

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	区 分	単 位	数 量		摘 要
土 工								
	掘 削 工							
		掘削	土砂		m3	464.6	460.0	
	路 体 盛 土							
		路体盛土	W=2.5m以下		m3	37.3	40.0	15.4+19.6+2.3
	路 床 盛 土							
		路床盛土	W=4.0m以上		m3	9.0	9.0	
	法面整形工							
		盛土法面			m2	64.6	60.0	
	残 土 処 分							
		残土等処分			m3	467.3	470.0	C=0.90
法 面 工								
	植生工							
		人工張芝			m2	64.6	60.0	
カルバート工								
	プレキャストカルバート工							
		プレキャストボックス	RCB-B2000-H1200		〃	9.1	9.1	
	管渠工							
		横断管渠工	CSB-D300		〃	9.4	9.0	
排水構造物工								
	作 業 土 工							
		床掘	土砂		m3	133.3	130.0	
		埋戻し			m3	71.2	70.0	
	側 溝 工							
		U型側溝	US2-B300-H300		m	48.2	48.0	
		落蓋側溝蓋	US2-B300-H300		枚	97.0	97.0	
		側溝基礎	基礎・勾配調整 18-8-40		m3	5.9	6.0	
		勾配可変側溝	US9-B-B300-H400		m	2.9	3.0	
		〃	US9-B-B300-H500		〃	2.0	2.0	
		〃	US9-B-B300-H600		〃	8.0	8.0	
		〃	US9-B-B300-H700		〃	22.3	22.0	
		〃	US9-B-B300-H800		〃	33.6	34.0	
		〃	US9-B-B300-H900		〃	4.4	4.0	
		〃	US9-B-B300-H400 横断用		〃	2.0	2.0	
		〃	US9-B-B300-H500 横断用		〃	4.0	4.0	
		〃	US9-B-B300-H700 横断用		〃	4.0	4.0	
		〃	US9-B-B300-H800 横断用		〃	12.0	12.0	
		側溝蓋	B300-コンクリート蓋 (1種)		枚	59.0	59.0	
			B300-グレーチング蓋 (1種)		〃	16.0	16.0	
			B300-コンクリート蓋 (2種)		〃	15.0	15.0	
			B300-グレーチング蓋 (2種)		〃	7.0	7.0	
	集水樹工							
		集水樹	SM-B700-L700-H900		〃	1	1.0	1基材料支給, T-2
			SM-B700-L700-H1000		〃	2	2.0	T-2
			SM-B700-L700-H1100		〃	2	2.0	T-2
			縞鋼板蓋 3000×3000用		〃	1	1.0	蓋のみ

数量総括表

[illegible]

## 土工数量集計表

[illegible]

土 工 数 量 計 算 書

測 点	距 離 (m)	オープンカット(土砂)			路床盛土(W=4.0m以上)			歩道盛土(W=2.5m以下)			土羽土		
		断 面 積 (m <sup>2</sup> )	平 均 (m <sup>2</sup> )	土 量 (m <sup>3</sup> )	断 面 積 (m <sup>2</sup> )	平 均 (m <sup>2</sup> )	土 量 (m <sup>3</sup> )	断 面 積 (m <sup>2</sup> )	平 均 (m <sup>2</sup> )	土 量 (m <sup>3</sup> )	断 面 積 (m <sup>2</sup> )	平 均 (m <sup>2</sup> )	土 量 (m <sup>3</sup> )
No. 32 + 0.000	20.0	2.8											
No. 33 + 0.000	20.0	2.2	2.50	50.0									
No. 33 + 1.312	1.3	2.2	2.20	2.9									
No. 34 + 0.000	18.7	2.0	2.10	39.3									
No. 35 + 0.000	20.0	2.8	2.40	48.0									
No. 35 + 6.312	6.3	3.2	3.00	18.9									
No. 36 + 0.000	13.7	3.6	3.40	46.6									
No. 36 + 3.058	3.1	3.6	3.60	11.2									
No. 37 + 0.000	16.9	3.5	3.55	60.0									
No. 38 + 0.000	20.0	3.9	3.70	74.0							0.2	0.10	2.0
No. 38 + 8.058	8.1	3.4	3.65	29.6							0.2	0.20	1.6
No. 39 + 0.000	11.9	2.3	2.85	33.9							0.1	0.15	1.8
No. 40 + 0.000	20.0	0.1	1.20	24.0				0.3	0.15	3.0	0.2	0.15	3.0
No. 40 + 13.824	13.8	1.1	0.60	8.3	0.3	0.15	2.1		0.15	2.1	0.3	0.25	3.5
No. 41 + 0.000	6.2	0.8	0.95	5.9		0.15	0.9				0.3	0.30	1.9
No. 41 + 5.000	5.0	1.0	0.90	4.5				0.5	0.25	1.3	0.2	0.25	1.3
No. 42 + 0.000	15.0	0.0	0.50	7.5	0.8	0.40	6.0	0.7	0.60	9.0	0.4	0.30	4.5
合 計				464.6			9.0			15.4			19.6

土 工 数 量 計 算 書

測 点	距 離 (m)	路体外盛土(W=2.5m以下)			床 掘			埋戻(D)		
		断 面 積 (m <sup>2</sup> )	平 均 (m <sup>2</sup> )	土 量 (m <sup>3</sup> )	断 面 積 (m <sup>2</sup> )	平 均 (m <sup>2</sup> )	土 量 (m <sup>3</sup> )	断 面 積 (m <sup>2</sup> )	平 均 (m <sup>2</sup> )	土 量 (m <sup>3</sup> )
No. 32 + 0.000	20.0				1.2			0.7		
No. 33 + 0.000	20.0				0.9	1.05	21.0	0.4	0.55	11.0
No. 33 + 1.312	1.3				0.9	0.90	1.2	0.4	0.40	0.5
No. 34 + 0.000	18.7				0.8	0.85	15.9	0.4	0.40	7.5
No. 35 + 0.000	20.0				1.0	0.90	18.0	0.5	0.45	9.0
No. 35 + 6.312	6.3				1.5	1.25	7.9	0.7	0.60	3.8
No. 36 + 0.000	13.7				1.7	1.60	21.9	1.1	0.90	12.3
No. 36 + 3.058	3.1				0.5	1.10	3.4	0.2	0.65	2.0
No. 37 + 0.000	16.9				0.4	0.45	7.6	0.2	0.20	3.4
No. 38 + 0.000	20.0				0.5	0.45	9.0	0.2	0.20	4.0
No. 38 + 8.058	8.1				0.6	0.55	4.5	0.3	0.25	2.0
No. 39 + 0.000	11.9				0.8	0.70	8.3	0.5	0.40	4.8
No. 40 + 0.000	20.0				0.3	0.55	11.0	0.3	0.40	8.0
No. 40 + 13.824	13.8					0.15	2.1		0.15	2.1
No. 41 + 0.000	6.2									
No. 41 + 5.000	5.0									
No. 42 + 0.000	15.0	0.3	0.15	2.3	0.2	0.10	1.5	0.1	0.05	0.8
合 計				2.3			133.3			71.2

土 工 数 量 計 算 書

測 点	距 離 (m)	切土法面整形			盛土法面整形		
		法 長 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	法 長 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )
No. 33 + 0.000	20.0						
No. 33 + 1.312	1.3						
No. 34 + 0.000	18.7						
No. 35 + 0.000	20.0						
No. 35 + 6.312	6.3						
No. 36 + 0.000	13.7						
No. 36 + 3.058	3.1						
No. 37 + 0.000	16.9						
No. 38 + 0.000	20.0				0.3	0.15	3.0
No. 38 + 8.058	8.1				0.3	0.30	2.4
No. 39 + 0.000	11.9				0.3	0.30	3.6
No. 40 + 0.000	20.0				0.7	0.50	10.0
No. 40 + 13.824	13.8				0.9	0.80	11.0
No. 41 + 0.000	6.2				1.7	1.30	8.1
No. 41 + 5.000	5.0				1.7	1.70	8.5
No. 42 + 0.000	15.0				0.7	1.20	18.0
合 計							64.6



法 面 工 数 量 計 算 書

測 点	距 離 (m)	切土法面			盛土法面		
		法 長 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	法 長 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )
No. 32 + 0.000	20.0						
No. 33 + 0.000	20.0						
No. 33 + 1.312	1.3						
No. 34 + 0.000	18.7						
No. 35 + 0.000	20.0						
No. 35 + 6.312	6.3						
No. 36 + 0.000	13.7						
No. 36 + 3.058	3.1						
No. 37 + 0.000	16.9						
No. 38 + 0.000	20.0				0.3	0.15	3.0
No. 38 + 8.058	8.1				0.3	0.30	2.4
No. 39 + 0.000	11.9				0.3	0.30	3.6
No. 40 + 0.000	20.0				0.7	0.50	10.0
No. 40 + 13.824	13.8				0.9	0.80	11.0
No. 41 + 0.000	6.2				1.7	1.30	8.1
No. 41 + 5.000	5.0				1.7	1.70	8.5
No. 42 + 0.000	15.0				0.7	1.20	18.0
合 計							64.6



