

土工集計表

1. 掘削(土砂)

土工計算用紙より

102.2

= 102.2

1式当り

m³

102

2. 床堀

土工計算用紙より

2-1. (W<1.0m)

130.8 + 0.9
(左) (右)

= 131.7

m³

132

3. 埋戻(流用土)

土工計算用紙より

3-1. (W<1.0m)

87.5 + 0.9
(左) (右)

= 88.4

m³

88

4. 基面整正

4-1. 基面整正

(1号自由勾配側溝, 300×400, 標準用)

5.6 × 50.2 / 10.0

= 28.1

(1号自由勾配側溝, 300×500, 標準用)

5.6 × 38.6 / 10.0

= 21.6

(1号自由勾配側溝, 300×600, 標準用)

5.8 × 20.5 / 10.0

= 11.9

(1号自由勾配側溝, 300×700, 標準用)

5.8 × 16.0 / 10.0

= 9.3

(1号自由勾配側溝, 300×400, 横断用)

6.7 × 4.0 / 10.0

= 2.7

(1号自由勾配側溝, 300×500, 横断用)

6.7 × 3.5 / 10.0

= 2.3

(1号自由勾配側溝, 300×600, 横断用)

6.7 × 2.0 / 10.0

= 1.3

(2号自由勾配側溝, 300×400, 標準用)

5.6 × 17.4 / 10.0

= 9.7

(2号自由勾配側溝, 300×500, 標準用)

5.6 × 6.3 / 10.0

= 3.5

(U型側溝A)

5.6 × 107.2 / 10.0

= 60.0

(U型側溝B)

6.8 × 4.0 / 10.0

= 2.7

(集水桝A)

8.5 × 4.0 / 10.0

= 3.4

(集水桝B)

8.5 × 1.0 / 10.0

= 0.9

(集水桝C)

13.7 × 1.0 / 10.0

= 1.4

(地先境界ブロック)

2.0 × 14.9 / 10.0

= 3.0

合計 161.8

m²

162

土工集計表

4. 残土処分

4-1, 土砂

$$102.2 + 131.7 - 88.4 \div 0.90 = 135.7$$

1式当り

136^{m3}

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	掘削 (土砂)		床掘(左) W<1.0m(土砂)		床掘(右) W<1.0m(土砂)				摘 要
		A	V	A	V	A	V	A	V	
BPBC 1	0.000	0.2	-							
NO. 0 + 3.800	3.800	0.2	0.8							
SP. 1	7.416	0.2	1.5							
EC. 1	11.216	0.2	2.2							
NO. 2	17.568	0.2	3.5							
BC. 2	20.772	0.2	4.2							
NO. 3 + 3.80	3.028	0.2	0.6							
SP. 2	18.936	0.1	2.8							
NO. 4 + 12.60	9.864	0.1	1.0							
NO. 5	7.400	0.1	0.7							
EC. 2	4.699	0.1	0.5							
BC. 3	4.700	0.1	0.5							
NO. 6	10.601	0.1	1.1							
SP. 3	9.703	0.1	1.0							
NO. 7	10.297	0.1	1.0							
EC. 3	10.007	0.1	1.0	0.4	2.0					
NO. 7 + 14.60	4.593	0.1	0.5	0.4	1.8					EC. 3参照
同 所	0.000			0.4	-					NO. 7+17.80参照
小 計	154.600		22.9		3.8		0.0		0.0	

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	掘削 (土砂)		床掘(左) W<1.0m(土砂)		床掘(右) W<1.0m(土砂)				摘 要
		A	V	A	V	A	V	A	V	
同 所	0.000			0.4	-					NO.7+17.80参照
NO. 7 + 17.80	3.200			0.4	1.3					
NO. 8	2.200			0.4	0.9					
同 所	0.000	0.1	-	0.4	-					NO.9参照
NO. 9	20.000	0.1	2.0	0.4	8.0					
BC. 4	5.825	0.1	0.6	0.4	2.3					
NO. 10	14.175	0.1	1.4	0.5	6.4					
NO. 10 + 2.50	2.500	0.1	0.3	0.5	1.3					
SP. 4	4.164	0.1	0.4	0.4	1.9					
NO. 11	13.336	0.1	1.3	0.5	6.0					
EC. 4	7.502	0.1	0.8	0.5	3.8					
BC. 5	10.963	0.1	1.1	0.6	6.0					
NO. 12 + 17.90	19.435	0.1	1.9	1.2	17.5					
SP. 5	3.681	0.1	0.4	0.5	3.1					
NO. 13 + 14.00	12.419			0.5	6.2					
NO. 14	6.000	0.2	0.6	0.5	3.0					
EC. 5	4.696	0.2	0.9	0.5	2.3					
NO. 15	15.304	0.2	3.1	0.3	6.1					
小 計	145.400		14.8		76.1		0.0		0.0	

