

[illegible]

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	掘削		路床盛土						摘 要
		A	V	A	V					
NO. 0	0.000	1.9	-	0.0	-					拡幅箇所
NO. 1	20.000	8.2	101.0	0.2	2.0					
NO. 2	20.000	8.9	171.0	0.1	3.0					
NO. 3	20.000	7.2	161.0	0.1	2.0					
EP.	10.800	7.1	77.2	0.1	1.1					
NO. 0	0.000	0.2	-							舗装打替箇所
NO. 1	20.000	0.2	4.0							
NO. 2	20.000	0.2	4.0							
NO. 3	20.000	0.3	5.0							
EP.	20.000	0.3	6.0							
計	150.800		529.2		8.1					

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	床掘		埋戻						摘 要
		A	V	A	V					
NO. 0	0.000	0.6	-	0.4	-					拡幅箇所
NO. 1	20.000	0.6	12.0	0.4	8.0					
NO. 2	20.000	0.6	12.0	0.4	8.0					
NO. 3	20.000	0.6	12.0	0.4	8.0					
EP.	10.800	0.6	6.5	0.4	4.3					
計	70.800		42.5		28.3					

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	切土法面								摘 要
		A	V							
NO. 0	0.000	0.8	-							拡幅箇所
NO. 1	20.000	2.6	34.0							
NO. 2	20.000	2.9	55.0							
NO. 3	20.000	1.9	48.0							
EP.	10.800	2.1	21.6							
計	70.800		158.6							

排水構造物工 数量調書

[illegible]

<div> <div>U 型 側 溝 工 (A)</div> </div>			10m当り
<div> <div>1. U型側溝</div> <div>(3種, 300A)</div> </div>	= 10.000	10.0	m
<div> <div>2. 敷モルタル(1:3)</div> <div>0.36 × 0.03 × 10.00</div> </div>	= 0.108	0.11	m3
<div> <div>3. 基礎材 (RC-40, t=10cm)</div> <div>0.56 × 10.00</div> </div>	= 5.600	5.60	m2
<div> <div>4. 基面整正</div> <div>0.56 × 10.00</div> </div>	= 5.600	5.60	m2

<div>U 型 側 溝 工 (B)</div>			10m当り
1. U型側溝			
G300A	= 10.000	10.0	m
2. 敷モルタル(1:3)			
0.48 × 0.02 × 10.00	= 0.096	0.10	m3
3. プレキャスト基礎板 (B620 × L1000)			
10.00 / 1.00	= 10.000	10	枚
4. 基礎材 (RC-40, t=15cm)			
0.62 × 10.00	= 6.200	6.20	m2
5. 基面整正			
0.62 × 10.00	= 6.200	6.20	m2

[illegible][illegible]

側 溝 蓋

1.U型側溝工用（3種,300A）

1-1.グレーチング蓋(A)

69.9 / 10.00 = 6.99 7

計 7

枚

7

1-2.コンクリート蓋(A)

69.9 / 0.50 - 7

= 132.80 133

計 133

枚

133

1 式当り

集水枿工	数量調書
------	------

[illegible]

集水枡工

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 m3

3. 基礎コンクリート(18-8-25BB)

0.82 × 0.82 × 0.10 × 10

= 0.672

0.67 m3

4. 同上型枠

(0.82 + 0.82) × 0.10 × 2 × 10

= 3.280

3.28 m2

5. 基礎材

0.92 × 0.92 × 10

= 8.464

8.46 m2

6. 基面整正

0.92 × 0.92 × 10

= 8.464

8.46 m2

7. グレーチング蓋 (500×500,T-25)

= 10.000

10 枚

舗装工集計表

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=4cm)

別紙 計算用紙より			m2
551.61	=	551.61	551.6

1-2. 路盤(粒調碎石, M-30, t=10cm)

別紙 計算用紙より			m2
551.61	=	551.61	551.6

舗 装 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	表層 As, t=4cm		路盤 M-30, t=10cm						摘 要
		L	A	L	A					
NO. 0	0.000	4.91	-	4.91	-					拡幅箇所
NO. 1	20.000	5.13	100.40	5.13	100.40					
NO. 2	20.000	4.82	99.50	4.82	99.50					
NO. 3	20.000	5.19	100.10	5.19	100.10					
EP.	10.800	5.20	56.11	5.20	56.11					
NO. 0	0.000	2.05	-	2.05	-					舗装打替箇所
NO. 1	20.000	2.48	45.30	2.48	45.30					
NO. 2	20.000	2.00	44.80	2.00	44.80					
NO. 3	20.000	3.00	50.00	3.00	50.00					
EP.	20.000	2.54	55.40	2.54	55.40					
計	150.800		551.61		551.61					

[illegible][illegible]

