

[illegible]

# 土 工 計 算 用 紙

本線

測 点	距 離 (m)	機械掘削		表土はぎ						摘 要
		A	V	A	V					
KA. 1-1 (NO. 0+10.691)	0.000	0.9	-							
NO. 1	9.309	1.3	10.2							
NO. 1 + 16.00	16.000	0.5	14.4							
同 所	0.000	0.5	-							
NO. 2	4.000	0.1	1.2	0.0	0.0					
NO. 3	20.000	0.0	1.0	1.0	10.0					
KE. 1-2	8.114			1.6	10.5					
NO. 4	11.886			1.2	16.6					
KA. 1-2	8.114			1.1	9.3					
NO. 5	11.886			1.4	14.9					
NO. 5 + 9.00	9.000			1.5	13.1					
NO. 6	11.000			1.4	16.0					
NO. 7	20.000			1.4	28.0					
NO. 8	20.000	0.0	0.0	1.1	25.0					
NO. 8 + 16.00	16.000	0.3	2.4	0.5	12.8					
NO. 9	4.000	0.4	1.4	0.0	1.0					
計	169.309		30.6		157.2					

# 土 工 計 算 用 紙

本線

測 点	距 離 (m)	床掘(左)		埋戻(左)		床掘(右)		埋戻(右)		摘 要
		A	V	A	V	A	V	A	V	
KA. 1-1 (NO. 0+10.691)	0.000	0.2	-	0.2	-					
NO. 1	9.309	0.6	3.7	0.5	3.3					
NO. 1 + 16.00	16.000	0.6	9.6	0.4	7.2					
同 所	0.000	0.6	-	0.4	-	1.7	-	1.1	-	
NO. 2	4.000	0.6	2.4	0.4	1.6	1.7	6.8	1.1	4.4	
NO. 3	20.000	0.0	6.0	0.0	4.0	1.6	33.0	1.4	25.0	
KE. 1-2	8.114					1.6	13.0	1.1	10.1	
NO. 4	11.886					1.3	17.2	0.7	10.7	
KA. 1-2	8.114					0.5	7.3	0.4	4.5	
NO. 5	11.886					0.4	5.3	0.3	4.2	
NO. 5 + 9.00	9.000					0.4	3.6	0.3	2.7	
NO. 6	11.000					0.4	4.4	0.3	3.3	
NO. 7	20.000					0.2	6.0	0.1	4.0	
NO. 8	20.000	0.0	-	0.0	-	0.8	10.0	0.6	7.0	
NO. 8 + 16.00	16.000	0.3	2.4	0.2	1.6	0.5	10.4	0.3	7.2	
NO. 9	4.000	1.1	2.8	0.7	1.8	0.4	1.8	0.2	1.0	
小計	169.309		26.9		19.5		118.8		84.1	

土 工 計 算 用 紙

本線

[illegible]

# 土 工 計 算 用 紙

支線

測 点	距 離 (m)	床掘(左)		埋戻(左)		床掘(右)		埋戻(右)		摘 要
		A	V	A	V	A	V	A	V	
NO. 0 + 5.00	0.000					2.4	-	1.0	-	
NO. 0 + 10.00	5.000					2.2	11.5	1.0	5.0	
NO. 0 + 13.50	3.500					2.2	7.7	1.0	3.5	
小計	8.500		0.0		0.0		19.2		8.5	
合計	228.969		61.0		43.9		138.0		92.6	

# 土 工 計 算 用 紙

本線

測 点	距 離 (m)	路体盛土 W<2.5m		路体盛土 2.5m≤W<4.0m		路体盛土 4.0m≤W				摘 要
		A	V	A	V	A	V			
KA. 1-1 (NO. 0+10.691)	0.000									
NO. 1	9.309									
NO. 1 + 16.00	16.000									
同 所	0.000	0.0	-							
NO. 2	4.000	0.8	1.6							
NO. 3	20.000					0.0	-			
KE. 1-2	8.114					2.3	9.3			
NO. 4	11.886									
KA. 1-2	8.114					0.0	0.0			
NO. 5	11.886					7.2	42.8			
NO. 5 + 9.00	9.000					7.9	68.0			
NO. 6	11.000					7.3	83.6			
NO. 7	20.000					12.0	193.0			
NO. 8	20.000					7.9	199.0			
NO. 8 + 16.00	16.000					0.0	63.2			
NO. 9	4.000									
小計	169.309		1.6		0.0		658.9			

# 土 工 計 算 用 紙

支線

測 点	距 離 (m)	路体盛土 W<2.5m		路体盛土 2.5m≤W<4.0m		路体盛土 4.0m≤W				摘 要
		A	V	A	V	A	V			
NO. 0 + 5.00	0.000	0.4	-							
NO. 0 + 10.00	5.000	0.1	1.3							
NO. 0 + 13.50	3.500	0.0	0.2							
小計	8.500		1.5		0.0		0.0			
合計	177.809		3.1		0.0		658.9			

# 土 工 計 算 用 紙

本線

測 点	距 離 (m)	路床盛土 W<2.5m		路床盛土 2.5m≤W<4.0m		路床盛土 4.0m≤W				摘 要
		A	V	A	V	A	V			
KA. 1-1 (NO. 0+10.691)	0.000									
NO. 1	9.309	0.0	-							
NO. 1 + 16.00	16.000	3.2	25.6							
同 所	0.000	3.2	-							
NO. 2	4.000	1.4	9.2	0.0	-					
NO. 3	20.000	0.0	14.0	4.7	47.0	0.0	-			
KE. 1-2	8.114			0.0	19.1	5.3	21.5			
NO. 4	11.886					5.5	64.2			
KA. 1-2	8.114					4.6	41.0			
NO. 5	11.886					5.4	59.4			
NO. 5 + 9.00	9.000					5.6	49.5			
NO. 6	11.000			0.0	-	5.2	59.4			
NO. 7	20.000	0.0	-	5.3	53.0	0.0	52.0			
NO. 8	20.000	4.4	44.0	0.0	53.0					
NO. 8 + 16.00	16.000	0.9	42.4							
NO. 9	4.000	0.3	2.4							
計	169.309		137.6		172.1		347.0			



