

# 数 量 総 括 表

1 / 7  
(1橋当たり)

工種	項 目	仕 様	単位	数 量		摘 要
				外桁	中桁	
主桁製作工 (1本当り)	主 桁 本 数	AS18 Wg=14.465[t/本]	本	2	—	1橋当り
		〃 Wg=14.328[t/本]	〃	—	7	〃
	コ ン ク リ ー ト	$\sigma_{ck}=50$ [N/mm <sup>2</sup> ]	m <sup>3</sup>	14.5	14.3	
	型 枠	埋込み型枠	m <sup>2</sup>	25.5	25.5	
		端枠、底枠、側枠	〃	40.5	40.4	
	P C 鋼 材	SWPR7BL 1S15.2	kg	327.6	327.6	
	ボンドコントロールパイプ		m	32.0	32.0	
	鉄 筋	SD345 D10	kg	292	292	
	横 締 用 シ ー ス	φ42[mm]	m	10.9	10.7	
コンクリート塗装工	塗装仕様 CC-A	m <sup>2</sup>	2.2	2.1		
主桁架設工	架 設 本 数	200ton トラッククレーン架設	本	9		A1橋台背面
横組工	コ ン ク リ ー ト	$\sigma_{ck}=30$ [N/mm <sup>2</sup> ]	m <sup>3</sup>	10.1		
	P C 鋼 材	SWPR19L 1S21.8	kg	299.2		
	ケ ー ブ ル 組 立 工	〃	m	120.5		
	定 着 装 置	1S21.8用 □135×135×10~46	組	32		異形
	緊 張 工	SWPR19L 1S21.8	条	16		
	足 場 工	側部足場	m	37.4		
支 承 工	ゴ ム 支 承	A1 (M) 320×220×88	枚	9		
		A2 (F) 320×220×74	〃	9		
	防 蝕 ア ン カ ー 装 置	A1 (M) M42D (L=980[mm])	組	6		【固定装置構造】
		A2 (F) F55D (L=1050[mm])	〃	6		【固定装置構造】
		A1 (M) φ55 (L=1080[mm])	〃	2		【横変位拘束構造】
		A2 (F) φ55 (L=1080[mm])	〃	2		【横変位拘束構造】
	防 蝕 材 (CR ス ポ ン ジ)	A1 (M) 200×250×20	枚	6		【固定装置構造】
		A2 (F) 200×200×20	〃	6		【固定装置構造】
		A1 (M) 200×250×20	〃	2		【横変位拘束構造】
		A2 (F) 200×250×20	〃	2		【横変位拘束構造】
	補 強 格 子 鉄 筋	SD345 D10	kg	48.4		
	沓 座 モ ル タ ル	無収縮モルタル	m <sup>3</sup>	0.271		
	ア ン カ ー 孔 モ ル タ ル	無収縮モルタル	m <sup>3</sup>	0.228		
アイボルト(支承用)	A1 (M) M12用	本	10			
	A2 (F) M12用	〃	10			
アイボルト(防蝕アンカー用)	A1 (M) M12用	本	8			
	A2 (F) M12用	〃	8			
地 覆 工	コ ン ク リ ー ト	$\sigma_{ck}=24$ [N/mm <sup>2</sup> ]	m <sup>3</sup>	17.0		
	型 枠		m <sup>2</sup>	70.9		
	鉄 筋	SD345 D13 普通鉄筋	kg	1183		
		SD345 D13 塗装鉄筋	〃	54		
V カ ッ ト	注入目地材 t=30mm	m	16.9			

# 数 量 総 括 表

2 / 7  
(1橋当たり)

工種	項 目	仕 様	単 位	数 量	摘 要	
防 護 柵 工	橋梁用ビーム型防護柵	H=850[m] C種 めっき+塗装仕様	m	41.1		
	橋 名 板	450×150×13	枚	4		
	橋名板取付金具	SS400, SUS等 BN付	組	4		
舗 装 工	アスファルト舗装	密粒度アスコン(表層) t=40[mm]	m <sup>2</sup>	107.2		
		密粒度アスコン(基層) t=44[mm]	m <sup>2</sup>	107.2		
	調整コンクリート	σ ck=18[N/mm <sup>2</sup> ]	m <sup>3</sup>	7.7		
排 水 工	排 水 管	角型鋼管(STKR400) 100×50×2.3 溶融亜鉛メッキ	本	4	L=2.080[m]	
	目 皿	FC250 140×90×20	個	4		
	蓋	□75×125 t=3.2[mm] SS400 メッキ仕様	組	4		
防 水 工	防 水 層	塗膜系防水層	m <sup>2</sup>	107.2		
	スパイラルパイプ	φ18[mm]	m	54.2		
	端部目地処理		m	49.6		
	成型目地材		m	35.7		
	ス ラ ブ ド レ ー ン		L=1.390[m]	個	2	
			L=1.450[m]	〃	2	
			L=0.610[m]	〃	2	
L=0.670[m]			〃	6		
フレキシブルチューブ	φ20[mm]	m	8.3			
伸 縮 継 手 工	伸縮継手装置 (ゴムジョイント)	A1-Mov部 40mm用 樋付	m	7.0	車道用	
		A2-Fix部 20mm用 樋付	〃	7.2	車道用	
	ゴ ム パ ッ キ ン	40mm用	m	7.4		
		20mm用	〃	7.6		
	遮 水 エ ッ ジ	40mm用	箇所	2		
		20mm用	〃	2		
	バックアップ材		m	3.8		
	シール材	シリコン系	L	4.9		
	後打コンクリート		m <sup>3</sup>	1.4		
	排水パイプ	ステンレス L=5000[mm]	本	4	固定金具含む	
	通 し 筋	SD345 D16×7032	D16×7032	本	5	
			D16×7212	〃	5	
	補強筋	SD345 D16×200	本	56		
接 合 部 用 接 着 剤	40mm用		式	1		
		20mm用	式	1		
ア ン カ ー 筋	SD345 D16×690	D16×690	kg	76	上部工	
		D16×490	〃	54	下部工	
		D16×250	〃	28	〃	

# 数 量 総 括 表

3 / 7  
(1橋当たり)

工種	項 目	仕 様	単 位	数 量		摘 要	
添架物工（1箇所当り）	通水管 φ300 N=1[条]						
	取 付 金 具	SUS304	箇所	9	1橋当り		
	等 辺 山 形 鋼	L-75×75×6×400	kg	2.8	W=6.92kg/m		
		L-75×75×6×650	〃	4.5	〃		
	プ レ ー ト	PL-150×150×6	kg	1.1	W=7930kg/m3		
	U 字 ボ ル ト	M24×940	個	1	ナットワッシャー付		
	取 付 ボ ル ト	ホールインアンカー M16	組	2			
銘板工	橋 歴 板	300×200×13	枚	1			
工種	項 目	仕 様	単 位	A1	A2	摘 要	
踏          掛       版	コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m3	18.1	18.4		
	型 枠	一般型枠	m2	7.8	10.3		
	鉄 筋	SD345	D25	〃	1.292	1.591	
			D22	〃	1.974	2.227	
			D13	〃	0.196	0.196	
			D10	〃	0.006	0.008	
			合 計	〃	3.468	4.022	
	目 地 材	瀝青繊維質板	t=20mm	m2	4.4	4.6	
			t=10mm	〃	0.6	-	
		注入目地材	t=20mm	kg	8	8	
ゴ ム 沓	B=200mm , t=20mm , L=6736mm	枚	1	-			
	B=200mm , t=20mm , L=7031mm	〃	-	1			
ガ ス 管	SGP40A , L=200mm	組	12	14			
キャップ	φ60×3.2	kg	0.852	0.994			
縦 目 地	目 地 長		m	7.5	7.9		
	タイバー	D22, L=1.00m	kg	21	12		
	注入目地材	t=8mm	〃	3.499	3.644		
	クラック誘導材	H=50	m	7.5	7.9		
	錆止めペイント	10cm塗布	m2	0.05	0.03		
路盤紙			〃	41.9	42.6		

# 数 量 総 括 表

4 / 7

工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)		単 位	数 量	備 考
道路土工	掘 削 工	機械掘削(土砂)			m <sup>3</sup>	140.0	
	盛 土 工	路床盛土	BA2	RC-40 2.5m≦W<4.0m	m <sup>3</sup>	12.3	
		路肩盛土	BA4	山砂	m <sup>3</sup>	10.0	
		路外盛土	BA5	山砂 W<1.0m	m <sup>3</sup>	29.2	
		土 羽 土	BA6	山砂	m <sup>3</sup>	15.2	
		盛土(民地)		残土置場ストック	m <sup>3</sup>	127.7	
		土砂運搬			m <sup>3</sup>	127.7	
		残土処理			m <sup>3</sup>	209.4	
	法面整形工	法面整形(盛土)	BL	盛土法面	m <sup>2</sup>	101.1	
法 面 工	植 生 工	張芝		盛土法面(築立)	m <sup>2</sup>	101.1	
排水構造物工	作業土工	機械床掘	CA2	流用可	m <sup>3</sup>	175.4	
		埋戻しD	BA9	流用土	m <sup>3</sup>	95.4	
		基面整正			m <sup>2</sup>	69.2	
	側 溝 工	自由勾配側溝		300×400 L=2.0m/本 参考重量 374kg	m	2.8	
				300×500 L=2.0m/本 参考重量 426kg	m	5.0	
				300×600 L=2.0m/本 参考重量 530kg	m	7.1	
				300×700 L=2.0m/本 参考重量 590kg	m	8.0	
				300×800 L=2.0m/本 参考重量 725kg	m	6.0	
				300×900 L=2.0m/本 参考重量 795kg	m	8.0	
				300×1000 L=2.0m/本 参考重量 970kg	m	4.0	
				300×1100 L=2.0m/本 参考重量 1050kg	m	4.0	
		土留め自由勾配 側溝		300×1000 L=2.1m/本 参考重量 1140kg	m	2.0	
				300×1100 L=2.0m/本 参考重量 1230kg	m	6.0	
		自由勾配側溝		400×1100 L=2.0m/本 参考重量 1170kg	m	2.0	
				400×1200 L=2.0m/本 参考重量 1250kg	m	3.8	

# 数 量 総 括 表

5 / 7

工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	参 考 重 量	単 位	数 量	備 考
		道路横断用自由 勾配側溝	500×500 L=2.0m/本	790kg	m	0.8	
			500×600 L=2.0m/本	885kg	m	4.3	
		自由勾配側溝	700×600 L=2.0m/本	1100kg	m	3.5	
			700×700 L=2.0m/本	1180kg	m	2.0	
			700×800 L=2.0m/本	1270kg	m	4.0	
			700×900 L=2.0m/本	1350kg	m	2.0	
			700×1000 L=2.0m/本	1430kg	m	4.0	
			700×1100 L=2.0m/本	1510kg	m	4.0	
			700×1200 L=2.0m/本	1590kg	m	2.0	
			700×1300 L=2.0m/本	1680kg	m	4.0	
			700×1400 L=2.0m/本	1760kg	m	2.0	
			700×1500 L=2.0m/本	1840kg	m	4.0	
			700×1600 L=2.0m/本	1920kg	m	2.0	
		道路用鉄筋コン クリート側溝	300A(3種) L=2.0m/本	419kg	m	16.6	
			300B(3種) L=2.0m/本	472kg	m	19.2	
		鉄筋コンクリート蓋	鉄筋コンクリート側溝300用 (車道用)L=0.5m/枚	45kg	m	64	
			自由勾配側溝300用 (車道用)L=1.0m/枚	64kg	m	19	
			自由勾配側溝400用 (車道用)L=1.0m/枚	96kg	m	3	
			自由勾配側溝700用 (車道用)L=0.5m/枚	140kg	m	26	
		グレーチング蓋	鉄筋コンクリート側溝300用 (車道用)L=1.0m/枚	29kg	m	4	
			自由勾配側溝300用 (車道用)L=1.0m/枚	23kg	m	6	
			自由勾配側溝500用 (車道用)L=1.0m/枚	55kg	m	2	
			自由勾配側溝700用 (車道用)L=1.0m/枚	88kg	m	3	
		勾配調整コンクリート	18-8-40		m <sup>3</sup>	5.9	
	管 渠 工	ヒューム管	HP φ 300 (B形管) 1種 L=2.00m/本	165kg	m	0.9	
			HP φ 600 (B形管) 1種 L=2.43m/本	660kg	m	10.1	

# 数 量 総 括 表

6 / 7

工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単 位	数 量	備 考
		コンクリート巻立 (HP φ 300)	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	箇所	1	
	内 訳	基礎碎石	RC-40 t=15cm	m <sup>2</sup>	0.7	
		型 枠	小型構造物	m <sup>2</sup>	1.6	
		コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	0.2	
		コンクリート巻立 (HP φ 600)	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	箇所	2	
	内 訳	基礎碎石	RC-40 t=15cm	m <sup>2</sup>	2.4	
		型 枠	小型構造物	m <sup>2</sup>	6.4	
		コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	1.2	
		硬質塩化ビニル 管	VP φ 100 L=5.0m/本	m	1.7	
	集水桝・マンホール工	集水桝	800×800×700	参考重量 1364kg	基	1
			800×800×2,300 (2分割)	参考重量 5108kg	基	1
			1,100×1,100×800	参考重量 2101kg	基	1
			1,100×1,100×1,900 (2分割)	参考重量 5823kg	基	1
		雨水桝	300×300×600	参考重量 73kg	基	2
		グレーチング蓋	集水桝800×800用 (T-25)	参考重量 92.8kg	組	2
			集水桝1,100×1,100用 (T-25)	参考重量 214kg	組	2
		雨水桝用コンクリート 蓋	300×300用	参考重量 8kg	枚	2
舗 装 工	アスファルト舗装工	旧 東 道 路 線	表層工	再生密粒度As20F t=5cm	m <sup>2</sup>	456.0
			上層路盤工	再生As安定処理 t=5cm	m <sup>2</sup>	356.7
			下層路盤工	RC-40 平均t=20cm	m <sup>2</sup>	356.7
		西 北 畑 八 反 線 外	表層工	再生密粒度As20F t=5cm	m <sup>2</sup>	192.5
			路盤工	RC-40 t=30cm	m <sup>2</sup>	93.6
				RC-40 平均t=15cm	m <sup>2</sup>	110.5
				RC-40 平均t=10cm	m <sup>2</sup>	26.9



# 主桁製作工

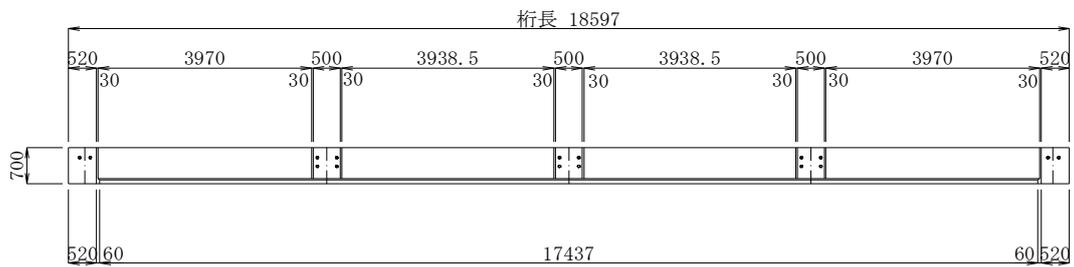
桁規格 AS18

桁長  $L_g = 18.597$  [m]

桁質量  $W_g = 14.465$  [t/本] 外桁  $N = 2$  [本]

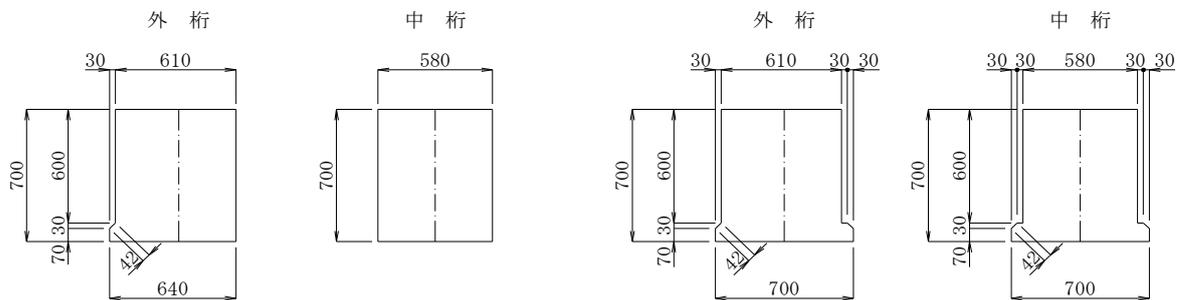
$W_g = 14.328$  [t/本] 中桁  $N = 7$  [本]

斜角  $\theta = 60^\circ 0' 0''$  (右)



支点部

中間横桁部

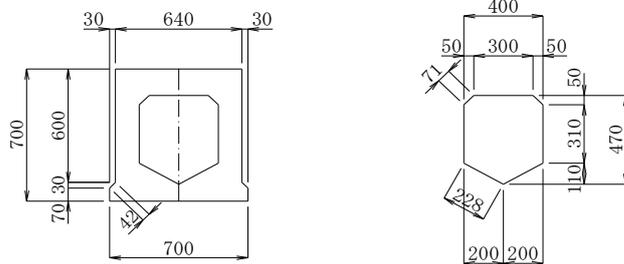


標準部

中空部

外、中桁共通

外、中桁共通



## 断面積算出

### 端支点部

#### 外桁

$$a = 0.610 \times 0.700 + 1/2 \times (0.070 + 0.100) \times 0.030 = 0.4296 \quad [\text{m}^2]$$

#### 中桁

$$a = 0.580 \times 0.700 = 0.4060 \quad [\text{m}^2]$$

### 標準部 (外、中桁共通)

$$a = 0.640 \times 0.700 + 1/2 \times (0.070 + 0.100) \times 0.030 \times 2 = 0.4531 \quad [\text{m}^2]$$

### 中間横桁部

#### 外桁

$$a = 0.610 \times 0.700 + 1/2 \times (0.070 + 0.100) \times 0.030 \times 2 + 0.100 \times 0.030 \times 1 = 0.4351 \quad [\text{m}^2]$$

