

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 ³	41		
	路 体 盛 土 工			式	1		
		路 体 盛 土	W<2.5m	m ³	2		
		〃	2.5m≤W<4.0m	m ³	4		
	路 床 盛 土 工			式	1		
		路 床 盛 土	W<2.5m	m ³	2		
		〃	2.5m≤W<4.0m	m ³	12		
		〃	4.0m≤W	m ³	64		
	作 業 土 工			式	1		
		床 掘		m ³	25		
		埋 戻		m ³	36		
	不 足 土 工			式	1		
		購 入 土		m ³	60		
	法 面 整 形 工			式	1		
		盛 土 法 面 整 形		m ²	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 ²	2		
		防草コンクリート(3)	18-8-25BB, t=100	式	1		

数 量 集 計 表 (2)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
ブロック積擁壁工				式	1		
	ブロック積擁壁工			式	1		
		コンクリートブロック	1 : 0.4, 控35cm	m ²	44		
		胴込めコンクリート	18-8-25BB	m ³	8		
		裏込めコンクリート	18-8-25BB	m ³	7		
		裏 込 材	RC-40	m ³	13		
		水 抜 き パ イ プ	VP φ 50	m	8		
		吸 出 防 止 材	300×300×30	m ²	1		
		天 端 工		m	12		
		基 礎 工		m	10		
排水構造物工				式	1		
	側 溝 工			式	1		
		U 型 側 溝 工 (1)	3種, 250	m	10		
		U 型 側 溝 工 (2)	3種, 300A	m	45		
		コンクリート蓋	JIS3種, 250	枚	20		
		コンクリート蓋	JIS3種, 300	枚	85		
		ダ ク タ イ ル 蓋	JIS, 300, 志摩市章マーク入	枚	5		
		側 溝 端 部 工 (1)		箇所	1		
		側 溝 端 部 工 (2)		箇所	1		
		底打ちコンクリート工	18-8-25BB	箇所	1		
	集 水 枳 工			式	1		
		集 水 枳	300×300×600 T-25普通目ボルト固定	基	1		

数 量 集 計 表 (3)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
舗 装 工				式	1		
	アスファルト舗装工			式	1		
		表 層	再生密粒度アスコン TOP13, t=4cm	m ²	322		車道舗装
		路 盤	粒度調整碎石 M-30, t=10cm	m ²	325		車道舗装
		表 層	再生密粒度アスコン TOP13, t=3cm	m ²	8		歩道舗装
		路 盤	切込碎石 RC-40, t=10cm	m ²	8		歩道舗装
	コンクリート舗装工			式	1		
		コンクリート舗装(1)	コンクリート, 21-8-25BB t=12cm	式	1		
		コンクリート舗装(2)	コンクリート, 21-8-25BB t=12cm	式	1		
区 画 線 工				式	1		
	区 画 線 工			式	1		
		溶 融 式 区 画 線	白, 幅15cm, 実線	m	190		
		〃	白, 幅15cm, 破線	m	13		
		〃	白, 幅30cm, ゼブラ	m	4		
		区 画 線 消 去	削取り式	m	17		
道路附属施設工				式	1		
	防 止 柵 工			式	1		
		転 落 防 止 柵 工	H=1.10m, 縦格子	m	6		
	防 護 柵 工			式	1		
		ガ ー ド パ イ プ	Gp-Cp-2E	m	4		
	移 設 工			式	1		
		カーブミラー移設工		基	1		
	道 路 付 属 物 工			式	1		
		車 線 分 離 標	穿孔式, 3本脚, φ 80, H=800	本	7		

数量集計表 (4)

[illegible]

[illegible]

土 工										1式当り		
掘削工											m3	
掘削										=	40.6	41
路体盛土工											m3	
路体盛土工										=	1.6	2
路体盛土工										=	4.0	4
路床盛土工											m3	
路床盛土工										=	1.6	2
路床盛土工										=	11.9	12
路床盛土工										=	63.8	64
作業土工											m3	
床掘	0.0	+	25.3							=	25.3	25
埋戻	18.5	+	17.8							=	36.3	36
床掘集計 作業土工 転落防止柵											m3	
25.3	+	0.6								=	25.9	
埋戻し集計 作業土工 転落防止柵											m3	
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