# 土 工 計 算 用 紙

支線

測 点	距 離 (m)	路肩盛土(左)		路肩盛土(右)						摘 要
		A	V	A	V					
KA. 1-1 (NO. 0+10.691)	0.000			0.0	-					
NO. 1	9.309			0.1	0.5					
NO. 1 + 16.00	16.000			0.0	0.8					
同 所	0.000									
NO. 2	4.000									
NO. 3	20.000									
KE. 1-2	8.114									
NO. 4	11.886			0.0	-					
KA. 1-2	8.114			0.2	0.8					
NO. 5	11.886			0.1	1.8					
NO. 5 + 9.00	9.000			0.2	1.4					
NO. 6	11.000			0.2	2.2					
NO. 7	20.000			0.5	7.0					
NO. 8	20.000			0.3	8.0					
NO. 8 + 16.00	16.000			0.0	2.4					
NO. 9	4.000									
計	169.309		0.0		24.9					

# 法 面 工 計 算 用 紙

本線

測 点	距 離 (m)	盛土法面工(左)		盛土法面工(右)						摘 要
		L	A	L	A					
KA. 1-1 (NO. 0+10. 691)	0. 000									
NO. 1 + 3. 00	12. 309			2. 7	-					NO. 1+16. 0流用
NO. 1 + 16. 00	13. 000			2. 7	35. 1					
同 所	0. 000									
NO. 2 + 3. 30	7. 300	2. 1	-							NO. 3流用
NO. 3	16. 700	2. 1	35. 1							
KE. 1-2	8. 114	4. 6	27. 2							
NO. 4	11. 886	1. 7	37. 4							
KA. 1-2	8. 114	1. 5	13. 0							
NO. 5	11. 886	4. 2	33. 9							
NO. 5 + 9. 00	9. 000	4. 4	38. 7							
NO. 6	11. 000	4. 3	47. 9	0. 0	-					
NO. 7	20. 000	5. 4	97. 0	1. 1	11. 0					
NO. 8	20. 000	4. 0	94. 0	0. 0	11. 0					
NO. 8 + 3. 30	3. 300	4. 0	13. 2							NO. 8流用
同 所	0. 000	0. 8	-							NO. 8+16. 0流用
NO. 8 + 16. 00	12. 700	0. 8	10. 2							
NO. 9	4. 000	0. 7	3. 0							
計	169. 309		450. 6		57. 1					

[illegible]

# 法 面 工 計 算 用 紙

本線

測 点	距 離 (m)	盛土法面工(左)		盛土法面工(右)						摘 要
		L	A	L	A					
KA. 1-1 (NO. 0+10. 691)	0. 000									
NO. 1 + 3. 00	12. 309			2. 7	-					NO. 1+16. 0流用
NO. 1 + 16. 00	13. 000			2. 7	35. 1					
同 所	0. 000									
NO. 2 + 3. 30	7. 300	2. 1	-							NO. 3流用
NO. 3	16. 700	2. 1	35. 1							
KE. 1-2	8. 114	4. 6	27. 2							
NO. 4	11. 886	1. 7	37. 4							
KA. 1-2	8. 114	1. 5	13. 0							
NO. 5	11. 886	4. 2	33. 9							
NO. 5 + 9. 00	9. 000	4. 4	38. 7							
NO. 6	11. 000	4. 3	47. 9	0. 0	-					
NO. 7	20. 000	5. 4	97. 0	1. 1	11. 0					
NO. 8	20. 000	4. 0	94. 0	0. 0	11. 0					
NO. 8 + 3. 30	3. 300	4. 0	13. 2							NO. 8流用
同 所	0. 000	0. 8	-							NO. 8+16. 0流用
NO. 8 + 16. 00	12. 700	0. 8	10. 2							
NO. 9	4. 000	0. 7	3. 0							
計	169. 309		450. 6		57. 1					

[illegible]

# ブロック積擁壁工

1式当り

## 1. コンクリートブロック (1:0.5, 控35cm)

$$1/2 \times (0.81 + 0.83) \times 1/2 \times (2.68 + 2.675) = 2.196$$

$$1/2 \times (4.15 + 4.23) \times 1/2 \times (2.675 + 2.659) = 11.175$$

$$1/2 \times (1.73 + 1.30) \times 1/2 \times (2.659 + 2.652) = 4.023$$

$$1/2 \times (1.64 + 0.84) \times 1/2 \times (3.211 + 2.859) = 3.763$$

$$1/2 \times (5.0 + 5.0) \times 1/2 \times (2.859 + 2.28) = 12.848$$

$$1/2 \times (3.20 + 3.20) \times 1/2 \times (2.28 + 1.811) = 6.546$$

$$\text{計} \quad 40.550$$

m2

$$40.55$$

## 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

$$40.550 \times 1.8 / 10 = 7.299$$

m3

$$7.30$$

## 3. 裏込コンクリート (18-8-25BB)

$$40.550 \times 0.15 = 6.082$$

m3

$$6.08$$

## 4. 伸縮目地 (瀝青繊維質同等品, t=10mm)

$$2.859 \times (0.35 + 0.15) = 1.430$$

m2

$$1.43$$

## 5. 裏込材 (RC-40)

平均SL

$$40.550 / \{(16.530 + 15.400) / 2\} = 2.540$$

裏込材平均高さ

$$2.540 / 1.118 - 0.23 - 0.5 = 1.542$$

裏込材下幅

$$0.3 + 0.1 \times 1.542 = 0.454$$

$$V = 1/2 \times (0.30 + 0.454) \times 1.542 \times \{(16.530 + 15.400) / 2\} = 9.282$$

