

平成27年度 仙松維附第1号  
仙台松島道路 農道付替工事

1. 数量総括表

実施設計

宮城県道路公社

## 数量総括表 (1/3)

工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格 (レベル5)	区分	単位	数量	設計 計上数量	備考
土工								(附帯)
	切土				m <sup>3</sup>	310.6	307.0	
		オープン掘削			m <sup>3</sup>	56.6	57.0	
		床掘			m <sup>3</sup>	254.0	250.0	
	盛土						127.0	
		路体盛土		W<1.0	m <sup>3</sup>	1.2	1.0	
				1.0≤W<2.5	m <sup>3</sup>		-	
				2.5≤W<4.0	m <sup>3</sup>	6.1	6.0	
				4.0≤W	m <sup>3</sup>	122.9	120.0	
		埋戻		C	m <sup>3</sup>	27.6	28.0	
				D	m <sup>3</sup>	118.3	120.0	
	法面整形工					178.0	178.0	(附帯)
		盛土法面整形			m <sup>2</sup>	24.4	24.0	
		切土法面整形			m <sup>2</sup>	153.7	154.0	
	植生工							(附帯)
		植生シート工			m <sup>2</sup>	178.0	178.0	
護岸工					m		33.4	(附帯)
	護岸	コンクリートブロック積工	SL=2.369m	控え35cm	m <sup>2</sup>	74.6	75	
		土工						
			床掘		m <sup>3</sup>	132.0	130	
			埋戻		m <sup>3</sup>	84.0	80	
			残土	水路埋立流用土	m <sup>3</sup>	48.0	50	流用
			床均し		m <sup>2</sup>	47.0	50	
排水構造物工								(本) / (附帯)
	側溝工	U型側溝	BF1-B300-H200	1型	m	286.4	286.0	57(本)+229(附帯)
			BF1-B800-H490			200	200	(附帯)全延長
			BF1-B800-H490	1型	m	100.0	100.0	新規材料
			BF1-B800-H490		m	99.5	100.0	再利用
			落蓋式側溝(歩道用) B300-H500		m	33.0	33.0	16(本)+17(附帯)
		暗渠側溝	BFB0X-B800		m	49.8	50.0	

## 数量総括表 (2/3)

工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格 (レベル5)	区分	単位	数量	設計 計上数量	備考
	集水柵工	集水柵	B500-L500-H400		箇所	4.0	4.0	(附帯)
			B500-L500-H600		箇所	1.0	1.0	
			B800-L800-H1200		箇所	1.0	1.0	
			B1000-L1000-H700		箇所	1.0	1.0	
			B1000-L1000-H1000		箇所	1.0	1.0	
			B1100-L1100-H900		箇所	5.0	5.0	
			B1100-L1100-H1100		箇所	1.0	1.0	
			B1100-L1100-H1300		箇所	1.0	1.0	
			B1200-L1200-H1600		箇所	1.0	1.0	
	柵蓋工							参考重量
		集水柵用蓋	B500-L500 T-2	(グレーチング蓋)	枚	5.0	5.0	21.1kg/枚
			B800-L800 T-2	(グレーチング蓋)	枚	1.0	1.0	63.8kg/枚
			B1000-L1000	(縞鋼板蓋)	枚	2.0	2.0	91.8kg/2枚組
			B1100-L1100 T-2	(グレーチング蓋)	枚	2.0	2.0	140kg/枚
			B1100-L1100	(縞鋼板蓋)	枚	5.0	5.0	104.2kg/2枚組
			B1200-L1200 T-2	(グレーチング蓋)	枚	1.0	1.0	170kg/枚
	排水管渠工	横断管渠工	BFB0X-B800		m	19.6	20.0	
			CSB φ 600		m	5.3	5.0	
		継足し管渠工	PK1-RC2-D600		m	0.6	0.6	
	側溝土留工	既設柵利用	現地側溝修正摺付		箇所	2.0	2.0	(本)
防護柵工								(本)
	路側防護柵工							
		車止め工	単柱ピラー型 φ 76.3 h=0.85m	2m間隔	本	115.0	115.0	SUSφx→2m付
乗入工					m2		128.0	(附帯)
		乗入工	W=4.0m	整正	箇所	6.0	6.0	
		乗入工	W=8.0m	整正	箇所	1.0	1.0	
構造物撤去工								(本)
		既設排水管渠撤去	合成樹脂管φ400		m	82.0	82.0	廃材
		既設排水路撤去	800x490x2000		式	1.0	1.0	
		廃棄物及び材料処分	コンクリート・廃材		式	1.0	1.0	







