

数量集計表 (1)

工種	種別	細別	規格	単位	数量	摘要
市道桧山路17号線						
土工				式	1	
	掘削工			式	1	
		掘削	砂質土	m <sup>3</sup>	41	
	路体盛土工			式	1	
		路体盛土	W<2.5m	m <sup>3</sup>	2	
		〃	2.5m≦W<4.0m	m <sup>3</sup>	4	
	路床盛土工			式	1	
		路床盛土	W<2.5m	m <sup>3</sup>	2	
		〃	2.5m≦W<4.0m	m <sup>3</sup>	12	
		〃	4.0m≦W	m <sup>3</sup>	64	
	作業土工			式	1	
		床掘		m <sup>3</sup>	25	
		埋戻		m <sup>3</sup>	36	
	不足土工			式	1	
		購入土		m <sup>3</sup>	60	
	法面整形工			式	1	
		盛土法面整形		m <sup>2</sup>	42	
コンクリート工				式	1	
	防草コンクリート工			式	1	
		防草コンクリート(1)	18-8-25BB, t=100	式	1	
		防草コンクリート(2)	18-8-25BB, t=100	m <sup>2</sup>	2	
		防草コンクリート(3)	18-8-25BB, t=100	式	1	









<u>土</u> <u>工</u>		1式当り	
掘削工			
掘削		= 40.6	41 m <sup>3</sup>
路体盛土工			
路体盛土工	W < 2.5m	= 1.6	2 m <sup>3</sup>
路体盛土工	2.5m ≤ W < 4.0m	= 4.0	4 m <sup>3</sup>
路床盛土工			
路床盛土工	W < 2.5m	= 1.6	2 m <sup>3</sup>
路床盛土工	2.5m ≤ W < 4.0m	= 11.9	12 m <sup>3</sup>
路床盛土工	4.0m ≤ W	= 63.8	64 m <sup>3</sup>
作業土工			
床掘	0.0 + 25.3	= 25.3	25 m <sup>3</sup>
埋戻	18.5 + 17.8	= 36.3	36 m <sup>3</sup>
床掘集計 作業土工	25.3 + 0.6	= 25.9	
埋戻し集計 作業土工	36.3 + 0.5	= 36.8	
不足土工			
購入土	40.6 + 25.9 - (1.6 + 4.0 + 1.6)		
+ 11.9 + 63.8 + 36.8 ) / 0.9		= 66.5	
66.5 × 0.9		= 59.9	60 m <sup>3</sup>

# 法面整形工

1式当り

## 1. 法面整形(盛土)

法面整形工計算より

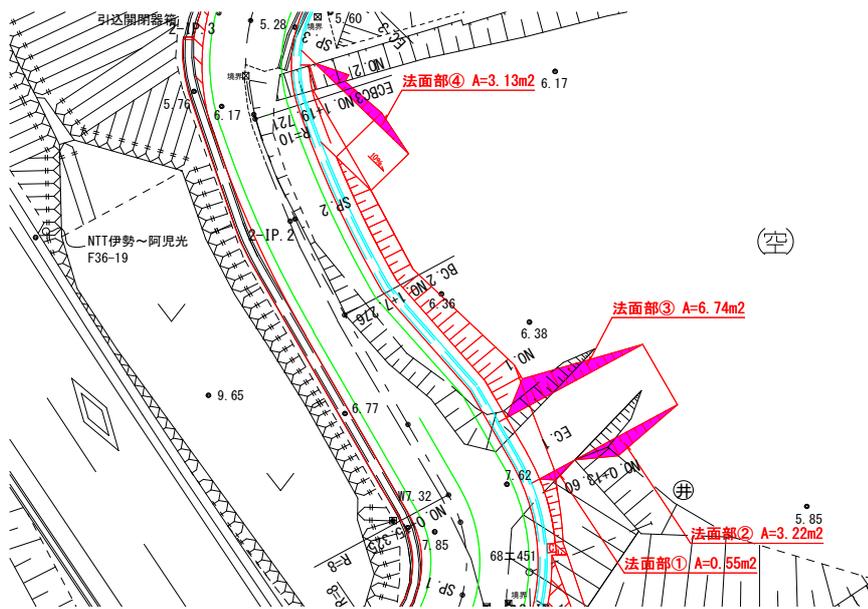
$$= 36.30$$

m<sup>2</sup>

42

法面部(下図より)