m3

$$9.28$$

# ブロック積擁壁工

1式当り

6. 水抜きパイプ (VP φ 50, 1箇所/3m<sup>2</sup>, L=0. 59/本)

$$\begin{array}{rcl}
 40.550 & - & 15.40 \times 0.50 \times 1.118 \\
 & & \text{m}^2 \\
 & = & 31.941 \\
 31.941 & / & 3 = 10.647 \\
 & & \text{本} \\
 11 & \times & 0.59 \\
 & = & 6.490 \\
 & & \text{m} \\
 & & 6.49
 \end{array}$$

7. 吸出防止材 (300×300×30)

$$\begin{array}{rcl}
 0.30 & \times & 0.30 \times 11 \\
 & = & 0.990 \\
 & & \text{m}^2 \\
 & & 0.99
 \end{array}$$

8. 天端工

$$\begin{array}{rcl}
 & = & 16.530 \\
 & & \text{m} \\
 & & 16.53
 \end{array}$$

9. 基礎工

$$\begin{array}{rcl}
 & = & 15.400 \\
 & & \text{m} \\
 & & 15.40
 \end{array}$$

10. 小口止工 (1)

$$\begin{array}{rcl}
 & = & 1.000 \\
 & & \text{箇所} \\
 & & 1.00
 \end{array}$$

11. 小口止工 (2)

$$\begin{array}{rcl}
 & = & 1.000 \\
 & & \text{箇所} \\
 & & 1.00
 \end{array}$$

12. ガードレール基礎工

$$\begin{array}{rcl}
 & = & 7.090 \\
 & & \text{m} \\
 & & 7.09
 \end{array}$$

<div>天端工</div>		10m当り
1. コンクリート (18-8-25BB)		
$1/2 \times (0.75 + 0.30) \times 0.23 \times 10 = 1.208$		1.21 m3
2. 同上型枠		
$0.23 \times 10.00 = 2.300$		2.30 m2
3. 伸縮目地目地材 (瀝青繊維質同等品, t=10mm)		
$1/2 \times (0.75 + 0.30) \times 0.23 = 0.121$		0.12 m2



<u>基 礎 工</u>			10m当り
1. コンクリート(18-8-40BB)			
$  \begin{aligned}  & (0.10 \times 0.55 \\  + & 1/2 \times (0.55 + 0.10) \times 0.22) \times 10.00 = 1.265  \end{aligned}  $		m3	1.27
2. 同上型枠		m2	
$(0.10 + 0.32) \times 10.00 = 4.200$		m2	4.20
3. 伸縮目地目地材(瀝青繊維質同等品, t=10mm)		m2	
$  \begin{aligned}  & (0.10 \times 0.55) \\  + & 1/2 \times (0.55 + 0.10) \times 0.22 = 0.127  \end{aligned}  $		m2	0.13
4. 均しコンクリート(18-8-25BB)		m3	
$0.75 \times 0.10 \times 10.00 = 0.750$		m3	0.75
5. 同上型枠		m2	
$0.100 \times 2 \times 10.00 = 2.000$		m2	2.00
6. 基面整正		m2	
$0.750 \times 10.00 = 7.500$		m2	7.50

# ガードレール基礎工

1. プレキャストGr基礎(プレガード BC-6同等品)

L=2000

= 5

10m当り

個

5

2. 連結ボルト

2 × 5

= 10

本

10

3. 間詰めコンクリート(24-8-25BB)

= 0.112

m3

0.11

4. 止型枠

= 0.244

m2

0.24

5. 敷モルタル(1:3)

0.020 × 1.400 × 10

= 0.280

m3

0.28

6. 均しコンクリート(18-8-25BB)

1.00 × 0.10 × 10.00

= 1.000

m3

1.00

7. 同上型枠

0.10 × 10.00

= 1.000

m2

1.00

8. 基面整正

1.00 × 10.00

= 10.000

m2

10.00

<div> <div>小口止工(1)</div> <div> <div>1. コンクリート(18-8-40BB)</div> <div> <math display="block">\frac{1}{2} \times (0.837 + 1.119) \times 2.817 \times 0.30 = 0.827</math> </div> <div>2. 同上型枠</div> <div> <math display="block">\frac{1}{2} \times (0.837 + 1.119) \times 2.817 \times 2 + 2.817 \times 1.118 \times 0.30 = 6.455</math> </div> <div>3. 基面整正</div> <div> <math display="block">1.119 \times 0.30 = 0.336</math> </div> </div> </div>	<div> <div>1箇所当り</div> <div>0.83m<sup>3</sup></div> <div>6.45m<sup>2</sup></div> <div>0.34m<sup>2</sup></div> </div>
--	--

<div> <div>小口止工 (2)</div> <div> <div>1. コンクリート (18-8-40BB)</div> <div> <div> <math display="block">\frac{1}{2} \times (0.837 + 1.041) \times 2.040 \times 0.30 = 0.575</math> </div> <div>2. 同上型枠</div> <div> <math display="block">\frac{1}{2} \times (0.837 + 1.041) \times 2.040 \times 2 + 2.040 \times 1.118 \times 0.30 = 4.515</math> </div> <div>3. 基面整正</div> <div> <math display="block">1.041 \times 0.30 = 0.312</math> </div> </div> </div> </div>	<div>1箇所当り</div> <div> <div>0.57 m3</div> <div>4.52 m2</div> <div>0.31 m2</div> </div>
---	--

[illegible]