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	掘削 (土砂)		床掘(左) W<1.0m(土砂)		床掘(右) W<1.0m(土砂)				摘 要
		A	V	A	V	A	V	A	V	
NO. 15	0.000	0.2	-	0.3	-					
BC. 6	13.141	0.2	2.6	0.4	4.6					
NO. 16	6.859	0.2	1.4	0.2	2.1					
NO. 16 + 3.60	3.600	0.2	0.7	0.2	0.7					
SP. 6	14.551	0.2	2.9	0.2	2.9					
NO. 17	1.849	0.2	0.4	0.3	0.5					
NO. 17 + 6.90	6.900	0.2	1.4	0.4	2.4					
NO. 17 + 13.90	7.000	1.0	4.2	0.4	2.8	0.1	-			
NO. 18	6.100	0.8	5.5	0.5	2.7	0.1	0.6			
EC. 6	3.160	0.9	2.7	0.4	1.4	0.1	0.3			
NO. 19	16.840	0.9	15.2	0.5	7.6					
NO. 20	20.000	0.6	15.0	0.6	11.0					
BC. 7	4.650	0.6	2.8	0.6	2.8					
SP. 7	9.040	0.6	5.4	0.5	5.0					
NO. 21	6.310	0.4	3.2	0.5	3.2					
EC. 7	2.730	0.4	1.1	0.4	1.2					
BC. 8	0.634									
SP. 8	3.667									
小 計	127.031		64.5		50.9		0.9		0.0	

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	掘削 (土砂)		床掘(左) W<1.0m(土砂)		床掘(右) W<1.0m(土砂)				摘 要
		A	V	A	V	A	V	A	V	
SP. 8	0.000									
EC. 8	3.666									
EP	3.690									
小 計	7.356		0.0		0.0		0.0		0.0	
合 計	434.387		102.2		130.8		0.9		0.0	

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	埋戻(左) W<1.0m(流用土)		埋戻(右) W<1.0m(流用土)						摘 要
		A	V	A	V	A	V	A	V	
BPBC 1	0.000									
NO. 0 + 3.800	3.800									
SP. 1	7.416									
EC. 1	11.216									
NO. 2	17.568									
BC. 2	20.772									
NO. 3 + 3.80	3.028									
SP. 2	18.936									
NO. 4 + 12.60	9.864									
NO. 5	7.400									
EC. 2	4.699									
BC. 3	4.700									
NO. 6	10.601									
SP. 3	9.703									
NO. 7	10.297									
EC. 3	10.007	0.3	1.5							
NO. 7 + 14.60	4.593	0.3	1.4							EC. 3参照
同 所	0.000	0.3								NO. 7+17.80参照
小 計	154.600		2.9		0.0		0.0		0.0	

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	埋戻(左) W<1.0m(流用土)		埋戻(右) W<1.0m(流用土)						摘 要
		A	V	A	V	A	V	A	V	
同 所	0.000	0.3	-							NO.7+17.80参照
NO. 7 + 17.80	3.200	0.3	1.0							
NO. 8	2.200	0.3	0.7							
同 所	0.000	0.3	-							NO.9参照
NO. 9	20.000	0.3	6.0							
BC. 4	5.825	0.3	1.7							
NO. 10	14.175	0.3	4.3							
NO. 10 + 2.50	2.500	0.3	0.8							
SP. 4	4.164	0.3	1.2							
NO. 11	13.336	0.3	4.0							
EC. 4	7.502	0.3	2.3							
BC. 5	10.963	0.4	3.8							
NO. 12 + 17.90	19.435	0.8	11.7							
SP. 5	3.681	0.3	2.0							
NO. 13 + 14.00	12.419	0.3	3.7							
NO. 14	6.000	0.3	1.8							
EC. 5	4.696	0.3	1.4							
NO. 15	15.304	0.2	3.8							
小 計	145.400		50.2		0.0		0.0		0.0	

