

[illegible][illegible]

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	掘削		路床盛土		路肩盛土		床掘		摘 要
		A	V	A	V	A	V	A	V	
EC. 2	0.000	0.1	-	1.0	-	0.2	-	0.3	-	
IP. 3	23.225	0.1	2.3	1.0	23.2	0.2	4.6	0.3	7.0	EC.2参照
同 所	0.000	0.1	-	0.4	-	0.3	-	0.1	-	
EP.	11.275	0.2	1.7	0.2	3.4	0.1	2.3	0.7	4.5	
IP. 3 付近	0.000							1.0	-	
同 所	4.800							1.0	4.8	
計	39.300		4.0		26.6		6.9		16.3	

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	埋戻		盛土法面						摘 要
		A	V	L	A					
EC. 2	0.000	0.2	-	0.4	-					
IP. 3	23.225	0.2	4.6	0.4	9.3					EC. 2参照
同 所	0.000	0.1	-	0.6	-					
EP.	11.275	0.4	2.8	0.6	6.8					
IP. 3 付近	0.000	0.8	-							
同 所	4.800	0.8	3.8							
計	39.300		11.2		16.1					

[illegible][illegible]

張コンクリート工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	張コンクリート (斜面部)		張コンクリート (水平部)						摘 要
		L	A	L	A					
EC. 2	0.000	0.4	-	0.5	-					
IP. 3	23.225	0.4	9.3	0.5	11.6					EC. 2参照
同 所	0.000	0.6	-	0.5	-					
EP.	11.275	0.6	6.8	0.5	5.6					
計	34.500		16.1		17.2					

小口止めコンクリート

10箇所当り

1. コンクリート (18-8-25BB)

$$\frac{1}{2} \times (1.333 + 0.637) \times 0.478 \times 0.200$$
$$\times 10 = 0.942$$

m3
0.94

2. 同上型枠

$$\frac{1}{2} \times (1.333 + 0.637) \times 0.478 \times 2 = 0.942$$
$$0.844 \times 0.200 = 0.169$$
$$(0.942 + 0.169) \times 10 = 11.110$$

m2
11.11

3. 基面整正

$$1.333 \times 0.200 \times 10 = 2.666$$

m2
2.67

[illegible][illegible]

<div>U 型 側 溝 工 (A)</div>			10m当り
1. U型側溝 (3種, 300B)	= 10.000	10.0	m
2. 敷モルタル(1:3) 0.33 × 0.03 × 10.00	= 0.099	0.10	m ³
3. 基礎材(RC-40, t=10cm) 0.53 × 10.00	= 5.300	5.30	m ²
4. 基面整正 0.53 × 10.00	= 5.300	5.30	m ²

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

[illegible][illegible]

側溝蓋

グレーチング蓋は、すべて、細目とする。

1 式当り

1. U型側溝工用 (3種, 300)

1-1. グレーチング蓋 (A)

23. 1	／	10. 00	=	2. 31	≒	2
12. 1	／	10. 00	=	1. 21	≒	1
						計 3

枚

3

1-2. コンクリート蓋 (A)

			枚			
23. 1	／	0. 50	—	2		
			=	44. 20	≒	44
			枚			
12. 1	／	0. 50	—	1		
			=	23. 20	≒	23
						計 67

枚

67

台付管工

10m当り

1. 台付管 (φ 300)	= 10.000	10.00m
2. 敷モルタル (1:3) 0.24 × 0.03 × 10.00	= 0.072	0.07m ³
3. 基礎材 (RC-40, t=15cm) 0.44 × 10.00	= 4.400	4.40m ²
4. 基面整正 0.44 × 10.00	= 4.400	4.40m ²

集水枿工	数量調書
------	------

[illegible]

集水枡工 (B)

(500×500×650)

10基当り

1. コンクリート (18-8-25BB)