# 重 力 式 擁 壁 工

1式当り

B : H × 0.4 + 0.4

断面積 : 1/2 × ( 0.40 + B ) × H

型枠延長 : H × ( 1.000 + 1.077 )

均しコンクリート幅 : B + 0.20

H	B	断面積	型枠延長	均しコンクリート幅
1.75	1.100	1.313	3.635	1.300
1.66	1.064	1.215	3.448	1.264
1.39	0.956	0.942	2.887	1.156
1.01	0.804	0.608	2.098	1.004
0.90	0.760	0.522	1.869	0.960

## 1. コンクリート(18-8-40BB)

1/2 × (1.313 + 1.215) × 2.63 = 3.324

1/2 × (1.215 + 0.942) × 8.47 = 9.135

1/2 × (0.942 + 0.608) × 12.26 = 9.502

1/2 × (0.608 + 0.522) × 3.74 = 2.113

計 24.074

m3

24.07

## 2. 同上型枠

1/2 × (3.635 + 3.448) × 2.63 = 9.314

1/2 × (3.448 + 2.887) × 8.47 = 26.829

1/2 × (2.887 + 2.098) × 12.26 = 30.558

1/2 × (2.098 + 1.869) × 3.74 = 7.418

小口 = 1.313

小口 = 0.522

計 75.954

m2

75.95

# 重 力 式 擁 壁 工

1式当り

## 3. 均しコンクリート(18-8-25BB)

$$1/2 \times (1.300 + 1.264) \times 2.73 = 3.500$$

$$1/2 \times (1.264 + 1.156) \times 8.47 = 10.249$$

$$1/2 \times (1.156 + 1.004) \times 12.26 = 13.241$$

$$1/2 \times (1.004 + 0.960) \times 3.84 = 3.771$$

$$\text{計} \quad 30.761 \text{ m}^2$$

$$30.761 \times 0.10 = 3.076 \text{ m}^3$$

3.08

## 4. 同上型枠

$$27.300 \times 0.10 \times 2 = 5.460$$

$$1.300 \times 0.10 = 0.130$$

$$0.960 \times 0.10 = 0.096$$

$$\text{計} \quad 5.686 \text{ m}^2$$

5.69

## 5. 目地材(エラストイト同等品)

$$= 0.858 \text{ m}^2$$

0.86

## 6. 基面整正

$$= 30.761 \text{ m}^2$$

30.76

## 7. ガードレール基礎工

$$27.10 / 2.00 + 1 = 14.55 \quad \div 15$$

箇所  
15

## ガードレール基礎工

10箇所当り

### 1. 円形空洞型棒 ( $\phi 200$ )

$$0.40 \times 10$$

$$= 4.000$$

m

---

4.00

2. 鉄筋 (D=13, 0.995kg/m)

$$1.50 + 1.50 + 1.10 \times 3$$

$$= 6.300$$

$$6.300 \times 0.995 \times 10$$

$$= 62.685$$

kg

62. 69



[illegible]

排水構造物工 数量調書
-------------

[illegible]

# 排水構造物工 数量調書

名 称	位 置			数 量	摘 要
	自	至	左・右		
側溝蓋工					
コンクリート蓋	NO. 0 + 12.0	NO. 8	左	277	L=145.8m
(300, JIS, 3種)	NO. 2 + 5.4	NO. 8	右	219	L=115.4m
			計	496枚	(0.5m/枚)
グレーチング蓋	NO. 0 + 12.0	NO. 8	左	15	L=145.8m
(300, 3種)	NO. 2 + 5.4	NO. 8	右	12	L=115.4m
志摩市章マーク入			計	27枚	(0.5m/枚)
コンクリート蓋	NO. 8	NO. 11 + 9.16	左	63	L=69.4m
(自由勾配側溝, 300)	NO. 8	NO. 9	右	18	L=19.2m
			計	81枚	
グレーチング蓋	NO. 8	NO. 11 + 9.16	左	7	L=69.4m
(自由勾配側溝, 300)	NO. 8	NO. 9	右	2	L=19.2m
志摩市章マーク入			計	9枚	
コンクリート蓋	NO. 11 + 11.7		左	128	L=67.5m
(C3型, 300)			計	128枚	
グレーチング蓋	NO. 11 + 11.7		左	7	L=67.5m
(C3型, 300)			計	7枚	
志摩市章マーク入					

<div>U 型 側 溝 工</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 <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>

<div> <div>台付管工</div> </div>			10m当り
1. 台付管 (φ 300)	= 10.000	10.00	m
2. 敷モルタル (1:3)	= 0.072	0.07	m <sup>3</sup>
3. 基礎材 (RC-40, t=15cm)	= 4.400	4.40	m <sup>2</sup>
4. 基面整正	= 4.400	4.40	m <sup>2</sup>

<div> <div>集水枡工</div> </div>			10基当り
1. プレキャスト枡 (500×500×600)	= 10.000	10	個
2. インバートコンクリート(18-8-25BB) 0.50 × 0.50 × 0.10 × 10	= 0.250	0.25	m3
3. 基礎コンクリート(18-8-25BB) 0.82 × 0.82 × 0.10 × 10	= 0.672	0.67	m3
4. 同上型枠 (0.82 + 0.82) × 0.10 × 2 × 10	= 3.280	3.28	m2
5. 基礎材(RC-40, t=10cm) 0.92 × 0.92 × 10	= 8.464	8.46	m2
6. 基面整正 0.92 × 0.92 × 10	= 8.464	8.46	m2
5. グレーチング蓋(T-25) ( 500 × 500 )	= 10.000	10	枚

[illegible][illegible]