#### 中桁

$$a = 0.580 \times 0.700 + 1/2 \times (0.070 + 0.100) \times 0.030 \times 2 + 0.100 \times 0.030 \times 2 = 0.4171 \quad [\text{m}^2]$$

### 中空部 (外、中桁共通)

$$a = 0.400 \times 0.470 - (1/2 \times 0.050 \times 0.050 \times 2 + 1/2 \times 0.110 \times 0.200 \times 2) = 0.1635 \quad [\text{m}^2]$$

### 部材長

#### 端支点部

$$L = (0.520 + 0.030) \times 2 = 1.100 \quad [\text{m}]$$

#### 中間横桁部

$$L = (0.500 + 1/2 \times 0.030 \times 2) \times 3 = 1.590 \quad [\text{m}]$$

#### 標準部

$$L = 18.597 - (1.100 + 1.590) = 15.907 \quad [\text{m}]$$

#### 中空部

$$L = 3.970 \times 2 + 3.9385 \times 2 = 15.817 \quad [\text{m}]$$

1. コンクリート  $\sigma_{ck}=50[\text{N}/\text{mm}^2]$

外桁

$$V = 0.4296 \times 1.100 = 0.473 \quad [\text{m}^3]$$

$$V = 0.4531 \times 15.907 = 7.207 \quad [\text{m}^3]$$

$$V = 0.4351 \times 1.590 = 0.692 \quad [\text{m}^3]$$

(中空部控除分)

$$-V = 0.1635 \times 15.817 = -2.586 \quad [\text{m}^3]$$

---


$$\Sigma V = 5.786 \quad [\text{m}^3]$$

$$W = 5.786 \times 2.5 \quad [\text{t}/\text{m}^3] = 14.465 \quad [\text{t}]$$

中桁

$$V = 0.4060 \times 1.100 = 0.447 \quad [\text{m}^3]$$

$$V = 0.4531 \times 15.907 = 7.207 \quad [\text{m}^3]$$

$$V = 0.4171 \times 1.590 = 0.663 \quad [\text{m}^3]$$

(中空部控除分)

$$-V = 0.1635 \times 15.817 = -2.586 \quad [\text{m}^3]$$

---


$$\Sigma V = 5.731 \quad [\text{m}^3]$$

$$W = 5.731 \times 2.5 \quad [\text{t}/\text{m}^3] = 14.328 \quad [\text{t}]$$

2. 型枠 斜角による斜比 = 1.154701

1) 埋込み型枠 (外、中桁共通)

周長の計算

端部側

$$L = (0.071 + 0.310 + 0.228) \times 2 + 0.300 = 1.518 \quad [\text{m}]$$

中央側

$$A = 1.518 \times 15.817 = 24.010 \quad [\text{m}^2]$$

$$A = 0.1635 \times 1.154701 \times 2 \times 4 = 1.510 \quad [\text{m}^2]$$

---


$$\Sigma A = 25.520 \quad [\text{m}^2]$$

2) 端枠

外桁

$$A = 0.4296 \times 1.154701 \times 2 = 0.992 \quad [\text{m}^2]$$

中桁

$$A = 0.4060 \times 1.154701 \times 2 = 0.938 \quad [\text{m}^2]$$

### 3) 底枠

外桁

$$A = 0.640 \times 0.520 \times 2 + 1/2 \times (0.640 + 0.700) \times 0.060 \times 2 + 0.700 \times 17.437 = 12.952 \quad [\text{m}^2]$$

中桁

$$A = 0.580 \times 0.520 \times 2 + 1/2 \times (0.580 + 0.700) \times 0.060 \times 2 + 0.700 \times 17.437 = 12.886 \quad [\text{m}^2]$$

### 4) 側枠

周長の計算

外桁

端支点部

$$L = 0.600 + 0.042 + 0.070 + 0.700 = 1.412 \quad [\text{m}]$$

標準部

$$L = (0.600 + 0.042 + 0.070) \times 2 = 1.424 \quad [\text{m}]$$

中間横桁部

$$L = (0.600 + 0.042 + 0.070) \times 2 + 0.030 = 1.454 \quad [\text{m}]$$

$$A = 1.412 \times 1.100 + 1.424 \times 15.907 + 1.454 \times 1.590 = 26.517 \quad [\text{m}^2]$$

中桁

端支点部

$$L = 0.700 \times 2 = 1.400 \quad [\text{m}]$$

標準部

$$L = (0.600 + 0.042 + 0.070) \times 2 = 1.424 \quad [\text{m}]$$

中間横桁部

$$L = (0.600 + 0.030 + 0.042 + 0.070) \times 2 = 1.484 \quad [\text{m}]$$

$$A = 1.400 \times 1.100 + 1.424 \times 15.907 + 1.484 \times 1.590 = 26.551 \quad [\text{m}^2]$$

型枠合計 (端枠、底枠、側枠)

外桁

$$\Sigma A = 0.992 + 12.952 + 26.517 = 40.461 \quad [\text{m}^2]$$

中桁

$$\Sigma A = 0.938 + 12.886 + 26.551 = 40.375 \quad [\text{m}^2]$$

### 3. PC鋼材

$$\text{SWPR7BL} \quad 1\text{S}15.2 \quad [\text{mm}] \quad \gamma = 1.101 \quad [\text{kg/m}]$$

$$L = 18.597 \quad [\text{m}] \quad N = 16 \quad [\text{本}]$$

総延長

$$\Sigma L = 18.597 \times 16 = 297.552 \quad [\text{m}]$$

総質量

$$\Sigma W = 297.552 \times 1.101 = 327.605 \quad [\text{kg}]$$

### 4. ボンドコントロールパイプ

$$L = ( 3.000 \times 4 + 2.000 \times 2 ) \times 2 = 32.000 \quad [\text{m}]$$

### 5. 鉄筋

$$\text{SD345} \quad \text{D10} \quad 292 \quad [\text{kg}]$$

### 6. 横締用シーす

$$\text{斜角による斜比} = 1.154701$$

$$\phi \quad 42 \quad [\text{mm}]$$

外桁

$$L = ( 0.610 \times 1.154701 - 0.021 ) \times 16 = 10.934 \quad [\text{m}]$$

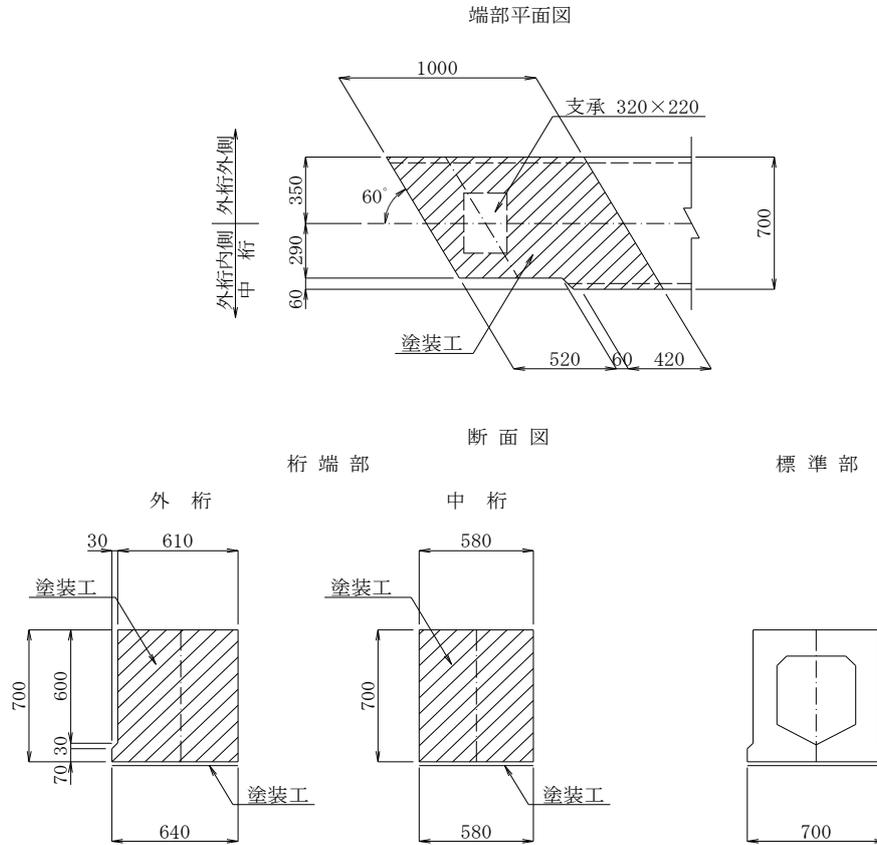
中桁

$$L = 0.580 \times 1.154701 \times 16 = 10.716 \quad [\text{m}]$$

7. コンクリート塗装工

斜角による斜比 = 1.154701

上部工塗装 (工場塗装 : CC-A仕様)



端部

$$\begin{aligned} \text{外桁 } A &= \left\{ \frac{1}{2} \times (0.070 + 0.100) \times 0.030 + 0.610 \times 0.700 \right\} \\ &\quad \times 1.154701 \times 2 = 0.992 \quad [\text{m}^2] \end{aligned}$$

$$\text{中桁 } A = 0.580 \times 0.700 \times 1.154701 \times 2 = 0.938 \quad [\text{m}^2]$$

底面

$$\begin{aligned} \text{外桁 } A &= \left\{ 0.640 \times 0.520 + \frac{1}{2} \times (0.640 + 0.700) \times 0.060 \right. \\ &\quad \left. + 0.700 \times 0.420 - 0.320 \times 0.220 \right\} \times 2 = 1.193 \quad [\text{m}^2] \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{中桁 } A &= \left\{ 0.580 \times 0.520 + \frac{1}{2} \times (0.580 + 0.700) \times 0.060 \right. \\ &\quad \left. + 0.700 \times 0.420 - 0.320 \times 0.220 \right\} \times 2 = 1.127 \quad [\text{m}^2] \end{aligned}$$

合計

$$\begin{aligned} \text{外桁} \\ \Sigma A &= 0.992 + 1.193 = 2.185 \quad [\text{m}^2] \end{aligned}$$

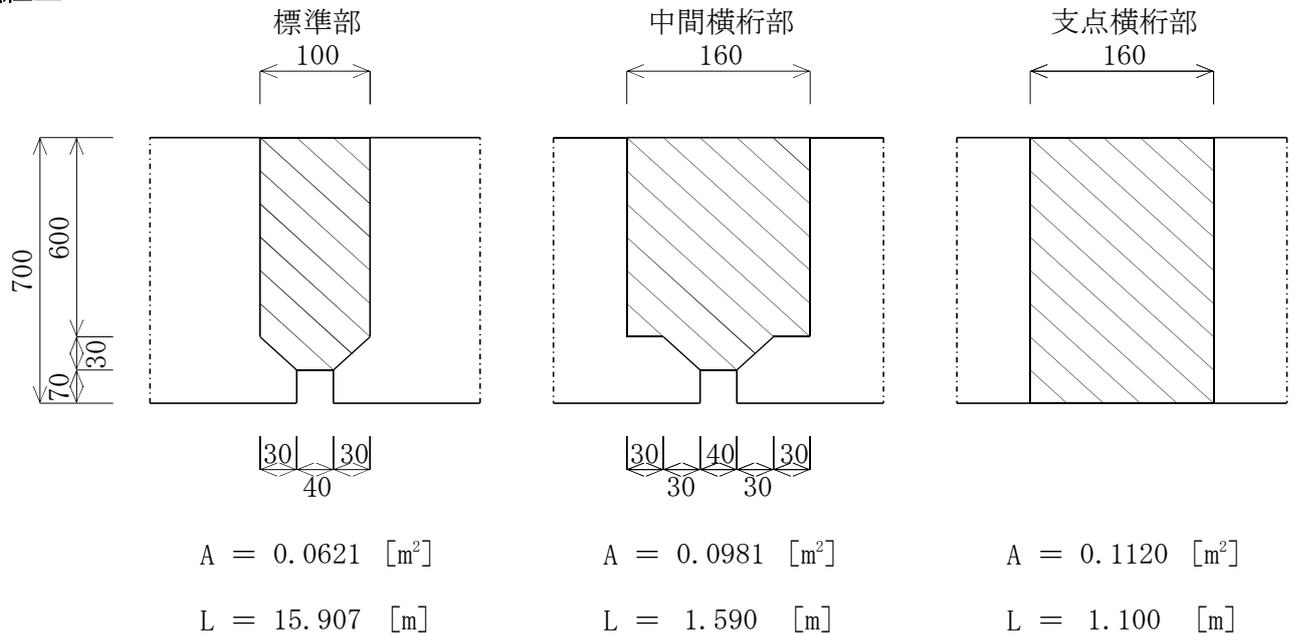
$$\begin{aligned} \text{中桁} \\ \Sigma A &= 0.938 + 1.127 = 2.065 \quad [\text{m}^2] \end{aligned}$$

## 主桁架設工

架設方法 200ton トラッククレーン架設 ( A1橋台背面 )

架設本数  $N = 9$  [本]

## 横組工



1. コンクリート  $\sigma_{ck} = 30 \text{ [N/mm}^2\text{]}$

$$V = ( 0.0621 \times 15.907 + 0.0981 \times 1.590 + 0.1120 \times 1.100 ) \times 8 = 10.136 \text{ [m}^3\text{]}$$

2. 型枠 斜角による斜比 = 1.154701

1) 埋め殺し型枠

$$B = 40 \text{ [mm]}$$

$$L = ( 15.907 + 1.590 ) \times 8 = 139.976 \text{ [m]}$$

2) 端枠

$$A = ( 0.1120 + 0.040 \times 0.070 ) \times 2 \times 1.154701 \times 8 = 2.121 \text{ [m}^2\text{]}$$

3) 底枠

G1-G2, G8-G9桁間

$$A = 0.160 \times ( 1.100 - \frac{0.250 + 0.250}{\text{防蝕材}} ) \times 2 = 0.192 \text{ [m}^2\text{]}$$

G2-G8桁間

$$A = 0.160 \times ( 1.100 - \frac{0.250 + 0.200}{\text{防蝕材}} ) \times 6 = 0.624 \text{ [m}^2\text{]}$$

3. PC鋼材

斜角による斜比 = 1.154701

SWPR19L 1S21.8 [mm]

$\gamma = 2.482$  [kg/m]

$$L = ( 8 \times 0.740 + 0.640 ) \times 1.154701 - 0.021 \times 2 = 7.533 \text{ [m]}$$

	平均長さ	本数	長さ	質量
A1側支点横桁部	7.533	2	15.066	37.394
中間横桁部1	7.533	4	30.132	74.788
中間横桁部2	7.533	4	30.132	74.788
中間横桁部3	7.533	4	30.132	74.788
A2側支点横桁部	7.533	2	15.066	37.394
合計	---	16	120.528	299.152

4. シース

$\phi 35$  [mm]

$$L = ( 0.160 + 0.015 \times 2 ) \times 1.154701 \times 16 \times 8 = 28.082 \text{ [m]}$$

5. 定着装置

SWPR19L 1S21.8 [mm]

$\theta = 75^\circ$  異形 □135×135×10~46

N = 32 [組]

6. 緊張工

SWPR19L 1S21.8 [mm]

N = 16 [条]

7. グラウト工

$\phi 42, 35$  [mm]

$$L = 120.528 \text{ [m]}$$

8. 側部足場

$$L = 18.700 \times 2$$

$$= 37.400 \text{ [m]}$$

## 支承工

### 1. ゴム支承

可動側 320 × 220 × 88 N = 9 [枚]

固定側 320 × 220 × 74 N = 9 [枚]

### 2. 防蝕アンカー装置 α

#### 【固定装置構造】

可動側 M42D ( L = 980 [mm] ) N = 6 [組]

固定側 F55D ( L = 1050 [mm] ) N = 6 [組]

#### 【横変位拘束構造】

可動側 φ55 ( L = 1080 [mm] ) N = 2 [組]

固定側 φ55 ( L = 1080 [mm] ) N = 2 [組]

### 3. 防蝕材(CRスポンジ)

#### 【固定装置構造】

可動側 200 × 250 × 20 N = 6 [枚]

固定側 200 × 200 × 20 N = 6 [枚]

#### 【横変位拘束構造】

可動側 200 × 250 × 20 N = 2 [枚]

固定側 200 × 250 × 20 N = 2 [枚]

### 4. 補強格子鉄筋 SD345 D10

可動側  $W = 0.560 \times ( 0.400 \times 6 + 0.300 \times 8 ) \times 9 = 24.19$  [kg]

固定側  $W = 0.560 \times ( 0.400 \times 6 + 0.300 \times 8 ) \times 9 = 24.19$  [kg]

5. 沓座モルタル(無収縮モルタル)

$$\begin{aligned} \text{可動側 } V &= ( 0.468 \times 0.368 \times 0.048 + 0.516 \times 0.416 \times 0.036 ) \\ &\times 9 &= 0.144 \text{ [m}^3\text{]} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{固定側 } V &= ( 0.461 \times 0.361 \times 0.041 + 0.502 \times 0.402 \times 0.036 ) \\ &\times 9 &= 0.127 \text{ [m}^3\text{]} \end{aligned}$$

6. アンカー孔モルタル ( 無収縮モルタル )

【固定装置構造】

$$\begin{aligned} \text{可動側 } V &= ( 1/4 \times \pi \times 0.150^2 \times 0.636 - 1/4 \times \pi \times 0.042^2 \times 0.536 ) \\ &\times 6 &= 0.063 \text{ [m}^3\text{]} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{固定側 } V &= ( 1/4 \times \pi \times 0.175^2 \times 0.745 - 1/4 \times \pi \times 0.055^2 \times 0.645 ) \\ &\times 6 &= 0.098 \text{ [m}^3\text{]} \end{aligned}$$

【横変位拘束構造】

$$\begin{aligned} \text{可動側 } V &= ( 1/4 \times \pi \times 0.175^2 \times 0.766 - 1/4 \times \pi \times 0.055^2 \times 0.666 ) \\ &\times 2 &= 0.034 \text{ [m}^3\text{]} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{固定側 } V &= ( 1/4 \times \pi \times 0.175^2 \times 0.745 - 1/4 \times \pi \times 0.055^2 \times 0.645 ) \\ &\times 2 &= 0.033 \text{ [m}^3\text{]} \end{aligned}$$