## カルバート工 数量集計表

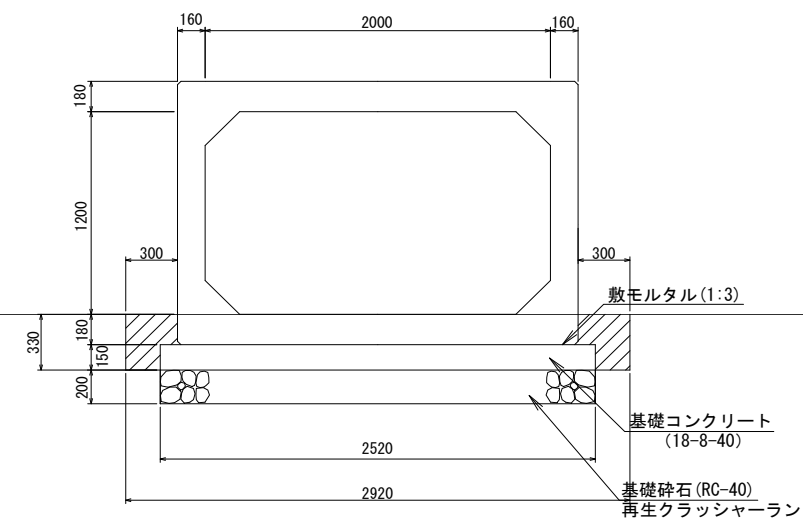
[illegible]

第 5 号 横 断 函 渠 工 数 量 集 計 表

NO. 41+6. 470

[illegible]

第5号横断函渠工

種別	計算式	数量
函渠工本体	【RCB-B2000-H1200】	
延長	$L = 9.140$	9.14 m
基礎長	$L = 6.800$	6.80 m
	$N = 9.140 \div 1.500$	6.09 本
基礎碎石	【再生クラッシャーランRC40 t=200mm】	
	$A = 2.520 \times 6.800$	17.14 m <sup>2</sup>
基礎コンクリート	【18-8-40】	
	$V = 2.520 \times 0.150 \times 6.800$	2.57 m <sup>3</sup>
基礎型枠		
	$A = 0.150 \times 6.800 \times 2$	2.04 m <sup>2</sup>
敷モルタル	【1:3】	
	$V = 2.320 \times 0.010 \times 6.800$	0.16 m <sup>3</sup>
作業土工	土工延長 L=2.70m	
		
床掘	$V = (2.920 \times 0.330 + 2.520 \times 0.200) \times 2.700$	3.96 m <sup>3</sup>
埋戻し	$V = (0.300 \times 0.180 + 0.200 \times 0.150) \times 2 \times 2.700$	0.45 m <sup>3</sup>
残土等処分	(C=0.90)	
	$V = 3.96 - 0.45 \div 0.90$	3.46 m <sup>3</sup>
基面整正		
	$A = 2.520 \times 6.800$	17.14 m <sup>2</sup>

第5号横断函渠工

種別	計算式	数量
段落ち防止用枕		
基礎碎石	<p>【再生クラッシャーランRC40 t=200mm】</p> $A = 2.960 \times 2.000 = 5.920$	5.92 m <sup>2</sup>
コンクリート	<p>【21-8-40】</p> $V = 2.760 \times 0.480 \times 2.000 - 2.360 \times 0.180 \times 2.000 = 1.800$	1.80 m <sup>3</sup>
型枠	$A = 0.480 \times 2.000 \times 2 + 0.180 \times 2.000 \times 2 + 2.760 \times 0.480 \times 2 - 2.360 \times 0.180 \times 2 = 4.440$	4.44 m <sup>2</sup>
鉄筋	<p>【D13】</p>	104.0 kg
基面整正	$A = 2.960 \times 2.000 = 5.920$	5.92 m <sup>2</sup>

## カルバート工 数量集計表

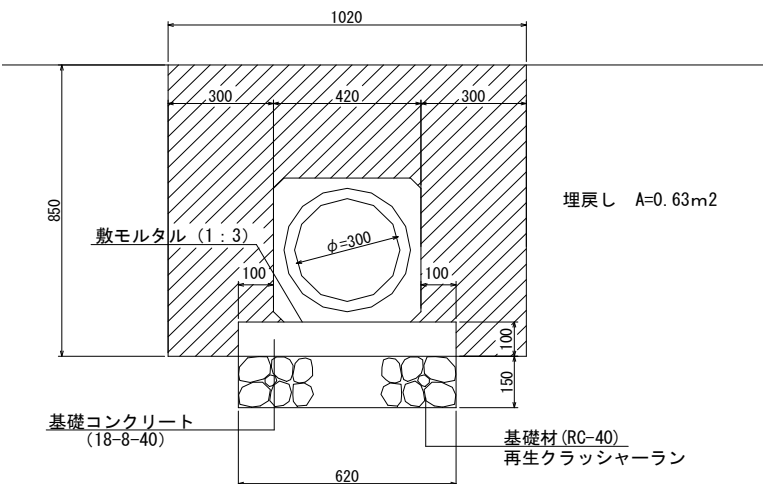
[illegible]

第 4 号 横 断 管 渠 工 数 量 集 計 表

NO. 37+0. 870

[illegible]

# 第4号横断管渠工

種別	計算式	数量
管渠工本体	【CSB-D300】	
延長	L= 9.400 = 9.400	9.40 m
基礎長	L= 9.100 = 9.100	9.10 m
	N= 9.400 ÷ 2.400 = 3.917	3.92 本
基礎砕石	【再生クラッシャーランRC40 t=150mm】	
	A= 0.620 × 9.100 = 5.642	5.64 m <sup>2</sup>
基礎コンクリート	【18-8-40】	
	V= 0.620 × 0.100 × 9.100 = 0.564	0.56 m <sup>3</sup>
基礎型枠	A= 0.100 × 9.100 × 2 = 1.820	1.82 m <sup>2</sup>
敷モルタル	【1:3】	
	V= 0.420 × 0.010 × 9.100 = 0.038	0.04 m <sup>3</sup>
作業土工	土工延長 L=6.00m	
		
床掘	V= (1.020 × 0.850 + 0.620 × 0.150) × 6.000 = 5.760	5.76 m <sup>3</sup>
埋戻し	V= 0.630 × 6.000 = 3.780	3.78 m <sup>3</sup>
残土等処分	(C=0.90) V= 5.76 - 3.78 ÷ 0.90 = 1.560	1.56 m <sup>3</sup>
基面整正	A= 0.620 × 9.100 = 5.642	5.64 m <sup>2</sup>





排水構造物工数量集計表

工 種	種 別	細 別	規 格	区 分	単位	合計	摘 要
排水構造物工							
	側溝工						
		落蓋側溝	US2-B300-H300		m	48.2	
		〃	US3-B300-H300		〃	0.0	
		側溝蓋	B300-1種		枚	97.0	
		〃	B300-2種		〃	0.0	
		ベンチフリューム	BF1-B300-H200		m	0.0	
		勾配可変側溝	US9-B-B300-H400		m	2.9	
		〃	US9-B-B300-H500		〃	2.0	
		〃	US9-B-B300-H600		〃	8.0	
		〃	US9-B-B300-H700		〃	22.3	
		〃	US9-B-B300-H800		〃	33.6	
		〃	US9-B-B300-H900		〃	4.4	
		〃	US9-B-B300-H1000		〃	0.0	
		〃	US9-B-B300-H1100		〃	0.0	
		〃	US9-B-B700-H1300		〃	0.0	
		〃	US9-B-B700-H1400		〃	0.0	
		〃	US9-B-B700-H1500		〃	0.0	
		〃	US9-B-B700-H1600		〃	0.0	
		〃	US9-B-B700-H1700		〃	0.0	
		〃	US9-B-B700-H1800		〃	0.0	
		〃	US9-B-B700-H1900		〃	0.0	
		〃	US9-B-B700-H2000		〃		
		〃	US9-B-B300-H400 横断用		〃	2.0	
		〃	US9-B-B300-H500 横断用		〃	4.0	
		〃	US9-B-B300-H700 横断用		〃	4.0	
		〃	US9-B-B300-H800 横断用		〃	12.0	
		〃	US9-B-B300-H1000 横断用		〃	0.0	
		〃	US9-B-B300-H1100 横断用		〃	0.0	
		基礎コンクリート	18-8-40		m3	2.6	
		勾配調整コンクリート	18-8-40		m3	3.3	
		側溝蓋	B300-コンクリート蓋 (1種)		枚	59	
			B300-グレーチング蓋 (1種)		〃	16	
			B300-コンクリート蓋 (2種)		〃	15	
			B300-グレーチング蓋 (2種)		〃	7	
			B700-コンクリート蓋 (2種)		〃	0	
			B700-グレーチング蓋 (2種)		〃	0	
	集水枥工						
		集水枥	SM-B500-L500-H400		個	0	
		〃	SM-B700-L700-H600		〃	0	
		〃	SM-B700-L700-H700		〃	0	
		〃	SM-B700-L700-H900		〃	1	1基材料支給

[illegible]

## 延長調書

左 測 点	延 長	右 測 点	延 長
No. 36 + 3.45 ~ No. 37 + 0.40	16.95		
No. 37 + 1.40 ~ No. 38 + 11.11	29.71		
No. 41 + 18.50 ~ No. 42	1.50		
小 計	48.2	小 計	0.0
左 右 合 計			48.2

種 別	摘 要	算 式	数 量
<p style="text-align: center;"><u>U型側溝 US2-B300-H300 10m当り数量</u></p> <div style="text-align: center;"> </div>			
1) 側溝本体			
a) 側溝个数	US2-B300-H300	$N = 10.00 \div 2.00$	= 5.0 個
b) コンクリート蓋	B300-1種	$N = 10.00 \div 0.50$	= 20.0 枚
c) 基礎碎石	再生RC-40 t=100	$A = 0.50 \times 10.00$	= 5.00 m <sup>2</sup>
d) 敷モルタル	1:3	$V = 0.36 \times 0.03 \times 10.00$	= 0.108 m <sup>3</sup>
2) 作業土工			
a) 床 掘		本線計上	
b) 埋戻し		〃	
c) 残土処理		〃	
d) 基面整正		$A = 0.50 \times 10.00$	= 5.0 m <sup>2</sup>

左側 勾 配 可 変 側 溝 数 量 集 計 表

[illegible]

