

[illegible][illegible]

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	掘削		床掘		埋戻		盛土		摘 要
		A	V	A	V	A	V	A	V	
A	0.000	0.2	－	0.7	－	0.4	－			
B	23.000	0.2	4.6	0.7	16.1	0.5	10.4			
C	10.960	0.2	2.2	0.6	7.1	0.2	3.8			
+0.00	0.000			0.9	－	0.5	－			Dを流用
D	2.000			0.9	1.8	0.5	1.0			
E	10.650			0.9	9.6	0.5	5.3			
F	16.610			0.8	14.1	0.4	7.5			
+37.40	8.140			0.8	6.5	0.4	3.3			Fを流用
同所	0.000			0.6	－	0.1	－			Gを流用
G	6.960			0.6	4.2	0.1	0.7			
階段下	7.000			2.4	16.8	0.6	4.2			別途添付資料より
既設階段	1.980	16.2	32.1							取壊し・撤去工図面より
石積背面								4.6	2.3	階段工一般図より
計	87.300		38.9		76.2		36.2		2.3	

階段工集計表

名 称	規 格	単 位	数 量		
上部工		式	1		
レベル部		式 (m)	1 (0.6)		
階段部		式 (段)	1 (25)		
高欄	H=1100,1段手摺	式 (m)	1 (18)		
基礎工(A)		式	1		
コンクリート	18-8-40BB	m3	1		
型枠		m2	5		
均しコンクリート	18-8-25BB	m3	0.1		
均し型枠		m2	0.3		
基面整正		m2	1		
基礎工(B)		式	1		
コンクリート	18-8-40BB	m3	1		
型枠		m2	9		
均しコンクリート	18-8-25BB	m3	0.1		
均し型枠		m2	2		
基礎材	RC-40,t=100	m2	3		
基面整正		m2	3		
張コンクリート		式	1		
コンクリート	t=100,18-8-25BB	m3	1		
基礎工	RC-40,t=100	m2	11		
基面整正		m2	11		

階段工

1. 上部工

1-1. レベル部

$$L=0.6\text{m} \quad = \quad 1.000 \quad \begin{array}{c} \text{式} \\ 1 \end{array}$$

1-2. 階段部

$$N=25\text{段} \quad = \quad 1.000 \quad \begin{array}{c} \text{式} \\ 1 \end{array}$$

1-3. 高欄(H=1100, 1段手摺)

$$L = 1.20 + 16.80 = 18.00 \text{ m} \quad = \quad 1.000 \quad \begin{array}{c} \text{式} \\ 1 \end{array}$$

2. 基礎工(A)

2-1. コンクリート(18-8-40BB)

$$\begin{array}{l} 0.78 \times 1.10 \times 2.110 - 0.35 \times 0.60 \times 1.71 \\ - 0.13 \times 0.30 \times 1.71 \end{array} \quad = \quad 1.385 \quad \begin{array}{c} \text{m}^3 \\ 1.39 \end{array}$$

2-2. 型枠

$$\begin{array}{l} 0.78 \times 2.11 + 0.78 + 0.20 \times 2.00 \\ + 0.43 \times 0.60 \times 2 + 0.30 \times 0.30 \times 2 \\ + 0.35 \times 1.71 + 0.13 \times 1.71 + 0.30 \times 1.71 \\ + 1.02 \times 0.20 \times 2 + 0.35 \times 0.60 \times 0.5 \\ \times 2.0 + 0.13 \times 0.30 \times 0.5 \times 2.0 \end{array} \quad = \quad 4.645 \quad \begin{array}{c} \text{m}^2 \\ 4.65 \end{array}$$

2-3. 均しコンクリート(18-8-25BB)

$$0.553 \times 2.11 \times 0.10 \quad = \quad 0.117 \quad \begin{array}{c} \text{m}^3 \\ 0.12 \end{array}$$

2-4. 均し型枠

$$0.10 \times 2.11 + 0.553 \times 0.10 \times 2 \quad = \quad 0.322 \quad \begin{array}{c} \text{m}^2 \\ 0.32 \end{array}$$