7. アイボルト ( 支承用 )

$$\text{可動側 } \quad \text{M12用} \quad N = 10 \text{ [本]}$$

$$\text{固定側 } \quad \text{M12用} \quad N = 10 \text{ [本]}$$

8. アイボルト ( 防蝕アンカー用 )

$$\text{可動側 } \quad \text{M12用} \quad N = 8 \text{ [本]}$$

$$\text{固定側 } \quad \text{M12用} \quad N = 8 \text{ [本]}$$

# 地覆工

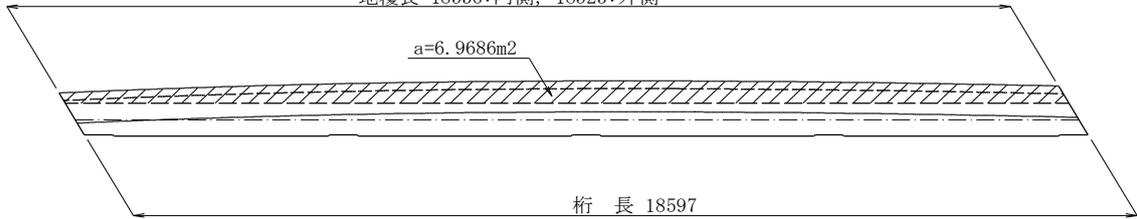
平面図

左側

地覆長 18536:内側, 18523:外側

$a=6.9686\text{m}^2$

桁長 18597

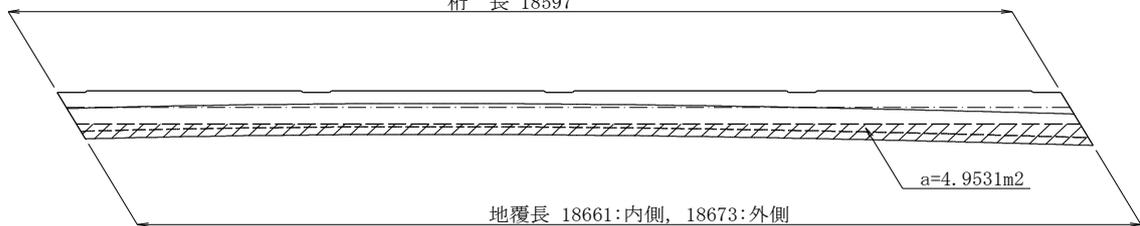


右側

桁長 18597

$a=4.9531\text{m}^2$

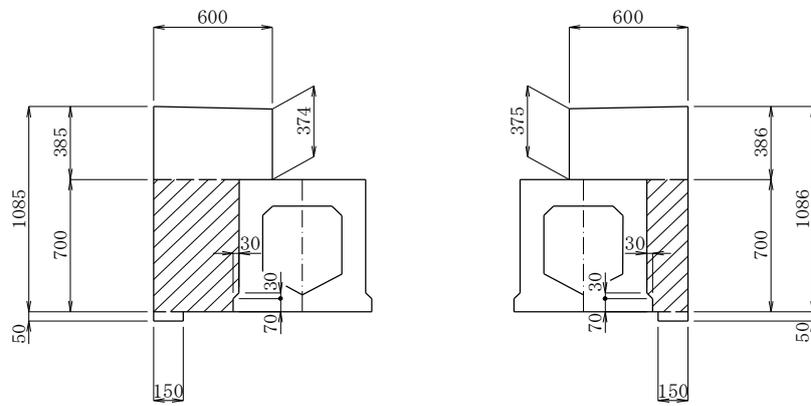
地覆長 18661:内側, 18673:外側



標準部

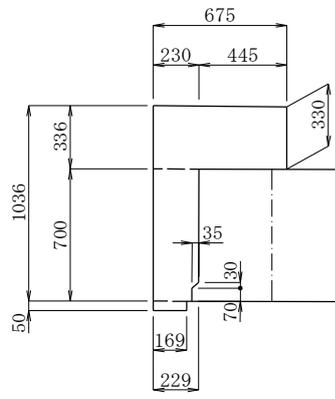
左側

右側

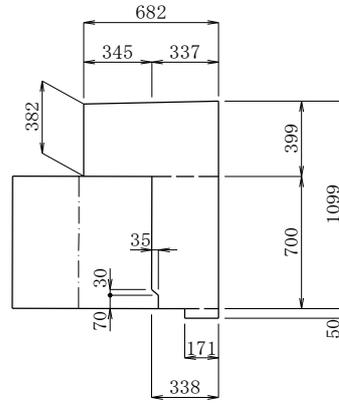


A1側 端部

左側

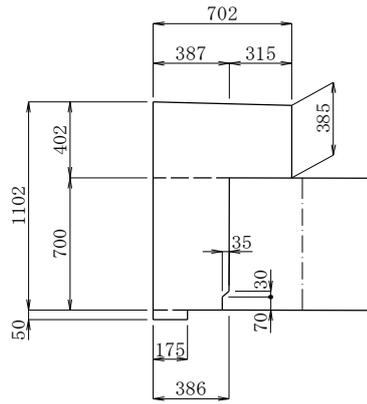


右側

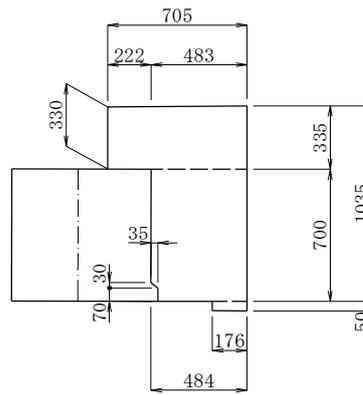


A2側 端部

左側



右側



## 断面積

$$\begin{array}{l} \text{左側} \\ A = 0.600 \times ( 0.374 + 0.385 ) \times 1/2 \end{array} = 0.2277 \quad [\text{m}^2]$$

$$\begin{array}{l} \text{右側} \\ A = 0.600 \times ( 0.375 + 0.386 ) \times 1/2 \end{array} = 0.2283 \quad [\text{m}^2]$$

## 1. コンクリート $\sigma_{ck}=24[\text{N/mm}^2]$

$$\begin{array}{l} \text{左側} \\ V = 0.2277 \times ( 18.536 + 18.523 ) \times 1/2 + 6.9686 \times 0.700 \\ \quad - ( 0.070 + 0.100 ) \times 1/2 \times 0.030 \times 18.597 \\ \quad + 0.150 \times 0.050 \times 18.523 \end{array} = 9.189 \quad [\text{m}^3]$$

$$\begin{array}{l} \text{右側} \\ V = 0.2283 \times ( 18.661 + 18.673 ) \times 1/2 + 4.9531 \times 0.700 \\ \quad - ( 0.070 + 0.100 ) \times 1/2 \times 0.030 \times 18.597 \\ \quad + 0.150 \times 0.050 \times 18.673 \end{array} = 7.821 \quad [\text{m}^3]$$

$$\begin{array}{l} \text{合計} \\ \Sigma V = 9.189 + 7.821 \end{array} = 17.010 \quad [\text{m}^3]$$

## 2. 型枠

### 側枠・底枠部

$$\begin{array}{l} \text{左側} \\ A = 0.374 \times 18.536 + ( 1.085 + 0.050 \times 2 ) \times 18.523 \\ \quad + 6.9686 - 0.030 \times 18.597 \end{array} = 35.293 \quad [\text{m}^2]$$

$$\begin{array}{l} \text{右側} \\ A = 0.375 \times 18.661 + ( 1.086 + 0.050 \times 2 ) \times 18.673 \\ \quad + 4.9531 - 0.030 \times 18.597 \end{array} = 33.539 \quad [\text{m}^2]$$

### 端枠部

$$\begin{array}{l} \text{A1左側} \\ A = 0.675 \times ( 0.330 + 0.336 ) \times 1/2 + ( 0.230 + 0.229 ) \times 1/2 \\ \quad \times 0.700 - ( 0.070 + 0.100 ) \times 1/2 \times 0.035 \\ \quad + 0.169 \times 0.050 \end{array} = 0.391 \quad [\text{m}^2]$$

A1右側

$$\begin{aligned} A &= 0.682 \times (0.382 + 0.399) \times 1/2 + (0.337 + 0.338) \times 1/2 \\ &\quad \times 0.700 - (0.070 + 0.100) \times 1/2 \times 0.035 \\ &\quad + 0.171 \times 0.050 \qquad \qquad \qquad = 0.508 \quad [\text{m}^2] \end{aligned}$$

A2左側

$$\begin{aligned} A &= 0.702 \times (0.385 + 0.402) \times 1/2 + (0.387 + 0.386) \times 1/2 \\ &\quad \times 0.700 - (0.070 + 0.100) \times 1/2 \times 0.035 \\ &\quad + 0.175 \times 0.050 \qquad \qquad \qquad = 0.553 \quad [\text{m}^2] \end{aligned}$$

A2右側

$$\begin{aligned} A &= 0.705 \times (0.330 + 0.335) \times 1/2 + (0.483 + 0.484) \times 1/2 \\ &\quad \times 0.700 - (0.070 + 0.100) \times 1/2 \times 0.035 \\ &\quad + 0.176 \times 0.050 \qquad \qquad \qquad = 0.579 \quad [\text{m}^2] \end{aligned}$$

合計

$$\Sigma A = 35.293 + 33.539 + 0.391 + 0.508 + 0.553 + 0.579 = 70.863 \quad [\text{m}^2]$$

### 3. 鉄筋

SD345     D13     1183   [kg]

           D13     54     [kg]     塗装鉄筋

### 4. Vカット     (注入目地材 t=30mm)

左側

$$\begin{aligned} L &= (0.343 + 0.600 + 1.102) + (0.373 + 0.600 + 1.134) \\ &\quad + (0.388 + 0.600 + 1.151) + (0.389 + 0.600 + 1.154) \\ &\qquad \qquad \qquad = 8.434 \quad [\text{m}] \end{aligned}$$

右側

$$\begin{aligned} L &= (0.387 + 0.600 + 1.152) + (0.390 + 0.600 + 1.154) \\ &\quad + (0.378 + 0.600 + 1.139) + (0.347 + 0.600 + 1.106) \\ &\qquad \qquad \qquad = 8.453 \quad [\text{m}] \end{aligned}$$

合計

$$\Sigma L = 8.434 + 8.453 = 16.887 \quad [\text{m}]$$

## 防護柵工

### 1. 車道部

1) 橋梁用ビーム型防護柵 歩行者自転車用柵兼用

$$H = 0.850 \text{ [m]} \quad \text{C種 めっき+塗装仕様}$$

$$L = 21.180 + 19.925$$

$$= 41.105 \text{ [m]}$$

2. 橋名板 ブロンズ

□450×150×13

$$N = 4 \text{ [set]}$$

3. 橋名板取付金具 SS400, SUS等 BN付

$$N = 4 \text{ [組]}$$

## 舗装工 (図面参照)

1. 密粒度アスファルト(表層)

$$t = 40 \text{ [mm]}$$

$$A = 107.154 \text{ [m}^2\text{]}$$

2. 密粒度アスファルト(基層)

$$t = 44 \text{ [mm]}$$

$$A = 107.154 \text{ [m}^2\text{]}$$

3. 調整コンクリート  $\sigma_{ck}=18[\text{N/mm}^2]$

$$V = 7.716 \text{ [m}^3\text{]}$$

## 排水工 (図面参照)

1. 排水管  
角型鋼管(STKR400) 100×50×2.3 溶融亜鉛メッキ  
 $L = 2.080$  [m]  
 $N = 4$  [本]
2. 目皿  
FC250 140×90×20  
 $N = 4$  [個]
3. 蓋  $\square 75 \times 125$   $t=3.2$ [mm]  
SS400 メッキ仕様  
 $N = 4$  [組]

## 防水工 (図面参照)

### 1. 防水層

塗膜系防水層

$$A = 107.2 \quad [\text{m}^2]$$

### 2. スパイラルパイプ

$\phi 18$  [mm]

$$L = 54.2 \quad [\text{m}]$$

### 3. 端部目地処理

$$L = 49.6 \quad [\text{m}]$$

### 4. 成型目地材

$$L = 35.7 \quad [\text{m}]$$

### 5. スラブドレーン

$$L = 1.390 \quad [\text{m}] \quad N = 2 \quad [\text{個}]$$

$$L = 1.450 \quad [\text{m}] \quad N = 2 \quad [\text{個}]$$

$$L = 0.610 \quad [\text{m}] \quad N = 2 \quad [\text{個}]$$

$$L = 0.670 \quad [\text{m}] \quad N = 6 \quad [\text{個}]$$

### 6. フレキシブルチューブ

$\phi 20$  [mm]

$$L = 8.3 \quad [\text{m}]$$

## 伸縮継手工 (図面参照)

A1-Mov部

1. 伸縮継手装置(ゴムジョイント) 40mm用 樋付

車道用  $L = 7.032$  [m]

2. ゴムパッキン

40mm用  $L = 7.430$  [m]

3. 遮水エッジ

40mm用  $N = 2$  [箇所]

4. バックアップ材

$L = 1.857$  [m]

5. シール材 シリコン系

$V = 185.7 \times 4.3 \times 3.0 / 1000 = 2.4$  [L]

6. 後打コンクリート

$V = 3.501 \times 0.320 \times (0.100 + 0.188) \times 1/2$   
 $+ 3.531 \times 0.320 \times (0.188 + 0.152) \times 1/2$   
 $+ 7.032 \times 0.500 \times (0.100 + 0.100) \times 1/2 = 0.705$  [m<sup>3</sup>]

7. 排水パイプ (ステンレス) 固定金具含む

$L = 5000$  [mm]

$N = 2$  [本]

8. 通し筋

D16  $\times$  7032 [mm]  $N = 5$  [本]

$W = 1.560 \times 7.032 \times 5 = 55$  [kg]

9. 補強筋

D16  $\times$  200 [mm]  $N = 27$  [本]

$W = 1.560 \times 0.200 \times 27 = 8$  [kg]

10. 接合部用接着剤  
40mm用

$$N = 1 \quad [\text{式}]$$

11. アンカー筋

桁側

$$D16 \times 690 \quad [\text{mm}] \quad N = 35 \quad [\text{本}]$$

$$W = 1.56 \times 0.690 \times 35 = 38 \quad [\text{kg}]$$

パラペット側

$$D16 \times 490 \quad [\text{mm}] \quad N = 35 \quad [\text{本}]$$

$$W = 1.56 \times 0.490 \times 35 = 27 \quad [\text{kg}]$$

$$D16 \times 250 \quad [\text{mm}] \quad N = 35 \quad [\text{本}]$$

$$W = 1.56 \times 0.250 \times 35 = 14 \quad [\text{kg}]$$

A2-Fix部

1. 伸縮継手装置(ゴムジョイント) 20mm用 樋付

車道用  $L = 7.212$  [m]

2. ゴムパッキン

20mm用  $L = 7.610$  [m]

3. 遮水エッジ

20mm用  $N = 2$  [箇所]

4. バックアップ材

$L = 1.907$  [m]

5. シール材 シリコン系

$V = 190.7 \times 4.3 \times 3.0 / 1000 = 2.5$  [L]

6. 後打コンクリート

$V = 3.601 \times 0.320 \times (0.155 + 0.191) \times 1/2$   
 $+ 3.611 \times 0.320 \times (0.191 + 0.100) \times 1/2$   
 $+ 7.212 \times 0.500 \times (0.100 + 0.100) \times 1/2 = 0.728$  [m<sup>3</sup>]

7. 排水パイプ (ステンレス) 固定金具含む

$L = 5000$  [mm]

$N = 2$  [本]

8. 通し筋

D16  $\times$  7212 [mm]  $N = 5$  [本]

$W = 1.560 \times 7.212 \times 5 = 56$  [kg]

9. 補強筋

D16  $\times$  200 [mm]  $N = 29$  [本]

$W = 1.560 \times 0.200 \times 29 = 9$  [kg]

10. 接合部用接着剤  
20mm用

$$N = 1 \quad [\text{式}]$$

11. アンカー筋

桁側

$$D16 \times 690 \quad [\text{mm}] \quad N = 35 \quad [\text{本}]$$

$$W = 1.56 \times 0.690 \times 35 = 38 \quad [\text{kg}]$$

パラペット側

$$D16 \times 490 \quad [\text{mm}] \quad N = 35 \quad [\text{本}]$$

$$W = 1.56 \times 0.490 \times 35 = 27 \quad [\text{kg}]$$

$$D16 \times 250 \quad [\text{mm}] \quad N = 35 \quad [\text{本}]$$

$$W = 1.56 \times 0.250 \times 35 = 14 \quad [\text{kg}]$$

添架物工 (図面参照)

(1箇所当り)

符号	名 称	仕 様	単位	数 量	摘 要
通水管 $\phi 300$ N = 1 [条]					
1	等辺山形鋼	L-75×75×6×400 N = 1	kg	2.77	W=6.92kg/m
2	〃	L-75×75×6×650 N = 1	kg	4.50	〃
3	プレート	PL-150×150×6 N = 1	kg	1.07	W=7930kg/m <sup>3</sup>
4	U字ボルト	M24×940	個	1	ナットワッシャー付
5	取付ボルト	ホールインアンカー M16	組	2	
6	ゴムマット	100×75×6	枚	1	
N = 9 [箇所/1橋当り]					