左側⑩勾配可変側溝数量集計表

No.32+19.00  $\sim$  No.33+13.65(左)

L= 14.650m

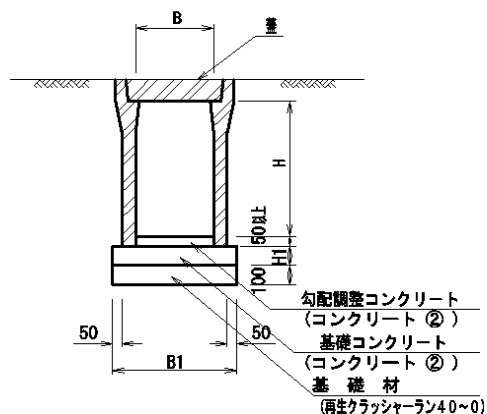
[illegible]

# 左側⑩勾配可変側溝数量計算

No.32+19.00 ～ No.33+13.65(左)

## 断面図

S=1:20



## 寸法表

H	H1	B1	摘要
800	50	550	L=2000mm
800	50	590	横断用

## 材料表 (US9-B)

(10m当り)

B= 300	個数 (個)	蓋枚数 (枚)	基礎コンクリート (m³)	基礎型枠 (m²)	基礎碎石 (m²)	敷モルタル (m³)	摘要
① H= 800	5.0	10.0	0.275	1.00	5.50	0.015	※蓋はL=0.5m用 で換算
② H= 800	5.0	10.0	0.295	1.00	5.90	0.019	

## 1. 側溝延長(みなし長)

① H= 800	L = 4.65 + 4.00	= 8.65 m
② H= 800 横断用	L = 6.00	= 6.00 m
	$\Sigma L = 14.65$	m

## 2. 基礎碎石 (再生クラッシャーラン40～0) t= 100mm

① H= 800	A = 8.65 × 5.50 ÷ 10.00	= 4.76
② H= 800	A = 6.00 × 5.90 ÷ 10.00	= 3.54
	$\Sigma A = 8.30$	m²

## 3. 基礎コンクリート (コンクリート②) t= 50mm

① H= 800	V = 8.65 × 0.275 ÷ 10.00	= 0.238
② H= 800	V = 6.00 × 0.295 ÷ 10.00	= 0.177
	$\Sigma V = 0.415$	m³

## 4. 基礎型枠

① H= 800	A = 8.65 × 1.00 ÷ 10.00	= 0.87
② H= 800	A = 6.00 × 1.00 ÷ 10.00	= 0.60
	$\Sigma A = 1.47$	m²

## 5. 敷モルタル

t= 10mm

$$\begin{aligned} \textcircled{1} \quad H &= 800 & V &= 8.65 \times 0.015 \div 10.00 & & 0.013 \\ \textcircled{2} \quad H &= 800 & V &= 6.00 \times 0.019 \div 10.00 & & 0.011 \end{aligned}$$

$$\Sigma V = 0.024 \text{ m}^3$$

## 6. 側溝个数

$$\begin{aligned} \textcircled{1} \quad H &= 800 & N &= 8.65 \times 5.000 \div 10.00 & & = 4.4 \text{ 個} \\ & \text{横断用} \\ \textcircled{2} \quad H &= 800 & N &= 6.00 \times 5.000 \div 10.00 & & = 3.0 \text{ 個} \end{aligned}$$

## 7. 側溝蓋

標準型

$$\textcircled{1} \quad N = 8.65 \times 10.00 \div 10.00 = 9$$

$$\Sigma N = 9 \text{ 枚}$$

歩道用ーコンクリート蓋

$$\begin{aligned} & 9 - 2 \\ \text{歩道用ーグレーチング蓋} & \quad (10 \text{枚に} 2 \text{枚}) \end{aligned}$$

$$= 7 \text{ 枚}$$

$$(9 - 0) \times 2.0 \div 10.00 = 2 \text{ 枚}$$

横断用

$$\textcircled{2} \quad N = 6.00 \times 10.00 \div 10.00 = 6$$

$$\Sigma N = 6 \text{ 枚}$$

車道用ーコンクリート蓋

$$\begin{aligned} & 6 - 2 \\ \text{車道用ーグレーチング蓋} & \quad (10 \text{枚に} 2 \text{枚}) \end{aligned}$$

$$= 4 \text{ 枚}$$

$$(6 - 0) \times 2.0 \div 10.00 = 2 \text{ 枚}$$

## 8.. 勾配調整コンクリート (コンクリート②)

$$V_1 = (0.117 + 0.114) \div 2 \times 2.650 \times 0.300 = 0.092$$

$$V_2 = (0.114 + 0.112) \div 2 \times 12.000 \times 0.300 = 0.407$$

$$\Sigma V = 0.499 \text{ m}^3$$

## 9. 作業土工

本線土工に計上

$$\text{基面整正} \quad A = \text{基礎砕石と同じ} = 8.30 \text{ m}^2$$



左側⑪勾配可変側溝数量集計表

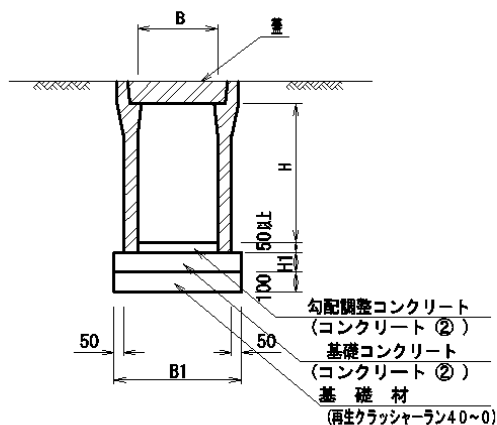
No.33+14.75  $\sim$  No.34+8.40 (左)

L= 13.650m

[illegible]

No.33+14.75  $\sim$  No.34+8.40 (左)

S=1:20



H	H1	B1	摘 要
700	50	530	L=2000mm
700	50	590	横断用

(10m当り)

B= 300	個数 (個)	蓋枚数 (枚)	基礎コンクリート (m <sup>3</sup> )	基礎型枠 (m <sup>2</sup> )	基礎碎石 (m <sup>2</sup> )	敷モルタル (m <sup>3</sup> )	摘 要
① H= 700	5.0	10.0	0.265	1.00	5.30	0.013	※蓋はL=0.5m用 で換算
② H= 700	5.0	10.0	0.295	1.00	5.90	0.019	

① H= 700	L = 7.25 + 2.40	= 9.65 m
② H= 700 横断用	L = 4.00	= 4.00 m
		<u><u>ΣL = 13.65 m</u></u>

①	H= 700	A=	9.65 ×	5.30 ÷	10.00		= 5.11
②	H= 700	A=	4.00 ×	5.90 ÷	10.00		= 2.36
							ΣA = 7.47 m <sup>2</sup>

① H=	700	V=	9.65 ×	0.265 ÷	10.00		=	0.256	
② H=	700	V=	4.00 ×	0.295 ÷	10.00		=	0.118	
								<u><u>Σ V =</u></u>	<u>0.374 m<sup>3</sup></u>

①	H= 700	A=	9.65 ×	1.00 ÷	10.00	= 0.97
②	H= 700	A=	4.00 ×	1.00 ÷	10.00	= 0.40
						$\Sigma A = 1.37 \text{ m}^2$

## 5. 敷モルタル

t= 10mm

$$\begin{aligned} \textcircled{1} \quad H &= 700 & V &= 9.65 \times 0.013 \div 10.00 \\ \textcircled{2} \quad H &= 700 & V &= 4.00 \times 0.019 \div 10.00 \end{aligned}$$

0.013

0.008

$$\Sigma V = 0.021 \text{ m}^3$$

## 6. 側溝个数

$$\begin{aligned} \textcircled{1} \quad H &= 700 & N &= 9.65 \times 5.000 \div 10.00 \\ & \text{横断用} \\ \textcircled{2} \quad H &= 700 & N &= 4.00 \times 5.000 \div 10.00 \end{aligned}$$

= 4.9 個

= 2.0 個

## 7. 側溝蓋

標準型

$$\textcircled{1} \quad N = 9.65 \times 10.00 \div 10.00$$

= 10

$$\Sigma N = 10 \text{ 枚}$$

歩道用ーコンクリート蓋

$$10 - 2$$

= 8 枚

歩道用ーグレーチング蓋 (10枚に2枚)

$$(10 - 0) \times 2.0 \div 10.00$$

= 2 枚

横断用

$$\textcircled{2} \quad N = 4.00 \times 10.00 \div 10.00$$

= 4

$$\Sigma N = 4 \text{ 枚}$$

車道用ーコンクリート蓋

$$4 - 1$$

= 3 枚

車道用ーグレーチング蓋 (10枚に2枚)

$$(4 - 0) \times 2.0 \div 10.00$$

= 1 枚

## 8.. 勾配調整コンクリート (コンクリート②)

$$V_1 = (0.161 + 0.125) \div 2 \times 5.250 \times 0.300 = 0.225$$

$$V_2 = (0.125 + 0.089) \div 2 \times 8.400 \times 0.300 = 0.270$$

$$\Sigma V = 0.495 \text{ m}^3$$

## 9. 作業土工

本線土工に計上

$$\text{基面整正} \quad A = \text{基礎砕石と同じ}$$

= 7.47 m<sup>2</sup>

左側⑫勾配可変側溝数量集計表

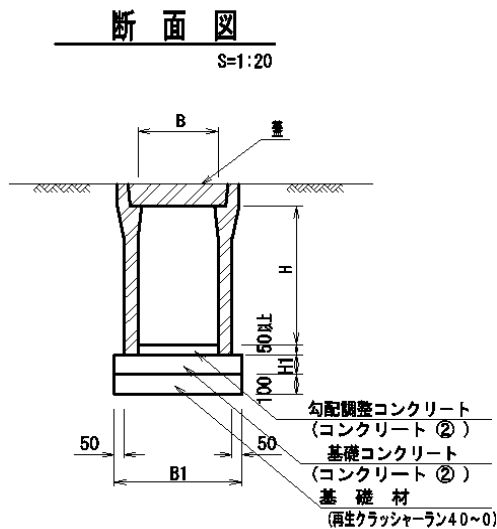
No.34+9.40  $\sim$  No.36+2.35(左)