2-5. 基面整正

$$0.553 \times 2.11 \quad = \quad 1.167 \quad \begin{array}{c} \text{m}^2 \\ 1.17 \end{array}$$

3. 基礎工(B)

3-1. コンクリート(18-8-40BB)

$$0.60 \times 0.60 \times 0.60 \times 6 \quad = \quad 1.296 \quad \begin{array}{c} \text{m}^3 \\ 1.30 \end{array}$$

3-2. 型枠

$$0.60 \times 0.60 \times 4 \times 6 \quad = \quad 8.640 \quad \begin{array}{c} \text{m}^2 \\ 8.64 \end{array}$$

3-3. 均しコンクリート(18-8-25BB)

$$0.70 \times 0.70 \times 0.05 \times 6 \quad = \quad 0.147 \quad \begin{array}{c} \text{m}^3 \\ 0.14 \end{array}$$

3-4. 均し型枠

$$0.70 \times 0.10 \times 4 \times 6 \quad = \quad 1.680 \quad \begin{array}{c} \text{m}^2 \\ 1.68 \end{array}$$

			1式当り
3-5. 基礎材 (RC-40, t=100)			m2
0.70 × 0.70 × 6	= 2.940	2.94	
3-6. 基面整正			m2
0.70 × 0.70 × 6	= 2.940	2.94	
4. 張コンクリート			
4-1. コンクリート (18-8-25BB)			m3
11.30 × 0.10	= 1.130	1.13	
4-2. 基礎工 (RC-40, t=100)			m2
	= 11.300	11.30	
4-3. 基面整正			m2
	= 11.300	11.30	

[illegible][illegible]

ブロック積擁壁工

1. コンクリートブロック (1:0.5, 控35cm)

$$3.712 \times 2.110 = 7.832 \quad \text{m}^2 \quad 7.83$$

2. 胴込コンクリート (18-8-25BB)

積算基準の運用及び参考資料より 1.8m³/10m²

$$7.832 \times 1.8 / 10 = 1.410 \quad \text{m}^3 \quad 1.41$$

3. 裏込コンクリート (18-8-25BB)

$$7.832 \times 0.15 = 1.175 \quad \text{m}^3 \quad 1.18$$

5. 裏込材 (RC-40)

$$1.14 \times 2.110 = 2.405 \quad \text{m}^3 \quad 2.41$$

6. 水抜きパイプ (VP φ 50, 1箇所/3m², L=0.59/本)

$$\frac{2.971 \times 2.110}{3} / 0.59 = 2.090 \quad \text{本} \quad \frac{3}{1.770} = 1.77 \quad \text{m}$$

7. 吸出防止材 (300×300×30)

$$0.30 \times 0.30 \times 3 = 0.270 \quad \text{m}^2 \quad 0.27$$

8. 天端工

$$= 2.110 \quad \text{m} \quad 2.11$$

9. 基礎工

$$= 2.110 \quad \text{m} \quad 2.11$$

10. 小口止工

$$= 2.000 \quad \text{箇所} \quad 2.00$$

11. 石積復旧工 (発生玉石使用)

$$\begin{aligned} & \frac{1}{2} \times (2.55 + 0.50) \times 4.10 = 6.253 \\ & \frac{1}{2} \times 0.60 \times 3.70 + \frac{1}{2} \times 0.28 \times 3.70 \\ & + \frac{1}{2} \times (1.40 + 2.28) \times 3.70 + \frac{1}{2} \times (1.85 \\ & + 0.60) \times 3.70 = 12.969 \quad \text{m}^2 \\ & A = (6.253 + 12.969) \times 1.044 = 20.068 \quad 20.07 \end{aligned}$$

<div>天端工</div>		10m当り
1. コンクリート (18-8-25BB)		
$\frac{1}{2} \times (0.75 + 0.30) \times 0.23 \times 10 = 1.208$		1.21 m3
2. 同上型枠		
$0.23 \times 10.00 = 2.300$		2.30 m2