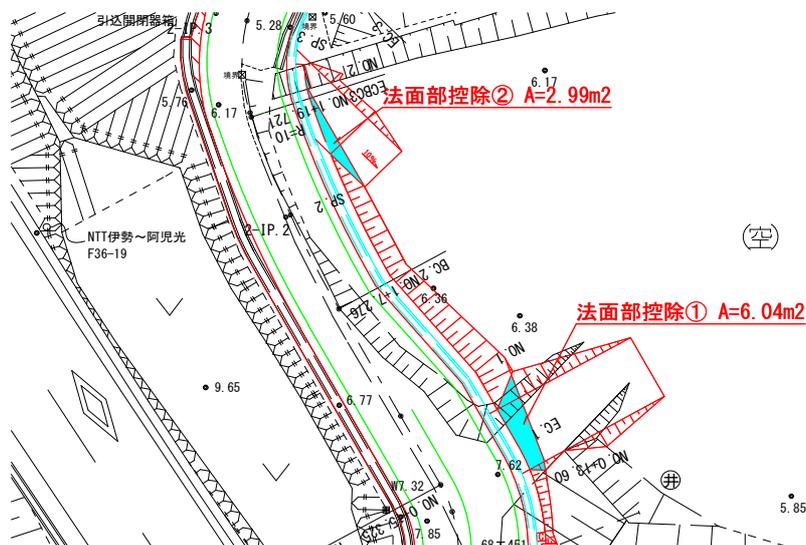
$$(0.55 + 3.22 + 6.74 + 3.13) / 1.50 \times 1.80 = 16.37$$



法面部控除分(下図より)

$$(6.04 + 2.99) / 1.50 \times 1.80 = -10.84$$

$$\Sigma = 41.83$$



# 土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	機械掘削								摘 要
		A	V							
NO. 0	0.000	1.0	-							
NO. 0 + 3.324	3.324	0.6	2.7							
NO. 0 + 5.400	2.076	0.6	1.2							
NO. 0 + 9.325	3.925	7.5	15.9							
NO. 0 + 13.600	4.275	0.0	16.0							
NO. 1	6.400	0.0	0.0							
NO. 1 + 19.721	19.721	0.1	1.0							
NO. 2 + 11.321	11.600	0.3	2.3							
NO. 2 + 16.320	4.999	0.3	1.5							
計	56.320		40.6							

# 土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	路体 ( $W < 2.5m$ )		路体 ( $2.5m \leq W < 4.0m$ )		路体 ( $4.0m \leq W$ )				摘 要
		A	V	A	V	A	V			
NO. 0	0.000	0.0	-	0.0	-	0.0	-			
NO. 0 + 3.324	3.324	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0			
NO. 0 + 5.400	2.076	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0			
NO. 0 + 9.325	3.925	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0			
NO. 0 + 13.600	4.275	0.3	0.6	0.0	0.0	0.0	0.0			
NO. 1	6.400	0.0	1.0	0.3	1.0	0.0	0.0			
NO. 1 + 19.721	19.721	0.0	0.0	0.0	3.0	0.0	0.0			
NO. 2 + 11.321	11.600	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0			
NO. 2 + 16.320	4.999									
計	56.320		1.6		4.0		0.0			

# 土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	路床 ( $W < 2.5m$ )		路床 ( $2.5m \leq W < 4.0m$ )		路床 ( $4.0m \leq W$ )				摘 要
		A	V	A	V	A	V			
NO. 0	0.000	0.0	-	0.0	-	0.0	-			
NO. 0 + 3.324	3.324	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0			
NO. 0 + 5.400	2.076	0.0	0.0	0.1	0.1	0.0	0.0			
NO. 0 + 9.325	3.925	0.0	0.0	0.0	0.2	0.5	1.0			
NO. 0 + 13.600	4.275	0.0	0.0	0.0	0.0	1.3	3.8			
NO. 1	6.400	0.0	0.0	0.0	0.0	4.2	17.6			
NO. 1 + 19.721	19.721	0.1	1.0	0.0	0.0	0.0	41.4			
NO. 2 + 11.321	11.600	0.0	0.6	0.0	0.0	0.0	0.0			
NO. 2 + 16.320	4.999									
乗入工	0.000			2.6	-					EC.1付近
乗入工	4.000			2.6	10.4					
乗入工	0.000			0.4	-					NO.2付近
乗入工	3.000			0.4	1.2					
計	63.320		1.6		11.9		63.8			

