

[illegible][illegible]

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	掘削		路床盛土		路肩盛土		床掘		摘 要
		A	V	A	V	A	V	A	V	
NO. 0	0.000	0.6	-					0.9	-	
+ 7.60	7.600	0.5	4.2					0.9	6.8	
+ 22.90	15.300	0.7	9.2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.7	12.2	
+ 34.50	11.600	0.1	4.6	1.0	5.8	0.2	1.2	0.3	5.8	
+ 39.50	5.000			0.0	2.5	0.0	0.5			
計	39.500		18.0		8.3		1.7		24.8	

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	埋戻		盛土法面						摘 要
		A	V	L	A					
NO. 0	0.000	0.8	-	0.0	-					
+ 7.60	7.600	0.7	5.7	0.1	0.4					
+ 22.90	15.300	0.9	12.2	0.2	2.3					
+ 34.50	11.600	0.2	6.4	0.4	3.5					
計	34.500		24.3		6.2					

<p style="text-align: center;">法 面 工 集 計 表</p>	
--	--

[illegible]

張コンクリート工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	張コンクリート (斜面部)		張コンクリート (水平部)						摘 要
		L	A	L	A					
NO. 0	0.000	0.0	-	0.5	-					
+ 7.60	7.600	0.1	0.4	0.5	3.8					
+ 22.90	15.300	0.2	2.3	0.5	7.7					
+ 33.30	10.400	0.4	3.1	0.5	5.2					
計	33.300		5.8		16.7					

法面工

1. コンクリート (18-8-25BB)

$$10.000 \times 10.000 \times 0.100 = 10.000 \quad \begin{matrix} \text{m}^3 \\ 10.00 \end{matrix}$$

2. 目地板

$$100.00 \div (0.700 \times 10.000) = \begin{matrix} \text{箇所} \\ 14.286 \end{matrix}$$

$$14.286 \times 0.700 \times 0.100 = 1.000 \quad \begin{matrix} \text{m}^2 \\ 1.00 \end{matrix}$$

排水構造物工 数量調書

[illegible]

<div>U 型 側 溝 工 (A)</div>			10m当り
1. U型側溝 (3種, 300B)	= 10.000	m	10.0
2. 敷モルタル(1:3) 0.33 × 0.03 × 10.00	= 0.099	m ³	0.10
3. 基礎材(RC-40, t=10cm) 0.53 × 10.00	= 5.300	m ²	5.30
4. 基面整正 0.53 × 10.00	= 5.300	m ²	5.30

[illegible][illegible]

<div>自由勾配側溝工 (A)</div>				1式当り
1. 自由勾配側溝 (B300, T-25)				
(B300×H400)	=	14.000		m
(B300×H500)	=	8.500		m
	計	22.500		
2. インバートコンクリート (18-8-25BB)				
$1/2 \times (0.145 + 0.053) \times 14.000 \times 0.300$	=	0.416		
$1/2 \times (0.153 + 0.097) \times 8.500 \times 0.300$	=	0.319		m3
	計	0.735		0.74

自由勾配側溝工(B) 集計表

[illegible]

<div>自由勾配側溝工(B)</div>		1式当り
1. 自由勾配側溝 (B300, T-25)		
(B300×H800)	= 1.200	1.20m
2. インバートコンクリート (18-8-25BB)		
$\frac{1}{2} \times (0.050 + 0.135) \times 1.200 \times 0.300$	= 0.033	0.03m ³

自由勾配側溝工

(300×400)

10m当り

1. 自由勾配側溝

(300×400)

= 10.000

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 m³

3. 同上型枠

0.10 × 10.00 × 2

= 2.000

2.00 m²

4. 基礎材 (RC-40, t=10cm)

0.61 × 10.00

= 6.100

6.10 m²

5. 基面整正

0.61 × 10.00

= 6.100

6.10 m²

自由勾配側溝工

(300×500)

10m当り

1. 自由勾配側溝

(300×500)

= 10.000

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 m³

3. 同上型枠

0.10 × 10.00 × 2

= 2.000

2.00 m²

4. 基礎材 (RC-40, t=10cm)

0.61 × 10.00

= 6.100

6.10 m²

5. 基面整正

0.61 × 10.00

= 6.100

6.10 m²

自由勾配側溝工

(300×800)

10m当り

1. 自由勾配側溝

(300×800)

= 10.000

m

10.0

2. 基礎コンクリート(18-8-25BB)