<div> <div>基礎工</div> <div> <div>1. コンクリート(18-8-25BB)</div> <div> <div> <div> <div> <div>(0.10 × 0.55 + 1/2 × (0.55 + 0.10) × 0.22) × 10.00</div> <div>= 1.265</div> </div> </div> </div> </div> </div> </div>			10m当り
			m3
<div> <div>2. 同上型枠</div> <div> <div>(0.10 + 0.32) × 10.00</div> <div>= 4.200</div> </div> </div>			m2
<div> <div>3. 均しコンクリート(18-8-25BB)</div> <div> <div>0.75 × 0.10 × 10.00</div> <div>= 0.750</div> </div> </div>			m3
<div> <div>4. 同上型枠</div> <div> <div>0.100 × 2 × 10.00</div> <div>= 2.000</div> </div> </div>			m2
<div> <div>5. 基面整正</div> <div> <div>0.750 × 10.00</div> <div>= 7.500</div> </div> </div>			m2

<div>小口止工</div>		1箇所当り
1. コンクリート(18-8-40BB)		
$\frac{1}{2} \times (0.759 + 1.211) \times 4.524 \times 0.30 = 1.337$		m3 1.34
2. 同上型枠		
$\frac{1}{2} \times (0.759 + 1.211) \times 4.524 \times 2 + 5.058 \times 0.30 = 10.430$		m2 10.43
3. 基面整正		
$1.211 \times 0.30 = 0.363$		m2 0.36

[illegible][illegible]

重 力 式 擁 壁 工

B : $H \times 0.2 + 0.2$
 断面積 : $1/2 \times (0.20 + B) \times H$
 型枠延長 : $H \times (1.000 + 1.020)$
 均しコンクリート幅 : $B + 0.10$

H	B	断面積	型枠延長	均しコンクリート幅
0.71	0.342	0.192	1.434	0.442
0.755	0.351	0.208	1.525	0.451
0.47	0.294	0.116	0.949	0.394

1. コンクリート(18-8-40BB)

$$1/2 \times (0.192 + 0.208) \times 4.214 = 0.843$$

$$1/2 \times (0.208 + 0.116) \times 2.722 = 0.441$$

$$\text{計} = 1.284$$

m3

1.28

2. 同上型枠

$$1/2 \times (1.434 + 1.525) \times 4.214 = 6.235$$

$$1/2 \times (1.525 + 0.949) \times 2.722 = 3.367$$

$$\text{小口} = 0.192$$

$$\text{小口} = 0.117$$

$$\text{計} = 9.911$$

m2

9.91

3. 均しコンクリート(18-8-25BB)

$$1/2 \times (0.442 + 0.451) \times 4.314 = 1.926$$

$$1/2 \times (0.451 + 0.394) \times 2.822 = 1.192$$

$$\text{計} = 3.118$$

m2

$$3.118 \times 0.10 = 0.312$$

m3

0.31

4. 同上型枠

$$6.936 \times 0.10 \times 2 = 1.387$$

$$0.442 \times 0.10 = 0.044$$

$$0.394 \times 0.10 = 0.039$$

$$\text{計} = 1.471$$

m2

1.47

5. 基面整正	1式当り 3.12 m ²
= 3.118	

排水構造物工 数量調書

名 称	位 置			数 量	摘 要
	自	至	左・右		
側溝工					
自由勾配側溝工 (500)	+0.00	+29.90	右	29.9m	
	+29.90	+33.96	右	3.4m	
	+35.10	+39.87	—	3.8m	
			計	37.1m	
U型側溝工(A) (500)	+0.00(上段)	+12.65(上段)	—	11.9m	
	+12.65(上段)	+37.40(上段)	—	24.0m	
			計	35.9m	
U型側溝工(B) (300)	+37.40(上段)	+44.36(上段)	—	6.0m	
U字側溝工(A) (PU-300B)	+35.10	+43.50	右	8.3m	
	+0.00(上段)		左	1.2m	
			計	9.5m	
U字側溝工(B) (PU-180)	+43.20	+45.20	左	2.5m	
管渠工					
縦排水工	階段工下端		—	1式	
塩ビ管 (VP φ 200)	+35.00		左	1.6m	
	+0.00(上段)		左	1.8m	
			計	3.4m	