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

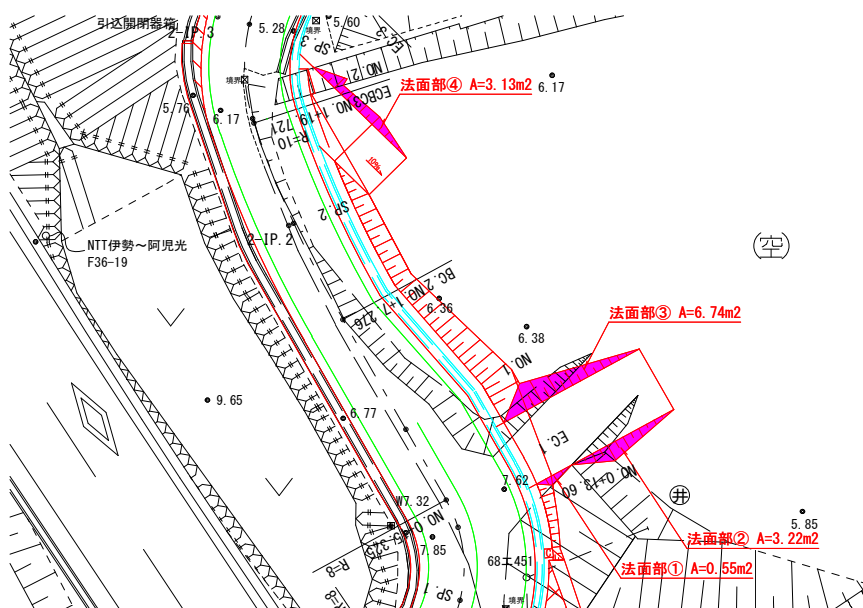
= 36.30

m²

42

法面部(下図より)

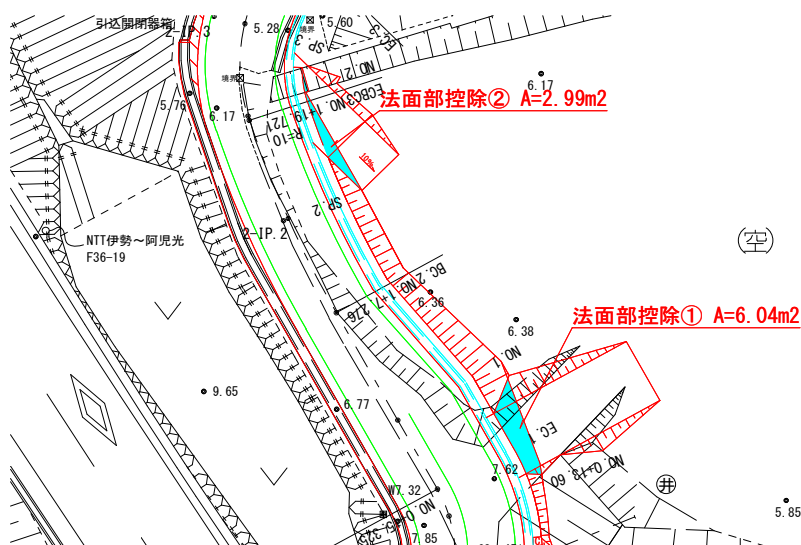
$$(0.55 + 3.22 + 6.74 + 3.13) / 1.50 \times 1.80 = 16.37$$



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 ($W < 2.5\text{m}$)		路体 ($2.5\text{m} \leq W < 4.0\text{m}$)		路体 ($4.0\text{m} \leq W$)				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 ($W < 2.5\text{m}$)		路床 ($2.5\text{m} \leq W < 4.0\text{m}$)		路床 ($4.0\text{m} \leq W$)				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							

[illegible]

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			

防草コンクリート(1)			1式当り
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	24m2
2. 型枠 防草コンクリート工計算より 42.16 × 0.10	=	4.2	4m2
※10mにつき1箇所、目地材を設置する。			

<div>防草コンクリート (2)</div>		10m2当り
1. コンクリート (18-8-25BB, t=100)	= 10.000	10.00 m2
※10mにつき1箇所、目地材を設置する。		