0.55 × 0.10 × 10.00

= 0.550

m³

0.55

3. 同上型枠

0.10 × 10.00 × 2

= 2.000

m²

2.00

4. 基礎材 (RC-40, t=10cm)

0.65 × 10.00

= 6.500

m²

6.50

5. 基面整正

0.65 × 10.00

= 6.500

m²

6.50

側 溝 蓋 集 計 表			
-------------	--	--	--

[illegible]

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. コンクリート蓋 (A)

$$\begin{array}{rclcl} 8.0 & / & 0.50 & - & \begin{array}{c} \text{枚} \\ 1 \end{array} \\ & & & = & 15.00 \quad \div \quad 15 \end{array}$$

枚

15

1-2. グレーチング蓋 (A)

$$8.0 \quad / \quad 10.00 \quad = \quad 0.80 \quad \div \quad 1$$

枚

1

2. 自由勾配側溝工用 (B300, T-25)

2-1. コンクリート蓋 (B)

$$\begin{array}{rclcl} (22.50 & / & 2.0) \times & \begin{array}{c} \text{枚} \\ 2 \end{array} & - & \begin{array}{c} \text{枚} \\ 3 \end{array} \\ & & & = & 19.50 \quad \div \quad 20 \end{array}$$

$$\begin{array}{rclcl} (1.20 & / & 2.0) \times & \begin{array}{c} \text{枚} \\ 2 \end{array} & - & \begin{array}{c} \text{枚} \\ 0 \end{array} \\ & & & = & 1.20 \quad \div \quad 1 \\ & & & \text{計} & & 21 \end{array}$$

枚

21

2-2. グレーチング蓋 (B)

$$\begin{array}{rclcl} 22.50 & / & 10.00 & = & 2.25 \quad \div \quad 3 \\ 1.20 & / & 10.00 & = & 0.12 \quad \div \quad 0 \\ & & & \text{計} & & 3 \end{array}$$

枚

3

<div>底打ちコンクリート工</div>		10m当り
1. インバートコンクリート (18-8-25BB)		
$\frac{1}{2} \times (0.000 + 0.200) \times 0.300 \times 10.000 = 0.300$		m3 0.30

<div> <div>V</div> <div>U</div> <div>管</div> </div> <div>(φ 400)</div>			10m当り
1. VU管			
(φ 400)	=	10.000	10m
2. コンクリート (18-8-25BB)			
$0.620 \times 0.620 \times 10.000$ $- \frac{\pi}{4} \times 0.420^2 \times 10.000$	=	3.844	
	=	-1.385	m3
	計	2.459	2.46
3. 同上型枠			
0.620 × 10.000 × 2	=	12.400	12.40m2

<div style="display: flex; justify-content: space-around; font-size: 24px; font-weight: bold;"> 集水枿工 数量調書 </div>
--

[illegible]

集水枳工(A)

(500×500×1250)

10基当り

1. コンクリート (18-8-25BB)

	0.800	×	0.800	×	1.400			=	0.896
—	0.630	×	0.630	×	0.071			=	−0.028
—	0.500	×	0.500	×	1.179			=	−0.295
—	0.453	×	0.300	×	0.150			=	−0.020
—	0.800	×	0.300	×	0.150			=	−0.036
—	$\pi/4$	×	0.464	\wedge	2	×	0.150	=	−0.025
—	$\pi/4$	×	0.360	\wedge	2	×	0.150	=	−0.015
								計	0.477
	0.477	×	10					=	4.770

m3

4.77

2. 同上型枳

	0.800	×	1.400	×	4		=	4.480
	0.500	×	(1.400	−	0.071)	×	4	= 2.658
	(0.453	+	0.300)	×	2	×	0.15	= 0.226
	(0.800	+	0.300)	×	2	×	0.15	= 0.330
−	0.453	×	0.300	×	2			= −0.272
−	0.800	×	0.300	×	2			= −0.480
−	$\pi/4$	×	0.464	\wedge	2	×	2	= −0.338
−	$\pi/4$	×	0.360	\wedge	2	×	2	= −0.204
							計	6.400
	6.400	×	10					= 64.000

m2

64.00

3. 基礎材(RC-40, t=10cm)

0.90	×	0.90	×	10	=	8.100
------	---	------	---	----	---	-------

m2

8.10

4. 基面整正

0.90	×	0.90	×	10	=	8.100
------	---	------	---	----	---	-------

m2

8.10

5. グレーチング蓋(T-25)