## 数量総括表 (3/3) 附帯工事

工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	規格 (レベル5)	区分	単位	数量	設計 計上数量	備考
附帯工事								
	集水樹工	集水樹	B500-L500-H400		箇所	4.0	4.0	
			B500-L500-H600		箇所	1.0	1.0	
			B800-L800-H1200		箇所	1.0	1.0	
			B1000-L1000-H700		箇所	1.0	1.0	
			B1000-L1000-H1000		箇所	1.0	1.0	
			B1100-L1100-H900		箇所	5.0	5.0	
			B1100-L1100-H1100		箇所	1.0	1.0	
			B1100-L1100-H1300		箇所	1.0	1.0	
			B1200-L1200-H1600		箇所	1.0	1.0	
	樹蓋工							参考重量
		集水樹用蓋	B500-L500 T-2	(グレートング蓋)	枚	5.0	5.0	21.1kg/枚
			B800-L800 T-2	(グレートング蓋)	枚	1.0	1.0	63.8kg/枚
			B1000-L1000	(縞鋼板蓋)	枚	2.0	2.0	91.8kg/2枚組
			B1100-L1100 T-2	(グレートング蓋)	枚	2.0	2.0	140kg/枚
			B1100-L1100	(縞鋼板蓋)	枚	5.0	5.0	104.2kg/2枚組
			B1200-L1200 T-2	(グレートング蓋)	枚	1.0	1.0	170kg/枚
	排水管渠工	横断管渠工	BFBOX-B800		m	19.6	20.0	
			CSBφ600		m	5.3	5.0	
		継足し管渠工	PK1-RC2-D600		m	0.6	0.6	
乗入工					m <sup>2</sup>		128.0	
		乗入工	W=4.0m	整正	箇所	6.0	6.0	
		乗入工	W=8.0m	整正	箇所	1.0	1.0	
雑工	雑工							
		畦畔盛土			m <sup>3</sup>	20.0	20.0	沈下対策
		田面盛土	整地		m <sup>3</sup>	200.0	200.0	沈下対策
		素掘側溝			m <sup>3</sup>	30	30	
仮設工								
		水替工	水替日数	作業時排水	日			
			水替ポンプ	設置撤去	式			1
		土のう設置工	小口	ブロック積用	m <sup>2</sup>	4.0	4	
		排水管設置撤去	合成樹脂管の転用	φ400	m	35.0	35.0	廃材
舗装工								
	車道舗装	敷砂利	碎石 t=10cm		m <sup>2</sup>	971.8	972	

## 2. 道路土工

# 土工数量集計表

二次施工

種 別	細 別	単 位	数 量	備 考
掘 削 工		m <sup>3</sup>		
	オープン掘削	m <sup>3</sup>	56.6	
	床掘	m <sup>3</sup>	254.8	
盛 土 工				
	路体盛土 (W<1.0m)	m <sup>3</sup>	1.2	
	" (1.0m≤W<2.5m)	m <sup>3</sup>	0.0	
	" (2.5m≤W<4.0m)	m <sup>3</sup>	6.1	
	" (4.0m≤W)	m <sup>3</sup>	122.9	
	埋戻し C	m <sup>3</sup>	27.6	
	D	m <sup>3</sup>	118.3	
	畦畔盛土	m <sup>3</sup>	10.0	
	田面盛り土	m <sup>3</sup>	25.0	
仮設水路部埋戻			113.0	
	不足土	m <sup>3</sup>	85.1	開渠部=157.5m
	不足土	m <sup>3</sup>	27.9	暗渠部=51.7m
法 面 工				
	法面整形 盛土法面整形	m <sup>2</sup>	24.4	
	" 切土法面整形	m <sup>2</sup>	153.7	

