

(一式当り)

掘削	舗装数量より												
	V=	130.40	×	0.10			=	13.04	m3	13.0			
作業土工													
床掘	V=	8.20								=	8.20		
(側溝)	V=	2.48								=	2.48		
(集水桝)	V=	0.74								=	0.74		
(コンクリート工)										=	11.42	m3	11.4
埋戻													
(側溝)	V=	4.72								=	4.72		
(集水桝)	V=	1.26								=	1.26		
										=	5.98	m3	6.0
残土処分	V=	13.04	+	11.42	-	5.98	/	0.90	=	17.82	m3	17.8	

排水構造物工

U型側溝 3種300A	L=	図面より 20.50	=	20.50	m	20.5
床掘（側溝）	V=	図面より 20.50 × 0.40	=	8.20	m3	8.2
埋戻（側溝）	V=	図面より 20.50 × 0.23	=	4.72	m3	4.7
側溝蓋 コンクリート 3種300	N=	39.00	=	39.00	枚	39.0
グレーチング 市章付 T-25	N=	2.00	=	2.00	枚	2.0
プレキャスト集水桝 500×500×800	N=	1.00	=	1.00	基	1.0
床掘（集水桝）	V=	図面より 1.63 × 1.52	=	2.48	m3	2.5
埋戻（集水桝）	V=	図面より 0.83 × 1.52	=	1.26	m3	1.3
張コンクリート 18-8-25BB	A=	図面より 0.10 × 20.50	=	2.05	m2	2.1

[illegible]

端 部 处 理 工

1箇所当り

1. 端部処理 (コンクリート 18-8-25BB)

$$0.495 \times 0.520 \times 0.150 = 0.039 \quad 0.04$$

2. 端部型枠

$$0.495 \times 0.520 \times 2.000 = 0.515$$

0.199	×	0.820	×	2.000		0.318
0.495	×	0.150	×	2.000	=	0.149
						m2

$$\text{計} = 0.663$$

3. 端部基礎材 (RC-40, $t=10\text{cm}$)

$$0.56 \times 0.15 = 0.084 \approx 0.08 \text{ mZ}$$

4. 端部基面整正

$$0.56 \times 0.15 = 0.084 \quad | \quad 0.08 \quad \text{mZ}$$

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)

20.5

／

10.00

=

2.05

×

2

計2

枚

2

1-2. コンクリート蓋 (A)

20.5

／

0.50

—

枚
2

=

39.00

×

39

計39

39

<div>集水枡工</div> <div>(500×500×800)</div>			10基当り
1. プレキャスト集水枡 500×500×800			
側溝用AS枡相当品 グレーチング付き	= 10.000	10.00	基
2. インバートコンクリート 18-8-25BB			
0.500 × 0.500 × 0.050 × 10.000	= 0.130	0.13	m3
3. 基礎コンクリート 18-8-25BB			
0.820 × 0.820 × 0.100 × 10.000	= 0.670	0.67	m3
4. 基礎コンクリート型枠			
0.820 × 0.100 × 4.000 × 10.000	= 3.280	3.28	m3
5. 基礎材 (RC-40, t=10cm)			
0.92 × 0.92 × 10	= 8.464	8.46	m2
4. 基面整正			
0.92 × 0.92 × 10	= 8.464	8.46	m2

コンクリート工計算書

(一式当り)

コンクリート工 18-8-40BB 型枠 床掘 (コンクリート工)	平面図、標準断面図より					
	V=	0.63	×	0.53	×	8.20
					=	2.74
					m3	2.7
	A=	0.63	×	0.53	×	2.00
		+	0.63	×	8.20	
					=	5.83
					m2	5.8
	図面より					
	V=	0.09	×	8.20		
					=	0.74
					m3	0.7

舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工

表層工
(top13 t=50)

A=

舗装面積計算書より
130.40

=

130.40

m²

130.4

上層路盤工
(M-30, t=130)

A=

舗装面積計算書より
130.40

=

130.40

m²

130.4

面積計算書 (舗 装 工)											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	表 層			上 層 路 盤			下 層 路 盤		
			幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)
NO. 0	NO. 0	20.00	3.50			3.50					
				3.25	65.00		3.25	65.00			
NO. 1	NO. 0 + 20.00	20.00	3.00			3.00					
				3.00	60.00		3.00	60.00			
NO. 2	NO. 1 + 20.00	1.80	3.00			3.00					
				3.00	5.40		3.00	5.40			
E. P. (NO. 2+1.8)	NO. 2 + 1.80		3.00			3.00					
合計		41.80			130.40			130.40			0.00

構造物撤去工計算書

(一式当り)

構造物取壊し工

舗装版切断
(コンクリート)
(t=15cm以下)

取壊し平面図より
L= 4.50 + 20.50

= 25.00

m

25.0

Co取壊し
(無筋)

取壊し平面図及び下図より
V1= 36.30 × 0.025
V2= 20.50 × 0.020
V3= 15.00 × 0.100
V4= 16.00 × 0.130

= 0.91

m³

= 0.41

m³

= 1.50

m³

= 2.08

m³

計 4.90

4.9

運搬処理工

殻運搬
(無筋Co)

V= 4.90

= 4.90

m³

4.9

殻処分
(無筋Co)

殻運搬より
V= 4.90

= 4.90

m³

4.9

既設側溝〈無筋Co〉取壊し 断面図 S=1/20



Co構造物取壊し〈無筋〉 S=1/100