排水構造物工 数量調書

[illegible]

排水構造物工 数量調書

名 称	位 置			数 量	摘 要
	自	至	左・右		
側溝蓋					
コンクリート蓋(A)	+0.00	+29.90	右	27枚	L=29.9m
(自由勾配側溝用, 車道蓋)	+29.90	+33.96	右	4枚	L=3.4m
			計	31枚	
コンクリート蓋(B)	+35.10	+39.87	—	4枚	L=3.8m
(自由勾配側溝用, 軽荷重蓋)					
コンクリート蓋(C)	+0.00(上段)	+12.65(上段)	—	23枚	L=11.9m
(JIS500用)	+12.65(上段)	+37.40(上段)	—	45枚	L=24.00m
			計	68枚	
グレーチング蓋(A)	+0.00	+29.90	右	3枚	L=29.9m
(自由勾配側溝工)					
グレーチング蓋(B)	+0.00(上段)	+12.65(上段)	—	1枚	
(JIS500用)	+12.65(上段)	+37.40(上段)	—	3枚	
			計	4枚	
グレーチング蓋(C)	+37.40(上段)	+44.36(上段)	—	12枚	
(300用)					
グレーチング蓋(D)	+0.00(上段)			2枚	
(PU-300用)					

<div>自由勾配側溝工</div>			10m当り
1. 自由勾配側溝 (500×500)	= 10.000	10.00	m
2. 基礎コンクリート(18-8-25BB) 0.74 × 0.10 × 10.00	= 0.740	0.74	m ³
3. 同上型枠 0.10 × 10.00 × 2	= 2.000	2.00	m ²
4. 基礎材 0.84 × 10.00	= 8.400	8.40	m ²
5. 基面整正 0.84 × 10.00	= 8.400	8.40	m ²
6. インバートコンクリート(18-8-25BB) 0.50 × 0.175 × 10.00	= 0.875	0.88	m ³

<div>U 型 側 溝 工 (A)</div>			10m当り
1. U型側溝 (1種, 500A)	= 10.000	10.0	m
2. 敷モルタル(1:3) 0.56 × 0.03 × 10.00	= 0.168	0.17	m ³
3. 基礎材(RC-40, t=10cm) 0.76 × 10.00	= 7.600	7.60	m ²
4. 基面整正 0.76 × 10.00	= 7.600	7.60	m ²

<div> <div>U 型 側 溝 工 (B)</div> </div>			10m当り
1. 透水ポリコン側溝			
(300×500)	= 10.000	10.0	m
2. 単粒度4号砕石			
(0.80 × 0.70 - 0.42 × 0.525) × 10.00	= 3.395	3.40	m ³
3. 透水シート (PK-200相当品)			
(0.19 + 0.70) × 2 × 10.00	= 17.800	17.80	m ³
4. 底塊フィルター (EL-160相当品)			
4 / 2 × 10.00	= 20.000	20.00	個
5. 敷砂			
0.80 × 0.10 × 10.00	= 0.800	0.80	m ³
6. 基面整正			
0.80 × 10.00	= 8.000	8.00	m ²

<div>U 字 側 溝 工 (A)</div>			10m当り
1. U字側溝			
(PU-300B)	= 10.000	10.0	m
2. 敷モルタル(1:3)			
0.30 × 0.03 × 10.00	= 0.090	0.09	m ³
3. 基礎材(RC-40, t=10cm)			
0.50 × 10.00	= 5.000	5.00	m ²
4. 基面整正			
0.50 × 10.00	= 5.000	5.00	m ²

