋)			
取壊し・撤去工より 0.2	=	0.200	0.2m3
3. アスファルト殻運搬処理			
取壊し・撤去工より 175.5 × 0.04	=	7.020	7.0m3