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	埋戻(左) W<1.0m(流用土)		埋戻(右) W<1.0m(流用土)						摘 要
		A	V	A	V	A	V	A	V	
NO. 15	0.000	0.2	-							
BC. 6	13.141	0.2	2.6							
NO. 16	6.859	0.2	1.4							
NO. 16 + 3.60	3.600	0.2	0.7							
SP. 6	14.551	0.1	2.2							
NO. 17	1.849	0.2	0.3							
NO. 17 + 6.90	6.900	0.3	1.7							
NO. 17 + 13.90	7.000	0.3	2.1							
同 所	0.000	0.4	-	0.1	-					NO. 18参照
NO. 18	6.100	0.4	2.4	0.1	0.6					
EC. 6	3.160	0.3	1.1	0.1	0.3					
NO. 19	16.840	0.3	5.1							
NO. 20	20.000	0.4	7.0							
BC. 7	4.650	0.4	1.9							
SP. 7	9.040	0.3	3.2							
NO. 21	6.310	0.3	1.9							
EC. 7	2.730	0.3	0.8							
BC. 8	0.634									
SP. 8	3.667									
小 計	127.031		34.4		0.9		0.0		0.0	

土 工 計 算 用 紙

測点	距離 (m)	埋戻(左) W<1.0m(流用土)		埋戻(右) W<1.0m(流用土)				埋戻(右) W<1.0m(流用土)		摘要
		A	V	A	V	A	V	A	V	
SP. 8	0.000									
EC. 8	3.666									
EP	3.690									
小計	7.356		0.0		0.0		0.0		0.0	
合計	434.387		87.5		0.9		0.0		0.0	

排水路工 数量調書

[illegible]

[illegible][illegible]

<div>1号自由勾配側溝工</div>					1式当り
1. 自由勾配側溝					
(B300×H400, 標準用)					
38.67	+	3.68	+	7.80	= 50.15
(B300×H500, 標準用)					
9.26	+	20.00	+	9.31	= 38.57
(B300×H600, 標準用)					
10.00	+	2.50	+	8.00	= 20.50
(B300×H700, 標準用)					
16.00					= 16.00
(B300×H400, 横断用)					
4.00					= 4.00
(B300×H500, 横断用)					
3.50					= 3.50
(B300×H600, 横断用)					
2.00					= 2.00
				計	134.72
					134.72 m
2. インバートコンクリート (18-8-25BB)					
↓ 平均高さ					
134.72	×	0.30	×	0.107	= 4.325
					4.33 m3

[illegible][illegible]

<div>2号自由勾配側溝工</div> <div> <div>1. 自由勾配側溝</div> <div> <div>(B300×H400, 標準用)</div> <div>17.38</div> <div>(B300×H500, 標準用)</div> <div>6.30</div> </div> <div> <div>=</div> <div>17.38</div> </div> <div> <div>=</div> <div>6.30</div> </div> <div> <div>計</div> <div>23.68</div> </div> </div> <div> <div>3. インバートコンクリート (18-8-25BB)</div> <div>↓平均高さ</div> <div>23.68 × 0.30 × 0.108</div> <div>=</div> <div>0.767</div> </div>			1式当り
			23.68 m
			m3
			0.77

1号自由勾配側溝工インバート平均高さ 計 算 用 紙

規格	延 長 (m)	インバート高さ		摘 要	規格	延 長 (m)	インバート高さ		摘 要
		H	A				H	A	
B300×H400	0.000	0.150	-		B300×H500	0.000	0.153	-	
	0.400	0.149	0.060			9.150	0.126	1.276	
	7.790	0.125	1.067			0.110	0.127	0.014	
	2.200	0.119	0.268			2.940	0.158	0.419	
	20.000	0.069	1.880			0.560	0.164	0.090	
	5.820	0.051	0.349						
	2.460	0.054	0.129			0.000	0.150	-	
						12.410	0.095	1.520	
	0.000	0.064	-			7.590	0.052	0.558	
	1.510	0.081	0.109						
	0.830	0.078	0.066			0.000	0.072	-	
	1.660	0.069	0.122			6.950	0.159	0.803	
	2.570	0.055	0.159			0.710	0.161	0.114	
	1.110	0.050	0.058			1.650	0.186	0.286	
	0.000	0.087	-						
	3.030	0.126	0.323						
	4.770	0.150	0.658						
					小 計	96.220		10.328	

1号自由勾配側溝工インバート平均高さ 計 算 用 紙

規格	延 長 (m)	インバート高さ		摘 要	規格	延 長 (m)	インバート高さ		摘 要
		H	A				H	A	
B300×H600	0.000	0.152	-						
	0.970	0.149	0.146						
	3.300	0.119	0.442						
	5.730	0.072	0.547						
	0.000	0.071	-						
	0.270	0.071	0.019						
	2.230	0.053	0.138						
	0.000	0.068	-						
	0.570	0.070	0.039						
	1.430	0.082	0.109						
	2.310	0.101	0.211						
	5.690	0.172	0.777						
B300×H700	0.000	0.153	-						
	7.940	0.090	0.965						
	8.060	0.096	0.750		小 計	38.500		4.143	
					合 計	134.720		14.471	
					平均高さ		H=	0.107	