# 土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	床掘(左)		床掘(右)		埋戻(左)		埋戻(右)		摘 要
		A	V	A	V	A	V	A	V	
NO. 0	0.000	0.0	-	0.5	-	0.0	-	0.4	-	
NO. 0 + 3.324	3.324	0.0	0.0	0.5	1.7	0.3	0.5	0.4	1.3	
NO. 0 + 5.400	2.076	0.0	0.0	1.5	2.1	0.4	0.7	1.2	1.7	
NO. 0 + 9.325	3.925	0.0	0.0	1.4	5.7	0.5	1.8	0.7	3.7	
NO. 0 + 13.600	4.275	0.0	0.0	0.1	3.2	0.6	2.4	0.1	1.7	
NO. 1	6.400	0.0	0.0	0.0	0.3	0.5	3.5	0.0	0.3	
NO. 1 + 19.721	19.721	0.0	0.0	0.6	5.9	0.3	7.9	0.4	3.9	
NO. 2 + 11.321	11.600	0.0	0.0	0.5	6.4	0.0	1.7	0.5	5.2	
NO. 2 + 16.320	4.999									
計	56.320		0.0		25.3		18.5		17.8	

## 法面整形工 計 算

測 点	距 離 (m)	法面整形工								摘 要
		L	A							
NO. 0 + 11.50	0.000	0.8	-							
NO. 0 + 13.60	2.100	0.8	1.7							
NO. 1	6.400	2.3	9.9							
NO. 1 + 19.72	19.721	0.2	24.7							
小 計	28.221		36.3							



## 防草コンクリート工 計 算

測 点	距 離 (m)	防草コンクリート(1) t=100		防草コンクリート(2) t=100		防草コンクリート(3) t=100				摘 要
		L	A	L	A					
NO. 0 + 1.910	0.000	0.57	-							
NO. 0 + 3.324	1.414	0.57	0.81	0.35	-					
NO. 0 + 5.000	1.676	0.57	0.96	0.35	0.59					
NO. 0 + 5.400	0.400	0.57	0.23	0.35	0.14					
NO. 0 + 7.000	1.600	0.57	0.91	0.35	0.56					
NO. 0 + 7.000	0.000	0.57	-	0.27	-					
NO. 0 + 9.325	2.325	0.57	1.33	0.27	0.63					
NO. 0 + 11.500	2.175	0.57	1.24	0.27		1.32	1.44			
NO. 0 + 13.600	2.100	0.57	1.20			1.32	2.77			
NO. 1	6.400	0.59	3.71			2.75	13.02			
NO. 1 + 19.721	19.721	0.56	11.34			0.73	34.31			
NO. 2 + 4.070	4.349	0.56	2.44							
小 計	42.160		24.17		1.92		51.54			

		1式当り
<b><u>防草コンクリート(1)</u></b>		
1. コンクリート(18-8-25BB, t=100) 防草コンクリート工計算より	= 24.2	24 m2
2. 型枠 防草コンクリート工計算より 42.16 × 0.10	= 4.2	4 m2
※10mにつき1箇所、目地材を設置する。		

<p style="text-align: center;"><u>防草コンクリート(2)</u></p> <p>1. コンクリート(18-8-25BB, t=100)</p> <p style="text-align: right;">= 10.000</p> <p>※10mにつき1箇所、目地材を設置する。</p>	<p style="text-align: center;">10m2当り</p> <p style="text-align: right;">10.00 m<sup>2</sup></p>