<div>U 字 側 溝 工 (B)</div>			10m当り
1. U字側溝			
(PU-180)	= 10.000	10.0	m
2. 敷モルタル(1:3)			
0.19 × 0.03 × 10.00	= 0.057	0.06	m3
3. 基礎材(RC-40, t=10cm)			
0.39 × 10.00	= 3.900	3.90	m2
4. 基面整正			
0.39 × 10.00	= 3.900	3.90	m2

[illegible]

<div>縦 排 水 工</div>		1式当り
1. ポリエチレン管設置 (φ 400)	= 6.720	6.7 m
2. ポリエチレン管 (二重管, φ 400)	= 5.016	5.0 m
1.84 + 2.019 + 1.157		
3. 曲管 (64° 折り, φ 400用)	= 2.000	2 本
4. ステンレス固定バンド	= 3.000	3 ケ
5. アンカーボルト (M24×270)	= 6.000	6 本
6. 削孔 (φ 28×210)	= 6.000	6 箇所
3.0 × 2		

集水枳工 (A)					10箇所当り	
1. コンクリート (18-8-25BB)						
1.30	×	1.10	×	0.80	= 1.144	
- 1.00	×	0.80	×	0.579	= -0.463	
- 1.133	×	0.92	×	0.071	= -0.074	
- π/4	×	0.20	^ 2	×	0.196	= -0.006
- 0.548	×	0.375	×	0.15	= -0.031	
- 0.302	×	0.30	×	0.15	= -0.014	
- 0.50	×	0.375	×	0.15	= -0.028	
					計	0.528
0.528	×	10			= 5.280	m3
2. 同上型枳						
1.30	×	2	×	0.80	= 2.080	
1.10	×	2	×	0.80	= 1.760	
1.00	×	2	×	0.729	= 1.458	
0.80	×	2	×	0.729	= 1.166	
(0.548 + 0.375	×	2)	×	0.15	= 0.195	
(0.302 + 0.30	×	2)	×	0.15	= 0.135	
(0.50 + 0.375	×	2)	×	0.15	= 0.188	
- π/4	×	0.20	^ 2	×	2	= -0.063
- 0.548	×	0.375	×	2	= -0.411	
- 0.302	×	0.30	×	2	= -0.181	
- 0.50	×	0.375	×	2	= -0.375	
					計	5.952
5.952	×	10			= 59.520	m2
3. 基礎材 (RC-40, t=10cm)						
1.50	×	1.30	×	10	= 19.500	m2
						19.50
4. グレーチング蓋 (800×1000用, T-14, 普通目)						
					= 10.000	枚
						10
5. 基面整正						
1.50	×	1.30	×	10	= 19.500	m2
						19.50

<div> <div>集水枥工(B)</div> <div> <div>1. コンクリート(18-8-25BB)</div> <div> <div> <div>0.90 × 0.90 × 0.80</div> <div>- 0.60 × 0.60 × 0.65</div> <div>- $\pi/4 \times 0.40^2 \times 0.15$</div> <div>- 0.50 × 0.375 × 0.15</div> <div>0.367 × 10</div> </div> <div> <div>= 0.648</div> <div>= -0.234</div> <div>= -0.019</div> <div>= -0.028</div> <div>計 0.367</div> <div>= 3.670</div> </div> </div> </div> <div>2. 同上型枠</div> <div> <div> <div>0.90 × 4 × 0.80</div> <div>0.60 × 4 × 0.80</div> <div>(0.50 + 0.375 × 2) × 0.15</div> <div>- $\pi/4 \times 0.40^2 \times 2$</div> <div>- 0.50 × 0.375 × 2</div> <div>4.362 × 10</div> </div> <div> <div>= 2.880</div> <div>= 1.920</div> <div>= 0.188</div> <div>= -0.251</div> <div>= -0.375</div> <div>計 4.362</div> <div>= 43.620</div> </div> </div> <div>3. 基礎材(RC-40, t=10cm)</div> <div> <div>1.10 × 1.10 × 10</div> <div>= 12.100</div> </div> <div>4. 集水枥蓋(600×600用)</div> <div> <div>= 10.000</div> </div> <div>5. 基面整正</div> <div> <div>1.10 × 1.10 × 10</div> <div>= 12.100</div> </div> </div>					10箇所当り
					m3
					3.67
					m2
					43.62
					m2
					12.10
					枚
					10
					m2
					12.10