# 土 工 計 算 書

測 点	距 離	オープン掘削			床 掘								
		断面積	平均断面積	土 量	断面積	平均断面積	土 量						
NO. 0 -	2.620	0.0			0.0								
NO. 0 +	0.000	2.620	0.1	0.05	0.1	0.6	0.30	0.8					
NO. 0 +	0.949	0.949	0.1	0.10	0.1	0.6	0.60	0.6					
NO. 0 +	5.094	4.145	0.1	0.10	0.4	0.6	0.60	2.5					
NO. 1 +	4.862	19.768	0.1	0.10	2.0	0.8	0.70	13.8					
NO. 2 +	4.630	19.768	0.1	0.10	2.0	1.1	0.95	18.8					
NO. 2 +	17.300	12.670	0.1	0.10	1.3	1.1	1.10	13.9					
NO. 3 +	0.400	3.100	0.0	0.05	0.2	0.0	0.55	1.7					
NO. 3 +	12.100		0.0			0.0							
NO. 3 +	16.900	4.800	0.1	0.05	0.2	1.3	0.65	3.1					
NO. 4 +	4.166	7.266	0.1	0.10	0.7	1.3	1.30	9.4					
NO. 5 +	3.934	19.768	0.1	0.10	2.0	0.8	1.05	20.8					
NO. 6 +	3.701	19.767	0.3	0.20	4.0	0.9	0.85	16.8					
NO. 7 +	3.469	19.768	0.1	0.20	4.0	0.7	0.80	15.8					
NO. 8 +	3.237	19.768	0.1	0.10	2.0	0.8	0.75	14.8					
NO. 9 +	3.005	19.768	0.4	0.25	4.9	0.9	0.85	16.8					
NO. 10 +	2.773	19.768	0.1	0.25	4.9	2.8	1.85	36.6					
NO. 11 +	2.541	19.768	0.3	0.20	4.0	0.9	1.85	36.6					
NO. 12 +	2.309	19.768	0.8	0.55	10.9	0.9	0.90	17.8					
NO. 12 +	15.700	13.391	0.8	0.80	10.7	0.9	0.90	12.1					
NO. 12 +	17.760	2.060	0.7	0.75	1.5	0.6	0.75	1.5					
NO. 12 +	19.800	2.040	0.0	0.35	0.7	0.0	0.30	0.6					
合 計	250.720				56.6			254.8					

# 土 工 計 算 書

測 点	距 離	路体盛土 ( $W < 1.0\text{m}$ )			路体盛土 ( $1.0\text{m} \leq W < 2.5\text{m}$ )			路体盛土 ( $2.5\text{m} \leq W < 4.0\text{m}$ )			路体盛土 ( $4.0\text{m} \leq W$ )		
		断面積	平均断面積	土 量	断面積	平均断面積	土 量	断面積	平均断面積	土 量	断面積	平均断面積	土 量
NO. 0 -	2.620	0.0			0.0			0.0			0.0		
NO. 0 +	0.000	2.620	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.1	0.05	0.1	0.0	0.00	0.0
NO. 0 +	0.949	0.949	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.0	0.05	0.0	0.2	0.10	0.1
NO. 0 +	5.094	4.145	0.1	0.05	0.2	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	1.2	0.70	2.9
NO. 1 +	4.862	19.768	0.0	0.05	1.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.3	0.75	14.8
NO. 2 +	4.630	19.768	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.3	0.30	5.9
NO. 2 +	17.300	12.670	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.3	0.30	3.8
NO. 3 +	0.400	3.100	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.0	0.15	0.5
NO. 3 +	12.100		0.0			0.0				0.0			
NO. 3 +	16.900	4.800	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.4	0.20	1.0
NO. 4 +	4.166	7.266	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.4	0.40	2.9
NO. 5 +	3.934	19.768	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	1.3	0.85	16.8
NO. 6 +	3.701	19.767	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.05	1.0	0.0	0.65	12.8
NO. 7 +	3.469	19.768	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.05	1.0	1.5	0.75	14.8
NO. 8 +	3.237	19.768	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	1.2	1.35	26.7
NO. 9 +	3.005	19.768	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.05	1.0	0.0	0.60	11.9
NO. 10 +	2.773	19.768	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.05	1.0	0.4	0.20	4.0
NO. 11 +	2.541	19.768	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.05	1.0	0.0	0.20	4.0
NO. 12 +	2.309	19.768	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.05	1.0	0.0	0.00	0.0
NO. 12 +	15.700	13.391	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
NO. 12 +	17.760	2.060	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
NO. 12 +	19.800	2.040	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
合 計	250.720				1.2			0.0			6.1		122.9

# 土 工 計 算 書

測 点	距 離	畦畔盛土			埋戻し C			埋戻し D					
		断面積	平均断面積	土 量	断面積	平均断面積	土 量	断面積	平均断面積	土 量			
NO. 0 -	2.620	0.0			0.0			0.0					
NO. 0 +	0.000	2.620	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	0.4	0.20	0.5	
NO. 0 +	0.949	0.949	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	0.4	0.40	0.4	
NO. 0 +	5.094	4.145	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	0.4	0.40	1.7	
NO. 1 +	4.862	19.768	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	0.5	0.45	8.9	
NO. 2 +	4.630	19.768	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	9.9	
NO. 2 +	17.300	12.670	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	6.3	
NO. 3 +	0.400	3.100	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.25	0.8	
NO. 3 +	12.100				0.0					0.0			
NO. 3 +	16.900	4.800		0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	0.8	0.40	1.9	
NO. 4 +	4.166	7.266	0.3	0.15	1.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.8	0.80	5.8	
NO. 5 +	3.934	19.768	0.3	0.30	5.9	0.0	0.00	0.0	0.0	0.5	0.65	12.8	
NO. 6 +	3.701	19.767	0.0	0.15	3.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.5	0.50	9.9	
NO. 7 +	3.469	19.768	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.4	0.45	8.9	
NO. 8 +	3.237	19.768	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.5	0.45	8.9	
NO. 9 +	3.005	19.768	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.5	0.50	9.9	
NO. 10 +	2.773	19.768	0.0	0.00	0.0	1.4	0.70	13.8	0.2	0.35	6.9		
NO. 11 +	2.541	19.768	0.0	0.00	0.0	0.0	0.70	13.8	0.5	0.35	6.9		
NO. 12 +	2.309	19.768	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	9.9		
NO. 12 +	15.700	13.391	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	6.7		
NO. 12 +	17.760	2.060	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.4	0.45	0.9		
NO. 12 +	19.800	2.040	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.20	0.4		
合 計	250.720				10.0			27.6				118.3	