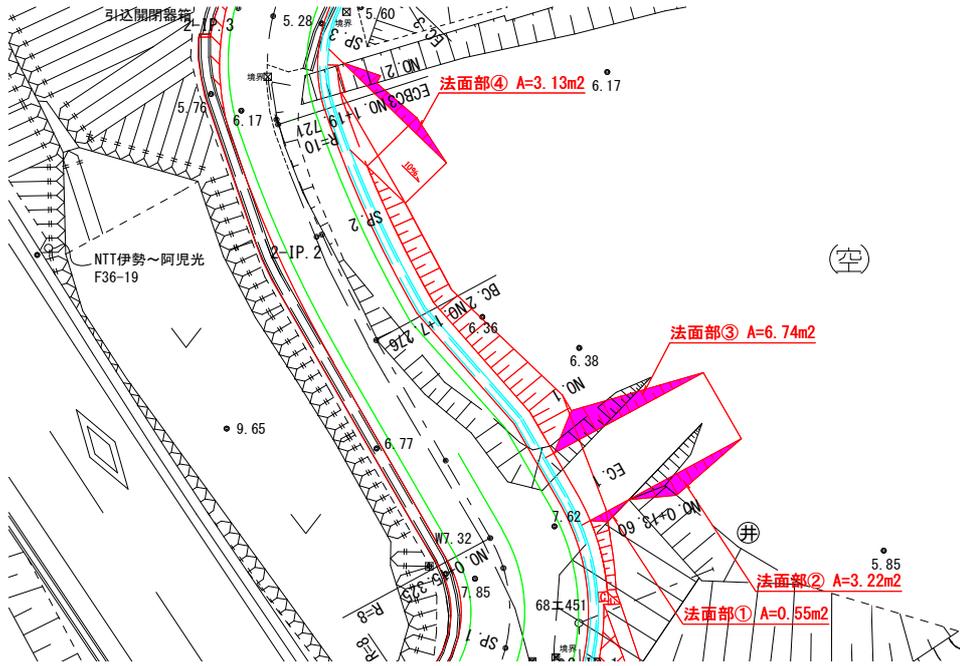
# 防草コンクリート(3)

1. コンクリート(18-8-25BB, t=100)  
防草コンクリート工計算より

= 51.54

法面部(下図より)  
( 0.55 + 3.22 + 6.74 + 3.13 ) / 1.50  
× 1.80

= 16.37

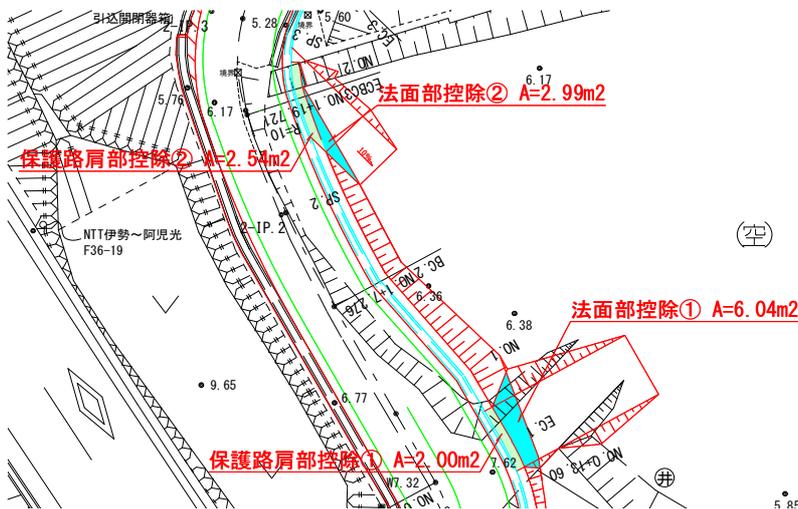


法面部控除(下図より)  
( 6.04 + 2.99 ) / 1.50 × 1.80 = -10.84

保護路肩部控除(下図より)  
2.00 + 2.54

= -4.54  
Σ = 52.53

m2  
53



2. 水抜パイプ (VP φ 50 L=0.5m本 n=5m毎に1本)  
NO. 1～SP. 2 (L=13.498m)

$$13.498 / 5 = 3 \text{ 本}$$

$$3 \times 0.5 = 1.500 \text{ m}$$

※10mにつき1箇所、目地材を設置する。

2 m



# ブロック積擁壁工

1式当り

1. コンクリートブロック (1:0.4, 控35cm)

$$1/2 \times (0.323 + 5.323) \times 1/2 \times (3.811 + 3.431) = 10.222$$

$$5.323 \times 1/2 \times (5.609 + 4.849) = 27.834$$

$$1/2 \times (5.323 + 0.523) \times 1/2 \times (2.352 + 1.972) = 6.320$$

---


$$\text{計} \quad 44.376$$

m2

44

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

$$44.376 \times 1.8 / 10 = 7.988$$

m3

8

3. 裏込コンクリート (18-8-25BB)

$$44.376 \times 0.15 = 6.656$$

m3

7

4. 裏込材 (RC-40)