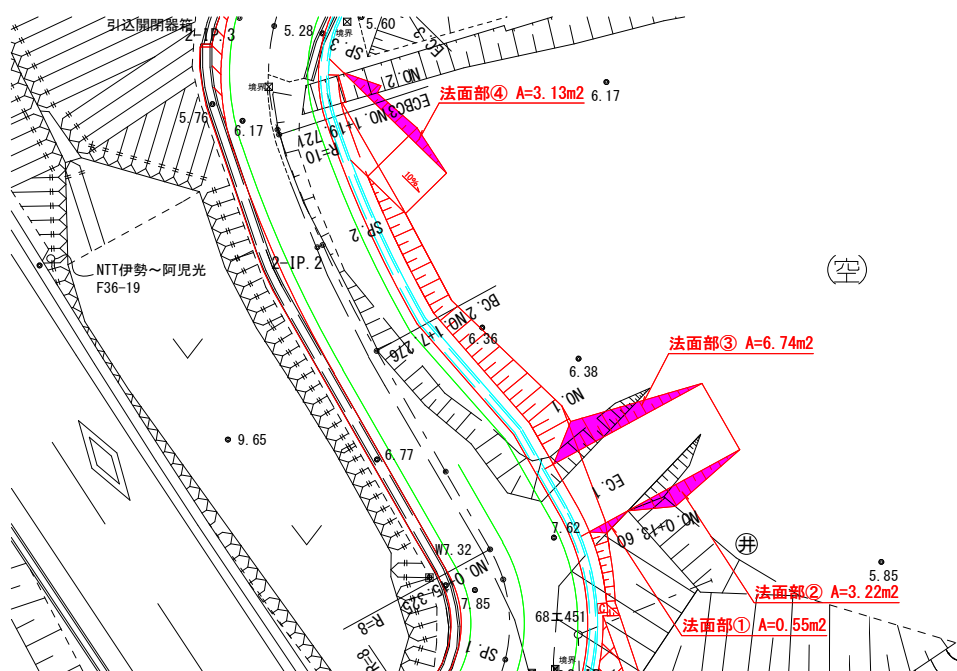
防草コンクリート(3)

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



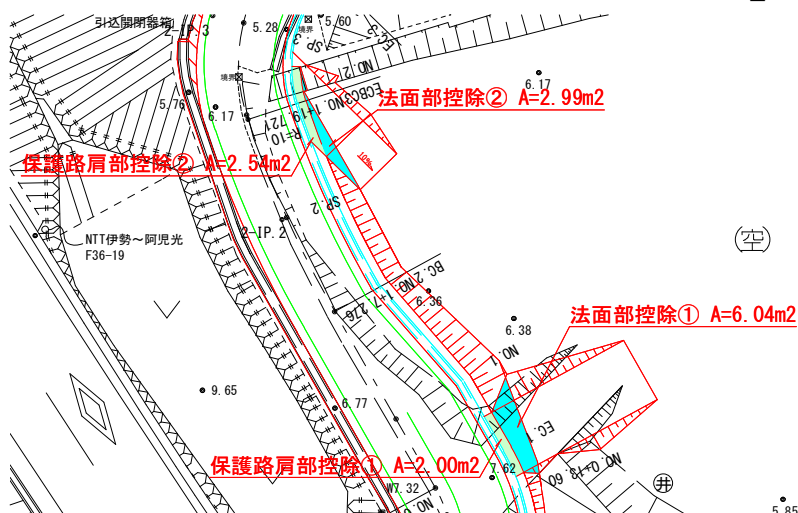
法面部控除(下図より)
(6.04 + 2.99) / 1.50 × 1.80

= -10.84

保護路肩部控除(下図より)
2.00 + 2.54

= -4.54
Σ = 52.53

m2
53



<div data-bbox="292 280 842 342" data-label="Text"><p>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)</p></div> <div data-bbox="344 342 1228 456" data-label="Equation-Block"><div><div>13. 498 / 5</div><div>= 3 本</div></div><div><div>3 × 0. 5</div><div>= 1. 500</div></div></div> <div data-bbox="292 481 762 515" data-label="Text"><p>※10mにつき1箇所、目地材を設置する。</p></div>	<div data-bbox="1342 403 1444 456" data-label="Text"><p>2 m</p></div>
---	---

[illegible][illegible]