L= 32.950m

[illegible]

左側⑫勾配可変側溝数量計算

No.34+9.40 ～ No.36+2.35(左)



寸法表

H	H1	B1	摘要
700	50	530	L=2000mm
800	50	550	
900	50	550	
800	50	590	横断用

材料表 (US9-B)

(10m当り)

B= 300	個数 (個)	蓋枚数 (枚)	基礎コンクリート ( $\text{m}^3$ )	基礎型枠 ( $\text{m}^2$ )	基礎碎石 ( $\text{m}^2$ )	敷モルタル ( $\text{m}^3$ )	摘要
① H= 700	5.0	10.0	0.265	1.00	5.30	0.013	※蓋はL=0.5m用 で換算
② H= 800	5.0	10.0	0.275	1.00	5.50	0.015	
③ H= 900	5.0	10.0	0.275	1.00	5.50	0.015	
④ H= 800	5.0	10.0	0.295	1.00	5.90	0.019	横断用

1. 側溝延長(みなし長)

① H= 700	L = 6.60	= 6.60 m
② H= 800	L = 8.00 + 8.00	= 16.00 m
③ H= 900	L = 4.35	= 4.35 m
④ H= 800 横断用	L = 6.00	= 6.00 m
		$\Sigma L = 32.95 \text{ m}$

2. 基礎碎石 (再生クラッシャーラン40～0)

t= 100mm

① H= 700	A= 6.60 × 5.30 ÷ 10.00	= 3.50
② H= 800	A= 16.00 × 5.50 ÷ 10.00	= 8.80
③ H= 900	A= 4.35 × 5.50 ÷ 10.00	= 2.39
④ H= 800	A= 6.00 × 5.90 ÷ 10.00	= 3.54
		$\Sigma A = 18.23 \text{ m}^2$

3. 基礎コンクリート (コンクリート②)

t= 50mm

① H= 700	V= 6.60 × 0.265 ÷ 10.00	= 0.175
② H= 800	V= 16.00 × 0.275 ÷ 10.00	= 0.440
③ H= 900	V= 4.35 × 0.275 ÷ 10.00	= 0.120
④ H= 800	V= 6.00 × 0.295 ÷ 10.00	= 0.177
		$\Sigma V = 0.912 \text{ m}^3$

#### 4. 基礎型枠

①	H= 700	A= 6.60 × 1.00 ÷ 10.00	= 0.66
②	H= 800	A= 16.00 × 1.00 ÷ 10.00	= 1.60
③	H= 900	A= 4.35 × 1.00 ÷ 10.00	= 0.44
④	H= 800	A= 6.00 × 1.00 ÷ 10.00	= 0.60
			<u><u>Σ A = 3.30 m<sup>2</sup></u></u>

#### 5. 敷モルタル t= 10mm

①	H= 700	V= 6.60 × 0.013 ÷ 10.00	0.009
②	H= 800	V= 16.00 × 0.015 ÷ 10.00	0.024
③	H= 900	V= 4.35 × 0.015 ÷ 10.00	0.007
④	H= 800	V= 6.00 × 0.019 ÷ 10.00	0.011
			<u><u>Σ V = 0.051 m<sup>3</sup></u></u>

#### 6. 側溝個数

標準型

①	H= 700	N= 6.60 × 5.000 ÷ 10.00	= 3.3 個
②	H= 800	N= 16.00 × 5.000 ÷ 10.00	= 8.0 個
③	H= 900	N= 4.35 × 5.000 ÷ 10.00	= 2.2 個

横断用

④	H= 800	N= 6.00 × 5.000 ÷ 10.00	= 3.0 個
---	--------	-------------------------	---------

横断用

#### 7. 側溝蓋

標準型

①	N= 6.60 × 10.00 ÷ 10.00	= 7
②	N= 16.00 × 10.00 ÷ 10.00	= 16
③	N= 4.35 × 10.00 ÷ 10.00	= 5
		<u><u>Σ N = 28 枚</u></u>

歩道用ーコンクリート蓋

$$28 - 6 = 22 \text{ 枚}$$

歩道用ーグレーチング蓋 (10枚に2枚)

$$(28 - 0) \times 2.0 \div 10.00 = 6 \text{ 枚}$$

横断用

④	N= 6.00 × 10.00 ÷ 10.00	= 6
		<u><u>Σ N = 6 枚</u></u>

車道用ーコンクリート蓋

$$6 - 2 = 4 \text{ 枚}$$

車道用ーグレーチング蓋 (10枚に2枚)

$$(6 - 0) \times 2.0 \div 10.00 = 2 \text{ 枚}$$

## 8.. 勾配調整コンクリート（コンクリート②）

$$\begin{aligned}
 V_1 &= (0.085 + 0.057) \div 2 \times 6.600 \times 0.300 = 0.141 \\
 V_2 &= (0.157 + 0.139) \div 2 \times 4.000 \times 0.300 = 0.178 \\
 V_3 &= (0.139 + 0.128) \div 2 \times 6.000 \times 0.300 = 0.240 \\
 V_4 &= (0.128 + 0.060) \div 2 \times 12.000 \times 0.300 = 0.338 \\
 V_5 &= (0.160 + 0.148) \div 2 \times 2.000 \times 0.300 = 0.092 \\
 V_6 &= (0.148 + 0.127) \div 2 \times 2.350 \times 0.300 = 0.097 \\
 \hline \hline
 \Sigma V &= 1.086 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

## 9. 作業土工

本線土工に計上

$$\text{基面整正} \quad A = \text{基礎碎石と同じ} = 18.23 \text{ m}^2$$

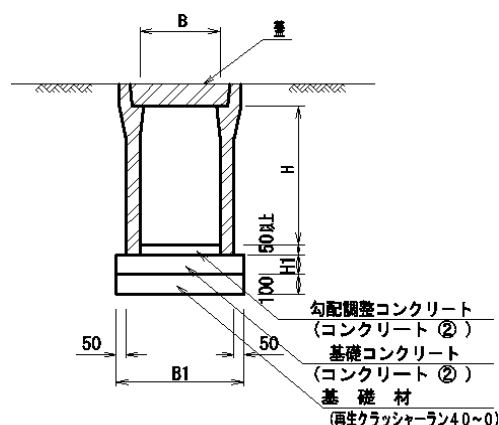
左側⑬勾配可変側溝数量集計表

No.38+11.108  $\sim$  No.40+4.90(左)

L= 33.792m

[illegible]



No.38+11.108  $\sim$  No.40+4.90 (左) $S=1:20$ 

H	H1	B1	摘 要
400	50	510	L=2000mm
500	50	510	
600	50	530	
700	50	530	
800	50	550	
400	50	560	横断用
500	50	560	横断用

(10m当り)

B= 300	個数 (個)	蓋枚数 (枚)	基礎コンクリート ( $\text{m}^3$ )	基礎型枠 ( $\text{m}^2$ )	基礎碎石 ( $\text{m}^2$ )	敷モルタル ( $\text{m}^3$ )	摘 要
① H= 400	5.0	10.0	0.255	1.00	5.10	0.011	※蓋はL=0.5m用 で換算
② H= 500	5.0	10.0	0.255	1.00	5.10	0.011	
③ H= 600	5.0	10.0	0.265	1.00	5.30	0.013	
④ H= 700	5.0	10.0	0.265	1.00	5.30	0.013	
⑤ H= 800	5.0	10.0	0.275	1.00	5.50	0.015	
⑥ H= 400	5.0	10.0	0.280	1.00	5.60	0.016	横断用
⑦ H= 500	5.0	10.0	0.280	1.00	5.60	0.016	横断用

① H= 400	L = 2.89	= 2.89 m
② H= 500	L = 2.00	= 2.00 m
③ H= 600	L = 8.00	= 8.00 m
④ H= 700	L = 6.00	= 6.00 m
⑤ H= 800	L = 8.90	= 8.90 m
⑥ H= 400 横断用	L = 2.00	= 2.00 m
⑦ H= 500 横断用	L = 4.00	= 4.00 m
		<hr/> <hr/> ΣL = 33.79 m

t= 100mm

①	H=	400	A=	2.89	×	5.10	÷	10.00	=	1.47
②	H=	500	A=	2.00	×	5.10	÷	10.00	=	1.02
③	H=	600	A=	8.00	×	5.30	÷	10.00	=	4.24
④	H=	700	A=	6.00	×	5.30	÷	10.00	=	3.18
⑤	H=	800	A=	8.90	×	5.50	÷	10.00	=	4.90
⑥	H=	400	A=	2.00	×	5.60	÷	10.00	=	1.12
⑦	H=	500	A=	4.00	×	5.60	÷	10.00	=	2.24
$\Sigma A =$									18.17	m <sup>2</sup>

### 3. 基礎コンクリート (コンクリート②)

t= 50mm

①	H= 400	V=	2.89	×	0.255	÷	10.00	=	0.074
②	H= 500	V=	2.00	×	0.255	÷	10.00	=	0.051
③	H= 600	V=	8.00	×	0.265	÷	10.00	=	0.212
④	H= 700	V=	6.00	×	0.265	÷	10.00	=	0.159
⑤	H= 800	V=	8.90	×	0.275	÷	10.00	=	0.245
⑥	H= 400	V=	2.00	×	0.280	÷	10.00	=	0.056
⑦	H= 500	V=	4.00	×	0.280	÷	10.00	=	0.112
									<hr/>
									<hr/>
									$\Sigma V = 0.909 \text{ m}^3$