$$1/2 \times 4.338 \times 1/2 \times (3.811 + 3.431) = 7.854$$

$$1/2 \times (4.338 + 4.279) \times 1/2 \times (5.609 + 4.849) = 22.529$$

$$1/2 \times 4.279 \times 1/2 \times (2.352 + 1.972) = 4.626$$

---


$$\text{計} \quad 35.009$$

$$35.009 \times 1.077 = 37.705$$

m3

$$V = 37.705 \times 0.35 = 13.197$$

13

5. 水抜きパイプ (VP φ 50, 1箇所/3m2, L=0.6/本)

$$37.705 / 3 = 12.568$$

本

$$= 13$$

$$13 \times 0.6 = 7.800$$

m

8

## ブロック積擁壁工

6. 吸出防止材(300×300×30)

$$0.30 \times 0.30 \times 13$$

$$= 1.170$$

m<sup>2</sup>

1

7. 天端工

$$= 11.772$$

m

12

8. 基礎工

$$11.772 - 0.76 - 0.76$$

$$= 10.252$$

m

10

1式当り

<u>天 端 工</u>		10m当り
1. コンクリート(18-8-25BB)		
$1/2 \times (0.84 + 0.38) \times 0.18 \times 10 = 1.098$	1.10	m <sup>3</sup>
2. 同上型枠		
$0.18 \times 10.00 = 1.800$	1.80	m <sup>2</sup>

<u>基 礎 工</u>		10m当り
1. コンクリート(18-8-40BB)		
	$  \begin{aligned}  & (0.10 \times 0.56 \\  + & \frac{1}{2} \times (0.56 + 0.10) \times 0.19) \times 10.00 = 1.187  \end{aligned}  $	m3 1.19
2. 同上型枠		
	$(0.10 + 0.29) \times 10.00 = 3.900$	m2 3.90
3. 均しコンクリート(18-8-25BB)		
	$0.76 \times 0.10 \times 10.00 = 0.760$	m3 0.76
4. 同上型枠		
	$0.100 \times 2 \times 10.00 = 2.000$	m2 2.00
5. 基面整正		
	$0.760 \times 10.00 = 7.600$	m2 7.60



## 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					
U型側溝工(1)	NO. 0 + 0.4	NO. 0 + 7.0	右	9.6m	
(3種, 250)					
			計	9.6m	
U型側溝工(2)	NO. 0 + 7.5	NO. 2 + 11.32	右	44.6m	
(3種, 300A)					
			計	44.6m	
コンクリート蓋	NO. 0 + 0.4	NO. 0 + 7.0	右	20	9.6/0.5
(250, JIS, 3種)					
			計	20枚	
コンクリート蓋	NO. 0 + 7.5	NO. 2 + 11.32	右	85	44.6/0.5-5
(300, JIS, 3種)					
			計	85枚	
ダクタイル蓋	NO. 0 + 7.5	NO. 2 + 11.32	右	5	44.6/10
(300, JIS)					
志摩市章マーク入			計	5枚	
側溝端部工(1)	NO. 0 + 0.3		右	1箇所	
側溝端部工(2)	NO. 2 + 4.2		左	1箇所	



## U 型 側 溝 工 (1)

1. U型側溝

(3種, 250)

= 10.000

10m当り

10.0

m

2. 敷モルタル(1:3)

0.30 × 0.03 × 10.00

= 0.090

0.09

m<sup>3</sup>

3. 基礎材(RC-40, t=10cm)

0.50 × 10.00

= 5.000

5.00

m<sup>2</sup>

4. 基面整正

0.50 × 10.00

= 5.000

5.00

m<sup>2</sup>

## U 型 側 溝 工 (2)

1. U型側溝

(3種, 300A)

= 10.000

10m当り

10.0

m

2. 敷モルタル(1:3)

0.36 × 0.03 × 10.00

= 0.108

0.11

m<sup>3</sup>

3. 基礎材(RC-40, t=10cm)