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)

$$37.705 / 3 = 12.568 \quad \text{本}$$

本

$$= 13$$

m

$$13 \times 0.6 = 7.800$$

8

ブ ロ ッ ク 積 擁 壁 工

1式当り

6. 吸出防止材 (300×300×30)

$0.30 \times 0.30 \times 13 = 1.170$ m2

1

7. 天端工

$= 11.772$ m

12

8. 基礎工

$11.772 - 0.76 - 0.76 = 10.252$ m

10

<div> <div>天端工</div> <div> <div>1. コンクリート (18-8-25BB)</div> <div> <div> $\frac{1}{2} \times (0.84 + 0.38) \times 0.18 \times 10 = 1.098$ </div> <div>2. 同上型枠</div> <div> $0.18 \times 10.00 = 1.800$ </div> </div> </div> </div>	<div> <div>10m当り</div> <div> <div>m3</div> <div>1.10</div> <div>m2</div> <div>1.80</div> </div> </div>
--	--

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

[illegible]

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	

排水構造物工 数量調書

[illegible]

<div>U 型 側 溝 工 (1)</div>			10m当り
1. U型側溝			
(3種, 250)	= 10.000	10.0	m
2. 敷モルタル(1:3)			
0.30 × 0.03 × 10.00	= 0.090	0.09	m ³
3. 基礎材(RC-40, t=10cm)			
0.50 × 10.00	= 5.000	5.00	m ²
4. 基面整正			
0.50 × 10.00	= 5.000	5.00	m ²

<div>U 型 側 溝 工 (2)</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

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	×	0.46	×	0.15	×	10.00	=	0.304	0.30	m3	
2. 型枠											
0.44	×	0.46	×	2.00	×	10.00	=	4.048	5.37	m2	
0.44	×	0.15	×	2.00	×	10.00	=	1.320			
							Σ	=	5.368		
3. 基礎材(RC-40, t=10cm)											
0.56	×	0.15	×	10.00			=	0.840	0.84	m2	
4. 基面整正											
0.56	×	0.15	×	10.00			=	0.840	0.84	m2	

<div> <div>側溝端部工(2)</div> <div> <div>1. コンクリート(18-8-25BB, t=15cm)</div> <div> <div>0.49 × 0.52 × 0.15 × 10.00</div> <div>= 0.382</div> </div> </div> <div> <div>2. 型枠</div> <div> <div>0.49 × 0.52 × 2.00 × 10.00</div> <div>= 5.096</div> <div>0.49 × 0.15 × 2.00 × 10.00</div> <div>= 1.470</div> <div>Σ = 6.566</div> </div> </div> <div> <div>3. 基礎材(RC-40, t=10cm)</div> <div> <div>0.62 × 0.15 × 10.00</div> <div>= 0.930</div> </div> </div> <div> <div>4. 基面整正</div> <div> <div>0.62 × 0.15 × 10.00</div> <div>= 0.930</div> </div> </div> </div>					10箇所当り
					0.38 m3
					6.57 m2
					0.93 m2
					0.93 m2