注) 鋼材・アンカーは全て、SUS304とする。

## 銘板工

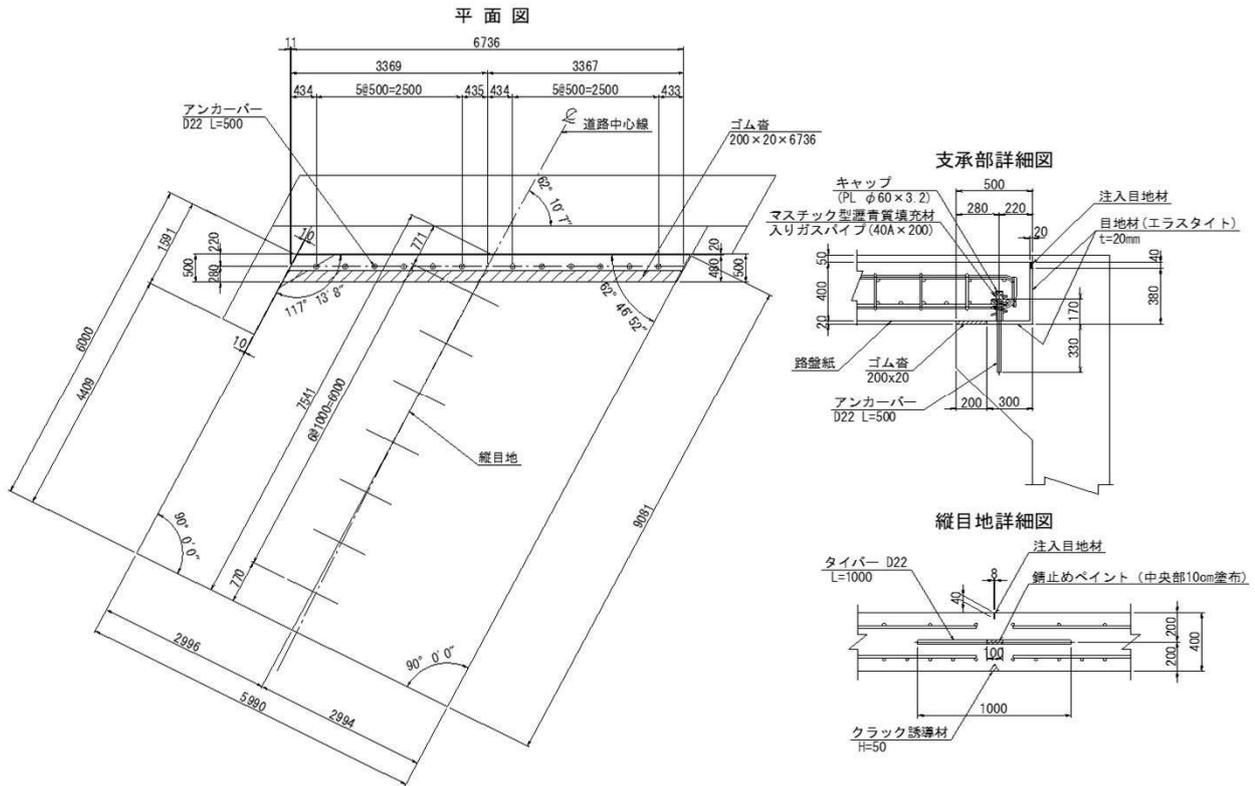
橋歴版 □300×200×13

N = 1 [枚]

橋名版 □450×200×13

N = 4 [枚]

# 踏掛版 (A1)



1. コンクリート (  $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$  )

$$a = ( 6.000 + 9.081 ) \times 1/2 \times 5.990 = 45.168 \text{ m}^2$$

$$V = 45.168 \times 0.400 = 18.1 \text{ m}^3$$

2. 型 枠 ( 一般型枠 )

$$A = ( 4.409 + 5.990 + 9.081 ) \times 0.400 = 7.8 \text{ m}^2$$

3. 鉄 筋 ( SD345 )

D25	・・・	1.292	t
D22	・・・	1.974	t
D13	・・・	0.196	t
D10	・・・	0.006	t
合 計		3.468	t

4. 目 地 材

(1) 瀝青繊維質板 (  $t=20\text{mm}$  )

$$A = ( 0.360 + 0.300 ) \times 6.736 = 4.4 \text{ m}^2$$

(2) 瀝青繊維質板 (  $t=10\text{mm}$  )

$$A = 1.591 \times 0.400 = 0.6 \text{ m}^2$$

(3) 注入目地材 (  $t=20\text{mm}$  )

$$V = 4.0 \times 2.0 \times 673.6 \times 1.45 \text{ g/cm}^2 = 7814 \text{ g} = 8 \text{ kg}$$

5. ゴム沓 ( 200×20×6736)

$$N = 1 = 1 \text{ 枚}$$

6. マスチック型瀝青質填充材入りガスパイプ ( 40A )

$$N = 12 = 12 \text{ 組}$$

7. キャップ (  $\phi 60 \times 3.2$  , N=12個 )

$$W = 0.060^2 \times \pi / 4 \times 0.0032 \times 7850 \times 12 = 0.852 \text{ kg}$$

8. 縦目地

$$L = 7.541 = 7.5 \text{ m}$$

(1) タイバー ( D22 ) ( L= 1.000 )

$$W = 1.000 \times 3.040 \times 7 = 21 \text{ kg}$$

(2) 注入目地材 (t=8mm)

$$W = 4.0 \times 0.8 \times 754.1 \times 1.45 \text{ g/cm}^3 = 3499 \text{ g} \\ = 3.499 \text{ kg}$$

(3) クラック誘導材 ( H=50 )

$$L = 7.541 = 7.5 \text{ m}$$

(4) さび止めペイント (10cm塗布)

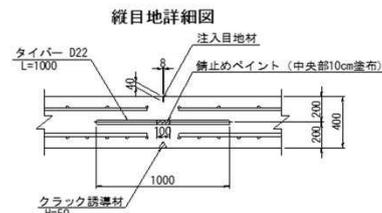
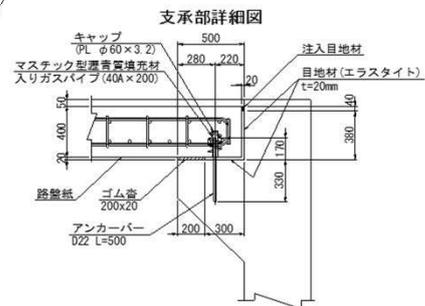
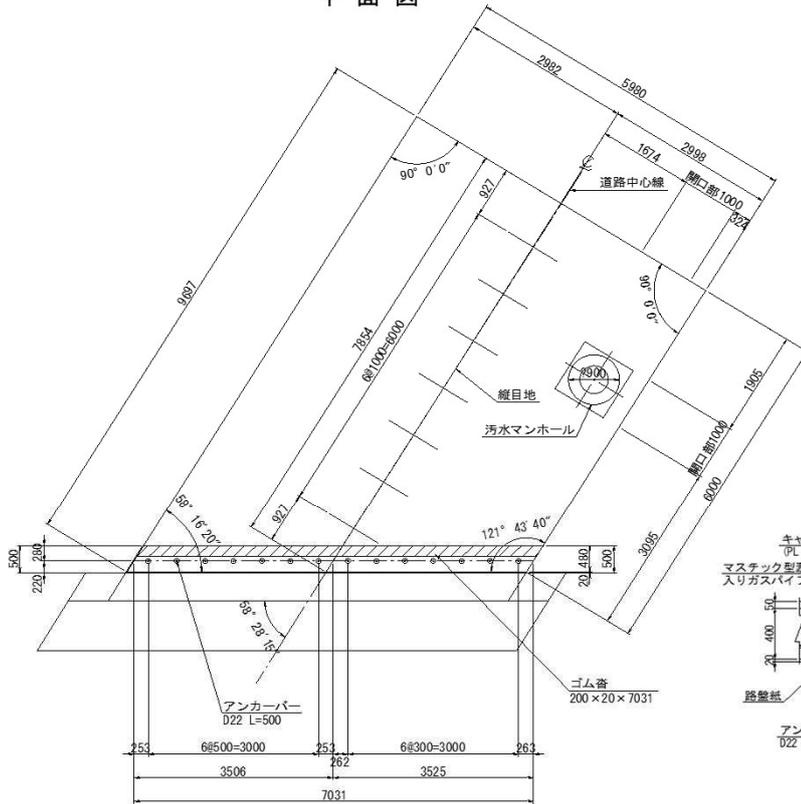
$$A = 0.022 \times \pi \times 0.100 \times 7 = 0.05 \text{ m}^2$$

9. 路盤紙

$$A = 45.168 - 6.736 \times 0.480 = 41.9 \text{ m}^2$$

# 踏掛版 (A2)

平面図



1. コンクリート (  $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$  )

$$a1 = ( 9.697 + 6.000 ) \times 1/2 \times 5.980 = 46.934 \text{ m}^2$$

$$-a2 = 1.000 \times 1.000 = -1.000 \text{ m}^2$$

$$\Sigma a = 45.934 \text{ m}^2$$

$$V = 45.934 \times 0.400 = 18.4 \text{ m}^3$$

2. 型枠 (一般型枠)

$$A = ( 9.697 + 5.980 + 6.000 + 1.000 \times 4 ) \times 0.400 = 10.3 \text{ m}^2$$

3. 鉄筋 (SD345)

D25	・・・	1.591 t
D22	・・・	2.227 t
D13	・・・	0.196 t
D10	・・・	0.008 t
合計		4.022 t

#### 4. 目地材

(1) エラストイト (t=20mm)  
 $A = (0.360 + 0.300) \times 7.031 = 4.6 \text{ m}^2$

(2) 注入目地材 (t=20mm)  
 $V = 4.0 \times 2.0 \times 703.1 \times 1.45 \text{ g/cm}^2 = 8156 \text{ g} = 8 \text{ kg}$

#### 5. ゴム沓 (200×20×7.031)

$N = 1 = 1 \text{ 枚}$

#### 6. マスチック型瀝青質填充材入りガスパイプ (40A)

$N = 14 = 14 \text{ 組}$

#### 7. キャップ (φ60×3.2, N=14個)

$W = 0.060^2 \times \pi/4 \times 0.0032 \times 7850 \times 14 = 0.994 \text{ kg}$

#### 8. 縦目地

$L = 7.854 = 7.9 \text{ m}$

(1) タイバー (D22) (L=1.000)  
 $W = 1.000 \times 3.040 \times 4 = 12 \text{ kg}$

(2) 注入目地材 (t=8mm)  
 $W = 4.0 \times 0.8 \times 785.4 \times 1.45 \text{ g/cm}^3 = 3644 \text{ g} = 3.644 \text{ kg}$

(3) クラック誘導材 (H=50)  
 $L = 7.854 = 7.9 \text{ m}$

(4) さび止めペイント (10cm塗布)  
 $A = 0.022 \times \pi \times 0.100 \times 4 = 0.03 \text{ m}^2$

#### 9. 路盤紙

$A = 45.934 - 7.031 \times 0.480 = 42.6 \text{ m}^2$

道路土工数量集計表

種別	細別	規格	単位	旧東道路線		西北畑八反線		仮設工 (復旧)	合計	備考	
				(左)	(右)	(左)	(右)				
掘削工	機械掘削 (土砂)	CA1	流用可	m <sup>3</sup>				140.0	140.0		
		BA2	RC-40 2.5m ≦ W < 4.0m	m <sup>3</sup>		7.9	4.4		12.3		
		BA4	購入土	m <sup>3</sup>	5.2	4.8			10.0		
		BA5	購入土 W < 1.0m	m <sup>3</sup>	10.1	19.1			29.2		
		BA6	購入土	m <sup>3</sup>			10.0	5.2		15.2	
		盛土(民地)	土砂運搬	m <sup>3</sup>					127.7	127.7	残土置場から佐伯 氏宅
作業土工	機械床掘 (土砂)	CA2	流用可	m <sup>3</sup>					175.4		
		BA9	流用土	m <sup>3</sup>					95.4		
		BL	盛土法面	m <sup>2</sup>					101.1		
法面整形工		CA1 ~ CA2	流用土	m <sup>3</sup>					315.4		
		盛土(民地)	流用土	m <sup>3</sup>					127.7		
		流用土の計算	流用土	m <sup>3</sup>	V = 175.4 (CA2) × 95.4 (BA9) ÷ 0.9				69.4		
		残土処理工	残土処理	m <sup>3</sup>	V = 140.0 (CA1) + 69.4				209.4		

## 道路土工計算書(1)

市道 旧東道路線								
測 点	距離	オープン CA1			路床盛土 BA2			摘 要
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
NO. 0 + 0.000	0.000	0.0			0.0			
NO. 1 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 6.280	6.280	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 8.130	1.850	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 12.690	4.560	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 5.620	0.000	0.0			0.0			
NO. 4 + 0.000	14.380	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 4 + 8.000	8.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 4 + 19.090	11.090	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
小 計	66.160			0.0			0.0	
市道 西北畑八反線								
測 点	距離	オープン CA1			路床盛土 BA2			摘 要
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
NO. 0 + 0.000	0.000	0.0			0.0			
BC.1 NO. 0 + 7.314	7.314	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 0.000	12.686	0.0	0.00	0.0	0.1	0.05	0.6	
NO. 1 + 7.080	7.080	0.0	0.00	0.0	0.6	0.35	2.5	
NO. 1 + 14.400	7.320	0.0	0.00	0.0	0.7	0.65	4.8	
小 計	34.400			0.0			7.9	
合 計	100.560			0.0			7.9	

## 道路土工計算書(2)

### 市道 旧東道路線

測 点	距離	路肩盛土 BA4(左)			路肩盛土 BA4(右)			摘 要
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
NO. 0 + 0.000	0.000	0.0			0.0			
NO. 1 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 6.280	6.280	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 8.130	1.850	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 12.690	4.560	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 5.620	0.000	0.0			0.3			
NO. 4 + 0.000	14.380	0.2	0.10	1.4	0.1	0.20	2.9	
NO. 4 + 8.000	8.000	0.2	0.20	1.6	0.1	0.10	0.8	
NO. 4 + 19.090	11.090	0.2	0.20	2.2	0.1	0.10	1.1	
小 計	66.160			5.2			4.8	

### 市道 西北畑八反線

測 点	距離	路肩盛土 BA4(左)			路肩盛土 BA4(右)			摘 要
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
NO. 0 + 0.000	0.000	0.0			0.0			
BC.1 NO. 0 + 7.314	7.314	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 0.000	12.686	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 7.080	7.080	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 14.400	7.320	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
小 計	34.400			0.0			0.0	
合 計	100.560			5.2			4.8	

## 道路土工計算書(3)

市道 旧東道路線								
測 点	距離	路外盛土 BA5(左)			路外盛土 BA5(右)			摘 要
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
NO. 0 + 0.000	0.000	0.0			0.0			
NO. 1 + 0.000	20.000	0.5	0.25	5.0	0.8	0.40	8.0	
NO. 1 + 6.280	6.280	0.5	0.50	3.1	0.9	0.85	5.3	
NO. 1 + 8.130	1.850	0.5	0.50	0.9	0.9	0.90	1.7	
NO. 1 + 12.690	4.560	0.0	0.25	1.1	0.9	0.90	4.1	
NO. 3 + 5.620	0.000	0.0			0.0			
NO. 4 + 0.000	14.380	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 4 + 8.000	8.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 4 + 19.090	11.090	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
小 計	66.160			10.1			19.1	
市道 西北畑八反線								
測 点	距離	路外盛土 BA5(左)			路外盛土 BA5(右)			摘 要
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
NO. 0 + 0.000	0.000	0.0			0.0			
BC.1 NO. 0 + 7.314	7.314	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 0.000	12.686	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 7.080	7.080	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 14.400	7.320	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
小 計	34.400			0.0			0.0	
合 計	100.560			10.1			19.1	

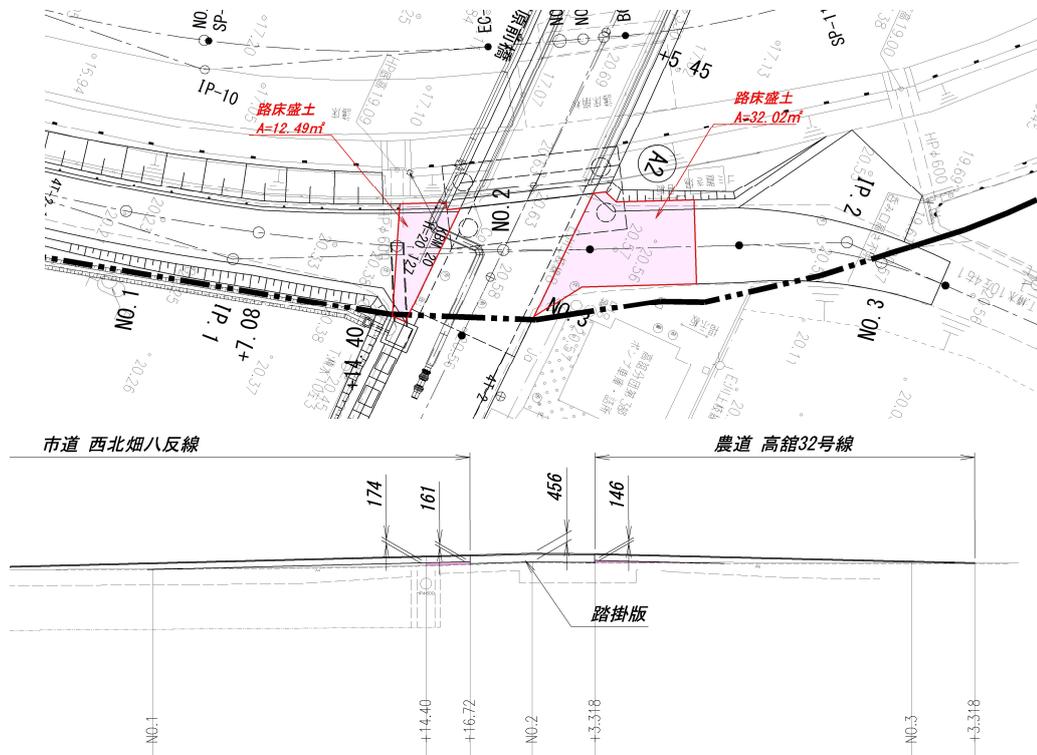
## 道路土工計算書(4)

市道 旧東道路線								
測 点	距離	土羽土 BA6(左)			土羽土 BA6(右)			摘 要
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
NO. 0 + 0.000	0.000	0.0			0.0			
NO. 1 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 6.280	6.280	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 8.130	1.850	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 12.690	4.560	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 5.620	0.000	0.0			0.0			
NO. 4 + 0.000	14.380	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 4 + 8.000	8.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 4 + 19.090	11.090	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
小 計	66.160			0.0			0.0	
市道 西北畑八反線								
測 点	距離	土羽土 BA6(左)			土羽土 BA6(右)			摘 要
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
NO. 0 + 0.000	0.000	0.1			0.0			
BC.1 NO. 0 + 7.314	7.314	0.1	0.10	0.7	0.1	0.05	0.4	
NO. 1 + 0.000	12.686	0.4	0.25	3.2	0.2	0.15	1.9	
NO. 1 + 7.080	7.080	0.5	0.45	3.2	0.3	0.25	1.8	
NO. 1 + 14.400	7.320	0.3	0.40	2.9	0.0	0.15	1.1	
小 計	34.400			10.0			5.2	
合 計	100.560			10.0			5.2	