# 土 工 計 算 書

測 点	距 離	法面整形 盛土法面整形			法面整形 切土法面整形									
		長 さ	平均長	面 積	長 さ	平均長	面 積							
		NO. 0 -	2.620		0.0			0.0						
NO. 0 +	0.000	2.620	0.1	0.05	0.1	0.4	0.20	0.5						
NO. 0 +	0.949	0.949	0.1	0.10	0.1	0.4	0.40	0.4						
NO. 0 +	5.094	4.145	0.3	0.20	0.8	0.2	0.30	1.2						
NO. 1 +	4.862	19.768	0.1	0.20	4.0	0.4	0.30	5.9						
NO. 2 +	4.630	19.768	0.1	0.10	2.0	0.4	0.40	7.9						
NO. 2 +	17.300	12.670	0.1	0.10	1.3	0.4	0.40	5.1						
NO. 3 +	0.400	3.100	0.0	0.05	0.2	0.0	0.20	0.6						
NO. 3 +	12.100		0.0		0.0	0.0								
NO. 3 +	16.900	4.800	0.1	0.05	0.2	0.5	0.25	1.2						
NO. 4 +	4.166	7.266	0.1	0.10	0.7	0.5	0.50	3.6						
NO. 5 +	3.934	19.768	0.2	0.15	3.0	0.4	0.45	8.9						
NO. 6 +	3.701	19.767	0.0	0.10	2.0	0.5	0.45	8.9						
NO. 7 +	3.469	19.768	0.2	0.10	2.0	0.5	0.50	9.9						
NO. 8 +	3.237	19.768	0.2	0.20	4.0	0.6	0.55	10.9						
NO. 9 +	3.005	19.768	0.0	0.10	2.0	0.8	0.70	13.8						
NO. 10 +	2.773	19.768	0.1	0.05	1.0	0.7	0.75	14.8						
NO. 11 +	2.541	19.768	0.0	0.05	1.0	0.9	0.80	15.8						
NO. 12 +	2.309	19.768	0.0	0.00	0.0	1.3	1.10	21.7						
NO. 12 +	15.700	13.391	0.0	0.00	0.0	1.3	1.30	17.4						
NO. 12 +	17.760	2.060	0.0	0.00	0.0	1.9	1.60	3.3						
NO. 12 +	19.800	2.040	0.0	0.00	0.0	0.0	0.95	1.9						
合 計	250.720				24.4			153.7						

### 3. 法面工





## 4 護岸工

農道部ブロック積工



項目	計 算 式	単位	数 量
コンクリート ブロック面積	直高H=2.20m 4分勾配 斜率 1.077 法長L=2.369 【控長35cm】 $A1 = \frac{1}{2} \times (2.369 + 2.369) \times 11.000 = 26.059$ $A2 = \frac{1}{2} \times (2.369 + 2.369) \times 11.000 = 26.059$ $A3 = \frac{1}{2} \times (2.369 + 2.369) \times 11.000 = 26.059$ $\Sigma A = 78.177$ ブロック面積 斜 $A1 \sim A4 = 78.177 - 33.000 \times 0.100 \times 1.077 = 74.623$ 平均高さ $H' = \frac{74.623}{(コンクリートブロック面積)} \div \frac{33.000}{(基礎延長)} \div 1.077 = 2.100 \text{ m}$		74.623
裏込材	ブロック平均高さ $H' = 2.100 \text{ m}$ 裏込材平均高さ $H = 2.100 - 0.300 = 1.800 \text{ m}$ $W = 0.300 \times 1.077 = 0.323 \text{ m}$ $V = 0.763 \text{ m}^2/\text{m} \times 33.000 \text{ m} = 25.183 \text{ m}^3$ (基礎延長) 裏込め材料A $A = \frac{1 + 0.400^2}{2} * \left[ \frac{(d-c)(H-c+0.1)}{H + H1 + t} + 2C \right] * (H-h-0.1)$ $A = \frac{1.077}{2} * \left[ \frac{0.520-0.300 * 2.20-0.30+0.1}{2.20+0.25+0.20} + 2 * 0.30 \right] * 2.20-0.25-0.1$ $A = 0.539 * 0.766 * 1.850$	m <sup>3</sup>	25.183
		m <sup>2</sup>	0.763