### 4. 基礎型枠

①	H= 400	A=	2.89	×	1.00	÷	10.00	=	0.29
②	H= 500	A=	2.00	×	1.00	÷	10.00	=	0.20
③	H= 600	A=	8.00	×	1.00	÷	10.00	=	0.80
④	H= 700	A=	6.00	×	1.00	÷	10.00	=	0.60
⑤	H= 800	A=	8.90	×	1.00	÷	10.00	=	0.89
⑥	H= 400	A=	2.00	×	1.00	÷	10.00	=	0.20
⑦	H= 500	A=	4.00	×	1.00	÷	10.00	=	0.40
									<hr/>
									<hr/>
									$\Sigma A = 3.38 \text{ m}^2$

### 5. 敷モルタル

t= 10mm

①	H= 400	V=	2.89	×	0.011	÷	10.00	=	0.003
②	H= 500	V=	2.00	×	0.011	÷	10.00	=	0.002
③	H= 600	V=	8.00	×	0.013	÷	10.00	=	0.010
④	H= 700	V=	6.00	×	0.013	÷	10.00	=	0.008
⑤	H= 800	V=	8.90	×	0.015	÷	10.00	=	0.013
⑥	H= 400	V=	2.00	×	0.016	÷	10.00	=	0.003
⑦	H= 500	V=	4.00	×	0.016	÷	10.00	=	0.006
									<hr/>
									<hr/>
									$\Sigma V = 0.045 \text{ m}^3$

### 6. 側溝个数

標準型

①	H= 400	N=	2.89	×	5.000	÷	10.00	=	1.5 個
②	H= 500	N=	2.00	×	5.000	÷	10.00	=	1.0 個
③	H= 600	N=	8.00	×	5.000	÷	10.00	=	4.0 個
④	H= 700	N=	6.00	×	5.000	÷	10.00	=	3.0 個
⑤	H= 800	N=	8.90	×	5.000	÷	10.00	=	4.5 個

横断用

⑥	H= 400	N=	2.00	×	5.000	÷	10.00	=	1.0 個
⑦	H= 500	N=	4.00	×	5.000	÷	10.00	=	2.0 個

7.側溝蓋

標準型

①	N=	2.89	×	10.00	÷	10.00	=	3
②	N=	2.00	×	10.00	÷	10.00	=	2
③	N=	8.00	×	10.00	÷	10.00	=	8
④	N=	6.00	×	10.00	÷	10.00	=	6
⑤	N=	8.90	×	10.00	÷	10.00	=	9
								<hr/>
								<hr/>
								ΣN = 28 枚

歩道用ーコンクリート蓋

$$28 - 6 = 22 \text{ 枚}$$

歩道用ーグレーチング蓋 (10枚に2枚)

$$(28 - 0) \times 2.0 \div 10.00 = 6 \text{ 枚}$$

横断用

①	N=	2.00	×	10.00	÷	10.00	=	2
②	N=	4.00	×	10.00	÷	10.00	=	4
								<hr/>
								<hr/>
								ΣN = 6 枚

車道用ーコンクリート蓋

$$6 - 2 = 4 \text{ 枚}$$

車道用ーグレーチング蓋 (10枚に2枚)

$$(6 - 0) \times 2.0 \div 10.00 = 2 \text{ 枚}$$

8.. 勾配調整コンクリート (コンクリート②)

V <sub>1</sub> =	(	0.150	+	0.071	)÷	2	×	4.892	×	0.300	=	0.162
V <sub>2</sub> =	(	0.171	+	0.106	)÷	2	×	4.000	×	0.300	=	0.166
V <sub>3</sub> =	(	0.106	+	0.076	)÷	2	×	2.000	×	0.300	=	0.055
V <sub>4</sub> =	(	0.176	+	0.055	)÷	2	×	8.000	×	0.300	=	0.277
V <sub>5</sub> =	(	0.155	+	0.065	)÷	2	×	6.000	×	0.300	=	0.198
V <sub>6</sub> =	(	0.165	+	0.104	)÷	2	×	4.000	×	0.300	=	0.161
V <sub>7</sub> =	(	0.104	+	0.120	)÷	2	×	4.900	×	0.300	=	0.165
												<hr/>
												<hr/>
												ΣV = 1.184 m <sup>3</sup>

9. 作業土工

本線土工に計上

基面整正      A =      基礎碎石と同じ      =      18.17 m<sup>2</sup>

# 集水桧 数量調書

B700-L700

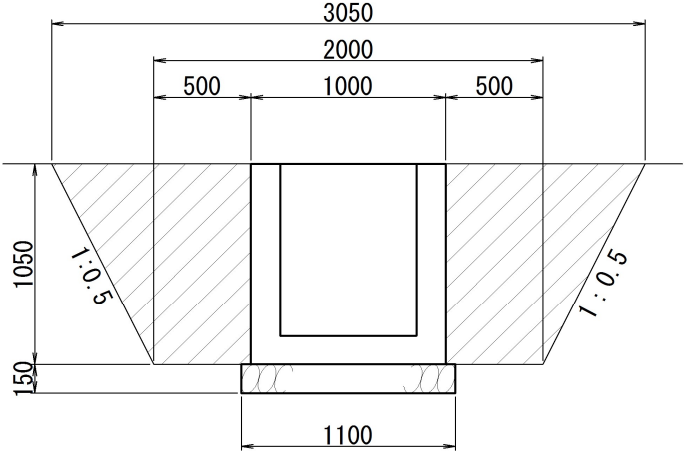
位置 測点 NO.	左右	個数	桧 蓋			
			グレーチング蓋			縞鋼板蓋
			車道用T-25	車道用T-14	軽荷重用T-2	
SM-B700-L700-H600						
計		0	-	-	0	0
SM-B700-L700-H700						
計		0	-	-	0	0
計		0	0	-	-	0
SM-B700-L700-H900						
1 NO. 37 + 0.90	L	1			1	
計		1	-	0	1	0
B700-L700 桧蓋小計			0	0	1	0

## 集水枿 数量調書

B700-L700

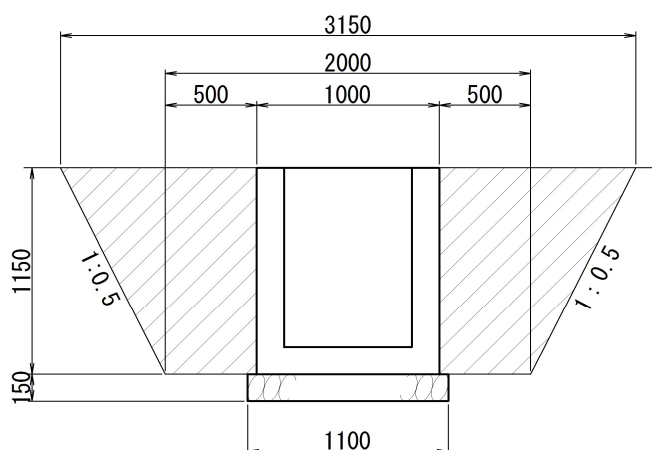
位 置		左右	個数	柵 蓋			縞鋼板蓋
				グレーチング蓋			
				車道用T-25	車道用T-14	軽荷重用T-2	
SM-B700-L700-H1000							
1	NO. 34 + 8.90	L	1			1	
2	NO. 40 + 5.40	L	1			1	
計			2	-	-	2	0
SM-B700-L700-H1100							
1	NO. 33 + 14.20	L	1			1	
2	NO. 36 + 2.90	L	1			1	
計			2	-	-	2	-
SM-B700-L700-H1200							
計			0	-	-	0	-
B700-L700 柵蓋小計				0	0	4	0
B700-L700 柵蓋合計				0	0	5	0



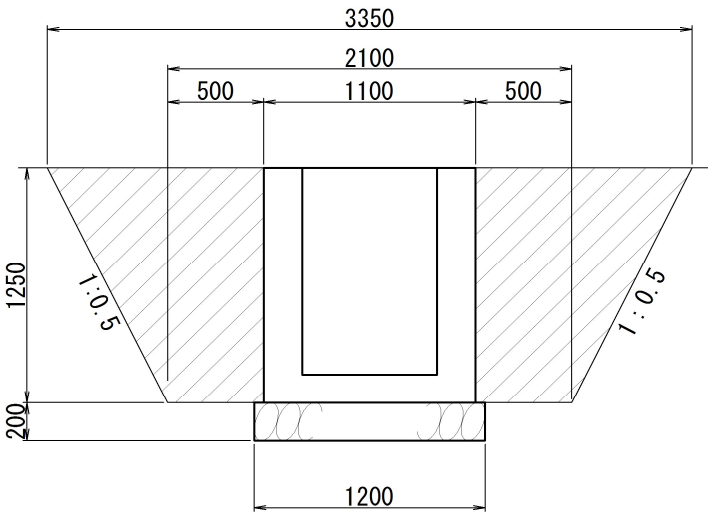
種 別	算 式	数 量
集水桧 SM-B700-L700-H900		
1. コンクリート	$V_1 = 1.000 \times 1.000 \times 1.050 = 1.050$ $-V_2 = 0.700 \times 0.700 \times 0.900 = -0.441$ $\Sigma V = 0.609$	0.609 m <sup>3</sup>
2. 型枠	$A_1 = 1.000 \times 1.050 \times 4 = 4.20$ $A_2 = 0.700 \times 1.050 \times 4 = 2.94$ $\Sigma A = 7.14$	7.14 m <sup>2</sup>
3. 基礎碎石	(RC-40) t=150mm $A = 1.100 \times 1.100 =$	1.21 m <sup>2</sup>
4. 土工		
床 掘	$V_1 = \frac{1}{2} \times (3.050 \times 3.050 + 2.000 \times 2.000) \times 1.050 = 6.98$ $V_2 = 1.100 \times 1.100 \times 0.150 = 0.18$ $\Sigma V = 7.16$	7.16 m <sup>3</sup>
残 土	$V_1 = 1.000 \times 1.000 \times 1.050 = 1.05$ $V_2 = 1.100 \times 1.100 \times 0.150 = 0.18$ $\Sigma V = 1.23$	1.23 m <sup>3</sup>
埋戻し	$V = 7.16 - 1.23 =$	5.93 m <sup>3</sup>
換算残土	$V = 7.16 - 5.93 \div 0.90 =$	0.57 m <sup>3</sup>
基面整正	$A = 1.100 \times 1.100 =$	1.21 m <sup>2</sup>