2号自由勾配側溝工インバート平均高さ 計 算 用 紙

[illegible]

自由勾配側溝工

(300×400, 標準用)

10m当り

1. 自由勾配側溝

(300×400, T-25, 標準用)

= 10.000

10.00 m

2. 基礎コンクリート(18-8-40BB)

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

5. 基礎材 (RC-40, t=10cm)

0.56 × 10.00

= 5.600

5.60 m²

6. 床均し

0.56 × 10.00

= 5.600

5.60 m²

自由勾配側溝工

(300×500, 標準用)

10m当り

1. 自由勾配側溝

(300×500, T-25, 標準用)

= 10.000

10.00 m

2. 基礎コンクリート(18-8-40BB)

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

5. 基礎材 (RC-40, t=10cm)

0.56 × 10.00

= 5.600

5.60 m²

6. 床均し

0.56 × 10.00

= 5.600

5.60 m²

自由勾配側溝工

(300×600, 標準用)

10m当り

1. 自由勾配側溝

(300×600, T-25, 標準用)

= 10.000

m

10.00

2. 基礎コンクリート(18-8-40BB)

0.53 × 0.10 × 10.00

= 0.530

m³

0.53

3. 同上型枠

0.10 × 10.00 × 2

= 2.000

m²

2.00

5. 基礎材 (RC-40, t=10cm)

0.58 × 10.00

= 5.800

m²

5.80

6. 床均し

0.58 × 10.00

= 5.800

m²

5.80

自由勾配側溝工

(300×700, 標準用)

10m当り

1. 自由勾配側溝

(300×700, T-25, 標準用)

= 10.000

10.00 m

2. 基礎コンクリート(18-8-40BB)

0.53 × 0.10 × 10.00

= 0.530

0.53 m³

3. 同上型枠

0.10 × 10.00 × 2

= 2.000

2.00 m²

5. 基礎材 (RC-40, t=10cm)

0.58 × 10.00

= 5.800

5.80 m²

6. 床均し

0.58 × 10.00

= 5.800

5.80 m²

自由勾配側溝工

(300×400, 横断用)

10m当り

1. 自由勾配側溝

(300×400, 横断用)

= 10.000

10.00 m

2. 基礎コンクリート(18-8-40BB)

0.62 × 0.10 × 10.00

= 0.620

0.62 m³

3. 同上型枠

0.10 × 10.00 × 2

= 2.000

2.00 m²

5. 基礎材 (RC-40, t=10cm)

0.67 × 10.00

= 6.700

6.70 m²

6. 床均し

0.67 × 10.00

= 6.700

6.70 m²

<div>自由勾配側溝工</div> <div>(300×500, 横断用)</div>			10m当り
1. 自由勾配側溝			
(300×500, 横断用)	= 10.000	10.00	m
2. 基礎コンクリート(18-8-40BB)			
0.62 × 0.10 × 10.00	= 0.620	0.62	m ³
3. 同上型枠			
0.10 × 10.00 × 2	= 2.000	2.00	m ²
5. 基礎材 (RC-40, t=10cm)			
0.67 × 10.00	= 6.700	6.70	m ²
6. 床均し			
0.67 × 10.00	= 6.700	6.70	m ²

<div>自由勾配側溝工</div> <div>(300×600, 横断用)</div>			10m当り
1. 自由勾配側溝			
(300×600, 横断用)	= 10.000	10.00	m
2. 基礎コンクリート(18-8-40BB)			
0.62 × 0.10 × 10.00	= 0.620	0.62	m3
3. 同上型枠			
0.10 × 10.00 × 2	= 2.000	2.00	m2
5. 基礎材 (RC-40, t=10cm)			
0.67 × 10.00	= 6.700	6.70	m2
6. 床均し			
0.67 × 10.00	= 6.700	6.70	m2

<div>U 型 側 溝 工 (A)</div>			10m当り
1. U型側溝 (300A, 3種)	= 10.000		m 10.0
2. 敷モルタル(1:3) 0.36 × 0.03 × 10.00	= 0.108		m3 0.11
3. 基礎材(RC-40, t=10cm) 0.56 × 10.00	= 5.600		m2 5.60
4. 床均し 0.56 × 10.00	= 5.600		m2 5.60

<div>U 型 側 溝 工 (B)</div>			10m当り
1. U型側溝			
(G300A)	= 10.000	10.0	m
2. 敷モルタル(1:3)			
0.48 × 0.03 × 10.00	= 0.144	0.14	m3
3. 基礎材(RC-40, t=10cm)			
0.68 × 10.00	= 6.800	6.80	m2
4. 床均し			
0.68 × 10.00	= 6.800	6.80	m2