0.56 × 10.00

= 5.600

5.60

m<sup>2</sup>

4. 基面整正

0.56 × 10.00

= 5.600

5.60

m<sup>2</sup>

## 側溝端部工(1)

10箇所当り

1. コンクリート(18-8-25BB, t=15cm)

$$0.44 \times 0.46 \times 0.15 \times 10.00$$

$$= 0.304$$

m<sup>3</sup>

0.30

2. 型枠

$$0.44 \times 0.46 \times 2.00 \times 10.00$$

$$= 4.048$$

m<sup>2</sup>

5.37

$$0.44 \times 0.15 \times 2.00 \times 10.00$$

$$= 1.320$$

$$\Sigma = 5.368$$

3. 基礎材(RC-40, t=10cm)

$$0.56 \times 0.15 \times 10.00$$

$$= 0.840$$

m<sup>2</sup>

0.84

4. 基面整正

$$0.56 \times 0.15 \times 10.00$$

$$= 0.840$$

m<sup>2</sup>

0.84

## 側溝端部工 (2)

10箇所当り

1. コンクリート (18-8-25BB, t=15cm)

$$0.49 \times 0.52 \times 0.15 \times 10.00$$

$$= 0.382$$

m<sup>3</sup>

0.38

2. 型枠

$$0.49 \times 0.52 \times 2.00 \times 10.00$$

$$= 5.096$$

m<sup>2</sup>

6.57

$$0.49 \times 0.15 \times 2.00 \times 10.00$$

$$= 1.470$$

$$\Sigma = 6.566$$

3. 基礎材 (RC-40, t=10cm)

$$0.62 \times 0.15 \times 10.00$$

$$= 0.930$$

m<sup>2</sup>

0.93

4. 基面整正

$$0.62 \times 0.15 \times 10.00$$

$$= 0.930$$

m<sup>2</sup>

0.93

		1箇所当り
<u>底打ちコンクリート工</u>		
1. コンクリート(18-8-25BB)		
( 0.156 + 0.05 ) / 2 × 0.25 × 3.94 = 0.101		0.10 m <sup>3</sup>
2. 型枠		
( 0.156 + 0.05 ) × 0.25 = 0.052		0.05 m <sup>2</sup>

<u>集 水 枳 工</u>		10基当り
1. プレキャスト集水枳(300×300×600, T-25普通目ボルト固定)	= 10.000	組 10.00
2. 底部コンクリート(18-8-25BB)	= 0.045	m <sup>3</sup> 0.05
0.30 × 0.30 × 0.05 × 10		
3. 基礎コンクリート(18-8-25BB)	= 0.353	m <sup>3</sup> 0.35
0.62 × 0.57 × 0.10 × 10		
4. 型枳	= 0.620 = 1.140 Σ = 1.760	m <sup>2</sup> 1.76
0.62 × 0.10 × 10.00		
0.57 × 0.10 × 2.00 × 10.00		
5. 基礎材(RC-40, t=10cm)	= 4.464	m <sup>2</sup> 4.46
0.72 × 0.62 × 10.00		
6. 基面整正	= 3.744	m <sup>2</sup> 3.74
0.72 × 0.52 × 10.00		



## 車道（歩道）舗装工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	表層 t=4cm		路盤 t=10cm		表層 t=3cm		路盤 t=10cm		摘 要
		L	A	L	A					
NO. 0 + 4.100	0.000	6.50	-	6.55	-					
NO. 0 + 5.400	1.300	6.50	8.45	6.55	8.52					
NO. 0 + 9.325	3.925	6.50	25.51	6.55	25.71					
NO. 0 + 13.600	4.275	6.50	27.79	6.55	28.00					
NO. 1	6.400	6.50	41.60	6.55	41.92					
NO. 1 + 7.500	7.500	5.00	43.13	5.05	43.50					
NO. 1 + 19.721	12.221	5.00	61.11	5.05	61.72					
NO. 2 + 11.321	11.600	5.03	58.17	5.08	58.75					
NO. 2 + 16.320	4.999	5.03	25.14	5.08	25.39					
起点隅切り部			31.26		31.26					
起点階段部							7.82		7.82	
合 計	52.220		322.2		324.8		7.8		7.8	





## コンクリート舗装(1)

1. コンクリート(21-8-25BB, t=12cm)

$$4.00 \times 9.24$$

$$= 36.960$$

37 m<sup>2</sup>

$$36.96 \times 0.12$$

$$= 4.435$$

(4) m<sup>3</sup>

2. 型枠

$$(4.00 + 9.24 \times 2) \times 0.12$$

$$= 2.698$$

3 m<sup>2</sup>

3. 鉄網(φ6 150×150)

$$3.80 \times 9.04$$

$$= 34.352$$

34 m<sup>2</sup>

4. 路盤(切込碎石, RC-40, t=10cm)