<div>集水枰蓋</div>			1組当り
1. 縞鋼板 (t=4. 5, 36. 97kg/m2)			
0. 80 × 0. 80 × 36. 97 × 1	= 23. 661	23. 66	kg
2. 等辺山形鋼 (L-50×50×4, 3. 06kg/m)			
0. 59 × 3. 06 × 4	= 7. 222	7. 22	kg
3. 鉄筋用小形丸鋼 (SR-235, φ 9, 0. 449kg/m, L=500mm/本)			
0. 50 × 0. 449 × 2	= 0. 449	0. 45	kg
4. 亜鉛メッキ対象質量 (1種A, HDZ A)			
23. 661 + 7. 222 + 0. 449	= 31. 332	31. 33	kg

<div> <div>集水枡工 (C)</div> </div>			10箇所当り
<div> <div>1. プレキャスト枡</div> <div>(600×600×1800)</div> </div>	= 10.000	10	個
<div> <div>2. インバートコンクリート (18-8-25BB)</div> <div>0.60 × 0.60 × 0.26 × 10</div> </div>	= 0.936	0.94	m ³
<div> <div>3. 基礎コンクリート (18-8-25BB)</div> <div>0.93 × 0.93 × 0.10 × 10</div> </div>	= 0.865	0.87	m ³
<div> <div>4. 同上型枠</div> <div>(0.93 + 0.93) × 0.10 × 2 × 10</div> </div>	= 3.720	3.72	m ²
<div> <div>5. 基礎材 (RC-40, t=10cm)</div> <div>1.03 × 1.03 × 10</div> </div>	= 10.609	10.61	m ²
<div> <div>6. 基面整正</div> <div>1.03 × 1.03 × 10</div> </div>	= 10.609	10.61	m ²
<div> <div>5. グレーチング蓋 (T-2)</div> <div>(600 × 600)</div> </div>	= 10.000	10	枚

<div> <div>集水枡工(D)</div> </div>			10箇所当り
1. プレキャスト枡 (500×500×600)	= 10.000	10	個
2. インバートコンクリート(18-8-25BB)			
0.50 × 0.50 × 0.10 × 10	= 0.250	0.25	m ³
3. 基礎コンクリート(18-8-25BB)			
0.82 × 0.82 × 0.10 × 10	= 0.672	0.67	m ³
4. 同上型枠			
(0.82 + 0.82) × 0.10 × 2 × 10	= 3.280	3.28	m ²
5. 基礎材(RC-40, t=10cm)			
0.92 × 0.92 × 10	= 8.464	8.46	m ²
6. 基面整正			
0.92 × 0.92 × 10	= 8.464	8.46	m ²
5. グレーチング蓋(T-25)			
(500 × 500)	= 10.000	10	枚

<div> <div>集水枡工(E)</div> </div>			10箇所当り
<div> <div>1. プレキャスト枡</div> <div>(500×500×800)</div> </div>	= 10.000	10	個
<div> <div>2. インバートコンクリート(18-8-25BB)</div> <div>0.50 × 0.50 × 0.10 × 10</div> </div>	= 0.250	0.25	m ³
<div> <div>3. 基礎コンクリート(18-8-25BB)</div> <div>0.82 × 0.82 × 0.10 × 10</div> </div>	= 0.672	0.67	m ³
<div> <div>4. 同上型枠</div> <div>(0.82 + 0.82) × 0.10 × 2 × 10</div> </div>	= 3.280	3.28	m ²
<div> <div>5. 基礎材(RC-40, t=10cm)</div> <div>0.92 × 0.92 × 10</div> </div>	= 8.464	8.46	m ²
<div> <div>6. 基面整正</div> <div>0.92 × 0.92 × 10</div> </div>	= 8.464	8.46	m ²
<div> <div>5. グレーチング蓋(T-2)</div> <div>(500 × 500)</div> </div>	= 10.000	10	枚