<div> <div>1号自由勾配側溝工</div> </div>				1式当り
<div> <div>1. 自由勾配側溝 (B300, 標準用, T-25)</div> <div> <div>(B300×H400, 標準タイプ)</div> <div>=2.000</div> </div> </div>				2.00m
<div> <div>(B300×H500, 標準タイプ)</div> <div>14.000 + 43.393</div> <div>=57.393</div> </div>				57.39m
<div> <div>(B300×H600, 標準タイプ)</div> <div>=10.000</div> </div>				10.00m
<div> <div>計69.393</div> </div>				
<div> <div>2. インバートコンクリート (18-8-25BB)</div> <div> <div>1/2 × (0.071 + 0.058) × 2.000</div> <div>=0.129</div> <div>1/2 × (0.158 + 0.064) × 14.000</div> <div>=1.554</div> <div>1/2 × (0.164 + 0.135) × 4.052</div> <div>=0.606</div> <div>1/2 × (0.135 + 0.155) × 5.948</div> <div>=0.862</div> <div>1/2 × (0.055 + 0.081) × 14.885</div> <div>=1.012</div> <div>1/2 × (0.081 + 0.119) × 14.130</div> <div>=1.413</div> <div>1/2 × (0.119 + 0.120) × 6.019</div> <div>=0.719</div> <div>1/2 × (0.120 + 0.115) × 8.359</div> <div>=0.982</div> <div>計7.277</div> <div>7.277 × 0.300</div> <div>=2.183</div> </div> </div>				2.18m <sup>3</sup>



## 2号自由勾配側溝工 集計表

[illegible]

<div> <div>2号自由勾配側溝工</div> </div>			1式当り
<div> <div>1. 自由勾配側溝 (B300, 標準用, T-25)</div> <div> <div>(B300×H300, 標準タイプ)</div> <div>= 6.000</div> </div> </div>	m	6.00	
<div> <div>(B300×H400, 標準タイプ)</div> <div>= 13.224</div> </div>	m	13.22	
計 19.224			
<div> <div>2. インバートコンクリート (18-8-25BB)</div> <div> <div> <div>1/2 × (0.091 + 0.151) × 13.224</div> <div>= 1.600</div> </div> <div> <div>1/2 × (0.051 + 0.055) × 0.743</div> <div>= 0.039</div> </div> <div> <div>1/2 × (0.055 + 0.071) × 1.409</div> <div>= 0.089</div> </div> <div> <div>1/2 × (0.071 + 0.116) × 3.848</div> <div>= 0.360</div> </div> <div> <div>計 2.088</div> <div>2.088 × 0.300</div> <div>= 0.626</div> </div> </div> </div>	m <sup>3</sup>	0.63	

## 自由勾配側溝工

(300×300, 標準用)

10m当り

### 1. 自由勾配側溝

 $(300 \times 300)$ 
$$= 10.000$$

m

10.0

## 2. 基礎コンクリート (18-8-25BB)

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

m3

0.51

### 3. 同上型枠

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

m2

2.00

#### 4. 基礎材 (RC-40, $t=10\text{cm}$ )

$$0.61 \times 10.00$$
$$= 6.100$$

m2

6.10

## 5. 基面整正

$$0.61 \times 10.00$$
$$= 6.100$$

m2

6.10

# 自由勾配側溝工

(300×400, 標準用)

1. 自由勾配側溝

(300×400)

= 10.000

10m当り

10.0

m

2. 基礎コンクリート(18-8-25BB)

0.51 × 0.10 × 10.00

= 0.510

0.51

m<sup>3</sup>

3. 同上型枠

0.10 × 10.00 × 2

= 2.000

2.00

m<sup>2</sup>

4. 基礎材 (RC-40, t=10cm)

0.61 × 10.00

= 6.100

6.10

m<sup>2</sup>

5. 基面整正

0.61 × 10.00

= 6.100

6.10

m<sup>2</sup>

# 自由勾配側溝工

(300×500, 標準用)

1. 自由勾配側溝

(300×500)

= 10.000

10m当り

10.0

m

2. 基礎コンクリート(18-8-25BB)

0.51 × 0.10 × 10.00

= 0.510

0.51

m<sup>3</sup>

3. 同上型枠

0.10 × 10.00 × 2

= 2.000

2.00

m<sup>2</sup>

4. 基礎材 (RC-40, t=10cm)

0.61 × 10.00

= 6.100

6.10

m<sup>2</sup>

5. 基面整正

0.61 × 10.00

= 6.100

6.10

m<sup>2</sup>

## 自由勾配側溝工

(300×600, 標準用)

10m当り

### 1. 自由勾配側溝

(300 × 600)

$$= 10.000$$

m

---

## 2. 基礎コンクリート(18-8-25BB)

$$0.53 \times 0.10 \times 10.00$$
$$= 0.530$$

m3

0.53

### 3. 同上型枠

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

m2

2.00

4. 基礎材 (RC-40,  $t=10\text{cm}$ )

$$0.63 \times 10.00$$
$$= 6.300$$

m2

6.30

## 5. 基面整正

$$0.63 \times 10.00$$
$$= 6.300$$

m2

6.30

[illegible]

# 車道舗装工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	表層 t=40mm		路盤 t=100mm						摘 要
		L	A	L	A					
KA. 1-1 (NO. 0+10.691)	0.000	8.50	-	8.50	-					
NO. 1	9.309	8.06	77.08	8.06	77.08					
NO. 1 + 16.00	16.000	6.28	114.72	6.28	114.72					
NO. 2	4.000	5.34	23.24	5.34	23.24					
NO. 2 + 1.700	1.700	5.00	8.79	5.00	8.79					
NO. 3	18.300	5.00	91.50	5.00	91.50					
KE. 1-2	8.114	5.00	40.57	5.00	40.57					
NO. 4	11.886	5.00	59.43	5.00	59.43					
KA. 1-2	8.114	5.00	40.57	5.00	40.57					
NO. 5	11.886	5.00	59.43	5.00	59.43					
NO. 5 + 9.00	9.000	5.00	45.00	5.00	45.00					
NO. 6	11.000	5.00	55.00	5.00	55.00					
NO. 7	20.000	5.00	100.00	5.00	100.00					
NO. 8	20.000	5.00	100.00	5.00	100.00					
NO. 8 + 16.00	16.000	5.42	83.36	5.42	83.36					
NO. 9	4.000	5.59	22.02	5.59	22.02					
小 計	169.309		920.71		920.71					