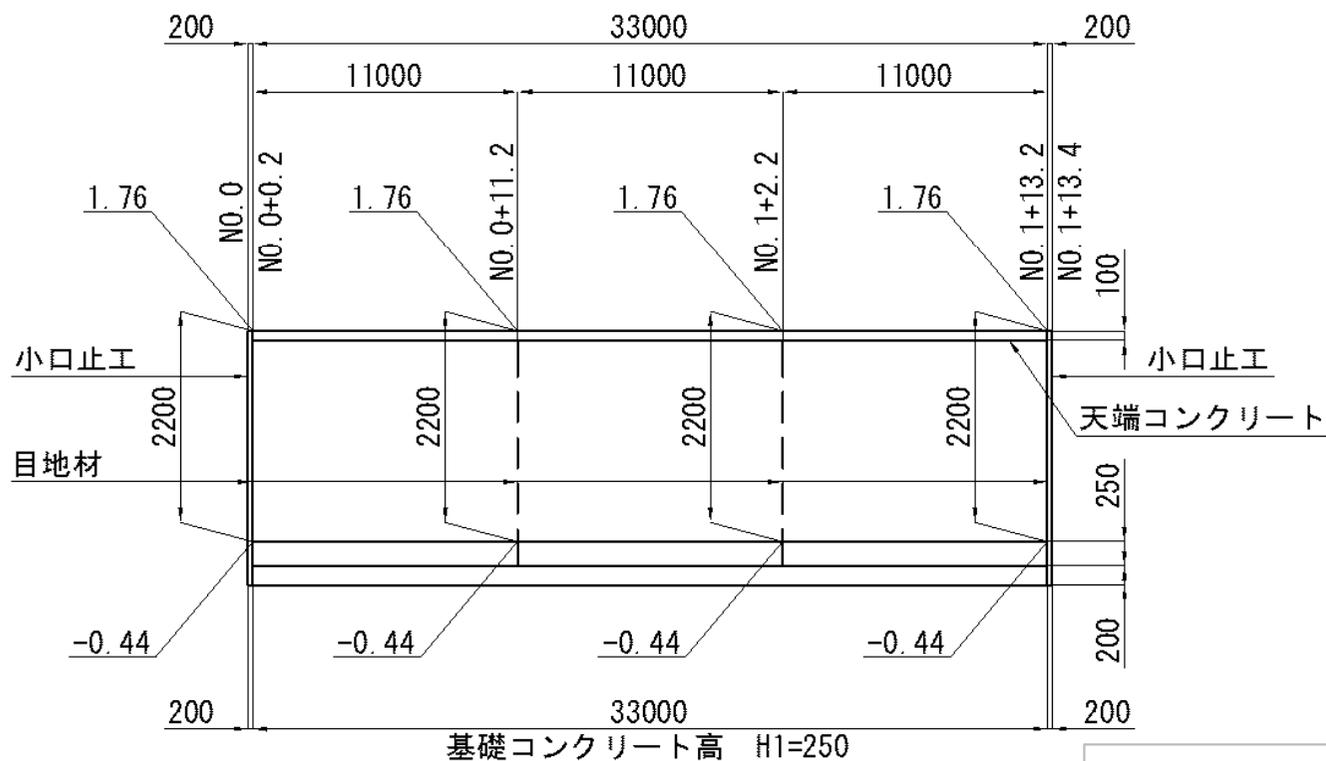
項目	計 算 式	単位	数 量
胴込コンクリート	<b>【②】</b> $V = 0.000 \times 0.220 \text{ m}^3/\text{m}^2$ (コンクリートブロック面積より)	m <sup>3</sup>	0.000
天端コンクリート	<b>【②】</b> $V = 0.650 \times 1.077 \times 33.000 \times 0.100$ (天端延長)	m <sup>3</sup>	2.310
天端コンクリート 型枠	$A = 0.100 \times 1.077 \times 33.000$ (天端延長)	m <sup>2</sup>	3.554
水抜きパイプ	<b>【φ50】</b> (根入れ) $n = (74.623 - 1.000 \times 1.077 \times 33.000)$ (コンクリートブロック面積より) (基礎延長) $\div 2.0 \text{ m}^2/\text{箇所} \cong 20 \text{ 箇所}$ m/本 $L = 0.350 \times 1.077 \times 20$	m	7.539
目地材	$A1 = 2.369 \times 0.350 = 0.829$ $A2 = 2.369 \times 0.350 = 0.829$ $A3 = 2.369 \times 0.350 = 0.829$ $A4 = \quad \times 0.350 =$ $A5 = \quad \times 0.350 =$ $A6 = \quad \times 5 =$ $\Sigma A = 2.487$	m <sup>2</sup>	2.487