蓋 設 置 工

1式当り

1. 1号自由勾配側溝工蓋 (B300, 車道用)	※横断用を除く	
134.72	— 4.00	— 3.50 — 2.00 = 125.22 m

1-1. グレーチング蓋						枚
125.22	/	10.00	=	12.522	=	13 枚
						13

[illegible]

2. 2号自由勾配側溝工蓋 (B300, 車道用) L= 23.68 m

2-1. グレーチング蓋						枚
23.68	/	10.00	=	2.368	=	2 枚
						2

2-2. コンクリート蓋	23.68	/	2.00	×	2	-	2	=	22 枚	22 枚
--------------	-------	---	------	---	---	---	---	---	------	------

3. U型側溝工(A)蓋 (B300, 車道用)	L=	27.70 m
	L=	28.40 m
	L=	51.10 m

[illegible]

3-2. コンクリート蓋									
27.70	/	1.00	×	2	-	3	=	52 枚	
28.40	/	1.00	×	2	-	3	=	54 枚	
51.10	/	1.00	×	2	-	5	=	97 枚	
							計	203 枚	203 枚

集水桝工 数量調書

[illegible]

<u>集 水 枡 工 (A)</u>			10箇所当り
1. プレキャスト枡			基
(500×500×800)	= 10.000	10	
2. インバートコンクリート(18-8-25BB)			m3
0.50 × 0.50 × 0.10 × 10	= 0.250	0.25	
3. 基礎コンクリート(18-8-40BB)			m3
0.82 × 0.82 × 0.10 × 10	= 0.672	0.67	
4. 同上型枠			m2
(0.82 + 0.82) × 0.10 × 2 × 10	= 3.280	3.28	
5. 基礎材(RC-40, t=10cm)			m2
0.92 × 0.92 × 10	= 8.464	8.46	
6. グレーチング蓋(T-25)			枚
(500×500)	= 10.000	10	
7. 床均し			m2
0.92 × 0.92 × 10	= 8.464	8.46	

<u>集 水 枡 工 (B)</u>			10箇所当り
1. プレキャスト枡 (500×500×1200)	= 10.000	10	基
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(18-8-40BB) 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. グレーチング蓋(T-25) (500×500)	= 10.000	10	枚
7. 床均し 0.92 × 0.92 × 10	= 8.464	8.46	m2

<u>集 水 枡 工 (C)</u>			10箇所当り
1. プレキャスト枡 (700×700×1200)	= 10.000	10	基
2. インバートコンクリート(18-8-25BB) 0.70 × 0.70 × 0.10 × 10	= 0.490	0.49	m3
3. 基礎コンクリート(18-8-40BB) 1.07 × 1.07 × 0.10 × 10	= 1.145	1.14	m3
4. 同上型枠 (1.07 + 1.07) × 0.10 × 2 × 10	= 4.280	4.28	m2
5. 基礎材(RC-40, t=10cm) 1.17 × 1.17 × 10	= 13.689	13.69	m2
6. グレーチング蓋(T-25) (700×700)	= 10.000	10	枚
7. 床均し 1.17 × 1.17 × 10	= 13.689	13.69	m2

付 帯 工 数量調書

[illegible]

張コンクリート工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	(左) (18-8-25BB, t=10cm)		(右) (18-8-25BB, t=10cm)		(水路底張り) (18-8-25BB, t=10cm)				摘 要
		A	V	A	V					
BPBC 1	0.000			1.55	-	0.35	-			
NO. 0 + 3.80	3.800			1.60	5.99	0.30	1.24			
SP. 1	5.316			1.55	8.37	0.30	1.59			
EC. 1	11.216			1.60	17.67	0.30	3.36			
NO. 2	17.568			1.70	28.99	0.30	5.27			
BC. 2	20.772			1.50	33.24	0.45	7.79			
NO. 3 + 3.80	3.028			1.65	4.77	0.40	1.29			
SP. 2	18.936			1.25	27.46	0.40	7.57			
NO. 4 + 12.60	0.600			1.25	0.75	0.35	0.23			
NO. 5	7.000			1.25	8.75	0.45	2.80			
EC. 2	4.699			1.10	5.52	0.50	2.23			
BC. 3	4.700			1.30	5.64	0.45	2.23			
NO. 6	10.601			1.20	13.25	0.45	4.77			
SP. 3	9.703			1.10	11.16	0.25	3.40			
NO. 7	10.297			1.05	11.07	0.35	3.09			
EC. 3	0.907	0.53	-	0.95	0.91	0.60	0.43			
NO. 7 + 14.60	4.593	0.53	2.43							
NO. 7 + 17.80	3.200	0.54	1.71							
小 計	136.936		4.14		183.54		47.29			