# 車道舗装工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	表層 t=40mm		路盤 t=100mm						摘 要
		L	A	L	A					
NO. 9	0.000	0.46	-	0.46	-					
KE. 2-2	5.825	0.46	2.68	0.46	2.68					
NO. 10	14.175	0.46	6.52	0.46	6.52					
NO. 10 + 14.00	14.000	0.46	6.44	0.46	6.44					
NO. 11	6.000	0.46	2.76	0.46	2.76					
NO. 11 + 9.16	9.160	0.46	4.21	0.46	4.21					
小計	49.160		22.610		22.610					
計	218.469		943.32		943.32					



区画線工 数量調書

[illegible]

# 道路付属施設工集計表

名 称	規 格	単 位	数 量		
張コンクリート工					
張コンクリート工(A)	t=10cm	m2	11		
張コンクリート工(B)	t=10cm	m2	2		
張コンクリート工(C)	t=10cm	m2	10		
張コンクリート工(D)	t=10cm	m2	16		
張コンクリート工(E)	t=10cm	m2	6		
防護柵工					
ガードレール工(A)	Gr-C-4E	m	15		
ガードレール工(B)	Gr-C-2B	m	34		
取付出入口工					
階段工		式	1		
支線取付工		式	1		
坂路工(A)		箇所	1		
坂路工(B)		箇所	1		
坂路工(C)		箇所	1		
坂路工(D)		箇所	1		
坂路工(E)		箇所	1		

張コンクリート工 計 算 用 紙

[illegible]

# 張コンクリート工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	(A)		(B)		(C)		(D)		(E)		摘 要
		L	A	L	A	L	A	L	A	L	A	
NO. 9 + 1.30	0.000					0.20	-					
KE. 2-2	4.525					0.20	0.91					
NO. 10	14.175					0.20	2.84					
NO. 10 + 14.00	14.000					0.20	2.80					
NO. 11	6.000					0.20	1.20					
NO. 11 + 9.16	9.160					0.20	1.83					
小計	9.160						9.580					
NO. 7 + 12.00	0.000							4.00	-			
NO. 7 + 16.00	4.000							4.00	16.00			
小計	4.000								16.00			
計	13.160		11.38		2.09		9.58		16.00		6.27	

# 道路付属施設工 数量調書

[illegible]

階段工							1式当り	
1. コンクリート(18-8-40BB)								
		4.35	×	2.89				
-	1/2	×	3.60	×	2.40			
-	1/2	×	0.30	×	0.20	×	12	= 7.892
		7.892	×	0.75				= 5.919
								5.92 m3
2. 型枠								
前面		0.75	×	0.2	×	12		
	+	0.75	×	0.49				= 2.168
背面		0.75	×	2.89				= 2.168
側面		7.89						= 7.892
							計 =	12.228
								12.23 m2
3. 均しコンクリート(18-8-25BB)								
		0.75	×	4.55	×	0.10		= 0.341
								0.34 m3
4. 均し型枠								
( 4.55 + 0.75 × 2 ) × 0.10							=	0.605
								0.61 m2
5. 基面整正								
		0.75	×	4.55				= 3.413
								3.41 m2



<div>支線取付工</div>			1式当り
1. コンクリート舗装			
延長：	NO.0 + 3.35 ~ NO.0 + 13.50	L= 10.15m	
1-1. コンクリート (21-8-25BB) t=10cm			
1.00	×	10.15 × 0.10	= 1.015 1.02m3
1-2. 溶接金網 (φ 6-150×150)			
1.00	×	10.15	= 10.150 10.15m2
1-3. 路盤工 (再生切込碎石, RC-40) t=10cm			
			= 10.150 10.15m2
※) 土工は本線で計上済			

## 坂 路 工 (A)

1箇所当り

## 1. コンクリート舗装

1-1. コンクリート (21-8-25BB)  $t=10\text{cm}$

$$6.39 \times 1.00 \times 0.10 = 0.639$$

m3

0.64

1-2. 溶接金網(φ 6-150×150)

$$6.39 \times 1.00 = 6.390$$

m2

6.39

1-3. 路盤工(再生切込碎石, RC-40) t=10cm

$$= 6.390$$

m2

6. 39

## 2. 盛土工

$$1.9 \times 2.3 = 4.370$$

m3

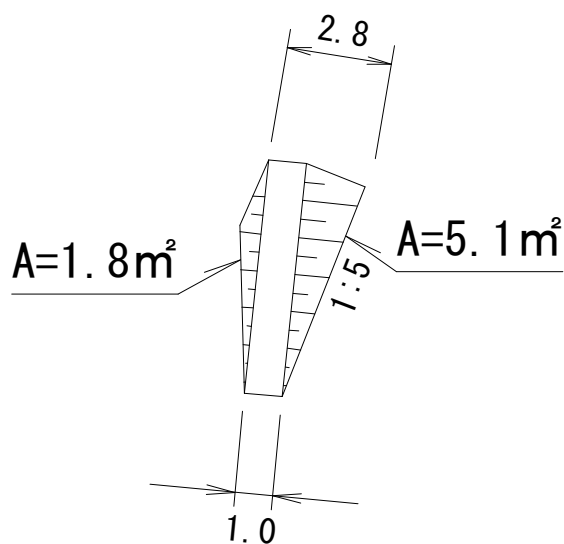
4.37

### 3. 法面整形

$$6.9 \times 1.20185 = 8.293$$

m2

8.29



# 坂 路 工 (B)

1. コンクリート舗装

1-1. コンクリート (21-8-25BB) t=10cm

$$15.08 \times 2.50 \times 0.10 = 3.770 \quad \text{m}^3$$

1-2. 溶接金網 (φ 6-150×150)