(500×500)					=	10.000
-----------	--	--	--	--	---	--------

枚

10

<div>集水枳工 (C)</div> <div>(400×400×960)</div>							10基当り
1. コンクリート (18-8-25BB)							
0.700	×	0.700	×	1.11	=	0.544	
－ 0.520	×	0.520	×	0.061	=	-0.016	
－ 0.400	×	0.400	×	0.899	=	-0.144	
－ 0.715	×	0.300	×	0.15	=	-0.032	
－ 0.400	×	0.300	×	0.15	=	-0.018	
－ $\pi/4$	×	0.300	\wedge	2	×	0.150	= -0.011
					計	0.323	m3
0.323	×	10			=	3.230	3.23
2. 同上型枳							
0.700	×	1.110	×	4	=	3.108	
0.400	×	(1.110	－ 0.061)	×	4	=	1.678
(0.715	+	0.300)	×	2	×	0.15	= 0.305
(0.400	+	0.300)	×	2	×	0.15	= 0.210
－ 0.715	×	0.300	×	2	=	-0.429	
－ 0.400	×	0.300	×	2	=	-0.240	
－ $\pi/4$	×	0.300	\wedge	2	×	2	= -0.141
					計	4.491	m2
4.491	×	10			=	44.910	44.91
3. 基礎材 (RC-40, t=10cm)							
0.80	×	0.80	×	10	=	6.400	m2
							6.40
4. 基面整正							
0.80	×	0.80	×	10	=	6.400	m2
							6.40
5. グレーチング蓋 (T-25)							
(400×400)				=	10.000		枚
					10		

舗装集計表

1式当り

1. アスファルト舗装

1-1. 表層(再生密粒度アスコン, TOP13, t=40mm)

別紙 計算用紙より			
181.73	=	181.73	182 m2

1-2. 路盤(粒度調整碎石, M-30, t=100mm)

別紙 計算用紙より			
181.73	=	181.73	182 m2

舗 装 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	表層 As, t=40mm		路盤 M-30, t=100mm						摘 要
		L	A	L	A					
NO. 0	0.000	5.21	-	5.21	-					
+ 7.60	7.600	4.76	37.89	4.76	37.89					
+ 22.90	15.300	4.50	70.84	4.50	70.84					
+ 34.50	11.600	4.88	54.40	4.88	54.40					
+ 39.50	5.000	2.56	18.60	2.56	18.60					
小 計	39.500		181.73		181.73					

[illegible][illegible]

構 造 物 撤 去 工

1. ガードレール撤去

= 24.000

1式当り

m

24.00

2. コンクリート構造物取壊し(無筋)

集水桝(A)

$0.80 \times 0.80 \times 0.95 - 0.50 \times 0.50$
 $\times 0.80$

= 0.408

ブロック積み

$\{ 1/2 \times 0.418 \times 0.167 + 1.077 \times 0.45$
 $+ 1/2 \times (0.10 + 0.518) \times 0.167$
 $+ 0.518 \times 0.10 \} \times 31.9$

= 19.872

m3

計 20.280

20.28

3. コンクリート構造物取壊し(鉄筋)

U字溝(300B)

$(0.40 \times 0.36 - 0.30 \times 0.30) \times (23.1$
 $+ 1.1 + 14.4)$

= 2.084

m3

2.08

4. アスファルト舗装版取壊し

別紙計算書より

= 155.17

m2

155.17

5. アスファルト版切断

5.4 + 2.6

= 8.0

m

8.00

取壊し工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	As舗装 t=4cm								摘 要
		L	A							
NO. 0	0.000	5.26	-							
+ 7.60	7.600	4.94	38.76							
+ 22.90	15.300	3.79	66.78							
+ 34.50	11.600	2.56	36.83							
+ 39.50	5.000	2.56	12.80							
小 計	39.500		155.17							

[illegible]

運 搬 処 理 工

1. 殻運搬(鉄筋コンクリート)

=

2.084

m3

2.08

2. 殻運搬(無筋コンクリート)

=

20.280

m3

20.28

3. 殻運搬(アスファルト)

155.17 × 0.04

=

6.207

m3

6.21

4. 殻処分(鉄筋コンクリート)

=

2.084

m3

2.08

5. 殻処分(無筋コンクリート)

=

20.280

m3

20.28

6. 殻処分(アスファルト)

155.17 × 0.04

=

6.207

m3

6.21

7. 現場発生品運搬

24.0 × 0.0076

=

0.182

t

(24.0 / 4.0 + 1) × 0.0261

=

0.183

計

0.365

0.37

回

仮 設 工

1. 交通誘導警備員A, B

= 1.000

1式当り

式
1.00