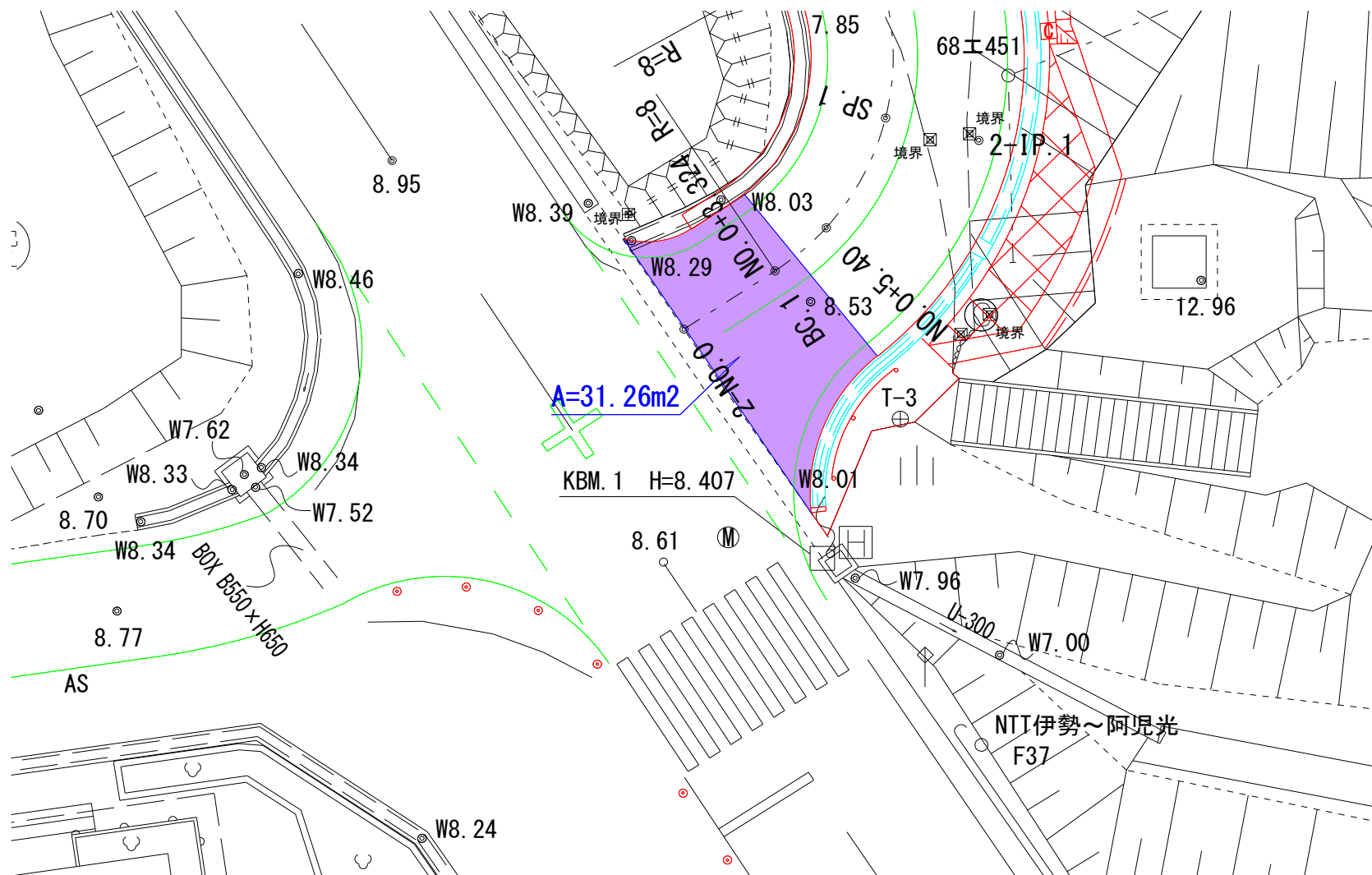
<div>底打ちコンクリート工</div>		1箇所当り
1. コンクリート (18-8-25BB)		
$(0.156 + 0.05) / 2 \times 0.25 \times 3.94 = 0.101$		0.10 m3
2. 型枠		
$(0.156 + 0.05) \times 0.25 = 0.052$		0.05 m2