$$15.08 \times 2.50 = 37.700 \quad \text{m}^2$$

1-3. 路盤工 (再生切込碎石, RC-40) t=10cm

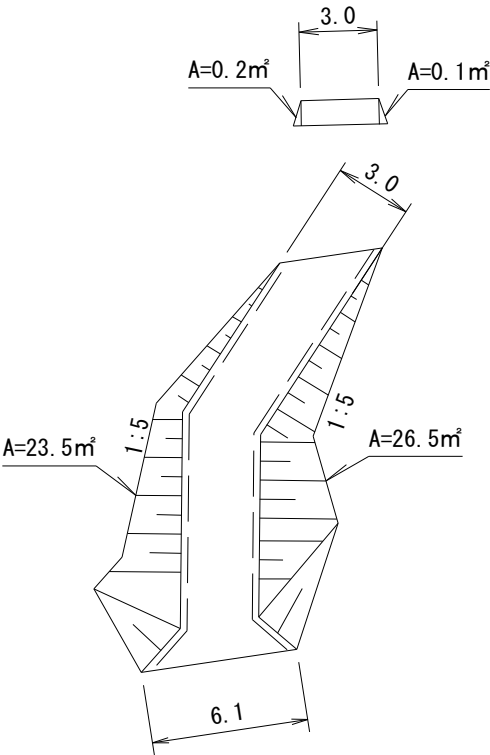
$$= 37.700 \quad \text{m}^2$$

2. 盛土工

$$4.6 \times 12.8 = 58.880 \quad \text{m}^3$$

3. 法面整形

$$50.3 \times 1.20185 = 60.453 \quad \text{m}^2$$



# 坂 路 工 (C)

1. コンクリート舗装

1-1. コンクリート (21-8-25BB) t=10cm

$$11.19 \times 1.00 \times 0.10 = 1.119$$

1.12

m3

1-2. 溶接金網 (φ 6-150×150)

$$11.19 \times 1.00 = 11.190$$

11.19

m2

1-3. 路盤工 (再生切込碎石, RC-40) t=10cm

$$= 11.190$$

11.19

m2

2. 盛土工

$$2.1 \times 6.5 = 13.650$$

13.65

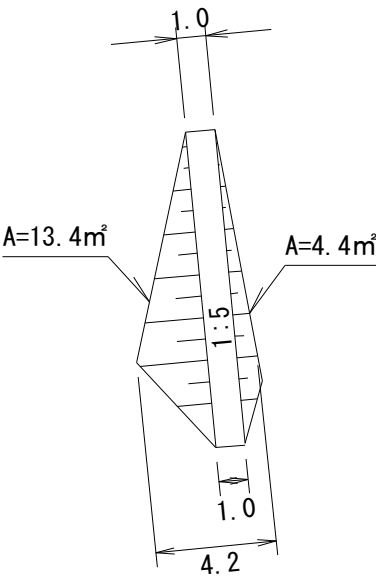
m3

3. 法面整形

$$17.8 \times 1.20185 = 21.393$$

21.39

m2



# 坂 路 工 (D)

## 1. コンクリート舗装

1-1. コンクリート (21-8-25BB) t=10cm

$$1.41 \times 3.00 \times 0.10 = 0.423 \quad \text{m}^3$$

0.42

1-2. 溶接金網 (φ 6-150×150)

$$1.41 \times 3.00 = 4.230 \quad \text{m}^2$$

4.23

1-3. 路盤工 (再生切込碎石, RC-40) t=10cm

$$= 4.230 \quad \text{m}^2$$

4.23

## 2. 盛土工

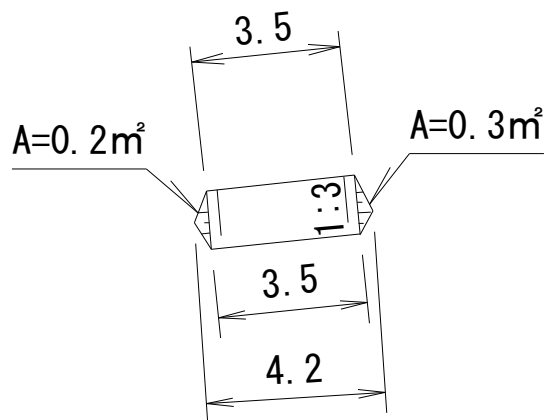
$$3.7 \times 0.1 = 0.370 \quad \text{m}^3$$