項目	計 算 式	単位	数 量
基礎工	<p>【H=250】  (10m当り数量)  ・コンクリート  <math display="block">V = \left\{ \frac{1}{2} \times (0.100 + 0.430) \times 0.150 + 0.430 \times 0.100 \right\} \times 10.000 = 0.828 \text{ m}^3</math>   ・型枠  <math display="block">A = (0.250 + 0.100) \times 10.000 = 3.500 \text{ m}^2</math> </p> <p>【H=200】  ・基礎材【再生クラッシャーラン RC-40】  <math display="block">V = 0.630 \times 0.200 \times 10.000 = 1.260 \text{ m}^3</math> </p>	m	33.000
小口止コンクリート	<p>【②】  <math display="block">V = 0.700 \times 2.650 \times 0.200 \times 2 \times 1.077 = 0.799</math> </p>	m <sup>3</sup>	0.799
小口止コンクリート 型枠	<p><math display="block">A1 = (0.700 + 0.935) \times 2.650 \div 2 \times 2 = 4.333</math></p> <p><math display="block">A2 = 2.650 \times 0.200 \times 2 \times 2 = 2.120</math></p> <p><math display="block">\Sigma A = 6.453</math></p>	m <sup>2</sup>	6.453

# 数量根拠図

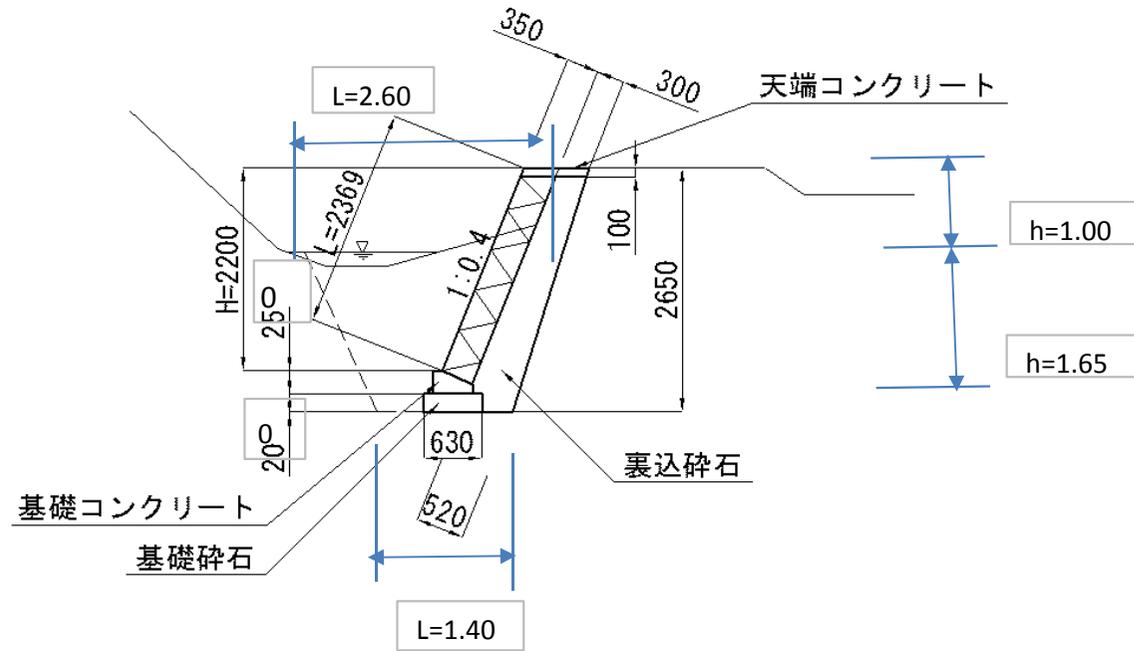
## 展開図

V=1:200  
H=1:50



# 標準横断図

S=1:50



ブロック積土工数量計算書

項目	計 算 式	単位	数 量
土工 床堀掘削	<p>【控長35cm】</p> $A1 = 1/2 \times (0.300 + 1.000) \times 1.000 \times 33.400 = 21.710$ $A2 = 1/2 \times (1.400 + 2.600) \times 1.650 \times 33.400 = 110.220$ $\Sigma A = 131.930$	m3	132.0
埋 戻	$A1 = 1/2 \times (0.500 + 0.600) \times 0.200 \times 33.400 = 3.674$ $A2 = 1/2 \times (0.600 + 2.300) \times 1.650 \times 33.400 = 79.910$ $\Sigma A = 83.584$	m3	84.0
残 土	<p>掘削 132 - 埋戻 84.0 = 48.000</p>	m3	48.0
床均し	$A = 1.40 \times 33.400 = 46.8$	m2	47.0