	0.800	×	0.800	×	0.800		=	0.512
—	0.630	×	0.630	×	0.071		=	−0.028
—	0.500	×	0.500	×	0.579		=	−0.145
—	0.400	×	0.300	×	0.150		=	−0.018
—	0.300	×	0.300	×	0.150		=	−0.014
—	$\pi/4$	×	0.300	\wedge	2	×	0.150	= −0.011
							計	0.296
	0.296	×	10				=	2.960

2.96

2. 同上型枠

	0.800	×	0.800	×	4		=	2.560
	0.500	×	(0.800	−	0.071)	×	4	= 1.458
	(0.400	+	0.300)	×	2	×	0.150	= 0.210
	(0.300	+	0.300)	×	2	×	0.150	= 0.180
−	0.400	×	0.300	×	2			= −0.240
−	0.300	×	0.300	×	2			= −0.180
−	$\pi/4$	×	0.300	^	2	×	2	= −0.141
							計	3.847
	3.847	×	10					= 38.470

38.47

3. 基礎材 (RC-40, t=10cm)

0.90	×	0.90	×	10	=	8.100
------	---	------	---	----	---	-------

8.10 m2

4. 基面整正

0.90	×	0.90	×	10	=	8.100
------	---	------	---	----	---	-------

8.10 m2

5. グレーチング蓋 (T-25)

(500×500)	=	10.000
-----------	---	--------

10 枚

舗装集計表

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=40mm)

別紙 計算用紙より
145.78 = 145.78 146 m2

1-2. 路盤(粒度調整碎石, M-30, t=100mm)

別紙 計算用紙より
145.78 = 145.78 146 m2

鋪 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					
EC. 2	0.000	4.88	-	4.88	-					
IP. 3	23.225	4.48	108.69	4.48	108.69					
EP.	11.275	2.10	37.09	2.10	37.09					
小 計	34.500		145.78		145.78					

[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(無筋)

ブロック積み

$$\begin{aligned} & \{ 1/2 \times 0.418 \times 0.167 + 1.077 \times 0.45 \\ & + 1/2 \times (0.10 + 0.518) \times 0.167 \\ & + 0.518 \times 0.10 \} \times 10.6 \end{aligned}$$

$$= 6.603$$

$$\text{計} \quad 6.603$$

m3

6.60

2. コンクリート構造物取壊し(鉄筋)

集水桝(B)

$$\begin{aligned} & 0.57 \times 0.57 \times 0.60 - 0.45 \times 0.45 \\ & \times 0.55 \end{aligned}$$

$$= 0.084$$

U字溝(300B)

$$\begin{aligned} & (0.40 \times 0.36 - 0.30 \times 0.30) \times (16.8 \\ & + 11.8) \end{aligned}$$

$$= 1.544$$

管渠(HP φ300)

$$0.03 \times 17.9$$

$$= 0.537$$

$$\text{計} \quad 2.165$$

m3

2.17

3. アスファルト舗装版取壊し

別紙計算書より

$$= 81.54$$

m2

81.54

5. アスファルト版切断

$$5.0 + 2.1$$

$$= 7.1$$

m

7.10

取 壊 し 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	As舗装 t=4cm								摘 要
		L	A							
EC. 2	0.000	2.56	-							
IP. 3	23.225	2.35	57.02							
EP.	11.275	2.00	24.52							
小 計	34.500		81.54							

[illegible]

運 搬 処 理 工

1式当り

1. 殻運搬(鉄筋コンクリート)

= 2.165 m3
2.17

2. 殻運搬(無筋コンクリート)

= 6.603 m3
6.60

3. 殻運搬(アスファルト)

81.54 × 0.08 = 6.523 m3
6.52

4. 殻処分(鉄筋コンクリート)

= 2.165 m3
2.17

5. 殻処分(無筋コンクリート)

= 6.603 m3
6.60

6. 殻処分(アスファルト)

81.54 × 0.08 = 6.523 m3
6.52

仮 設 工

交通誘導員

= 1.000 式 1.00