種 別	算 式	数 量
集水枥 SM-B700-L700-H1000		
1. コンクリート	$V_1 = 1.000 \times 1.000 \times 1.150 = 1.150$ $-V_2 = 0.700 \times 0.700 \times 1.000 = -0.490$ $\Sigma V = 0.660$	0.660 m <sup>3</sup>
2. 型枠	$A_1 = 1.000 \times 1.150 \times 4 = 4.60$ $A_2 = 0.700 \times 1.150 \times 4 = 3.22$ $\Sigma A = 7.82$	7.82 m <sup>2</sup>
3. 基礎碎石	(RC-40) t=150mm $A = 1.100 \times 1.100 =$	1.21 m <sup>2</sup>
4. 土工		
床 掘	$V_1 = \frac{1}{2} \times (3.150 \times 3.150 + 2.000 \times 2.000) \times 1.150 = 8.01$ $V_2 = 1.100 \times 1.100 \times 0.150 = 0.18$ $\Sigma V = 8.19$	8.19 m <sup>3</sup>
残 土	$V_1 = 1.000 \times 1.000 \times 1.150 = 1.15$ $V_2 = 1.100 \times 1.100 \times 0.150 = 0.18$ $\Sigma V = 1.33$	1.33 m <sup>3</sup>
埋戻し	$V = 8.19 - 1.33 =$	6.86 m <sup>3</sup>
換算残土	$V = 8.19 - 6.86 \div 0.90 =$	0.57 m <sup>3</sup>
基面整正	$A = 1.100 \times 1.100 =$	1.21 m <sup>2</sup>



種 別	算 式	数 量
集水桝 SM-B700-L700-H1100		
1. コンクリート	$V_1 = 1.100 \times 1.100 \times 1.250 = 1.513$ $-V_2 = 0.700 \times 0.700 \times 1.100 = -0.539$ $\Sigma V = 0.974$	0.974 m <sup>3</sup>
2. 型枠	$A_1 = 1.100 \times 1.250 \times 4 = 5.50$ $A_2 = 0.700 \times 1.250 \times 4 = 3.50$ $\Sigma A = 9.00$	9.00 m <sup>2</sup>
3. 基礎碎石	(RC-40) t=200mm $A = 1.200 \times 1.200 = 1.44$	1.44 m <sup>2</sup>
4. 土工		
床 掘	$V_1 = \frac{1}{2} \times (3.350 \times 3.350 + 2.100 \times 2.100) \times 1.250 = 9.77$ $V_2 = 1.200 \times 1.200 \times 0.200 = 0.29$ $\Sigma V = 10.06$	10.06 m <sup>3</sup>
残 土	$V_1 = 1.100 \times 1.100 \times 1.250 = 1.51$ $V_2 = 1.200 \times 1.200 \times 0.200 = 0.29$ $\Sigma V = 1.80$	1.80 m <sup>3</sup>
埋戻し	$V = 10.06 - 1.80 = 8.26$	8.26 m <sup>3</sup>
換算残土	$V = 10.06 - 8.26 \div 0.90 = 0.88$	0.88 m <sup>3</sup>
基面整正	$A = 1.200 \times 1.200 = 1.44$	1.44 m <sup>2</sup>

## 集水枿 数量調書

B3000-L3000

[illegible]

舗装工数量集計表

[illegible]

## アスファルト舗装

### 車道舗装

#### 表層

計算書より	$\Sigma A =$	1,400.0 m <sup>2</sup>
-------	--------------	------------------------

#### 取付道路部追加面積

第5号取付道路	25.4
---------	------

追加計	$\Sigma A =$	25.4 m <sup>2</sup>
-----	--------------	---------------------

#### 表層計

$A = 1,400.0 + 25.4$	$=$	1,425.4 m <sup>2</sup>
----------------------	-----	------------------------

#### 上層路盤

計算書より	$\Sigma A =$	1,409.0 m <sup>2</sup>
-------	--------------	------------------------

追加計	$\Sigma A =$	25.4 m <sup>2</sup>
-----	--------------	---------------------

#### 上層路盤計

$A = 1,409.0 + 25.4$	$=$	1,434.4 m <sup>2</sup>
----------------------	-----	------------------------

#### 下層路盤

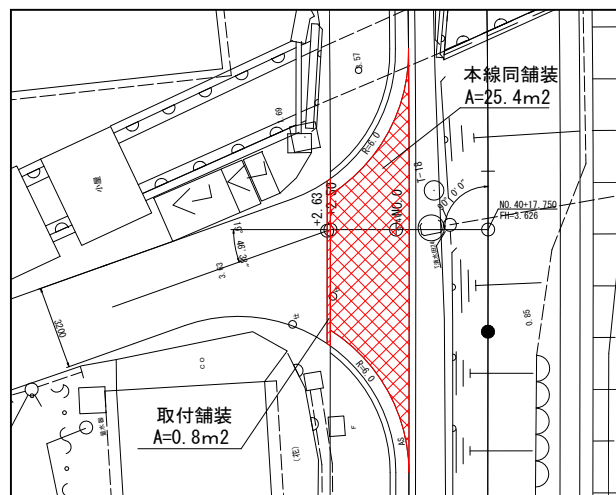
計算書より	$\Sigma A =$	1,467.7 m <sup>2</sup>
-------	--------------	------------------------

追加計	$\Sigma A =$	25.4 m <sup>2</sup>
-----	--------------	---------------------

#### 下層路盤計

$A = 1,467.7 + 25.4$	$=$	1,493.1 m <sup>2</sup>
----------------------	-----	------------------------

### 車道舗装 取付道路部追加面積



アスファルト舗装

歩道舗装

表層

計算書より  $\Sigma A = 440.0 \text{ m}^2$

取付道路部控除面積

第5号取付道路  $22.3 \text{ m}^2$

控除  $A = 22.3 \text{ m}^2$

乗入  $65.4 \text{ m}^2$

控除  $A = 65.4 \text{ m}^2$

控除計  $\Sigma A = 87.7 \text{ m}^2$

表層計

$A = 485.6 - 87.7 = 352.3 \text{ m}^2$

下層路盤

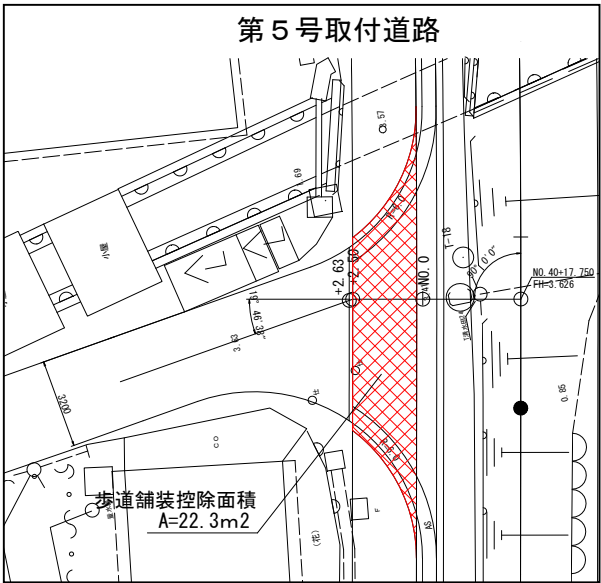
計算書より  $\Sigma A = 443.4 \text{ m}^2$

控除計  $\Sigma A = 87.7 \text{ m}^2$

下層路盤計

$A = 491.0 - 87.7 = 355.7 \text{ m}^2$

歩道舗装 取付道路部控除面積



舗 装 工 数 量 計 算 書

測 点	距 離 (m)	車道表層			車道上層路盤		
		幅 員 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	幅 員 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )
No. 32 + 0.000	20.0	7.00			7.00		
No. 33 + 0.000	20.0	7.00	7.00	140.0	7.00	7.00	140.0
No. 33 + 1.312	1.3	7.00	7.00	9.1	7.00	7.00	9.1
No. 34 + 0.000	18.7	7.00	7.00	130.9	7.00	7.00	130.9
No. 35 + 0.000	20.0	7.00	7.00	140.0	7.00	7.00	140.0
No. 35 + 6.312	6.3	7.00	7.00	44.1	7.00	7.00	44.1
No. 36 + 0.000	13.7	7.00	7.00	95.9	7.00	7.00	95.9
No. 36 + 3.058	3.1	7.00	7.00	21.7	7.00	7.00	21.7
No. 37 + 0.000	16.9	7.00	7.00	118.3	7.00	7.00	118.3
No. 38 + 0.000	20.0	7.00	7.00	140.0	7.10	7.05	141.0
No. 38 + 8.058	8.1	7.00	7.00	56.7	7.10	7.10	57.5
No. 39 + 0.000	11.9	7.00	7.00	83.3	7.10	7.10	84.5
No. 40 + 0.000	20.0	7.00	7.00	140.0	7.10	7.10	142.0
No. 40 + 13.824	13.8	7.00	7.00	96.6	7.10	7.10	98.0
No. 41 + 0.000	6.2	7.00	7.00	43.4	7.10	7.10	44.0
No. 41 + 5.000	5.0	7.00	7.00	35.0	7.10	7.10	35.5
No. 42 + 0.000	15.0	7.00	7.00	105.0	7.10	7.10	106.5
No. 42 + 8.980							
No. 43 + 0.000							
合 計				1,400.0			1,409.0