<div> <div>集水枡工 (F)</div> </div>			10箇所当り
<div> <div>1. プレキャスト枡</div> <div>(300×300×800)</div> </div>	= 10.000	10	個
<div> <div>2. インバートコンクリート (18-8-25BB)</div> <div>0.30 × 0.30 × 0.10 × 10</div> </div>	= 0.090	0.09	m ³
<div> <div>3. 基礎コンクリート (18-8-25BB)</div> <div>0.60 × 0.60 × 0.10 × 10</div> </div>	= 0.360	0.36	m ³
<div> <div>4. 同上型枠</div> <div>(0.60 + 0.60) × 0.10 × 2 × 10</div> </div>	= 2.400	2.40	m ²
<div> <div>5. 基礎材 (RC-40, t=10cm)</div> <div>0.70 × 0.70 × 10</div> </div>	= 4.900	4.90	m ²
<div> <div>6. 基面整正</div> <div>0.70 × 0.70 × 10</div> </div>	= 4.900	4.90	m ²
<div> <div>5. グレーチング蓋 (T-2)</div> <div>(300 × 300)</div> </div>	= 10.000	10	枚

[illegible]

構造物撤去工集計表

名 称	規 格	単 位	数 量		
構造物撤去工					
フェンス		m	20		
構造物取壊し工					
コンクリート構造物	無筋	m3	7		
〃	鉄筋	〃	5		
石積		〃	18		
石材		〃	4		
アスファルト版	t=10cm以下	m2	67		
アスファルト版切断	t=15cm以下	m	2		
運搬処理工					
殻運搬・処分	無筋	m3	7		
〃	鉄筋	〃	5		
〃	玉石	〃	18		
〃	石材	〃	4		
〃	アスファルト	〃	3		
現場発生品運搬		t	0.1		

#

		1式当り
7. アスファルト版切断(t=15cm以下)		m
=	2. 10	2. 1
8. 殻運搬・処分(無筋)		m ³
=	6. 563	6. 6
9. 殻運搬・処分(鉄筋)		m ³
=	5. 029	5. 0
10. 殻運搬・処分(玉石)		m ³
=	18. 247	18
11. 殻運搬・処分(石材)		m ³
=	4. 376	4. 4
12. 殻運搬・処分(アスファルト)		m ³
66. 94 × 0. 04	=	3
13. 現場発生品運搬		t
5. 8kg/m × (8. 8 + 11. 4)	=	0. 1

[illegible]

0 計 算 書			
名 称	計 算 式	単 位	数 量
仮設工			
濁水処理工 (1) [設置撤去]	= 1.0	箇所	1
濁水処理工 (2) [設置撤去]	= 2.0	箇所	2
汚濁防止フェンス (連続フロートφ400) 3×20m [設置撤去]	L = 45.0 = 45.0	m	45

単 位 数 量 計 算 書

1箇所当り

工 種	濁水処理工(1)		
名 称	計 算 式	単位	数 量
土のう積 〔 62cm×48cm 小口並べ 〕	$0.60 \times 0.48 - (3.14/4 \times 0.318^2) = 0.200$	m ²	0.2
塩ビ管 〔 VPφ300 〕	$0.50 = 0.5$	m	0.5

単 位 数 量 計 算 書

1箇所当り

工 種	濁水処理工(2)		
名 称	計 算 式	単位	数 量
土のう積 〔 62cm×48cm 小口並べ 〕	0.60×0.18 = 0.108	m ²	0.1
濁水防止フィルター 〔 天然ヤシ繊維 〕 φ30cmL=1.0m	1.0×2 = 2.0	m	2.0