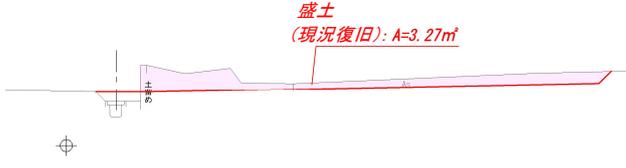
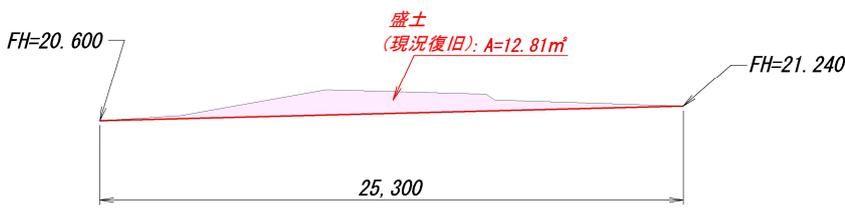
# 交差点部 土工計算書

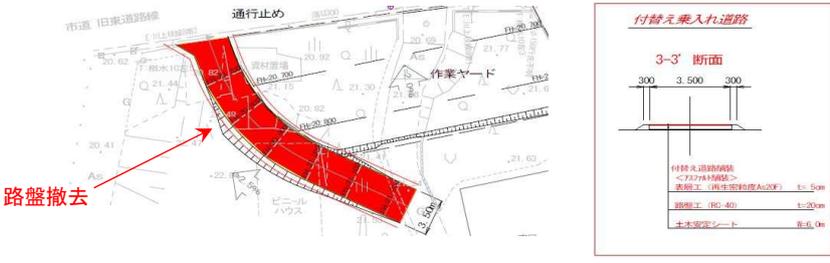
## 略 図

交差点部



種 別	算 式	数 量
1. 路床盛土	$V1 = \left( \begin{array}{cc} 0.174 & + & 0.161 \\ \text{(盛土高)} & & \text{(盛土高)} \end{array} \right) \frac{1}{2} \times \begin{array}{c} 12.49 \\ \text{(対象面積)} \end{array} = 2.09 \text{ m}^3$	
	$V2 = \left( \begin{array}{cc} 0.146 & + & 0 \\ \text{(盛土高)} & & \text{(盛土高)} \end{array} \right) \frac{1}{2} \times \begin{array}{c} 32.02 \\ \text{(対象面積)} \end{array} = 2.34 \text{ m}^3$	
	$\Sigma V =$	

種 別	算 式	数 量
1. 盛土(民地) (残土置場ストック)	<p>○敷地造成(作業ヤード)</p> $V1 = \underset{\substack{\text{(単位数量)}}}{3.27} \times \underset{\substack{\text{(平均敷地幅)}}}{25.35} = 82.9 \text{ m}^3$  <p>○敷地造成(乗入れ付替え)</p> $V1 = \underset{\substack{\text{(単位数量)}}}{12.81} \times \underset{\substack{\text{(幅員)}}}{3.50} = 44.8 \text{ m}^3$ 	<p style="text-align: right;">ΣV= 127.7 m<sup>3</sup></p>

種 別	算 式	数 量
2. 機械掘削 (土砂)	○切廻し道路 縦断面より	
	$V1 = 0.200 \times 5.58 \times 4.20 = 4.69 \text{ m}^3$ (平均掘削深) (対象延長) (掘削幅)	
	$V2 = 0.090 \times 9.47 \times 4.20 = 3.58 \text{ m}^3$ (平均掘削深) (対象延長) (掘削幅)	
	$V3 = 237.3 \times 0.13 = 30.85 \text{ m}^3$ (下層路盤) (路盤厚)	
	$\Sigma V = 39.1 \text{ m}^3$	
	○付替え道路 縦断面より	
	$V1 = 0.131 \times 40.14 \times 4.00 = 21.03 \text{ m}^3$ (平均掘削深) (対象延長) (掘削幅)	
	$V2 = 169.6 \times 0.20 = 33.92 \text{ m}^3$ (路盤) (路盤厚)	
	$\Sigma V = 55.0 \text{ m}^3$	
	○切廻し道路(路肩盛土撤去)	
	$V1 = 0.100 \times 55.80 \times 2 = 11.16 \text{ m}^3$ (単位数) (対象延長) (両側)	
	○付替え道路(路肩盛土撤去)	
	$V2 = 0.200 \times 40.14 \times 2 = 16.06 \text{ m}^3$ (単位数) (対象延長) (両側)	
	$\Sigma V = 27.2 \text{ m}^3$	
		
○乗入口(路盤撤去)		
$V1 = 93.500 \times 0.20 = 18.70 \text{ m}^3$		
$\Sigma V = 140.0 \text{ m}^3$		



## 法面工計算書(1)

### 市道 旧東道路線

測 点	距離	盛土法面(左側) BL			盛土法面(右側) BL			摘 要
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
NO. 0 + 0.000	0.000	0.0			0.0			
NO. 1 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 6.280	6.280	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 8.130	1.850	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 12.690	4.560	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 5.620	0.000	0.0			0.0			
NO. 4 + 0.000	14.380	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 4 + 8.000	8.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 4 + 19.090	11.090	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
小 計	66.160			0.0			0.0	

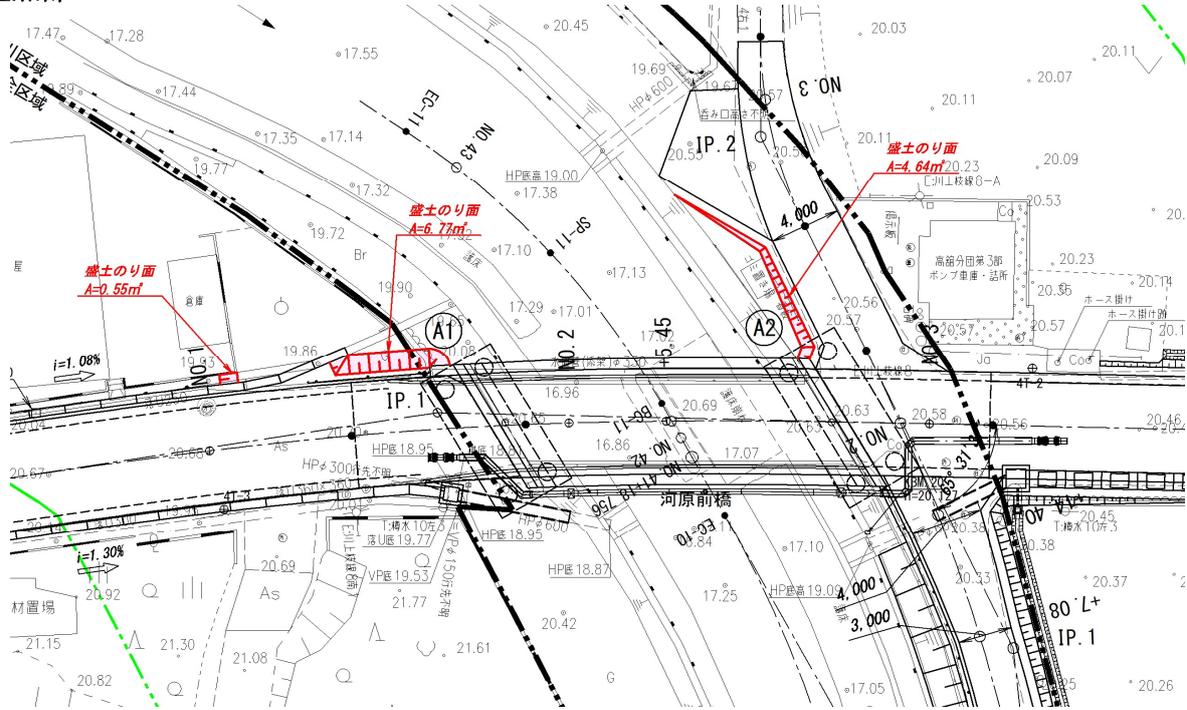
### 市道 西北畑八反線

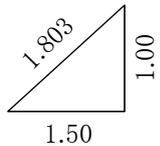
測 点	距離	盛土法面(左側) BL			盛土法面(右側) BL			摘 要
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
NO. 0 + 0.000	0.000	1.5			0.0			
BC.1 NO. 0 + 7.314	7.314	1.7	1.60	11.7	0.3	0.15	1.1	
NO. 1 + 0.000	12.686	2.1	1.90	24.1	0.6	0.45	5.7	
NO. 1 + 7.080	7.080	2.4	2.25	15.9	0.9	0.75	5.3	
NO. 1 + 14.400	7.320	1.0	1.70	12.4	0.0	0.45	3.3	
小 計	34.400			64.1			15.4	
合 計	100.560			64.1			15.4	

# 交差点部 法面工計算書

## 略 図

### 交差点部



種 別	算 式	数 量
交差点部 1. 盛土のり面	<p>平面積</p> $A = 0.55 + 6.77 + 4.64 = 11.96$ <p>(CAD求積) (CAD求積) (CAD求積)</p>  <p>法面積</p> $A = 11.96 \times 1.803 = 21.6 \text{ m}^2$	= 21.6 m <sup>2</sup>



## 作業土工計算書(1)

### 市道 旧東道路線

測 点	距離	床掘り CA2(左)			床掘り CA2(右)			摘 要
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
NO. 0 + 0.000	0.000	0.0			0.4			
NO. 1 + 0.000	20.000	0.7	0.35	7.0	0.8	0.60	12.0	
NO. 1 + 6.280	6.280	1.0	0.85	5.3	0.7	0.75	4.7	
NO. 1 + 8.130	1.850	1.0	1.00	1.9	0.7	0.70	1.3	
NO. 1 + 12.690	4.560	0.0	0.50	2.3	0.7	0.70	3.2	
NO. 3 + 5.620	0.000	0.1			3.5			
NO. 4 + 0.000	14.380	0.3	0.20	2.9	2.8	3.15	45.3	
NO. 4 + 8.000	8.000	0.4	0.35	2.8	2.0	2.40	19.2	
NO. 4 + 19.090	11.090	0.4	0.40	4.4	2.0	2.00	22.2	
小 計	66.160			26.6			107.9	

### 市道 西北畑八反線

測 点	距離	床掘り CA2(左)			床掘り CA2(右)			摘 要
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
NO. 0 + 0.000	0.000	0.0			0.0			
BC.1 NO. 0 + 7.314	7.314	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 0.000	12.686	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 7.080	7.080	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 14.400	7.320	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
小 計	34.400			0.0			0.0	
合 計	100.560			26.6			107.9	

## 作業土工計算書(2)

### 市道 旧東道路線

測 点	距離	埋戻しD BA9(左)			埋戻しD BA9(右)			摘 要
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
NO. 0 + 0.000	0.000	0.0			0.3			
NO. 1 + 0.000	20.000	0.3	0.15	3.0	0.4	0.35	7.0	
NO. 1 + 6.280	6.280	0.7	0.50	3.1	0.3	0.35	2.2	
NO. 1 + 8.130	1.850	0.7	0.70	1.3	0.3	0.30	0.6	
NO. 1 + 12.690	4.560	0.0	0.35	1.6	0.3	0.30	1.4	
NO. 3 + 5.620	0.000	0.1			1.9			
NO. 4 + 0.000	14.380	0.2	0.15	2.2	1.3	1.60	23.0	
NO. 4 + 8.000	8.000	0.2	0.20	1.6	0.6	0.95	7.6	
NO. 4 + 19.090	11.090	0.2	0.20	2.2	0.6	0.60	6.7	
小 計	66.160			15.0			48.5	

### 市道 西北畑八反線

測 点	距離	埋戻しD BA9(左)			埋戻しD BA9(右)			摘 要
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
NO. 0 + 0.000	0.000	0.0			0.0			
BC.1 NO. 0 + 7.314	7.314	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 0.000	12.686	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 7.080	7.080	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 14.400	7.320	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
小 計	34.400			0.0			0.0	
合 計	100.560			15.0			48.5	

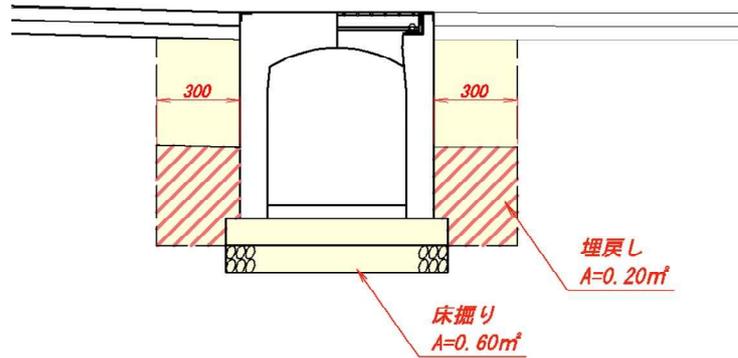
## 排水構造物工 作業土工集計表

細 別	規 格	① 側溝工	② 管渠工	③	④	⑤	⑥	合 計	備 考
機械床掘	流用可	3.0	37.9					40.9	
埋戻しD	流用土	1.0	30.9					31.9	
基面整正									

### 略 図

① 道路横断用自由勾配側溝500  
NO.4+19.79

・土工延長 L= 5.00 m

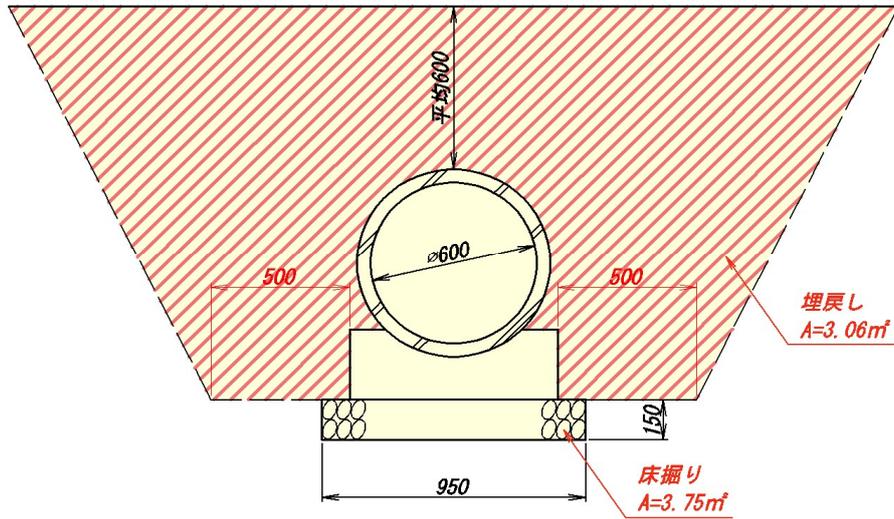


種 別	算 式	数 量
① 1. 機械床掘 (土砂)	$V = 0.60 \times 5.00$ (CAD求積)	= 3.0 m <sup>3</sup>
2. 埋戻しD	$V = 0.20 \times 5.00$ (CAD求積)	= 1.0 m <sup>3</sup>

略 図

② HP φ 600  
 NO.1+13.82~NO.1+19.86(R)  
 NO.3+0.43~NO.3+4.12(R)

・土工延長 L= 10.10 m



種 別	算 式	数 量
② 1. 機械床掘 (土砂)	$V = 3.75 \times 10.10$ (CAD求積)	= 37.9 m <sup>3</sup>
2. 埋戻しD	$V = 3.06 \times 10.10$ (CAD求積)	= 30.9 m <sup>3</sup>

種 別	算 式	数 量	
1. 基面整正	[側溝工]		
	道路用鉄筋コンクリート300A、B(3種)		
	A1= 5.00 ÷ 10.00 × 35.80	= 17.90	
	自由勾配側溝300×400~500		
	A2= 5.10 ÷ 10.00 × 7.80	= 3.98	
	自由勾配側溝300×600~700		
	A3= 5.30 ÷ 10.00 × 15.10	= 8.00	
	自由勾配側溝300×800~900		
	A4= 5.50 ÷ 10.00 × 14.00	= 7.70	
	自由勾配側溝300×1000~1100		
	A5= 5.70 ÷ 10.00 × 8.00	= 4.56	
	土留自由勾配側溝300×1000		
	A6= 10.70 ÷ 10.00 × 2.00	= 2.14	
	土留自由勾配側溝300×1100		
	A7= 11.20 ÷ 10.00 × 6.00	= 6.72	
	自由勾配側溝400×1100~1200		
	A8= 6.80 ÷ 10.00 × 5.80	= 3.94	
	道路横断用自由勾配側溝500×500~600		
	A9= 8.00 ÷ 10.00 × 5.10	= 4.08	
	自由勾配側溝700×600~1600		
	A10= 10.70 ÷ 10.00 × 33.50	= 35.85	

