

[illegible]

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	掘削								摘 要
		A	V							
NO. 2	0.000	0.4	-							
NO. 2 + 13.60	13.600	0.2	4.1							
NO. 4	26.400	0.1	4.0							
NO. 4 + 11.60	11.600	0.2	1.7							
NO. 5 + 3.50	11.900	0.3	3.0							
NO. 5 + 18.00	14.500	0.4	5.1							
計	78.000		17.9							

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	床掘 (左)		埋戻 (左)						摘 要
		A	V	A	V					
NO. 2	0.000	0.5	-	0.3	-					
NO. 2 + 13.60	13.600	0.5	6.8	0.3	4.1					
NO. 4	26.400	0.5	13.2	0.4	9.2					
NO. 4 + 11.60	11.600	0.5	5.8	0.4	4.6					
NO. 5 + 3.50	11.900	0.5	6.0	0.4	4.8					
NO. 5 + 10.45	6.950	0.5	3.5	0.4	2.8					NO. 5+3.50参照
U型側溝工 (C)	0.000	0.8	-	0.5	-					
	2.500	0.8	2.0	0.5	1.3					
計	72.950		37.3		26.8					

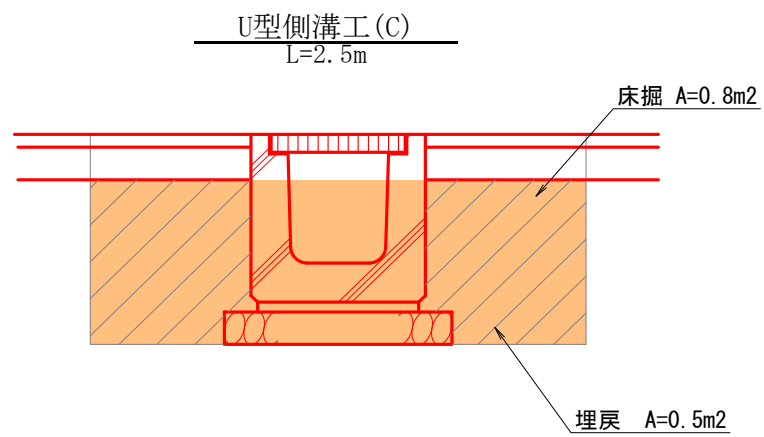
土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	床掘 (右)		埋戻 (右)						摘 要
		A	V	A	V					
NO. 2	0.000	0.5	-	0.3	-					
NO. 2 + 13.60	13.600	0.5	6.8	0.3	4.1					
NO. 4	26.400	0.4	11.9	0.3	7.9					
NO. 4 + 11.60	11.600	0.5	5.2	0.3	3.5					
NO. 5 + 3.50	11.900	0.5	6.0	0.3	3.6					
NO. 5 + 13.60	10.100	0.5	5.1	0.3	3.0					NO. 5+3.50参照
計	73.600		35.0		22.1					

土 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	盛土								摘 要
		A	V							
NO. 2	16.000									
NO. 2 + 13.60	13.600									
NO. 4	26.400									
NO. 4 + 11.60	11.600									
NO. 5 + 13.60	0.000	0.0	-							
NO. 5 + 18.00	4.400	0.2	0.4							
計	72.000		0.4							

作業土工追加



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(A)	NO. 2	IP 3 付近	右	68.4m	
	NO. 2	IP 2 付近	左	30.1m	
	IP 3 付近		右	3.0m	
			計	101.5m	
U型側溝工(B)	IP 2 付近	IP 3 付近	左	38.0m	
U型側溝工(C)	IP 3 付近			2.5m	
集水桝工					
集水桝工(A)	IP 2 付近		左	1箇所	
	IP 3 付近		右	2箇所	
	IP 3 + 2.84		右	1箇所	
			計	4箇所	
集水桝工(B)	IP 3 付近		左	1箇所	
隔壁工	IP 3		左	1箇所	

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, 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

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

<div> <div>U 型 側 溝 工 (C)</div> </div>			10m当り
<div> <div>1. U型側溝</div> <div>(G300A)</div> </div>	= 10.000	10.0	m
<div> <div>2. 敷モルタル(1:3)</div> <div>0.48 × 0.03 × 10.00</div> </div>	= 0.144	0.14	m ³
<div> <div>3. 基礎材(RC-40, t=10cm)</div> <div>0.68 × 10.00</div> </div>	= 6.800	6.80	m ²
<div> <div>4. 基面整正</div> <div>0.68 × 10.00</div> </div>	= 6.800	6.80	m ²
<div> <div>5. グレーチング蓋(T-25, ボルト固定式)</div> </div>	= 10.000	10	枚

<div> <div>集水枡工 (A)</div> </div>			10箇所当り
<div> <div>1. プレキャスト枡</div> <div>(400×400×800)</div> </div>	= 10.000	10	個
<div> <div>2. インバートコンクリート (18-8-25BB)</div> <div>0.40 × 0.40 × 0.10 × 10</div> </div>	= 0.160	0.16	m ³
<div> <div>3. 基礎コンクリート (18-8-25BB)</div> <div>0.71 × 0.71 × 0.10 × 10</div> </div>	= 0.504	0.50	m ³
<div> <div>4. 同上型枠</div> <div>(0.71 + 0.71) × 0.10 × 2 × 10</div> </div>	= 2.840	2.84	m ²
<div> <div>5. 基礎材 (RC-40, t=10cm)</div> <div>0.81 × 0.81 × 10</div> </div>	= 6.561	6.56	m ²
<div> <div>6. 基面整正</div> <div>0.81 × 0.81 × 10</div> </div>	= 6.561	6.56	m ²
<div> <div>5. グレーチング蓋 (T-25)</div> <div>(400 × 400)</div> </div>	= 10.000	10	枚