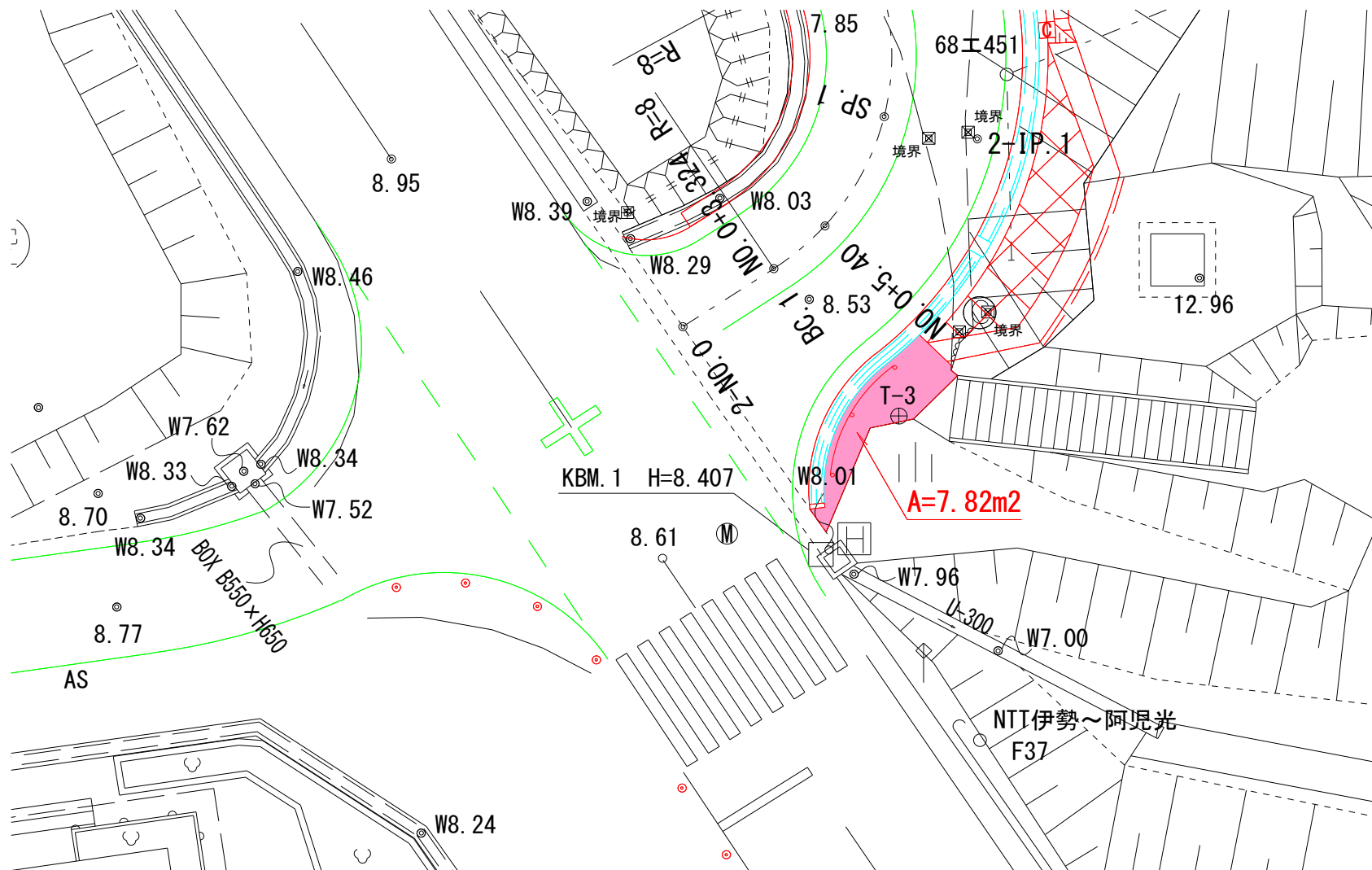
集 水 枿 工					10基当り
1. プレキャスト集水枿(300×300×600, T-25普通目ボルト固定)					組
			=	10.000	
2. 底部コンクリート(18-8-25BB)					m3
0.30	×	0.30	×	0.05	
			×	10	
			=	0.045	
3. 基礎コンクリート(18-8-25BB)					m3
0.62	×	0.57	×	0.10	
			×	10	
			=	0.353	
4. 型枠					m2
0.62	×	0.10	×	10.00	
0.57	×	0.10	×	2.00	
			×	10.00	
			=	0.620	
			=	1.140	
			Σ	= 1.760	
5. 基礎材(RC-40, t=10cm)					m2
0.72	×	0.62	×	10.00	
			=	4.464	
6. 基面整正					m2
0.72	×	0.52	×	10.00	
			=	3.744	

[illegible]

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式当り
1. コンクリート (21-8-25BB, t=12cm)			
4.00 × 9.24	= 36.960	37	m2
36.96 × 0.12	= 4.435	(4)	m3
2. 型枠			
(4.00 + 9.24 × 2) × 0.12	= 2.698	3	m2
3. 鉄網 (φ6 150×150)			
3.80 × 9.04	= 34.352	34	m2
4. 路盤 (切込碎石, RC-40, t=10cm)			
4.10 × 9.24	= 37.884	38	m2