## 側溝工 数量集計表

細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
自由勾配側溝	300×400 L=2.0m/本	m	2.8	参考重量 374kg
	300×500 L=2.0m/本	m	5.0	参考重量 426kg
	300×600 L=2.0m/本	m	7.1	参考重量 530kg
	300×700 L=2.0m/本	m	8.0	参考重量 590kg
	300×800 L=2.0m/本	m	6.0	参考重量 725kg
	300×900 L=2.0m/本	m	8.0	参考重量 795kg
	300×1000 L=2.0m/本	m	4.0	参考重量 970kg
	300×1100 L=2.0m/本	m	4.0	参考重量 1050kg
土留自由勾配側溝	300×1000 L=2.0m/本	m	2.0	参考重量 1140kg
	300×1100 L=2.0m/本	m	6.0	参考重量 1230kg
自由勾配側溝	400×1100 L=2.0m/本	m	2.0	参考重量 1170kg
	400×1200 L=2.0m/本	m	3.8	参考重量 1250kg
道路横断用自由勾配側溝	500×500 L=2.0m/本	m	0.8	参考重量 790kg
	500×600 L=2.0m/本	m	4.3	参考重量 885kg
自由勾配側溝	700×600 L=2.0m/本	m	3.5	参考重量 1100kg
	700×700 L=2.0m/本	m	2.0	参考重量 1180kg
	700×800 L=2.0m/本	m	4.0	参考重量 1270kg
	700×900 L=2.0m/本	m	2.0	参考重量 1350kg
	700×1000 L=2.0m/本	m	4.0	参考重量 1430kg
	700×1100 L=2.0m/本	m	4.0	参考重量 1510kg
	700×1200 L=2.0m/本	m	2.0	参考重量 1590kg
	700×1300 L=2.0m/本	m	4.0	参考重量 1680kg
	700×1400 L=2.0m/本	m	2.0	参考重量 1760kg
	700×1500 L=2.0m/本	m	4.0	参考重量 1840kg
	700×1600 L=2.0m/本	m	2.0	参考重量 1920kg







道路用鉄筋コンクリート側溝300A(3種) 数量集計表(10m当り)

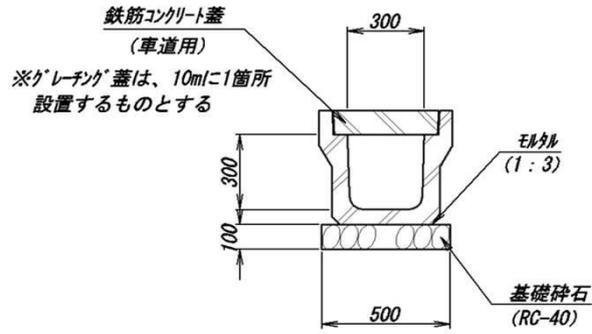
種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
本 体 工	基礎砕石	RC-40 t=10cm	m <sup>3</sup>	0.5	
	モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	0.1	
	本 体	2.0m/本 参考重量 419kg	本	5.0	
作 業 土 工	機械床掘		m <sup>3</sup>	-	
	埋戻しD		m <sup>3</sup>	-	
	基面整正		m <sup>2</sup>	5.0	

道路用鉄筋コンクリート側溝300B(3種) 数量集計表(10m当り)

種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
本 体 工	基 礎 砕 石	RC-40 t=10cm	m <sup>3</sup>	0.5	
	モ ル タ ル	1:3	m <sup>3</sup>	0.1	
	本 体	2.0m/本 参考重量 472kg	本	5.0	
作 業 土 工	機 械 床 掘		m <sup>3</sup>	-	
	埋 戻 し D		m <sup>3</sup>	-	
	基 面 整 正		m <sup>2</sup>	5.0	

略 図

道路用鉄筋コンクリート側溝300A(3種)

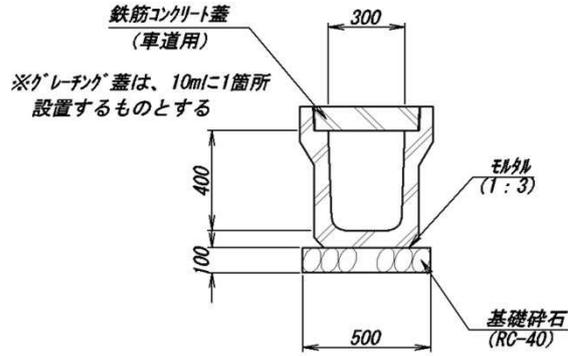


(10.0m当り数量)

種 別	算 式	数 量
1. 基礎砕石 (RC-40) t=10cm	$V = 0.50 \times 0.10 \times 10.000$	= 0.5 m <sup>3</sup>
2. モルタル (1:3)	$V = 0.30 \times 0.03 \times 10.000$	= 0.1 m <sup>3</sup>
3. 本 体	$N = 10.000 \div 2.000$ (m/本)	= 5.0 本
4. 基面整正	$A = 0.50 \times 10.000$	= 5.0 m <sup>2</sup>

略 図

道路用鉄筋コンクリート側溝300B(3種)



(10.0m当り数量)

種 別	算 式	数 量
1. 基礎碎石 (RC-40) t=10cm	$V = 0.50 \times 0.10 \times 10.000$	= 0.5 m <sup>3</sup>
2. モルタル (1 : 3)	$V = 0.30 \times 0.03 \times 10.000$	= 0.1 m <sup>3</sup>
3. 本 体	$N = 10.000 \div 2.000$ (m/本)	= 5.0 本
4. 基面整正	$A = 0.50 \times 10.000$	= 5.0 m <sup>2</sup>



























### 自由勾配側溝300用コンクリート蓋(車道用) 数量調書

測 点 (区 間)	位 置 (左右)	数 量 (枚)	摘 要
NO. 0 + 2.40 ~ NO. 1 + 8.13	左	9	
NO. 0 + 0.00 ~ NO. 1 + 6.84	右	10	
合 計		19	

### 自由勾配側溝300用グレーチング蓋(車道用) 数量調書

測 点 (区 間)	位 置 (左右)	数 量 (枚)	摘 要
NO. 0 + 2.40 ~ NO. 1 + 8.13	左	3	
NO. 0 + 0.00 ~ NO. 1 + 6.84	右	3	
合 計		6	





自由勾配側溝300×400～500 数量集計表(10m当り)

種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
本 体 工	基礎砕石	RC-40 t=10cm	m <sup>3</sup>	0.5	
	基礎型枠	均し型枠	m <sup>2</sup>	1.0	
	基礎コンクリート	18-8-40 t=5cm	m <sup>3</sup>	0.3	
	本 体	2.0m/本	本	5.0	H-400 参考重量 374kg
					H-500 参考重量 426kg
作 業 土 工	機械床掘		m <sup>3</sup>		作業土工集計表 に計上
	埋戻しD		m <sup>3</sup>		作業土工集計表 に計上
	基面整正		m <sup>2</sup>	5.1	

自由勾配側溝300×600～700 数量集計表(10m当り)

種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
本 体	基 礎 砕 石	RC-40 t=10cm	m <sup>3</sup>	0.5	
	基 礎 型 枠	均し型枠	m <sup>2</sup>	1.0	
	基礎コンクリート	18-8-40 t=5cm	m <sup>3</sup>	0.3	
	本 体	2.0m/本	本	5.0	H-600 参考重量 530kg
工					H-700 参考重量 590kg
作 業 土 工	機 械 床 掘		m <sup>3</sup>		作業土工集計表 に計上
	埋 戻 し D		m <sup>3</sup>		作業土工集計表 に計上
	基 面 整 正		m <sup>2</sup>	5.3	

自由勾配側溝300×800～900 数量集計表(10m当り)

種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
本 体 工	基礎砕石	RC-40 t=10cm	m <sup>3</sup>	0.6	
	基礎型枠	均し型枠	m <sup>2</sup>	1.0	
	基礎コンクリート	18-8-40 t=5cm	m <sup>3</sup>	0.3	
	本 体	2.0m/本	本	5.0	参考重量 H-800 725kg
					参考重量 H-900 795kg
作 業 土 工	機械床掘		m <sup>3</sup>		作業土工集計表 に計上
	埋戻しD		m <sup>3</sup>		作業土工集計表 に計上
	基面整正		m <sup>2</sup>	5.5	

自由勾配側溝300×1000～1100 数量集計表(10m当り)

種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
本 体 工	基礎砕石	RC-40 t=10cm	m <sup>3</sup>	0.6	
	基礎型枠	均し型枠	m <sup>2</sup>	1.0	
	基礎コンクリート	18-8-40 t=5cm	m <sup>3</sup>	0.3	
	本 体	2.0m/本	本	5.0	参考重量 H-1000 970kg
					参考重量 H-1100 1050kg
作 業 土 工	機械床掘		m <sup>3</sup>		作業土工集計表 に計上
	埋戻しD		m <sup>3</sup>		作業土工集計表 に計上
	基面整正		m <sup>2</sup>	5.7	

土留自由勾配側溝300×1000 数量集計表(10m当り)

種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
本 体 工	基 礎 砕 石	RC-40 t=10cm	m <sup>3</sup>	1.1	
	基 礎 型 枠	均し型枠	m <sup>2</sup>	1.0	
	基礎コンクリート	18-8-40 t=5cm	m <sup>3</sup>	0.5	
	本 体	2.0m/本	本	5.0	参考重量 H-1000 1140kg
作 業 土 工	機 械 床 掘		m <sup>3</sup>		作業土工集計表 に計上
	埋 戻 し D		m <sup>3</sup>		作業土工集計表 に計上
	基 面 整 正		m <sup>2</sup>	10.7	

土留自由勾配側溝300×1100 数量集計表(10m当り)

種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
本 体 工	基 礎 砕 石	RC-40 t=10cm	m <sup>3</sup>	1.1	
	基 礎 型 枠	均し型枠	m <sup>2</sup>	1.0	
	基礎コンクリート	18-8-40 t=5cm	m <sup>3</sup>	0.6	
	本 体	2.0m/本	本	5.0	参考重量 H-1100 1230kg
作 業 土 工	機 械 床 掘		m <sup>3</sup>		作業土工集計表 に計上
	埋 戻 し D		m <sup>3</sup>		作業土工集計表 に計上
	基 面 整 正		m <sup>2</sup>	11.2	

自由勾配側溝400×1100～1200 数量集計表(10m当り)

種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
本 体 工	基礎砕石	RC-40 t=10cm	m <sup>3</sup>	0.7	
	基礎型枠	均し型枠	m <sup>2</sup>	1.0	
	基礎コンクリート	18-8-40 t=5cm	m <sup>3</sup>	0.3	
	本 体	2.0m/本	本	5.0	参考重量 H-1100 1170kg
					参考重量 H-1200 1250kg
作 業 土 工	機械床掘		m <sup>3</sup>		作業土工集計表 に計上
	埋戻しD		m <sup>3</sup>		作業土工集計表 に計上
	基面整正		m <sup>2</sup>	6.8	

道路横断用自由勾配側溝500×500～600 数量集計表(10m当り)

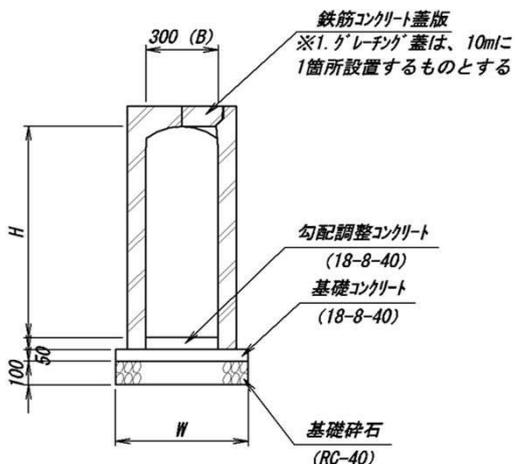
種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
本 体 工	基 礎 砕 石	RC-40 t=10cm	m <sup>3</sup>	0.8	
	基 礎 型 枠	均し型枠	m <sup>2</sup>	2.0	
	基礎コンクリート	18-8-40 t=10cm	m <sup>3</sup>	0.8	
	本 体	2.0m/本	本	5.0	参考重量 H-500 790kg
					参考重量 H-600 885kg
作 業 土 工	機 械 床 掘		m <sup>3</sup>		作業土工集計表 に計上
	埋 戻 し D		m <sup>3</sup>		作業土工集計表 に計上
	基 面 整 正		m <sup>2</sup>	8.0	

自由勾配側溝700×600～1600 数量集計表(10m当り)

種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
本 体 工	基礎砕石	RC-40 t=15cm	m <sup>3</sup>	1.6	参考重量 H-600 1100kg
	基礎型枠	均し型枠	m <sup>2</sup>	2.0	参考重量 H-700 1180kg
	基礎コンクリート	18-8-40 t=10cm	m <sup>3</sup>	1.1	参考重量 H-800 1270kg
	本 体	2.0m/本	本	5.0	参考重量 H-900 1350kg
					参考重量 H-1000 1430kg
					参考重量 H-1100 1510kg
					参考重量 H-1200 1590kg
				参考重量 H-1300 1680kg	
				参考重量 H-1400 1760kg	
作 業 土 工	機械床掘		m <sup>3</sup>	作業土工集計表 に計上	参考重量 H-1500 1840kg
	埋戻しD		m <sup>3</sup>	作業土工集計表 に計上	参考重量 H-1600 1920kg
	基面整正		m <sup>2</sup>	10.7	

略 図

自由勾配側溝300×400～500



寸法表

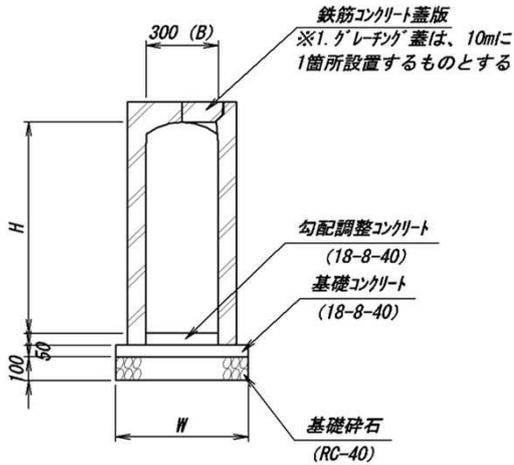
自由勾配側溝	寸法表			備考
	B	H	W	
300×400	300	400	510	
300×500	300	500	510	
300×600	300	600	530	
300×700	300	700	530	
300×800	300	800	550	
300×900	300	900	550	
300×1,000	300	1,000	570	
300×1,100	300	1,100	570	

(10.0m当り数量)

種別	算式	数量
1. 基礎砕石 (RC-40) t=10cm	$V = 0.51 \times 0.10 \times 10.000$	= 0.5 m <sup>3</sup>
2. 基礎型枠 (均し型枠)	$A = 0.05 \times 2 \times 10.000$	= 1.0 m <sup>2</sup>
3. 基礎コンクリート (18-8-40) t=5cm	$V = 0.51 \times 0.05 \times 10.000$	= 0.3 m <sup>3</sup>
4. 本体	$N = 10.000 \div 2.000$ (m/本)	= 5.0 本
5. 基面整正	$A = 0.51 \times 10.000$	= 5.1 m <sup>2</sup>

略 図

自由勾配側溝300×600～700



寸法表

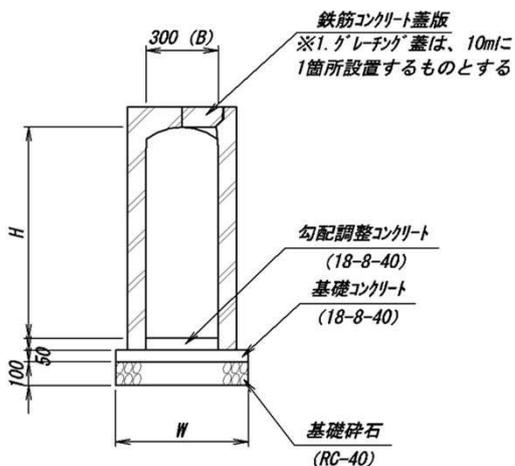
自由勾配側溝	寸法表			備考
	B	H	W	
300×400	300	400	510	
300×500	300	500	510	
300×600	300	600	530	
300×700	300	700	530	
300×800	300	800	550	
300×900	300	900	550	
300×1,000	300	1,000	570	
300×1,100	300	1,100	570	

(10.0m当り数量)

種別	算式	数量
1. 基礎砕石 (RC-40) t=10cm	$V = 0.53 \times 0.10 \times 10.000$	= 0.5 m <sup>3</sup>
2. 基礎型枠 (均し型枠)	$A = 0.05 \times 2 \times 10.000$	= 1.0 m <sup>2</sup>
3. 基礎コンクリート (18-8-40) t=5cm	$V = 0.53 \times 0.05 \times 10.000$	= 0.3 m <sup>3</sup>
4. 本体	$N = 10.000 \div 2.000$ (m/本)	= 5.0 本
5. 基面整正	$A = 0.53 \times 10.000$	= 5.3 m <sup>2</sup>

略 図

自由勾配側溝300×800~900



寸法表

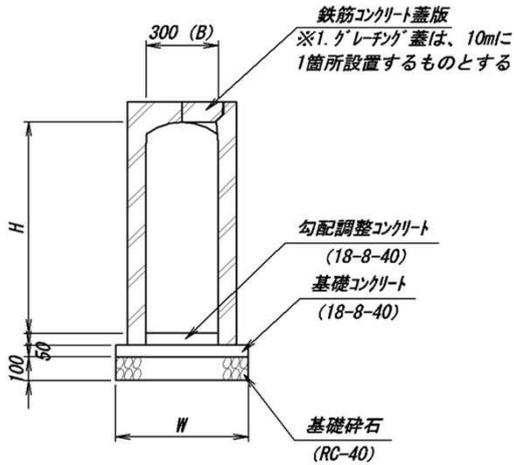
自由勾配側溝	寸法表			備考
	B	H	W	
300×400	300	400	510	
300×500	300	500	510	
300×600	300	600	530	
300×700	300	700	530	
300×800	300	800	550	
300×900	300	900	550	
300×1,000	300	1,000	570	
300×1,100	300	1,100	570	

(10.0m当り数量)

種別	算式	数量
1. 基礎砕石 (RC-40) t=10cm	$V = 0.55 \times 0.10 \times 10.000$	= 0.6 m <sup>3</sup>
2. 基礎型枠 (均し型枠)	$A = 0.05 \times 2 \times 10.000$	= 1.0 m <sup>2</sup>
3. 基礎コンクリート (18-8-40) t=5cm	$V = 0.55 \times 0.05 \times 10.000$	= 0.3 m <sup>3</sup>
4. 本体	$N = 10.000 \div 2.000$ (m/本)	= 5.0 本
5. 基面整正	$A = 0.55 \times 10.000$	= 5.5 m <sup>2</sup>