$$4.10 \times 9.24$$

$$= 37.884$$

38 m<sup>2</sup>

1式当り

## コンクリート舗装(2)

1. コンクリート(21-8-25BB, t=12cm)

$$3.00 \times 6.92$$

$$= 20.760$$

21 m<sup>2</sup>

$$20.76 \times 0.12$$

$$= 2.491$$

(2) m<sup>3</sup>

2. 型枠

$$(3.00 + 6.92 \times 2) \times 0.12$$

$$= 2.021$$

2 m<sup>2</sup>

3. 鉄網(φ6 150×150)

$$2.80 \times 6.72$$

$$= 18.816$$

19 m<sup>2</sup>

4. 路盤(切込碎石, RC-40, t=10cm)

$$3.10 \times 6.92$$

$$= 21.452$$

21 m<sup>2</sup>

1式当り



## 区画線工 数量調書

名 称	位 置			数 量	摘 要
	自	至	左・右		
溶解式区画線					
白, 幅15cm, 実線					
外側線	NO. 0	NO. 2 + 16.32	左	58.7m	
	NO. 0	NO. 2 + 16.32	右	63.6m	
	NO. 0 - 7.6	NO. 0 - 26.7	左	23.3m	
	NO. 0 - 7.6	NO. 0 - 26.7	右	24.0m	
			小計	169.6m	
中央線	NO. 0 + 1.0	NO. 1 + 7.3	—	20.2m	
			計	189.8m	
白, 幅15cm, 破線	NO. 0		—	6.0m	
	NO. 0 - 7.6		—	7.0m	
			計	13.0m	
白, 幅30cm, ゼブラ	NO. 0 - 4.6		—	3.7m	
区画線消去	NO. 0 - 0.6	NO. 0 - 1.1	左	2.6m	
削取り式	NO. 0 - 7.7	NO. 0 - 12.2	左	7.5m	
	NO. 0 - 8.3	NO. 0 - 13.1	右	7.2m	
			計	17.3m	





# 転落防止柵工

		10m当り
1. 本体(H=1.10m, 縦格子)	= 10.000	10.00 m
2. 基礎ブロック(300×300×450) 81kg/個 10 / 3.00	= 3.333	3.33 個
3. 基礎材(RC-40, t=100) 0.30 × 0.30 × (10 / 3.00)	= 0.300	0.30 m <sup>2</sup>
4. 基面整正 0.30 × 0.30 × (10 / 3.00)	= 0.300	0.30 m <sup>2</sup>
5. 床掘 0.60 × 0.90 × 0.55 × 3.33	= 0.989	(0.99) m <sup>3</sup>
6. 埋戻し (0.60 × 0.90 × 0.55 - 0.30 × 0.30) × 0.55 ) × 3.33	= 0.824	(0.82) m <sup>3</sup>
一式当り 床掘 0.989 × 6.0 / 10.0	= 0.593	(0.6) m <sup>3</sup>
埋戻し 0.824 × 6.0 / 10.0	= 0.494	(0.5) m <sup>3</sup>

# ガードパイプ

1. ガードパイプ (Gp-Cp-2E)

= 10.000

10m当り

10.00 m

		10基当り
<h1>カーブミラー移設工</h1>		
1. カーブミラー撤去 (基礎付)	= 10.000	10.00 基
2. カーブミラー設置 (基礎付)	= 10.000	10.00 基

# 車線分離標

1. 車線分離標 (穿孔式、3本脚、φ80、H=800)

= 10.000

10本当り

本

10.00



<u>構造物取壊し工</u>			1式当り
1. 構造物取壊し工			
1-1. コンクリート構造物取壊し(鉄筋)			
取壊し図面参考			
U型側溝(A)			
(0.048 + 0.138) × 42.0	=	7.812	
U型側溝(B)			
(0.039 + 0.087) × 6.2	=	0.781	
	計	8.593	9 m <sup>3</sup>
1-2. アスファルト舗装版取壊し(t=15cm以下)			
別紙参照	=	205.500	210 m <sup>2</sup>
1-3. アスファルト版切断(t=15cm以下)			
平面図参照(NO.2+16.32付近)	=	5.030	5 m
2. 運搬処理工			
2-1. 殻運搬・処分(鉄筋コンクリート)			
	=	8.593	9 m <sup>3</sup>
2-2. 殻運搬・処分(アスファルト)			
205.500 × 0.04	=	8.220	8 m <sup>3</sup>