舗 装 工 数 量 計 算 書

測 点	距 離 (m)	車道下層路盤					
		幅 員 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	幅 員 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )
No. 32 + 0.000	20.0	7.31					
No. 33 + 0.000	20.0	7.31	7.31	146.2			
No. 33 + 1.312	1.3	7.31	7.31	9.5			
No. 34 + 0.000	18.7	7.29	7.30	136.5			
No. 35 + 0.000	20.0	7.29	7.29	145.8			
No. 35 + 6.312	6.3	7.29	7.29	45.9			
No. 36 + 0.000	13.7	7.29	7.29	99.9			
No. 36 + 3.058	3.1	7.29	7.29	22.6			
No. 37 + 0.000	16.9	7.29	7.29	123.2			
No. 38 + 0.000	20.0	7.39	7.34	146.8			
No. 38 + 8.058	8.1	7.39	7.39	59.9			
No. 39 + 0.000	11.9	7.39	7.39	87.9			
No. 40 + 0.000	20.0	7.39	7.39	147.8			
No. 40 + 13.824	13.8	7.39	7.39	102.0			
No. 41 + 0.000	6.2	7.39	7.39	45.8			
No. 41 + 5.000	5.0	7.39	7.39	37.0			
No. 42 + 0.000	15.0	7.39	7.39	110.9			
No. 42 + 8.980							
No. 43 + 0.000							
合 計				1,467.7			

鋪 裝 工 數 量 計 算 書

測 点	距 離 (m)	歩道表層			歩道路盤		
		幅 員 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	幅 員 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )
No. 32 + 0.000	20.0	1.87			1.87		
No. 33 + 0.000	20.0	2.14	2.01	40.2	2.14	2.01	40.2
No. 33 + 1.312	1.3	2.14	2.14	2.8	2.14	2.14	2.8
No. 34 + 0.000	18.7	1.98	2.06	38.5	1.98	2.06	38.5
No. 35 + 0.000	20.0	2.64	2.31	46.2	2.64	2.31	46.2
No. 35 + 6.312	6.3	2.80	2.72	17.1	2.80	2.72	17.1
No. 36 + 0.000	13.7	2.58	2.69	36.9	2.58	2.69	36.9
No. 36 + 3.058	3.1	2.44	2.51	7.8	2.44	2.51	7.8
No. 37 + 0.000	16.9	2.07	2.26	38.2	2.07	2.26	38.2
No. 38 + 0.000	20.0	1.99	2.03	40.6	1.99	2.03	40.6
No. 38 + 8.058	8.1	2.11	2.05	16.6	2.11	2.05	16.6
No. 39 + 0.000	11.9	2.23	2.17	25.8	2.23	2.17	25.8
No. 40 + 0.000	20.0	1.86	2.05	41.0	1.86	2.05	41.0
No. 40 + 13.824	13.8	2.28	2.07	28.6	2.38	2.12	29.3
No. 41 + 0.000	6.2	2.28	2.28	14.1	2.38	2.38	14.8
No. 41 + 5.000	5.0	2.28	2.28	11.4	2.38	2.38	11.9
No. 42 + 0.000	15.0	2.28	2.28	34.2	2.38	2.38	35.7
No. 42 + 8.980	9.0						
No. 43 + 0.000	11.0						
合 計				440.0			443.4

## アスファルト舗装

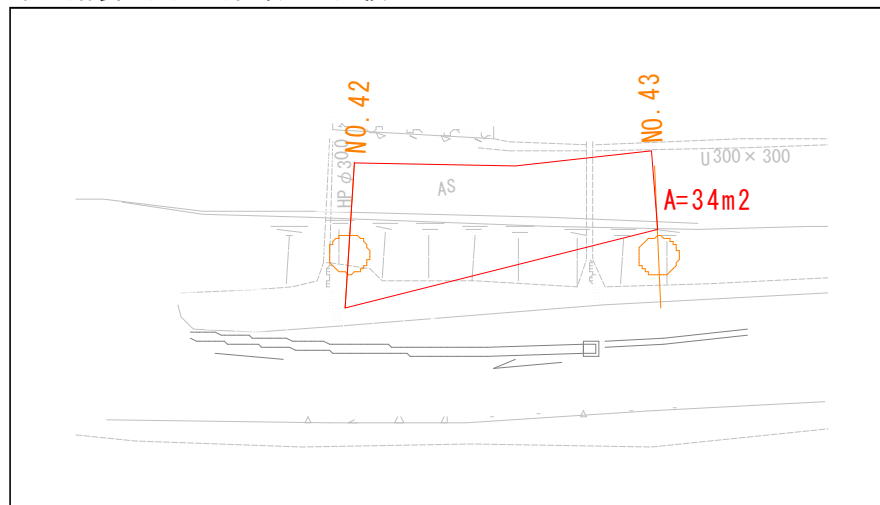
擦付区間(仮舗装)  
表層

CAD求積より  $A = 34.0 \text{ m}^2$

下層路盤 平均路盤厚 $t=25\text{cm}$

CAD求積より  $A = 34.0 \text{ m}^2$

車道舗装 取付道路部追加面積



道路付帯工数量集計表

[illegible]

取付道路工 数量集計表

第5号取付道路

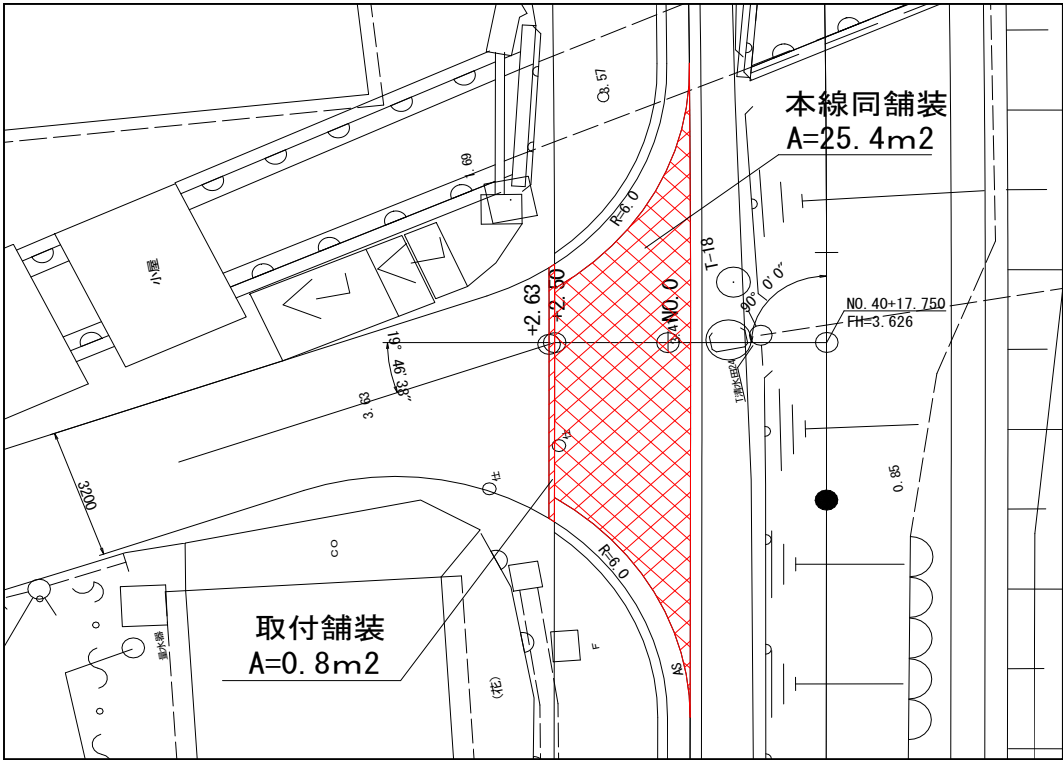
NO. 40+17.750 (左)

W=3.20m    L=2.63m

[illegible]

第5号取付道路

N0. 40+17. 750 (左)



乗入工（第3種通路）

号数	乗入位置			乗入幅	歩道幅	歩道部舗装 控除面積	歩道部舗装 面積	取付幅	取付長	取付部舗装 面積 (As)	舗装面積計 (As)	取付部舗装 面積 (Co)
				(m)	(m)	(m2)	(m2)	(m)	(m)	(m2)	(m2)	(m2)
第16号	No. 33	+ 7.50	L	4.000	2.170	8.1	9.2	4.000		0.0	9.2	
第17号	No. 34	+ 4.00	L	4.000	2.250	8.4	9.6	4.000		0.0	9.6	
第18号	No. 35	+ 6.30	L	4.000	2.930	11.1	12.3	4.000	1.900	7.6	19.9	
第19号	No. 36	+ 11.70	L	4.000	2.350	8.8	10.0	4.000		0.0	10.0	
第20号	No. 38	+ 7.00	L	4.000	2.270	8.5	9.6	4.000		0.0	9.6	
第21号	No. 38	+ 17.50	L	5.000	2.370	11.1	12.4	5.000		0.0	12.4	
第22号	No. 41	+ 15.50	L	4.000	2.500	9.4	10.6	4.000	6.740	27.0	37.6	
合 計						65.4	73.7			34.6	108.3	0.0