略 図

自由勾配側溝300×1000~1100



寸法表

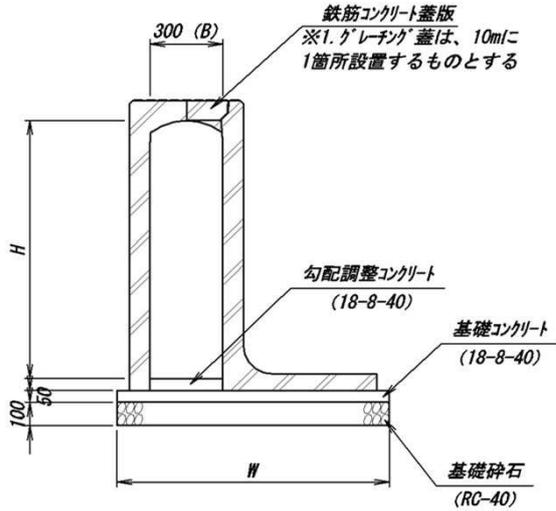
自由勾配側溝	寸法表			備考
	B	H	W	
300×400	300	400	510	
300×500	300	500	510	
300×600	300	600	530	
300×700	300	700	530	
300×800	300	800	550	
300×900	300	900	550	
300×1,000	300	1,000	570	
300×1,100	300	1,100	570	

(10.0m当り数量)

種別	算式	数量
1. 基礎砕石 (RC-40) t=10cm	$V = 0.57 \times 0.10 \times 10.000$	= 0.6 m <sup>3</sup>
2. 基礎型枠 (均し型枠)	$A = 0.05 \times 2 \times 10.000$	= 1.0 m <sup>2</sup>
3. 基礎コンクリート (18-8-40) t=5cm	$V = 0.57 \times 0.05 \times 10.000$	= 0.3 m <sup>3</sup>
4. 本体	$N = 10.000 \div 2.000$ (m/本)	= 5.0 本
5. 基面整正	$A = 0.57 \times 10.000$	= 5.7 m <sup>2</sup>

略 図

土留自由勾配側溝300×1000



寸法表

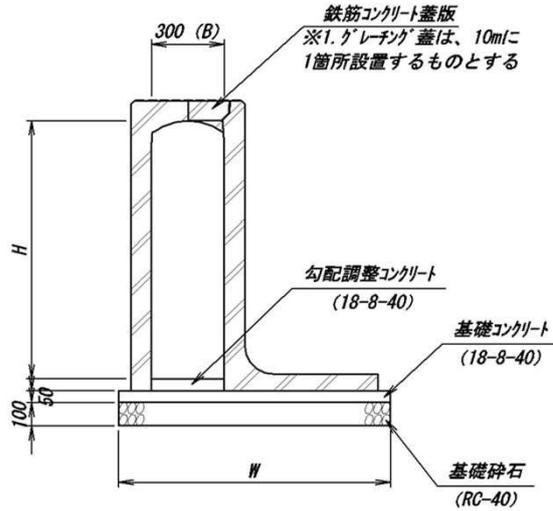
土留自由 勾配側溝	寸法表			備考
	B	H	W	
300×1,000	300	1,000	1,070	
300×1,100	300	1,100	1,120	

(10.0m当り数量)

種別	算式	数量
1. 基礎砕石 (RC-40) t=10cm	$V = 1.07 \times 0.10 \times 10.000$	= 1.1 m <sup>3</sup>
2. 基礎型枠 (均し型枠)	$A = 0.05 \times 2 \times 10.000$	= 1.0 m <sup>2</sup>
3. 基礎コンクリート (18-8-40) t=5cm	$V = 1.07 \times 0.05 \times 10.000$	= 0.5 m <sup>3</sup>
4. 本体	$N = 10.000 \div 2.000$ (m/本)	= 5.0 本
5. 基面整正	$A = 1.07 \times 10.000$	= 10.7 m <sup>2</sup>

略 図

土留自由勾配側溝300×1100



寸法表

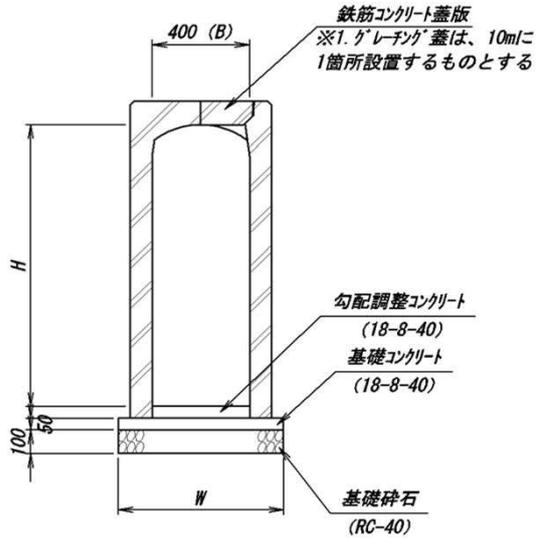
土留自由 勾配側溝	寸法表			備考
	B	H	W	
300×1,000	300	1,000	1,070	
300×1,100	300	1,100	1,120	

(10.0m当り数量)

種別	算式	数量
1. 基礎砕石 (RC-40) t=10cm	$V = 1.12 \times 0.10 \times 10.000$	= 1.1 m <sup>3</sup>
2. 基礎型枠 (均し型枠)	$A = 0.05 \times 2 \times 10.000$	= 1.0 m <sup>2</sup>
3. 基礎コンクリート (18-8-40) t=5cm	$V = 1.12 \times 0.05 \times 10.000$	= 0.6 m <sup>3</sup>
4. 本体	$N = 10.000 \div 2.000$ (m/本)	= 5.0 本
5. 基面整正	$A = 1.12 \times 10.000$	= 11.2 m <sup>2</sup>

略 図

自由勾配側溝400×1100~1200



寸 法 表

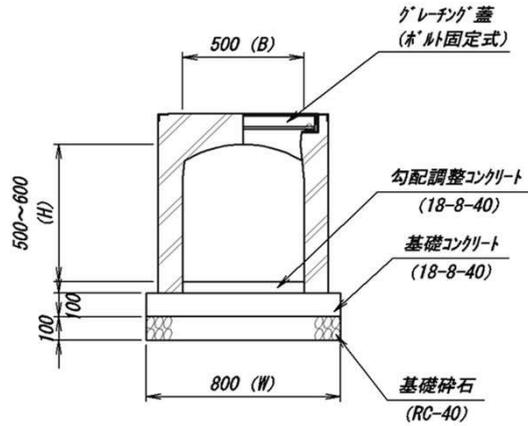
自由勾配側溝	寸 法 表			備 考
	B	H	W	
400×1,100	400	1,100	680	
400×1,200	400	1,200	680	

(10.0m当り数量)

種 別	算 式	数 量
1. 基礎碎石 (RC-40) t=10cm	$V = 0.68 \times 0.10 \times 10.000$	= 0.7 m <sup>3</sup>
2. 基礎型枠 (均し型枠)	$A = 0.05 \times 2 \times 10.000$	= 1.0 m <sup>2</sup>
3. 基礎コンクリート (18-8-40) t=5cm	$V = 0.68 \times 0.05 \times 10.000$	= 0.3 m <sup>3</sup>
4. 本 体	$N = 10.000 \div 2.000$ (m/本)	= 5.0 本
5. 基面整正	$A = 0.68 \times 10.000$	= 6.8 m <sup>2</sup>

略 図

道路横断用自由勾配側溝500×500～600

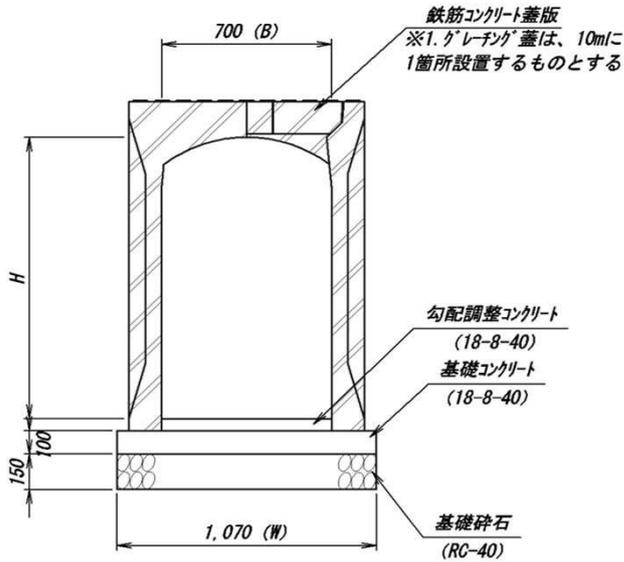


(10.0m当り数量)

種 別	算 式	数 量
1. 基礎砕石 (RC-40) t=10cm	$V = 0.80 \times 0.10 \times 10.000$	= 0.8 m <sup>3</sup>
2. 基礎型枠 (均し型枠)	$A = 0.10 \times 2 \times 10.000$	= 2.0 m <sup>2</sup>
3. 基礎コンクリート (18-8-40) t=10cm	$V = 0.80 \times 0.10 \times 10.000$	= 0.8 m <sup>3</sup>
4. 本 体	$N = 10.000 \div 2.000$ (m/本)	= 5.0 本
5. 基面整正	$A = 0.80 \times 10.000$	= 8.0 m <sup>2</sup>

略 図

自由勾配側溝700×600～1600



寸法表

自由勾配側溝	寸法表			備考
	B	H	W	
700×600	700	600	1,070	
700×700	700	700	1,070	
700×800	700	800	1,070	
700×900	700	900	1,070	
700×1,000	700	1,000	1,070	
700×1,100	700	1,100	1,070	
700×1,200	700	1,200	1,070	
700×1,300	700	1,300	1,070	
700×1,400	700	1,400	1,070	
700×1,500	700	1,500	1,070	
700×1,600	700	1,600	1,070	

(10.0m当り数量)

種別	算式	数量
1. 基礎砕石 (RC-40) t=15cm	$V = 1.07 \times 0.15 \times 10.000$	= 1.6 m <sup>3</sup>
2. 基礎型枠 (均し型枠)	$A = 0.10 \times 2 \times 10.000$	= 2.0 m <sup>2</sup>
3. 基礎コンクリート (18-8-40) t=10cm	$V = 1.07 \times 0.10 \times 10.000$	= 1.1 m <sup>3</sup>
4. 本体	$N = 10.000 \div 2.000$ (m/本)	= 5.0 本
5. 基面整正	$A = 1.07 \times 10.000$	= 10.7 m <sup>2</sup>













HP φ 300 (B形管) 1種 数量集計表 (10.0m当り)

種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
本 体 工	基 礎 砕 石	RC-40 t=15cm	m <sup>2</sup>	1.1	
	基 礎 型 枠	均し型枠	m <sup>2</sup>	3.2	
	基礎コンクリート	18-8-40	m <sup>3</sup>	0.7	
	本 体	HP φ 300 (B形管) 1種 2.00m/本	本	5.0	参考重量 165kg
作 業 土 工	機 械 床 掘		m <sup>3</sup>	5-1.作業土工 に計上	
	埋 戻 し D		m <sup>3</sup>	5-1.作業土工 に計上	
	基 面 整 正		m <sup>2</sup>	7.0	

HP φ 600 (B形管) 1種 数量集計表 (10.0m当り)

種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
本 体 工	基 礎 砕 石	RC-40 t=15cm	m <sup>2</sup>	1.4	
	基 礎 型 枠	均し型枠	m <sup>2</sup>	5.2	
	基礎コンクリート	18-8-40	m <sup>3</sup>	1.6	
	本 体	HP φ 600 (B形管) 1種 2.43m/本	本	4.1	参考重量 660kg
作 業 土 工	機 械 床 掘		m <sup>3</sup>	5-1.作業土工 に計上	
	埋 戻 し D		m <sup>3</sup>	5-1.作業土工 に計上	
	基 面 整 正		m <sup>2</sup>	9.5	

コンクリート巻立(φ300) 数量集計表(1箇所当り)

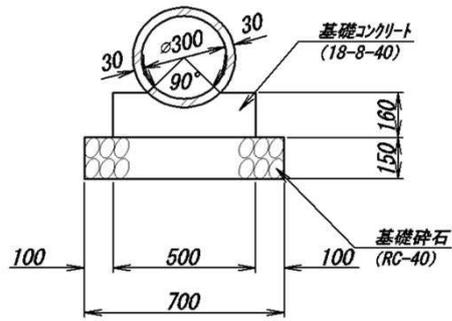
種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
本 体 工	基 礎 砕 石	RC-40 t=15cm	m <sup>2</sup>	0.7	
	型 枠	小型構造物	m <sup>2</sup>	1.6	
	コンクリート	18-8-40	m <sup>3</sup>	0.2	
作 業 土 工	機 械 床 掘		m <sup>3</sup>	-	
	埋 戻 し D		m <sup>3</sup>	-	
	基 面 整 正		m <sup>2</sup>	-	

コンクリート巻立(φ600) 数量集計表(1箇所当り)

種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
本 体 工	基礎砕石	RC-40 t=15cm	m <sup>2</sup>	1.2	
	型 枠	小型構造物	m <sup>2</sup>	3.2	
	コンクリート	18-8-40	m <sup>3</sup>	0.6	
作 業 土 工	機械床掘		m <sup>3</sup>	-	
	埋戻しD		m <sup>3</sup>	-	
	基面整正		m <sup>2</sup>	-	

略 図

HP φ 300 (B形管) 1種

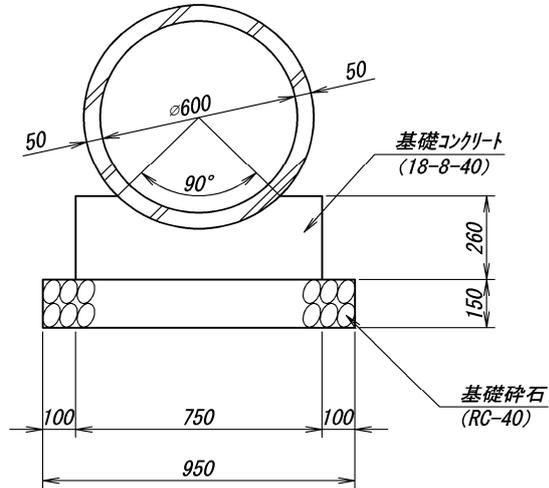


(10.0m当り数量)

種 別	算 式	数 量
1. 基礎碎石 (RC-40) t=15cm	$V = 0.70 \times 0.15 \times 10.000$	= 1.1 m <sup>3</sup>
2. 基礎型枠 (均し型枠)	$A = 0.16 \times 2 \times 10.000$	= 3.2 m <sup>2</sup>
3. 基礎コンクリート (18-8-40)	$V = 0.07 \times 10.000$	= 0.7 m <sup>3</sup>
4. HP φ 300 (B形管) 1種	$N = 10.00 \div 2.000$ (m/本)	= 5.0 本
5. 基面整正	$A = 0.70 \times 10.000$	= 7.0 m <sup>2</sup>

略 図

HP φ 600 (B形管) 1種

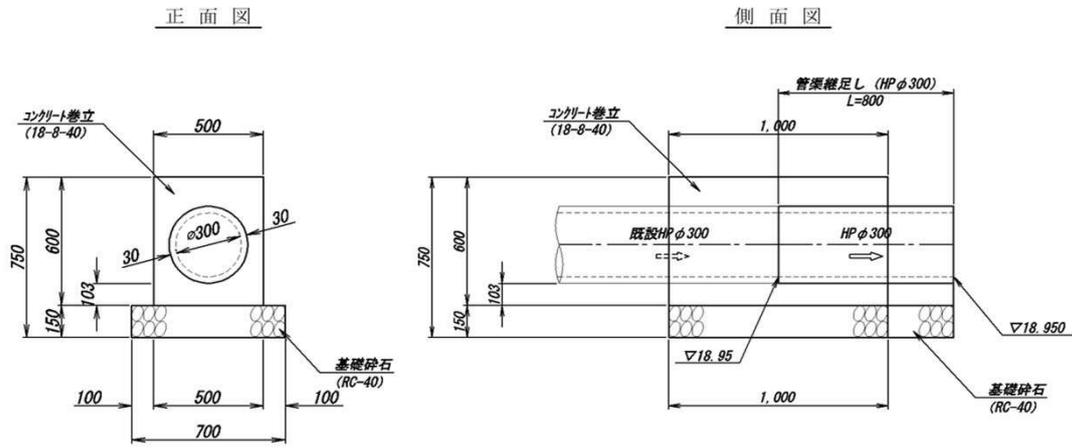


(10.0m当り数量)

種 別	算 式	数 量
1. 基礎碎石 (RC-40) t=15cm	$V = 0.95 \times 0.15 \times 10.000$	= 1.4 m <sup>3</sup>
2. 基礎型枠 (均し型枠)	$A = 0.26 \times 2 \times 10.000$	= 5.2 m <sup>2</sup>
3. 基礎コンクリート (18-8-40)	$V = 0.16 \times 10.000$	= 1.6 m <sup>3</sup>
4. HP φ 600 (B形管) 1種	$N = 10.00 \div 2.430$ (m/本)	= 4.1 本
5. 基面整正	$A = 0.95 \times 10.000$	= 9.5 m <sup>2</sup>

略 図

コンクリート巻立(φ300)

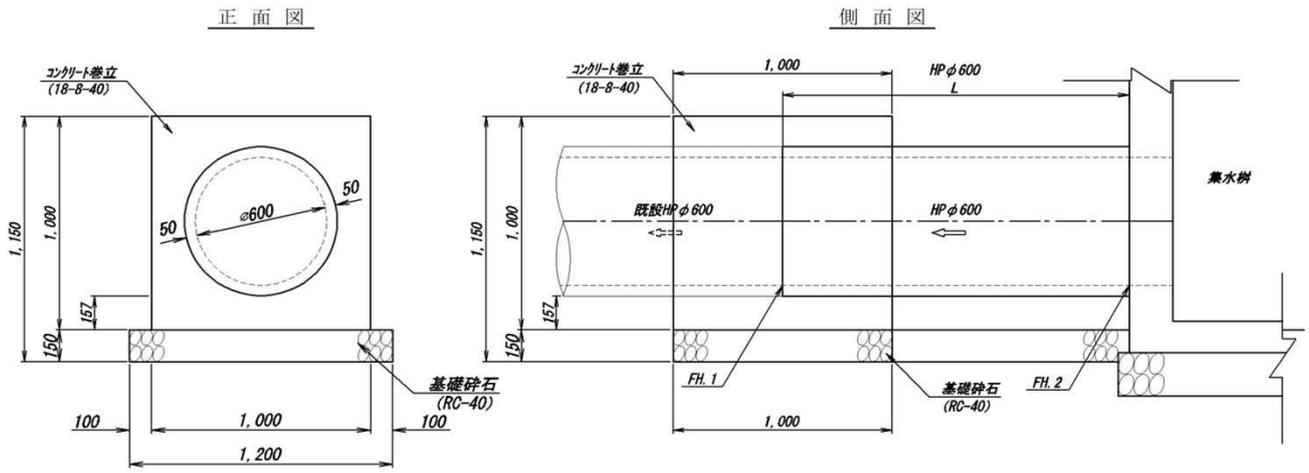


(1箇所当り数量)