# 土 工 計 算 書

(一式当り)

掘削	舗装工より $V1 = 76.00 \times 0.10 = 7.60$ 下層路盤より $V2 = 27.80 \times 0.12 = 3.34$	Σ =	10.94	m <sup>3</sup>	10.9
掘削床掘総計	掘削	V =	10.94		
	床掘	V =	0.00		
		Σ =	10.94	m <sup>3</sup>	10.9
盛土埋戻総計	盛土	V =	0.00		
	埋戻し	V =	0.00		
		Σ =	0.00	m <sup>3</sup>	0.0
残土処理	( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) / 0.9				
	$V = 10.94 - 0.00 / 0.9 = 10.94$			m <sup>3</sup>	10.9

# 舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工					
表層 (t=40mm)	面積計算書より A= 76.00	=	76.00	m <sup>2</sup>	76.0
上層路盤 (M-30, t=100mm)	表層より A= 76.00	=	76.00	m <sup>2</sup>	76.0
下層路盤 (RC-40, t=120mm)	平面図より A1= 7.70 × 4.00 ※No.0+5.8~No.0+13.5:L=7.7m, W=4.0m 除外分 A2= 0.75 × 4.00	=  =	30.80  -3.00	m <sup>2</sup>	27.8
		Σ	= 27.80	m <sup>2</sup>	27.8

舖 装 面 積 計 算 書

測 点 名	測 点	距 離 (m)	表 層			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	0.00	4.00								
NO.0+19.0	NO.0 + 19.00	19.00	4.00	4.00	76.00						
合計		19.00			76.00						

# 構造物撤去工計算書

(一式当り)

<p>構造物取壊し工</p>					
<p>アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)</p>	<p>A= 舗装工より 76.00</p>	=	76.00	m <sup>2</sup>	76.0
<p>舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)</p>	<p>L= 4.00 + 4.00 ※No.0横断：4.0m、No.0+19.0横断：4.0m</p>	=	8.00	m	8.0
<p>運搬処理工</p>					
<p>殻運搬 (アスファルト)</p>	<p>V= 構造物取壊しより 76.00 × 0.04</p>	=	3.04	m <sup>3</sup>	3.0
<p>殻処分 (アスファルト)</p>	<p>V= 殻運搬より 3.04</p>	=	3.04	m <sup>3</sup>	3.0



# 土 工 計 算 書

(一式当り)

掘削	$V = \text{舗装工より } 193.54 \times 0.10 = 19.35$	$m^3$	19.4
掘削床掘総計	掘削	$V = 19.35$	
	床掘	$V = 0.00$	
	$\Sigma$	$= 19.35$	$m^3$ 19.4
盛土埋戻総計	盛土	$V = 0.00$	
	埋戻し	$V = 0.00$	
	$\Sigma$	$= 0.00$	$m^3$ 0.0
残土処理	$V = ( \text{掘削} + \text{床掘} ) - ( \text{盛土} + \text{埋戻} ) / 0.9$ $= 19.35 - 0.00 / 0.9 = 19.35$	$m^3$	19.4

# 舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工				
表層 (t=40mm)	面積計算書より A= 193.54	=	193.54	m <sup>2</sup>
路盤 (M-30, t=100mm)	表層より A= 193.54	=	193.54	m <sup>2</sup>
				193.5

舖 装 面 積 計 算 書

測 点 名	測 点	距 離 (m)	表 層			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	0.00	7.90								
NO. 0+3.0	NO. 0 + 3.00	3.00	3.90	5.90	17.70						
NO. 1	NO. 1 + 0.00	17.00	4.15	4.03	68.51						
NO. 2	NO. 2 + 0.00	20.00	4.05	4.10	82.00						
NO. 2+4.2	NO. 2 + 4.20	4.20	8.00	6.03	25.33						
合計		44.20			193.54						

# 構造物撤去工計算書

(一式当り)

構造物取壊し工  アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)  運搬処理工  殻運搬 (アスファルト)  殻処分 (アスファルト)	舗装工より A= 193.54  構造物取壊しより V= 193.54 × 0.04  殻運搬より V= 7.74	=  =  =	193.54  7.74  7.74	m <sup>2</sup>  m <sup>3</sup>  m <sup>3</sup>	193.5  7.7  7.7
--	--	---------------------	--------------------------------	--	-----------------------------