<div> <div>コンクリート舗装(2)</div> </div>			1式当り
1. コンクリート (21-8-25BB, t=12cm)			
3.00 × 6.92	= 20.760	21	m2
20.76 × 0.12	= 2.491	(2)	m3
2. 型枠			
(3.00 + 6.92 × 2) × 0.12	= 2.021	2	m2
3. 鉄網 (φ6 150×150)			
2.80 × 6.72	= 18.816	19	m2
4. 路盤 (切込碎石, RC-40, t=10cm)			
3.10 × 6.92	= 21.452	21	m2

[illegible][illegible]

区画線工 数量調書					
名 称	位 置			数 量	摘 要
	自	至	左・右		
溶融式区画線					
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	

[illegible][illegible]

[illegible][illegible]

1. 本体(H=1.10m, 縦格子)

= 10.000

10m当り

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 m²

4. 基面整正

0.30 × 0.30 × (10 / 3.00)

= 0.300

0.30 m²

5. 床掘

0.60 × 0.90 × 0.55 × 3.33

= 0.989

(0.99) m³

6. 埋戻し

(0.60 × 0.90 × 0.55 - 0.30 × 0.30) × 3.33

= 0.824

(0.82) m³

一式当り

床掘

0.989 × 6.0 / 10.0

= 0.593

(0.6) m³

埋戻し

0.824 × 6.0 / 10.0

= 0.494

(0.5) m³

<div>ガードパイプ</div>		10m当り
1. ガードパイプ (Gp-Cp-2E)	= 10.000	10.00m

カーブミラー移設工		10基当り
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

<div>車線分離標</div> <div>1. 車線分離標（穿孔式、3本脚、φ 80、H=800）</div>		10本当り
= 10. 000		10. 00 本

[illegible]

舗装取壊し工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	As t=4cm								摘 要
		L	A							
NO. 0	0.000	9.87	-							
NO. 0 + 3.324	3.324	8.40	30.36							
NO. 0 + 5.400	2.076	7.71	16.72							
NO. 0 + 9.325	3.925	3.74	22.47							
NO. 0 + 13.600	4.275	2.29	12.89							
NO. 1	6.400	2.04	13.86							
NO. 1 + 19.721	19.721	2.22	42.01							
NO. 2 + 11.321	11.600	5.03	42.05							
NO. 2 + 16.320	4.999	5.03	25.14							
小 計	56.320		205.50							

数量集計表

[illegible]

土 工 計 算 書

(一式当り)

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

m²

76.0

上層路盤
(M-30, t=100mm)

表層より
A= 76.00

= 76.00

m²

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

= 30.80

A2= 0.75 × 4.00

= -3.00

Σ = 27.80

m²

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 ²)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)
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						

(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>舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)</p> <p>運搬処理工</p> <p>殻運搬 (アスファルト)</p> <p>殻処分 (アスファルト)</p>	<p>舗装工より A= 76.00</p> <p>= 76.00</p> <p>m²</p> <p>76.0</p> <p>L= 4.00 + 4.00 ※No.0横断：4.0m、No.0+19.0横断：4.0m</p> <p>= 8.00</p> <p>m</p> <p>8.0</p> <p>構造物取壊しより V= 76.00 × 0.04</p> <p>= 3.04</p> <p>m³</p> <p>3.0</p> <p>殻運搬より V= 3.04</p> <p>= 3.04</p> <p>m³</p> <p>3.0</p>
--	--

数量集計表

[illegible]

土 工 計 算 書

(一式当り)

掘削	舗装工より V= 193.54 × 0.10	= 19.35	m ³	19.4
掘削床掘総計	掘削	V = 19.35		
	床掘	V = 0.00		
		Σ = 19.35	m ³	19.4
盛土埋戻総計	盛土	V = 0.00		
	埋戻し	V = 0.00		
		Σ = 0.00	m ³	0.0
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) /0.9 V= 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

m²

193.5

路盤
(M-30, t=100mm)

表層より
A= 193.54

= 193.54

m²

193.5

舖 裝 面 積 計 算 書

測 点 名	測 点	距 離 (m)	表 層								
			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 + 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)	A= 舗装工より 193.54	= 193.54	m ²	193.5	
運搬処理工					
殻運搬 (アスファルト)	V= 構造物取壊しより 193.54 × 0.04	= 7.74	m ³	7.7	
殻処分 (アスファルト)	V= 殻運搬より 7.74	= 7.74	m ³	7.7	