構 造 物 撤 去 工

1式当り

1. コンクリート構造物取壊し 構造物取壊し工断面図より

無筋分

集水桝

$$\begin{aligned} & 0.80 \times 0.80 \times 0.64 - (0.50 \times 0.50 \\ & \times 0.40 + 0.63 \times 0.63 \times 0.09) = 0.27 \end{aligned}$$

有筋分

集水桝蓋

$$0.63 \times 0.63 \times 0.09 = 0.04$$

U字溝(180B)

$$(0.25 \times 0.22 - 0.18 \times 0.18) \times 11.6 = 0.26$$

管渠(HP 250)

$$/4 \times (0.306^2 - 0.25^2) \times 3.50 = 0.09$$

U字溝(240)

$$(0.33 \times 0.29 - 0.24 \times 0.24) \times 49.8 = 1.90$$

$$\text{計} \quad 2.29$$

$$\text{計} \quad 2.56$$

m3

2.6

2. アスファルト舗装版取壊し

別紙計算書より

$$= 368.00$$

m2

368.00

3. アスファルト版切断

$$2.05 + 3.13$$

$$= 5.18$$

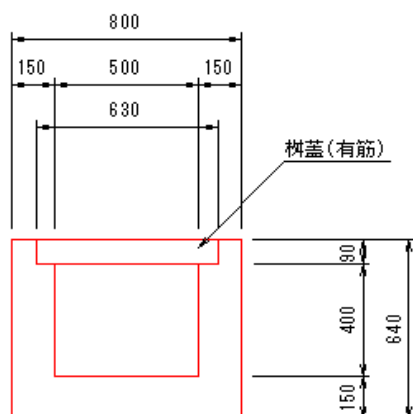
m

5.2

構造物取壊し断面図

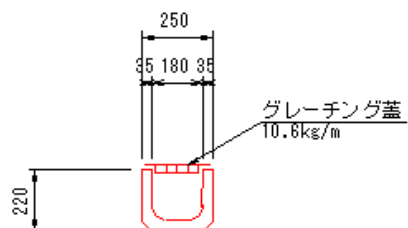
集水桝

(無筋)



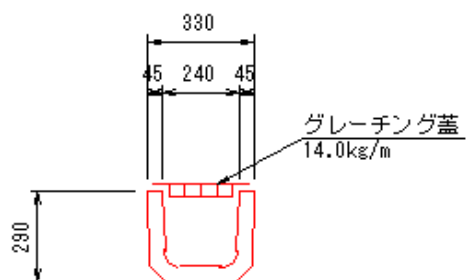
U字溝 (180)

(有筋)



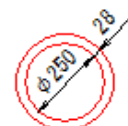
U字溝 (240)

(有筋)



ヒューム管 (φ250)

(有筋)



取 壊 し 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	As舗装 t=4cm								摘 要
		L	A							
NO. 0	0.000	2.54	-							拡幅箇所
NO. 1	20.000	2.43	49.70							
NO. 2	20.000	2.17	46.00							
NO. 3	20.000	2.48	46.50							
EP.	10.800	3.13	30.30							
NO. 0	0.000	2.05	-							舗装打替箇所
NO. 1	20.000	2.48	45.30							
NO. 2	20.000	2.00	44.80							
NO. 3	20.000	3.00	50.00							
EP.	20.000	2.54	55.40							
小 計	150.800		368.00							

[illegible]

運 搬 処 理 工

1式当り

1. 殻運搬 (無筋コンクリート)

$$= 0.27 \quad \text{m3} \quad 0.3$$

2. 殻運搬 (鉄筋コンクリート)

$$= 2.29 \quad \text{m3} \quad 2.3$$

3. 殻運搬 (アスファルト)

$$368.00 \times 0.04 = 14.72 \quad \text{m3} \quad 14.7$$

4. 殻処分 (無筋コンクリート)

$$= 0.27 \quad \text{m3} \quad 0.3$$

5. 殻処分 (鉄筋コンクリート)

$$= 2.29 \quad \text{m3} \quad 2.3$$

6. 殻処分 (アスファルト)

$$368.00 \times 0.04 = 14.72 \quad \text{m3} \quad 14.7$$

7. 現場発生品運搬

$$\begin{array}{l} 10.6 \times 11.6 \\ 14.0 \times 49.8 \end{array} \quad \begin{array}{l} = 122.96 \\ = 697.20 \\ \hline \text{計} \quad 820.16 \end{array} \quad \begin{array}{l} \\ \\ 0.8 \end{array} \quad \text{t}$$

[illegible]

[illegible]

竹林撤去工計算用紙

測 点	距 離 (m)	竹林撤去								摘 要
		L	A							
NO. 0	0.000	1.1	-							
NO. 1	20.000	3.1	42.0							
NO. 2	20.000	4.6	77.0							
NO. 3	20.000	3.8	84.0							
EP.	10.800	3.6	40.0							
計	70.800		243.0							