路面工数量計算書

項目	計 算 式	単位	数 量
護岸部 路面工	$\begin{aligned} & \text{【 } w=2.00\text{m } \text{】} \\ & A1 = \quad \quad \quad 2.000) \quad \quad \quad \times 33.400 = 66.800 \end{aligned}$		
	$\Sigma A = 66.800$	m2	67.0
農道通路 路面工	$\begin{aligned} & \text{【 } w=2.00\text{m } \text{】} \\ & A2 = \quad \quad \quad 2.000) \quad \quad \quad \times 100.000 = 200.000 \end{aligned}$		
	$\Sigma A = 200.000$	m2	200.0

## 5. 排水工

## 排水構造物工 数量集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
側溝工			式	1	
	U型側溝	BF1-B300-H200	m	286.4	
		BF1-B800-H490		199.5	全施工延長
		BF1-B800-H490	m	100.0	新材側溝設置
		BF1-B800-H490	m	99.5	再利用側溝設置
		落蓋式側溝(歩道用) B300-H500	〃	33.4	
		調整コンクリート ( $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ )	m <sup>3</sup>	1.0	
	暗渠側溝	BFB0X-B800	m	49.8	
	U型側溝	BF1-B1200-H800 (現場発生品)	m	4.0	P 1 橋脚前取付
	素掘側溝工	土 工	m	30.0	袖谷地線GR裏
集水柵工			式	1	
	集水柵	B500-L500-H400	箇所	4.0	
		B500-L500-H600	〃	1.0	
		B800-L800-H1200	〃	1.0	
		B1000-L1000-H700	〃	1.0	
		B1000-L1000-H1000	〃	1.0	
		B1100-L1100-H900	〃	5.0	
		B1100-L1100-H1000	〃	1.0	
		B1100-L1100-H1300	〃	1.0	
		B1200-L1200-H1600	〃	1.0	
	集水柵蓋	B500-L500(グレーチング蓋)	枚	5.0	
		B800-L800(グレーチング蓋)	〃	1.0	
		B1000-L1000(縞鋼板蓋)	〃	2.0	
		B1100-L1100(グレーチング蓋)	〃	2.0	
		B1100-L1100(縞鋼板蓋)	〃	5.0	
		B1200-L1200(グレーチング蓋)	〃	1.0	
	側溝土留工	P 1 BF300からの取付	箇所	2.0	合流用
排水管渠工			式	1	
	管渠工	BFB0X-B800	m	19.6	
		CSB $\phi$ 600	〃	5.3	
	継足し管渠工	PK1-RC2-D600	m	0.6	

## 側溝工

## 延長調書

BF1-B300-H200

左側測点	延長	右側測点	延長
P1・P2橋脚部周り排水側溝工		No. 0 + 4.5 ~ No. 2 + 14.9	50.4
国道付近P1橋脚排水	10.0	No. 4 + 11.5 ~ No. 5 + 9.0	17.6
P2橋脚排水（横引き）	6.0	No. 5 + 9.4	6.0
P2橋脚排水（縦引き）	12.5	No. 5 + 9.8 ~ No. 7 + 10.4	40.7
土井公一畑前（縦）	11.0	No. 7 + 10.8	6.0
P2乗り入れ部	4.0	No. 7 + 11.2 ~ No. 9 + 4.1	33.0
P3橋脚排水（縦引・横引）	13.5	No. 9 + 5.2 ~ No. 9 + 12.0	6.8
		No. 9 + 12.4	6.0
		No. 9 + 12.8 ~ No. 11 + 13.6	40.9
		No. 11 + 14.0	6.0
		No. 11 + 14.4 ~ No. 12 + 10.3	16.0
小計	57.0	小計	229.4
左右合計延長			286.4

## 側溝工

## 延長調書

BF1-B800-H490

左側測点	延長	右側測点	延長
No. -1 + 19.6 ~ No. 0 + 11.4	11.8	No. 12 + 1.2 ~ No. 12 + 11.0	15.2
No. 0 + 17.4 ~ No. 2 + 13.1	35.6		
No. 3 + 19.0 ~ No. 5 + 14.4	35.2		
No. 6 + 0.4 ~ No. 7 + 6.7	26.3		
No. 8 + 2.3 ~ No. 9 + 4.1	21.7		
No. 9 + 5.4 ~ No. 9 + 18.3	12.9		
No. 10 + 9.4 ~ No. 12 + 10.3	40.8		
小計	184.3	小計	15.2
左右合計延長			199.5