0.37

## 3. 法面整形

$$0.5 \times 1.20185 = 0.601 \quad \text{m}^2$$

0.60



# 坂 路 工 (E)

1. コンクリート舗装

1-1. コンクリート (21-8-25BB) t=10cm

$$2.62 \times 1.00 \times 0.10 = 0.262$$

0.26 m3

1-2. 溶接金網 (φ 6-150×150)

$$2.62 \times 1.00 = 2.620$$

2.62 m2

1-3. 路盤工 (再生切込碎石, RC-40) t=10cm

$$= 2.620$$

2.62 m2

2. 盛土工

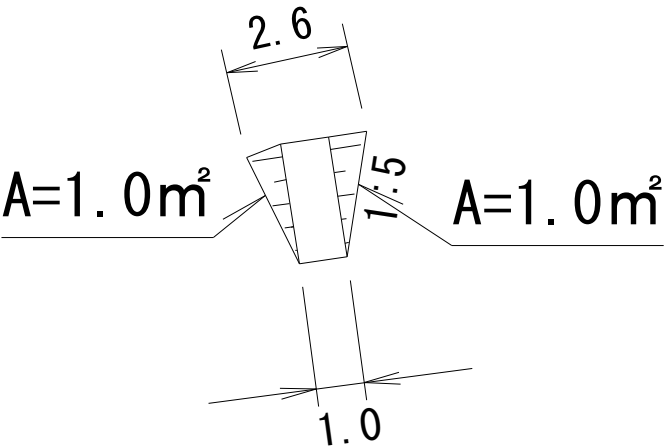
$$1.8 \times 0.2 = 0.360$$

0.36 m3

3. 法面整形

$$2.0 \times 1.20185 = 2.404$$

2.40 m2



[illegible]

構造物撤去工 数量調書
-------------

[illegible]



1式当り

舗装止め

$$0.150 \times 0.20 \times 7.00 = 0.210$$

$$1/2 \times (0.30 + 0.48) \times 0.90 \times 51.4 = 18.041$$
$$1/2 \times (0.30 + 0.46) \times 0.80 \times 28.0 = 8.512$$
$$1/2 \times (0.40 + 1.43) \times 2.40 \times 7.0 = 15.372$$
$$(1.50 \times 1.0 - 1/2 \times 0.30 \times 1.20 \times 0.80 - 1/2 \times 0.20 \times 4.00) \times 1.00 = 0.900$$
$$0.25 \times 0.20 \times 0.60 \times 6 = 0.180$$

計	43.215	43
---	--------	----

## 小屋基礎

$$2.80 \times 2.60 \times 0.29 - 2.60 \times 2.40 \times 0.19 = 0.926$$

$$(0.40 \times 0.36 - 0.30 \times 0.30) \times 27.50 = 1.485$$
$$(0.50 \times 0.595 - 0.10 \times 0.595 - 0.30 \times 0.40 - 0.10 \times 0.15 + 0.255 \times 0.10) \times 48.00 = 6.168$$

計	8.579	9
---	-------	---

# 舗装取壊し工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	As t=4cm		Co t=12cm						摘 要
		L	A	L	A					
KA. 1-1 (NO. 0+10.691)	0.000	8.51	-							
NO. 1	9.309	9.37	83.22							
NO. 1 + 16.00	16.000	3.22	100.72	3.22	-					
NO. 2	4.000			4.03	14.50					
NO. 2 + 1.700	1.700			4.03	6.85					
NO. 3	18.300			3.58	69.63					
KE. 1-2	8.114			3.40	28.32					
NO. 4	11.886			3.12	38.75					
KA. 1-2	8.114			2.89	24.38					
NO. 5	11.886			2.59	32.57					
NO. 5 + 9.00	9.000			2.56	23.18					
NO. 6	11.000			2.60	28.38					
NO. 7	20.000			2.67	52.70					
NO. 7 + 11.00	11.000	2.67	-	2.67	29.37					
NO. 8	9.000	4.28	31.28							
NO. 8 + 16.00	16.000	4.52	70.40							
NO. 9	4.000	5.82	20.68							
小 計	169.309		306.30		348.63					

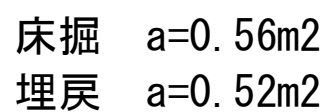
# 舗装取壊し工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	As t=4cm		Co t=12cm						摘 要
		L	A	L	A					
NO. 9	0.000	0.71	-							
KE. 2-2	5.825	0.71	4.14							
NO. 10	14.175	0.71	10.06							
NO. 10 + 14.00	14.000	0.71	9.94							
NO. 11	6.000	0.70	4.23							
NO. 11 + 9.16	9.160	0.67	6.27							
小計	49.160		34.640							
計	218.469		340.94		348.63					

[illegible]

<div>流末排水改良工</div>			1式当り
1. 側溝工			
1-1. U字溝撤去工 (450)			
L=116.2	= 116.200	116.20	m
1-2. U字溝設置工 (450) 既設再利用			
L=116.2	= 116.200	116.20	m
1-3. コンクリート蓋設置工 (1種, 450)			
N=116.2 ÷ 0.60	= 194.000	194.00	枚
1-4. 張コンクリート工 (t=10cm)			
0.500 × 116.20 × 2.00	= 116.200	116.20	m <sup>2</sup>
2. 作業土工			
2-1. 床掘 (側溝類)			
土工計算書より	= 65.070	65.07	m <sup>3</sup>
2-2. 埋戻 (W <sub>max</sub> <1.0m)			
土工計算書より	= 60.420	60.42	m <sup>3</sup>
2-3. 不足土			
65.07 - (60.42 ÷ 0.90)	= -2.060	-2.06	m <sup>3</sup>

張コンクリート  
( $t=100\text{mm}$ )



$$L = 116.2 \text{ m}$$

---

0.56       $\times$     116.2

---


$$= 65.07 \text{ m}^3$$

---

0.52       $\times$       116.2

---


$$= 60.42 \text{ m}^3$$

[illegible]

<div>準備費</div>			1式当り
1. 伐竹（H=2.0m（推定））			
1-1. 積込運搬			
参考図より	= 245.000	m2	245.00
1-2. 伐竹処分			
※伐竹の密集度は、現場状況より面積の1/3程度とする。			
A	= 245.00 × 1/3	m2	81.667
K	= 81.667 × 2.000	空m3	163.334
T	= 163.334 × 0.4	t	65.334
V	= 65.33 ÷ 0.8	m3	82.00
2. 除草			
2-1. 積込運搬			
参考図より	= 595.000	m2	595.00



[illegible]