

土工計算書					
掘削	V=	平面図・標準断面図より 0.39 × 43.50	=	16.97	m <sup>3</sup>
床掘	V=	平面図・標準断面図より 1.01 × 43.50	=	43.94	m <sup>3</sup>
埋戻し	V=	平面図・標準断面図より 0.72 × 43.50	=	31.32	m <sup>3</sup>
掘削床掘総計		掘削	V	=	m <sup>3</sup>
盛土埋戻総計		床掘	V	=	m <sup>3</sup>
残土処理	V=	( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) / 0.9		=	m <sup>3</sup>

排水構造物工計算書							
側溝工							
自由勾配側溝 (300×300)	L=	平面図より 40.00	+	29.00	=	69.00	m 69.0
自由勾配側溝 (300×400)	L=	平面図より 10.00			=	10.00	m 10.0
U型側溝 (3種250A)	L=	平面図より 2.70	+	3.50	=	6.20	m 6.2
コンクリート蓋 (自由勾配側溝用) (3種,B300)	N=	(79.00 ÷ 2.00)	×	2.00	- 8.00	= 71.00	枚 71.0
グレーチング蓋 (自由勾配側溝用) (3種,B300)	N=	79.00 ÷ 10.00				8.00	枚 8.0
コンクリート蓋 (U型側溝用) (3種,B250)	N=	6.20 ÷ 0.50				13.00	枚 13.0
電柱迂回暗渠側溝 (300A)	L=	2.00			=	2.00	m 2.0
集水枡工							
集水枡 (300×300×500)	N=	2.00			=	2.00	基 2.0

# 自由勾配側溝工

(300×300)

10m当り

## 1. 自由勾配側溝

$$10.00 \div 2.00 = 5.000$$

個

5.0

## 2. インバートコンクリート (18-8-25BB)

$$1/2 \times (0.050 + 0.110) \times 20.000 \times 0.300 = 0.480$$

$$1/2 \times (0.110 + 0.050) \times 9.000 \times 0.300 = 0.216$$

$$1/2 \times (0.050 + 0.110) \times 20.000 \times 0.300 = 0.480$$

$$1/2 \times (0.110 + 0.050) \times 20.000 \times 0.300 = 0.480$$

$$\text{計} \quad 1.656$$

m3

$$1.66 \div 69.00 \times 10.00 = 0.240$$

0.24

## 3. 基礎コンクリート(18-8-25BB)

$$0.51 \times 0.10 \times 10.00 = 0.510$$

m3

0.51

## 4. 同上型枠

$$0.10 \times 10.00 \times 2 = 2.000$$

m2

2.00

## 5. 基礎材 (RC-40, t=10cm)

$$0.61 \times 10.00 = 6.100$$

m2

6.10

## 6. 基面整正

$$0.61 \times 10.00 = 6.100$$

m2

6.10

# 自由勾配側溝工

(300×400)

10m当り

## 1. 自由勾配側溝

$$10.00 \div 2.00$$

$$= 5.000$$

個

$$5.0$$

## 2. インバートコンクリート (18-8-25BB)

$$1/2 \times (0.150 + 0.100) \times 10.000 \times 0.300$$

$$= 0.375$$

$$0.375 \div 10.000 \times 10.000$$

$$= 0.375$$

m3

$$0.38$$

## 3. 基礎コンクリート(18-8-25BB)

$$0.51 \times 0.10 \times 10.00$$

$$= 0.510$$

m3

$$0.51$$

## 4. 同上型枠

$$0.10 \times 10.00 \times 2$$

$$= 2.000$$

m2

$$2.00$$

## 5. 基礎材 (RC-40, t=10cm)

$$0.61 \times 10.00$$

$$= 6.100$$

m2

$$6.10$$

## 6. 基面整正

$$0.61 \times 10.00$$

$$= 6.100$$

m2

$$6.10$$

			10m当り
<u>U 型 側 溝 工</u>			
1.U型側溝(3種,250)			
10.00 ÷ 2.00	= 5.000	5.0	個
2.敷モルタル(1:3)			
0.30 × 0.03 × 10.00	= 0.090	0.09	m3
3.基礎材(RC-40, t=10cm)			
0.50 × 10.00	= 5.000	5.00	m2
4.基面整正			
0.50 × 10.00	= 5.000	5.00	m2

電 柱 迂 回 暗 渠

10m当り

1. 電柱迂回暗渠(3種, 300A)

$10.00 \div 2.00$

$= 5.000$

個

5.0

2. 敷モルタル(1:3)

0.15

$= 0.150$

m3

0.15

3. 基礎材(RC-40, t=10cm)