張コンクリート工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	(左) (18-8-25BB, t=10cm)		(右) (18-8-25BB, t=10cm)		(水路底張り) (18-8-25BB, t=10cm)				摘 要
		A	V	A	V					
NO. 7 + 17.80	0.000									
NO. 8	2.200	0.54	0.59							
NO. 9	19.400	0.47	9.80	0.95	9.22	0.35	3.40			
BC. 4	5.825	0.44	2.65	1.25	6.41	0.35	2.04			
NO. 10	14.175	0.00	3.12	1.30	18.07	0.45	5.67			
NO. 10 + 2.50	2.500	0.40	0.50	1.00	2.88	0.40	1.06			
SP. 4	4.164	0.36	1.58	0.95	4.06	0.40	1.67			
NO. 11	5.000	0.40	1.90	1.25	5.50	0.40	2.00			
EC. 4	7.502	0.40	3.00	1.00	8.44	0.40	3.00			
BC. 5	10.963	0.42	4.49	1.20	12.06	0.40	4.39			
NO. 12 + 17.90	19.435	1.28	16.52	1.20	23.32	0.40	7.77			
SP. 5	3.681	0.35	3.00	1.15	4.33	0.35	1.38			
NO. 13 + 11.00	9.419	0.35	3.30	1.15	10.83	0.35	3.30			SP. 5参照
NO. 13 + 14.00	3.000	0.30	0.98							
NO. 13 + 17.20	3.200	0.40	1.12	1.80	-	0.50	-			NO. 14参照
NO. 14	2.800	0.40	1.12	1.80	5.04	0.50	1.40			
EC. 5	4.696	0.25	1.53	1.75	8.34	0.45	2.23			
NO. 15	15.304	0.55	6.12	1.80	27.16	0.35	6.12			
小 計	133.264		61.32		145.66		45.43			

張コンクリート工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	(左) (18-8-25BB, t=10cm)		(右) (18-8-25BB, t=10cm)		(水路底張り) (18-8-25BB, t=10cm)				摘 要
		A	V	A	V					
NO. 15	0.000	0.55	-	1.80	-	0.35	-			
BC. 6	13.141	1.06	10.58	2.00	24.97	0.35	4.60			
NO. 16	6.859	0.47	5.25	2.35	14.92	0.30	2.23			
NO. 16 + 3.60	3.600	0.63	1.98	2.20	8.19	0.40	1.26			
SP. 6	14.551	0.51	8.29	2.40	33.47	0.25	4.73			
NO. 17	1.849	0.46	0.90	2.55	4.58	0.35	0.55			
NO. 17 + 6.90	6.900	1.29	6.04	2.35	16.91	0.40	2.59			
NO. 17 + 10.90	4.000	0.20	2.98	2.35	9.40	0.40	1.60			(左)NO. 17+13.9参照 (右)NO. 17+6.90参照
NO. 17 + 13.90	3.000	0.20	0.60							
NO. 18	6.100	0.42	1.89							
EC. 6	3.160	0.36	1.23							
NO. 19	16.840	0.43	6.65							
NO. 20	20.000	0.38	8.10							
BC. 7	4.650	0.38	1.77							
SP. 7	9.040	0.28	2.98							
NO. 21	6.310	0.30	1.83							
EC. 7	2.730	0.08	0.52							
BC. 8	0.634									
小 計	123.364		61.59		112.44		17.56			

張コンクリート工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	(左) (18-8-25BB, t=10cm)		(右) (18-8-25BB, t=10cm)		(水路底張り) (18-8-25BB, t=10cm)				摘 要
		A	V	A	V					
	0.000									
SP. 8	3.667									
EC. 8	3.666									
EP	3.690									
小 計	11.023		0.00		0.00		0.00			
合 計	404.587		127.05		441.64		110.28			

100m²当り

張コンクリート工

1. コンクリート (18-8-25BB)

$$1.00 \times 0.10 \times 100.00$$

$$= 10.000$$

10.00 m3

10. 00

<div>地先境界ブロック工</div>			10m当り
1. 地先境界ブロック (C種)	= 10.000	m	10.00
2. 敷モルタル (1:3)	= 0.030	m ³	0.03
3. 基礎材 (RC-40, t=10cm)	= 2.000	m ²	2.00
4. 床均し	= 2.000	m ²	2.00