種 別	算 式	数 量
1. 基礎碎石 (RC-40) t=15cm	$A = 0.70 \times 1.00 =$	0.7 m <sup>2</sup>
2. 型枠 (小型構造物)	$A1 = 1.00 \times 0.60 \times 2 = 1.20$	
	$A2 = 0.60 \times 0.50 \times 2 = 0.60$	
	$-A3 = 1/4 \times 3.14 \times 0.360^2 \times 2 = -0.20$	
	$\Sigma A =$	1.6 m <sup>2</sup>
3. コンクリート (18-8-40)	$V1 = 0.60 \times 0.50 \times 1.00 = 0.30$	
	$-V2 = 1/4 \times 3.14 \times 0.360^2 \times 1.00 = -0.10$	
	$\Sigma V =$	0.2 m <sup>3</sup>

略 図

コンクリート巻立(φ600)



(1箇所当り数量)

種 別	算 式	数 量
1. 基礎碎石 (RC-40) t=15cm	$A = 1.20 \times 1.00 =$	1.2 m <sup>2</sup>
2. 型枠 (小型構造物)	$A1 = 1.00 \times 1.00 \times 2 =$	2.00
	$A2 = 1.00 \times 1.00 \times 2 =$	2.00
	$-A3 = 1/4 \times 3.14 \times 0.700^2 \times 2 =$	-0.77
	$\Sigma A =$	3.2 m <sup>2</sup>
3. コンクリート (18-8-40)	$V1 = 1.00 \times 1.00 \times 1.00 =$	1.00
	$-V2 = 1/4 \times 3.14 \times 0.700^2 \times 1.00 =$	-0.38
	$\Sigma V =$	0.6 m <sup>3</sup>







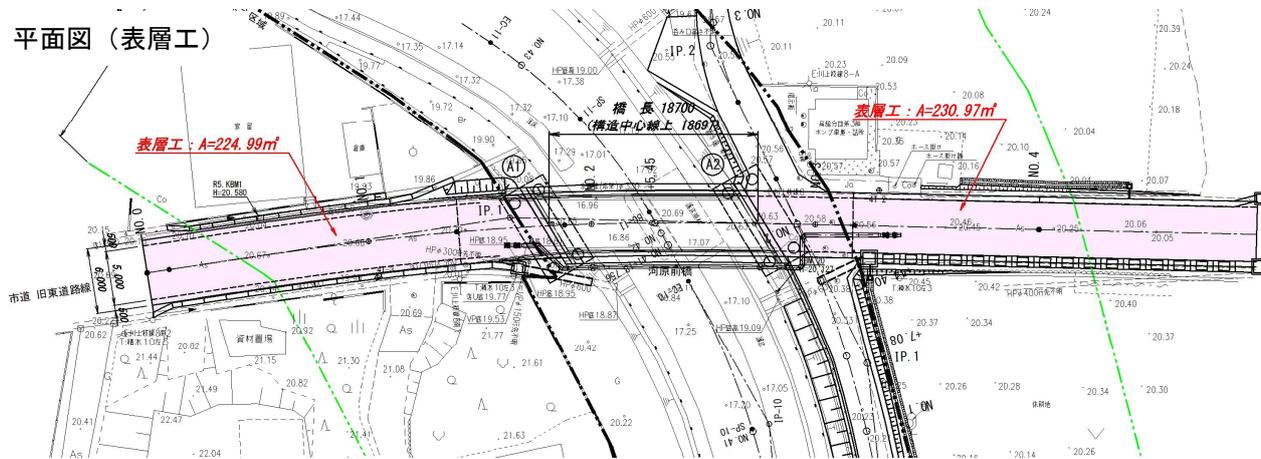




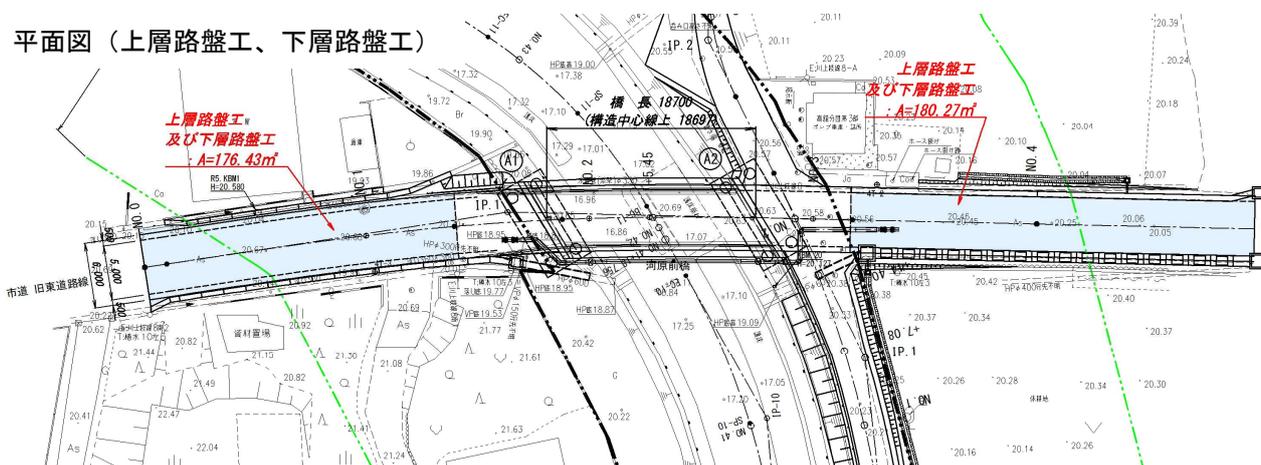
# 舗装工計算書

## 略 図

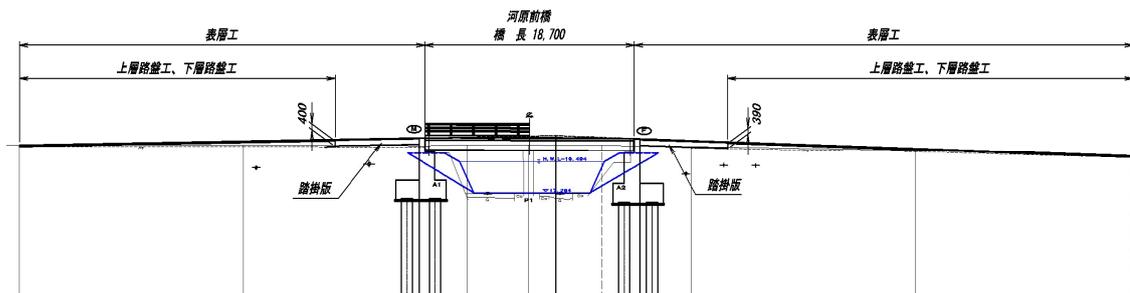
平面図（表層工）



平面図（上層路盤工、下層路盤工）



縦断面

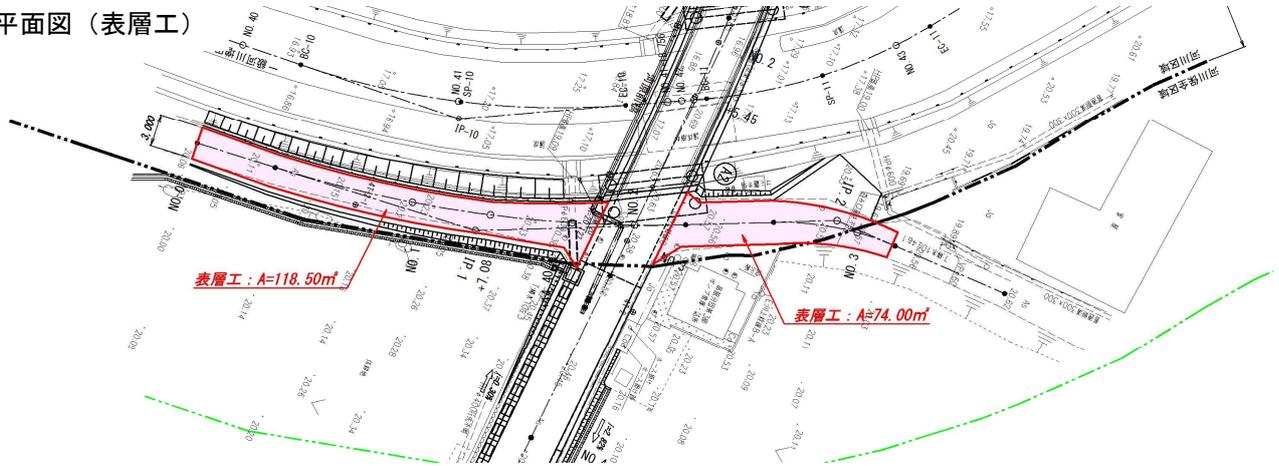


種 別	算 式	数 量
1. 表層工	$A = 224.99 + 230.97$ (CAD求積) (CAD求積)	$= 456.0 \text{ m}^2$
2. 上層路盤工	$A = 176.43 + 180.27$ (CAD求積) (CAD求積)	$= 356.7 \text{ m}^2$
3. 下層路盤工 (平均t=20cm)	$A = 176.43 + 180.27$ (CAD求積) (CAD求積)	$= 356.7 \text{ m}^2$

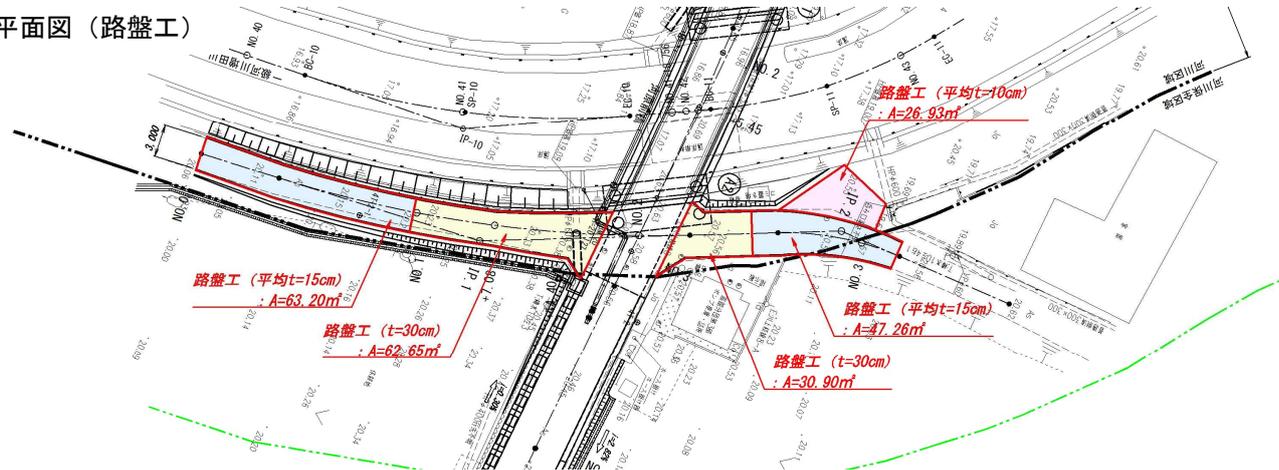
# 舗装工計算書

## 略 図

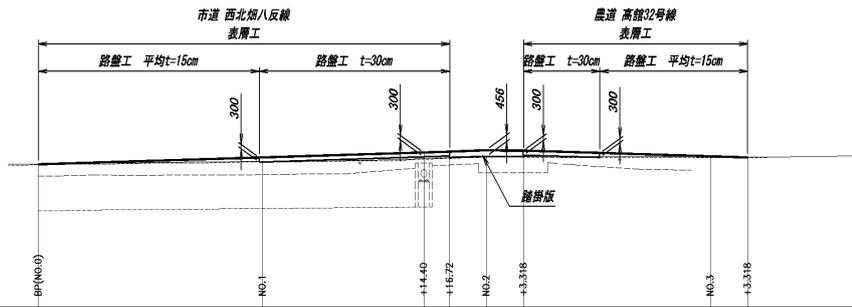
平面図 (表層工)



平面図 (路盤工)



縦断面



種 別	算 式	数 量
1. 表層工	$A = 118.50 + 74.00$ (CAD求積) (CAD求積)	= 192.5 m <sup>2</sup>
2. 路盤工 (t=30cm)	$A = 62.65 + 30.90$ (CAD求積) (CAD求積)	= 93.6 m <sup>2</sup>
3. 路盤工 (平均t=15cm)	$A = 63.20 + 47.26$ (CAD求積) (CAD求積)	= 110.5 m <sup>2</sup>
4. 路盤工 (平均t=10cm)	$A = 26.93$ (CAD求積)	= 26.9 m <sup>2</sup>











種 別	算 式				数 量
		m	m/本	kg/本	
	道路用鉄筋コンクリート側溝250				
	W1= 25.9 ÷ 2.00 × 333 =				4,312.4
	道路用鉄筋コンクリート側溝300				
	W2= 32.7 ÷ 2.00 × 419 =				6,850.7
	自由勾配側溝400				
	W3= 6.3 ÷ 2.00 × 720 =				2,268.0
	L型側溝250				
	W4= 23.8 ÷ 0.60 × 47 =				1,864.3
	HP φ 400				
	W5= 38.8 ÷ 2.43 × 306 =				4,885.9
	グレーチング落蓋側溝250				
	W7= 6.0 ÷ 1.00 × 172 =				1,032.0
		t	t/m <sup>3</sup>		
	V2= 21.21 ÷ 2.50 =				8.48
	V3= 既設集水桝取壊しより				1.17
				ΣV=	17.8 m <sup>3</sup>
3. 舗装版破碎 アスファルト舗装 t ≤ 15cm	既設舗装厚 t=10cm				
	A1= 213.70 + 130.30			ΣA=	344.0 m <sup>2</sup>
	既設舗装厚 t=5cm				
	A2= 116.20 + 71.80			ΣA=	188.0 m <sup>2</sup>
	切廻し道路 舗装厚 t=11cm				
	A3= 65.20 + 166.60			ΣA=	231.8 m <sup>2</sup>
	付替え道路 舗装厚 t=5cm				
	A4= 165.60			ΣA=	165.6 m <sup>2</sup>
	乗入口 舗装厚 t=5cm				
	A5= 88.50			ΣA=	88.5 m <sup>2</sup>
4. 殻運搬処理 (鉄筋構造物)	V1= コンクリート構造物取壊し(鉄筋構造物)より			=	17.75
				ΣV=	17.8 m <sup>3</sup>
5. 殻運搬処理 アスファルト	V1= 344.00 × 0.10 =				34.40
	V2= 188.00 × 0.05 =				9.40
	V3= 231.80 × 0.11 =				25.50
	V4= 165.60 × 0.05 =				8.28
	V5= 88.50 × 0.05 =				4.43
				ΣV=	82.0 m <sup>3</sup>

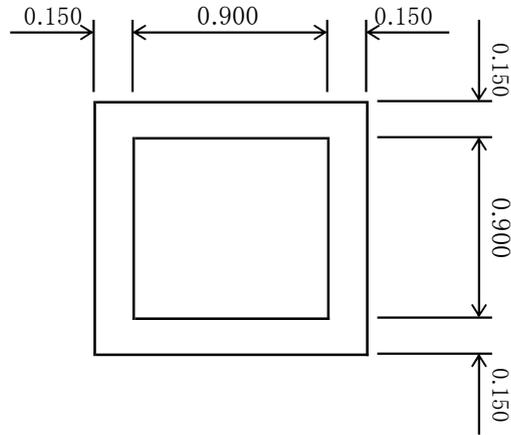






略 図

② 既設集水桝取壊し(900×900×900)  
(NO.4+19.79右)

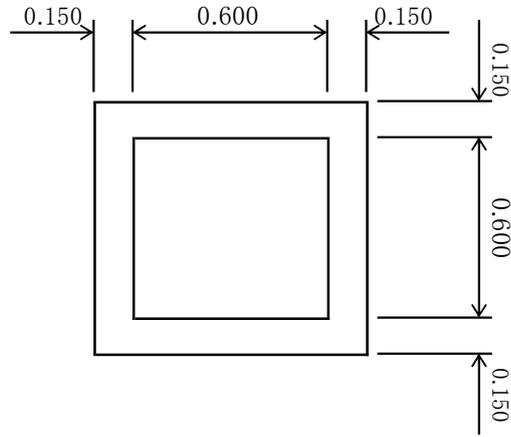


※底版厚は推定値

種 別	算 式	数 量
1. コンクリート 構造物取壊し (鉄筋構造物)	$V1 = 1.200 \times 1.200 \times 1.050 = 1.51$ $V2 = 0.900 \times 0.900 \times 0.900 = 0.73$ $\Sigma V = ( 1.51 - 0.73 ) \times 1箇所 =$	$0.78 \text{ m}^3$

略 図

③ 既設集水桝取壊し(600×600×600)  
(NO.4+19.79左)



※底版厚は推定値

種 別	算 式	数 量
1. コンクリート 構造物取壊し (鉄筋構造物)	$V1 = 0.900 \times 0.900 \times 0.750 = 0.61$ $V2 = 0.600 \times 0.600 \times 0.600 = 0.22$ $\Sigma V = (0.61 - 0.22) \times 1 \text{箇所} =$	0.39 m <sup>3</sup>
2. 桝取壊し合計	V = ② ~ ③ =	1.17 m <sup>3</sup>