<div> <div>集水枡工 (B)</div> </div>			10箇所当り
<div> <div>1. プレキャスト枡</div> <div>(800×800×1000)</div> </div>	= 10.000	10	個
<div> <div>2. インバートコンクリート (18-8-25BB)</div> <div>0.80 × 0.80 × 0.10 × 10</div> </div>	= 0.640	0.64	m ³
<div> <div>3. 基礎コンクリート (18-8-25BB)</div> <div>1.18 × 1.18 × 0.10 × 10</div> </div>	= 1.392	1.39	m ³
<div> <div>4. 同上型枠</div> <div>(1.18 + 1.18) × 0.10 × 2 × 10</div> </div>	= 4.720	4.72	m ²
<div> <div>5. 基礎材 (RC-40, t=10cm)</div> <div>1.28 × 1.28 × 10</div> </div>	= 16.384	16.38	m ²
<div> <div>6. 基面整正</div> <div>1.28 × 1.28 × 10</div> </div>	= 16.384	16.38	m ²
<div> <div>5. グレーチング蓋 (T-25)</div> <div>(800 × 800)</div> </div>	= 10.000	10	枚

10箇所当り										
<div>隔壁工</div>										
1. コンクリート (18-8-25BB)										
0.30	×	0.30	×	0.15	×	10	=	0.135	0.14	m3
2. 型枠										
0.30	×	0.30	×	2	×	10	=	1.800	1.80	m2

[illegible]

[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 (左)		張コンクリート (右)						摘 要
		L	A	L	A					
NO. 2	0.000	0.28	-	0.38	-					
NO. 2 + 13.60	13.600	0.46	5.03	0.26	4.35					
NO. 4	26.400	0.29	9.90	0.33	7.79					
NO. 4 + 11.60	11.600	0.28	3.31	0.47	4.64					
NO. 5 + 3.50	11.900	0.25	3.15	0.29	4.52					
NO. 5 + 18.00	14.500	0.00	1.81	0.00	2.10					
計	78.000		23.20		23.40					

張 コ ン ク リ ー ト 工

(100m2当り)

名 称	計 算						単位	数 量	
コンクリート (18-8-25BB, t=100)	V=	100.000	×	0.100		=	10.000	m ³	10.00
目地材 (ケンタイ, t=10mm)	N=	100.000	÷	(0.670	×	10.000	箇所 m ²	1.00
	A=	0.670	×	0.100	×	14.925	=		

張　コ　ン　ク　リ　ー　ト　②

(100m²当り)

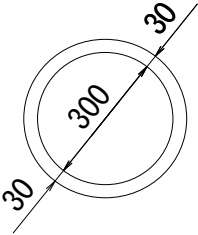
名　　称	計	算	単位	数　　量
コンクリート (18-8-25BB, t=100)	V=	100.000 × 0.100 = 10.000	m ³	10.00
目地材 (ケンタイ, t=10mm)	N=	100.000 ÷ (0.520 × 10.000) = 19.231	箇所	
	A=	0.520 × 0.100 × 19.231 = 1.000	m ²	1.00
型枠	A=	100.000 ÷ 0.520 × 0.100 × 2.000 = 38.462	m ²	38.46

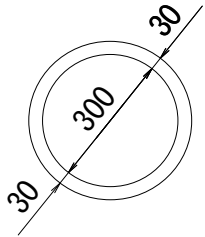
張　コ　ン　ク　リ　ー　ト　③

(100m²当り)

名　　称	計	算	単位	数　　量
コンクリート (18-8-25BB, t=100)	V=	100.000 × 0.100 = 10.000	m ³	10.00
目地材 (ケンタイ, t=10mm)	N=	100.000 ÷ (0.780 × 10.000) = 12.821	箇所	
	A=	0.780 × 0.100 × 12.821 = 1.000	m ²	1.00
型枠	A=	100.000 ÷ 0.780 × 0.100 × 2.000 = 25.641	m ²	25.64

[illegible]

1式当り		
構造物取壊し工		
1. コンクリート構造物取壊し(無筋)		
別紙計算書より		
3.59 + 3.11	=	6.700
NO. 5+18.0付近(左) L=8.9m		
$\frac{\pi}{4} \times \{(0.36 \times 0.36) - (0.30 \times 0.30)\} \times 8.9$	=	0.277
	Σ =	6.977
		7.0 m ³
2. アスファルト版切断(t=15cm以下)		
NO. 5+18.0付近	=	6.90
		6.9 m
3. アスファルト版(t=10cm以下)		
別紙計算書より	=	296.91
		297 m ²
4. コンクリート殻運搬処理工(無筋)		
	=	6.977
		7.0 m ³
5. アスファルト		
296.91 × 0.04	=	11.876
		11.9 m ³



構造物取壊し工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	コンクリート構造物 無筋(左)		コンクリート構造物 無筋(右)		アスファルト版				摘 要
		A	V	A	V	L	A			
NO. 2	0.000	0.02	-	0.02	-	3.97	-			
NO. 2 + 13.60	13.600	0.02	0.27	0.06	0.54	3.90	53.52			
NO. 4	26.400	0.05	0.92	0.02	1.06	3.83	102.04			
NO. 4 + 11.60	11.600	0.09	0.81	0.03	0.29	3.86	44.60			
NO. 5 + 3.50	11.900	0.08	1.01	0.04	0.42	3.81	45.64			
NO. 5 + 18.00	14.500	0.00	0.58	0.07	0.80	3.24	51.11			
計	78.000		3.59		3.11		296.91			