取壊し工集計表

1. アスファルトカッター (t=15cm以下)

$$\begin{array}{l}
 \text{No. 0} \sim \text{No. 17} + 10.9 \text{ (右)} : 350.9\text{m} \quad \text{EC. 3} \sim \text{EC. 7 (左)} : 269.6\text{m} \\
 \text{No. 10 (左側取付道)} : 3.5\text{m} \quad \text{No. 17} + 13.9 \text{ (横断)} : 3.0\text{m} \\
 \text{EC. 7 (横断)} : 5.7\text{m} \\
 350.9 + 269.6 + 3.5 + 3.0 + 5.7 = 632.7 \text{ m}
 \end{array}$$

2. コンクリートカッター (t=15cm以下)

$$\begin{array}{l}
 \text{EC. 3} \sim \text{EC. 7 (左側溝)} : 269.6\text{m} \\
 269.6 = 269.6 \text{ m}
 \end{array}$$

3. アスファルト取壊し (t=4cm)

$$\begin{array}{l}
 \text{取壊し工計算用紙より} \\
 506.6 = 506.6 \text{ m}^2
 \end{array}$$

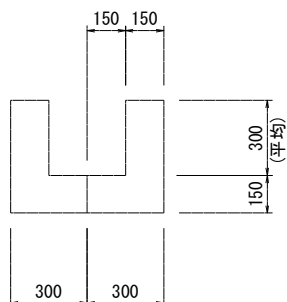
5. 無筋コンクリート取壊し

5-1. 現場打ち側溝 (片壁残し)

$$\begin{array}{l}
 0.30 \times 0.15 + 0.15 \times 0.30 = 0.090 \text{ m}^3 \\
 0.09 \times 269.60 = 24.3 \text{ m}^3
 \end{array}$$

現場打ち側溝

(片壁残し)



7. アスファルト殻運搬処理

$$506.6 \times 0.04 = 20.3 \text{ m}^3$$

9. 無筋コンクリート殻運搬処理

$$= 24.3 \text{ m}^3$$

取壊し工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	アスファルト取壊し t=4cm								摘 要
		L	A							
BPBC 1	0.000									
NO. 0 + 3.800	3.800									
SP. 1	7.416									
EC. 1	11.216									
NO. 2	17.568									
BC. 2	20.772									
NO. 3 + 3.80	3.028									
SP. 2	18.936									
NO. 4 + 12.60	9.864									
NO. 5	7.400									
EC. 2	4.699									
BC. 3	4.700									
NO. 6	10.601									
SP. 3	9.703									
NO. 7	10.297									
EC. 3	10.007	0.91	4.6							
NO. 7 + 17.80	7.793	0.90	7.1							
NO. 8	2.200	0.93	2.0							
小 計	160.000		13.7							

取壊し工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	アスファルト取壊し t=4cm								摘 要
		L	A							
NO. 8	0.000	0.93	-							
NO. 9	20.000	0.91	18.4							
BC. 4	5.825	0.88	5.2							
NO. 10	14.175	0.77	11.7							
NO. 10 + 2.50	2.500	0.87	2.1							
SP. 4	4.164	0.85	3.6							
NO. 11	13.336	0.85	11.3							
EC. 4	7.502	0.86	6.4							
BC. 5	10.963	0.92	9.8							
NO. 12 + 17.90	19.435	0.80	16.7							
SP. 5	3.681	0.75	2.9							
NO. 13 + 14.00	12.419	0.65	8.7							
NO. 14	6.000	0.80	4.4							
EC. 5	4.696	0.96	4.1							
NO. 15	15.304	0.95	14.6							
BC. 6	13.141	0.90	12.2							
NO. 16	6.859	0.86	6.0							
NO. 16 + 3.60	3.600	0.77	2.9							
小 計	163.600		141.0							

取壊し工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	アスファルト取壊し t=4cm								摘 要
		L	A							
NO. 16 + 3.60	0.000	0.77	-							
SP. 6	14.551	0.78	11.3							
NO. 17	1.849	0.78	1.4							
NO. 17 + 6.90	6.900	0.72	5.2							
NO. 17 + 13.90	7.000	3.76	15.7							
NO. 18	6.100	4.62	25.6							
EC. 6	3.160	4.76	14.8							
NO. 19	16.840	5.18	83.7							
NO. 20	20.000	4.54	97.2							
BC. 7	4.650	3.83	19.5							
SP. 7	9.040	4.55	37.9							
NO. 21	6.310	4.18	27.5							
EC. 7	2.730	4.68	12.1							
BC. 8	0.634									
SP. 8	3.667									
EC. 8	3.666									
EP	3.690									
小 計	110.787		351.9							
合 計	434.387		506.6							

舗装工集計表

1式当り

1. 車道舗装

1-1. 表層(再生密粒度アスコン, TOP13, t=4cm, 1.4m≦W)