### 縁石工数量集計表

[illegible]



歩車道境界ブロック (HB-F) 延長調書

左 測 点	延 長	左 測 点	延 長
		No. 41 + 18.2 ~ No. 42	1.80
No. 32 ~ No. 33 + 4.8	24.80		
No. 33 + 10.3 ~ No. 34 + 1.3	11.00		
No. 34 + 6.8 ~ No. 35 + 6.3	16.80		
No. 35 + 8.9 ~ No. 36 + 9.0	20.20		
No. 36 + 14.5 ~ No. 38 + 4.3	29.80		
No. 38 + 9.7 ~ No. 38 + 14.3	4.60		
No. 39 + 0.8 ~ No. 40 + 8.4	27.60		
No. 41 + 4.8 ~ No. 41 + 13.1	8.30		
小 計	143.10	小 計	1.80
		左 右 合 計	144.90

種	別	摘	要	算	式	数	量
歩車道境界ブロック HB-F 10m当り数量							
1) 歩車道境界ブロック本体							
a) 縁石個数	C種 両面R	$N = 10.00 \div 0.605$	=	16.5	個		
b) 基礎コンクリート②		$V = 0.40 \times 0.10 \times 10.00$	=	0.40	m <sup>3</sup>		
c) 基礎型枠		$A = 0.10 \times 2 \times 10.00$	=	2.00	m <sup>2</sup>		
d) 敷モルタル	1:3	$V = 0.24 \times 0.01 \times 10.00$	=	0.024	m <sup>3</sup>		
2) 作業土工							
a) 床 掘		本線計上					
b) 埋戻し		"					
c) 残土処理		"					
d) 基面整正		$A = 0.40 \times 10.00$	=	4.0	m <sup>2</sup>		

### 区画線工数量集計表

[illegible]

## 車道中央線 延長調書

[illegible]

## 車道外側線 延長調書

	始 点				終 点				延 長	規 格	摘 要
L	NO.	32	+	0.00	NO.	42	+	0.00	200.00	白・実線・W=15cm	
R	NO.	32	+	0.00	NO.	42	+	0.00	200.00	〃	
					合		計		400.00		

道路付属施設工 数量集計表

[illegible]

### 撤去工 数量集計表

[illegible]

## 延長調書

[illegible]



アスファルト舗装版取壊し

車道 t=5cm

計算書より  $\Sigma A = 931.2 \text{ m}^2$

$V = 931.2 \times 0.05 = 46.56 \text{ m}^3$

アスファルト舗装殻処理

$W = 46.56 \times \frac{\text{単位重量 (2.35t/m}^3\text{)}}{2.35} = 109.42 \text{ t}$

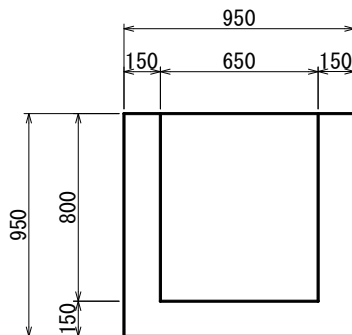
構造物取壊し

コンクリート殻処理(無筋)

集水桝取壊し

SM-B650-L650-H800

N= 1.0 箇所



$$V = (0.95 \times 0.95 \times 0.95 - 0.65 \times 0.65 \times 0.80) \times 1 = 0.519 \text{ m}^3$$

構造物取壊し

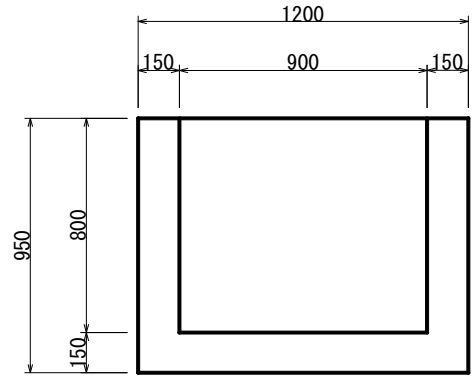
コンクリート殻処理(無筋)

集水桝取壊し

SM-B900-L900-H800

N=

1.0 箇所



$$V = (1.20 \times 1.20 \times 0.95 - 0.90 \times 0.90 \times 0.80) \times 1 = 0.720 \text{ m}^3$$

集水桝取壊し合計

$$\Sigma V = 1.239 \text{ m}^3$$

無筋構造物合計

$$\Sigma V = 1.24 \text{ m}^3$$

コンクリート殻処理(無筋)

$$W = 1.24 \times \text{単位重量}(2.35\text{t/m}^3) = 2.91 \text{ t}$$

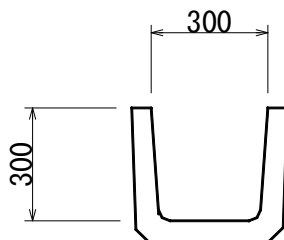
## 構造物取壊し

### コンクリート殻処理(鉄筋)

U型側溝撤去

US1-B300-H300

L= m

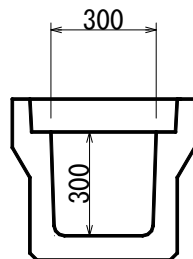


断面積  $a=0.055\text{m}^2$

$$V = 0.0 \times 0.055 = 0.00 \text{ m}^3$$

US3-B300-H300

L= 167.6 m

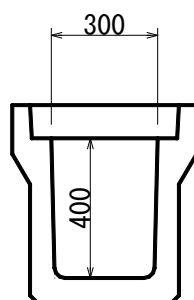


断面積  $a=0.127\text{m}^2$

$$V = 167.6 \times 0.127 = 21.29 \text{ m}^3$$

US3-B300-H400

L= m



断面積  $a=0.139\text{m}^2$

$$V = 0.0 \times 0.139 = 0.00 \text{ m}^3$$

U型側溝撤去合計

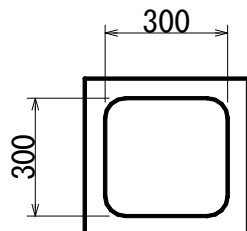
$$\Sigma V = 21.29 \text{ m}^3$$

## 構造物取壊し

### コンクリート殻処理(鉄筋)

ボックスカルバート撤去 RCB-B300-H300

L= 6.7 m

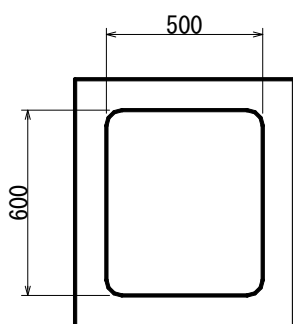


断面積 a=0.072m<sup>2</sup>

$$V = 6.7 \times 0.072 = 0.48 \text{ m}^3$$

RCB-B500-H600

L= m



断面積 a=0.260m<sup>2</sup>

$$V = 0.0 \times 0.260 = 0.00 \text{ m}^3$$

ボックスカルバート撤去合計

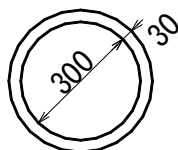
$$\Sigma V = 0.48 \text{ m}^3$$

構造物取壊し

コンクリート殻処理(鉄筋)

パイプカルバート撤去 HP  $\phi$  300

L= 0.0 m

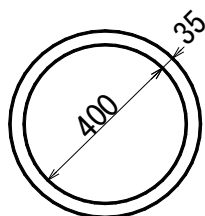


断面積  $a=0.031\text{m}^2$

$$V = 0.0 \times 0.031 = 0.00 \text{ m}^3$$

HP  $\phi$  400

L= m

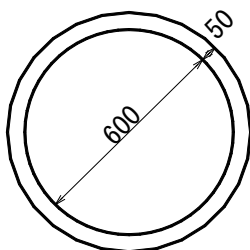


断面積  $a=0.048\text{m}^2$

$$V = 0.0 \times 0.048 = 0.00 \text{ m}^3$$

HP  $\phi$  600

L= m



断面積  $a=0.102\text{m}^2$

$$V = 0.0 \times 0.102 = 0.00 \text{ m}^3$$

パイプカルバート撤去合計

$$\Sigma V = 0.00 \text{ m}^3$$

鉄筋構造物合計

$$\Sigma V = 21.77 \text{ m}^3$$

コンクリート殻処理(鉄筋)

単位重量 ( $2.50\text{t/m}^3$ )

$$W = 21.77 \times 2.50 = 54.43 \text{ t}$$

# 鋪裝版撤去數量計算書

[illegible]

## 集水桝撤去

## 延長調書

左測点	個数	右測点	個数
SM-B650-L650-H800			
No. 40 + 5.4	1.0		
小計	1.0	小計	
左右合計			1.0
小計		小計	
左右合計			
SM-B900-L900-H800			
No. 33 + 14.2	1.0		
小計	1.0	小計	
左右合計			1.0
小計		小計	
左右合計			



# U型側溝撤去

# 延長調書

左測点	延長	右測点	延長
小計		小計	
左右合計			
US3-B300-H300			
No. 32 ~ No. 40 + 5.10	165.10		
No. 41 + 17.50 ~ No. 42	2.50		
小計	167.6	小計	
左右合計			167.6
小計	-	小計	-
左右合計			-
小計	-	小計	-
左右合計			-
小計	-	小計	-
左右合計			-

左 測 点	延 長	右 測 点	延 長
RCB-B300-H300			
No. 37 + 0.9	6.7		
小 計	6.7	小 計	
左 右 合 計			6.7
RCB-B500-H600			
小 計		小 計	
左 右 合 計			
RCB-B800-H700			
小 計		小 計	
左 右 合 計			
RCB-B1000-H600			
小 計		小 計	
左 右 合 計			