7.00

$= 7.000$

m2

7.00

4. 基面整正

7.00

$= 7.000$

m2

7.00

<div> <div>集水枡工</div> <div>( 300 × 300 × 500 )</div> </div>			10基当り
1. 側溝用AS枡相当品			基
( 300 × 300 × 500 )	= 10.000	10.0	
2. インバートコンクリート ( 18-8-25BB )			m3
0.300 × 0.300 × 0.050 × 10.000	= 0.045	0.05	
3. 基礎コンクリート ( 18-8-25BB )			m3
0.60 × 0.60 × 0.10 × 10.000	= 0.360	0.36	
4. 同上型枠			m2
( 0.60 + 0.60 ) × 0.10 × 2.00 × 10.00	= 2.400	2.40	
5. 基礎材 ( RC-40, t=10cm )			m2
0.70 × 0.70 × 10.00	= 4.900	4.90	
6. 基面整正			m2
0.70 × 0.70 × 10.00	= 4.900	4.90	
7. グレーチング蓋 ( T-25 )			枚
( 300 × 300 )	= 10.000	10	

舗装工計算書

アスファルト舗装工

車道舗装

表層  
(t=40)

A= 舗装面積計算書より  
153.43

= 153.43

= 153.43

m<sup>2</sup>

153.4

上層路盤工  
(M-30, t=100)

A= 表層工より  
153.43

= 153.43

= 153.43

m<sup>2</sup>

153.4



舖 装 面 積 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 ( m )	表 層			路 盤			不 陸 整 正		
			幅 ( m )	平 均 ( m )	面 積 ( m <sup>2</sup> )	幅 ( m )	平 均 ( m )	面 積 ( m <sup>2</sup> )	幅 ( m )	平 均 ( m )	面 積 ( m <sup>2</sup> )
NO.0	NO.0	0.00	3.50								
No.1	NO.1	20.00	3.30	3.40	68.00						
No.2	NO.2	20.00	3.30	3.30	66.00						
No.2+3.5	NO.2 + 3.50	3.50	7.80	5.55	19.43						
合計		43.50			153.43						

区画線工計算書

区画線  
(白,幅30cm,実線)

(停止線)  
L= 2.30 + 3.70  
No.0付近:2.3m、No.2付近:3.7m

= 6.00

= 6.00

m

6.0

区画線  
(白,幅15cm換算,文字・記号)

(止まれ)  
L= 18.60 × 2.00  
18.6m/箇所

= 37.20

= 37.20

m

37.2

道路附属施設工計算書

雑工

間詰めコンクリート (t=10cm)	平面図より									
	L=	40.00	+	0.50	+	2.70	+	29.0		
		+	10.00	+	0.50	+	3.50	=	86.20	
								=	86.20	m 86.2

間 詰 め コ ン ク リ ー ト

(10m当り)

名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.100 \times 0.100 \times 10.000 = 0.100$	m <sup>3</sup>	0.10
目地材 ( <small>瀝青繊維質目地材, t=10mm</small> )	$A = 0.100 \times 0.100 \times 1.000 = 0.010$	m <sup>2</sup>	0.01

構造物撤去工計算書						
構造物取壊し工						
コンクリート 構造物取壊し	V=	平面図・標準断面図より 0.15      ×      43.50	=	6.53	m <sup>3</sup>	6.5
			=	6.53		
アスファルト 舗装版取壊し ( t=10cm以下 )	A=	取壊し面積計算書より 170.43	=	170.43	m <sup>2</sup>	170.4
			=	170.43		
舗装版切断 ( アスファルト ) ( t=15cm以下 )	L=	8.20 No.2+3.5横断：8.2m	=	8.20	m	8.2
			=	8.20	m	
運搬処理工						
殻運搬 ( 無筋コンクリート )	V=	コンクリート構造物取壊しより 6.53	=	6.53	m <sup>3</sup>	6.5
			=	6.53		
殻運搬 ( アスファルト )	V=	アスファルト舗装版取壊しより 170.43    ×    0.04	=	6.82	m <sup>3</sup>	6.8
			=	6.82		
殻処分 ( 無筋コンクリート )	V=	殻運搬より 6.53	=	6.53	m <sup>3</sup>	6.5
			=	6.53		
殻処分 ( アスファルト )	V=	殻運搬より 6.82	=	6.82	m <sup>3</sup>	6.8
			=	6.82		

取 壊 し 数 量 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	コ ン ク リ ー ト 舗 装			ア ス フ ァ ル ト 舗 装			無 筋 コ ン ク リ ー ト		
			幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	断 面 積 (m <sup>2</sup> )	平 均 (m <sup>2</sup> )	体 積 (m <sup>3</sup> )
NO.0	NO.0	0.00				3.85					
No.1	NO.1	20.00				3.70	3.78	75.60			
No.2	NO.2	20.00				3.70	3.70	74.00			
No.2+3.5	NO.2 + 3.50	3.50				8.20	5.95	20.83			
合計		43.50						170.43			