舗装工計算用紙より			m2
308.1	=	308.1	308

1-2. 表層(再生密粒度アスコン, TOP13, t=4cm, W<1.4m)

舗装工計算用紙より			m2
104.6	=	104.6	105

1-2. 路盤工(粒調碎石, M-30, t=10cm)

舗装工計算用紙より			m2
412.7	=	412.7	413

舗 装 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	表層 AS, t=4cm, 1.4m≦W		表層 AS, t=4cm, W<1.4m		路盤 M-30, t=10cm				摘 要
		L	A	L	A					
BPBC 1	0.000									
NO. 0 + 3.800	3.800									
SP. 1	7.416									
EC. 1	11.216									
NO. 2	17.568									
BC. 2	20.772									
NO. 3 + 3.80	3.028									
SP. 2	18.936									
NO. 4 + 12.60	9.864									
NO. 5	7.400									
EC. 2	4.699									
BC. 3	4.700									
NO. 6	10.601									
SP. 3	9.703									
NO. 7	10.297									
EC. 3	10.007			0.50	2.5	0.50	2.5			
NO. 7 + 17.80	7.793			0.50	3.9	0.50	3.9			
NO. 8	2.200			0.50	1.1	0.50	1.1			
小 計	160.000		0.0		7.5		7.5			

舗 装 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	表層 AS, t=4cm, 1.4m≦W		表層 AS, t=4cm, W<1.4m		路盤 M-30, t=10cm				摘 要
		L	A	L	A					
NO. 8	0.000			0.50	-	0.50	-			
NO. 9	20.000			0.50	10.0	0.50	10.0			
BC. 4	5.825			0.50	2.9	0.50	2.9			
NO. 10	14.175			0.50	7.1	0.50	7.1			
NO. 10 + 2.50	2.500			0.50	1.3	0.50	1.3			
SP. 4	4.164			0.50	2.1	0.50	2.1			
NO. 11	13.336			0.50	6.7	0.50	6.7			
EC. 4	7.502			0.50	3.8	0.50	3.8			
BC. 5	10.963			0.50	5.5	0.50	5.5			
NO. 12 + 17.90	19.435			0.50	9.7	0.50	9.7			
SP. 5	3.681			0.50	1.8	0.50	1.8			
NO. 13 + 14.00	12.419			0.50	6.2	0.50	6.2			
NO. 14	6.000			0.50	3.0	0.50	3.0			
EC. 5	4.696			0.50	2.3	0.50	2.3			
NO. 15	15.304			0.50	7.7	0.50	7.7			
BC. 6	13.141			0.50	6.6	0.50	6.6			
NO. 16	6.859			0.50	3.4	0.50	3.4			
NO. 16 + 3.60	3.600			0.50	1.8	0.50	1.8			
小 計	163.600		0.0		81.9		81.9			

舗 装 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	表層 AS, t=4cm, 1.4m≦W		表層 AS, t=4cm, W<1.4m		路盤 M-30, t=10cm				摘 要
		L	A	L	A					
NO. 16 + 3.60	0.000			0.50	-	0.50	-			
SP. 6	14.551			0.50	7.3	0.50	7.3			
NO. 17	1.849			0.50	0.9	0.50	0.9			
NO. 17 + 6.90	6.900			0.50	3.5	0.50	3.5			
NO. 17 + 13.90	7.000			0.50	3.5	0.50	3.5			
同 所	0.000	3.73	-			3.73	-			
NO. 18	6.100	4.24	24.3			4.24	24.3			
EC. 6	3.160	4.54	13.9			4.54	13.9			
NO. 19	16.840	4.91	79.6			4.91	79.6			
NO. 20	20.000	4.22	91.3			4.22	91.3			
BC. 7	4.650	4.69	20.7			4.69	20.7			
SP. 7	9.040	4.30	40.6			4.30	40.6			
NO. 21	6.310	3.98	26.1			3.98	26.1			
EC. 7	2.730	4.55	11.6			4.55	11.6			
BC. 8	0.634									
SP. 8	3.667									
EC. 8	3.666									
EP	3.690									
小 計	110.787		308.1		15.2		323.3			
合 計	434.387		308.1		104.6		412.7			

区 画 線 工 集 計 表

[illegible]

区画線工数量調書

[illegible]

水替日数算出表

水替日数は、以下の日数を計上する。

工 種	名 称	規 格	施工数量	単位	日当り 施工量	日数	備 考
付帯工	掘削		11.0	m3			
	コンクリート工	無筋構造物	11.0	m3			
計							

水替日数＝ 日 ＝ 日