側溝工

延長調書

落蓋式側溝(歩道用) B300-H500

左側測点	延長	右侧測点	延長
		No. 3 + 13.5 ~ No. 4 + 10.7	17.4
袖谷地線乗り入れ部P2橋脚前	16.0		
小計	16.0	小計	17.4
左右合計延長			33.4

暗渠側溝工

延長調書

BFBOX-B800

左 側 測 点		延 長	右 側 測 点		延 長
No. 0 + 11.4 ~	No. 0 + 17.4	6.0			
No. 2 + 13.1 ~	No. 2 + 19.1	6.0			
No. 5 + 14.4 ~	No. 6 + 0.4	6.0			
No. 7 + 6.7 ~	No. 7 + 13.8	7.0			
No. 7 + 15.3 ~	No. 8 + 2.3	7.0			
No. 9 + 18.3 ~	No. 10 + 9.4	11.0			
No. 12 + 11.8 ~	No. 12 + 18.6	6.8			
小 計		49.8	小 計		-
左 右 合 計 延 長					49.8

集水桝

箇所調書

B500-L500-H400

左側測点	個数	右侧測点	個数
		No. 5 + 9.4	1
		No. 7 + 10.8	1
		No. 9 + 12.4	1
		No. 11 + 14.0	1
小計	0	小計	4
左右合計箇所			4

集水桝

箇所調書

B500-L500-H600

左側測点	個数	右侧測点	個数
		No. 4 + 11.1	1
小計	0	小計	1
左右合計箇所			1

集水桝

箇所調書

B800-L800-H1200

左側測点	個数	右侧測点	個数
		No. 9 + 4.7	1
小計	0	小計	1
左右合計箇所			1

## 集水桝

## 箇所調書

B1000-L1000-H700

左側測点	個数	右側測点	個数
No. -1 + 18.9	1		
小計	1	小計	-
左右合計箇所			1

集水桝

箇所調書

B1000-L1000-H1000

左側測点	個数	右侧測点	個数
No. 9 + 4.7	1		
小計	1	小計	-
左右合計箇所			1

集水桝

箇所調書

B1100-L1100-H900

左 側 測 点	個 数	右 側 測 点	個 数
No. 2 + 19.8	1		
No. 3 + 18.4	1		
No. 7 + 14.5	1		
No. 12 + 11.0	1		
No. 12 + 19.4	1		
小 計	5	小 計	-
左 右 合 計 箇 所			5

集水桝

箇所調書

B1100-L1100-H1000

左側測点	個数	右侧測点	個数
		No. 2 + 15.5	1
小計	0	小計	1
左右合計箇所			1

## 集水桝

## 箇所調書

B1100-L1100-H1300

左側測点	個数	右侧測点	個数
		No. 3 + 12.7	1
小計	-	小計	1
左右合計箇所			1

集水桝

箇所調書

B1200-L1200-H1600

左側測点	個数	右侧測点	個数
		No. 12 + 11.1	1
小計	-	小計	1
左右合計箇所			1

集水柵蓋

箇所調書

B500-L500用  
(グレーチング蓋)

左側測点	枚	右侧測点	枚
		No. 4 + 11.1	1
		No. 5 + 9.4	1
		No. 7 + 10.8	1
		No. 9 + 12.4	1
		No. 11 + 14.0	1
小計	0	小計	5
左右合計枚数			5

集水柵蓋

箇所調書

B800-L800用  
(グレーチング蓋)

左側測点	枚	右侧測点	枚
		No. 9 + 4.7	1
小計	0	小計	1
左右合計枚数			1

集水柵蓋

箇所調書

B1000-L1000用  
(縞鋼板蓋)

左側測点	枚	右侧測点	枚
No. -1 + 18.9	1		
No. 9 + 4.7	1		
小計	2	小計	-
左右合計枚数			2

集水柵蓋

箇所調書

B1100-L1100用  
(グレーチング蓋)

左側測点	枚	右侧測点	枚
		No. 2 + 15.5	1
		No. 3 + 12.7	1
小計	0	小計	2
左右合計枚数			2

集水柵蓋

箇所調書

B1100-L1100用  
(縞鋼板蓋)

左側測点	個数	右側測点	個数
No. 2 + 19.8	1		
No. 3 + 18.4	1		
No. 7 + 14.5	1		
No. 12 + 11.0	1		
No. 12 + 19.4	1		
小計	5	小計	-
左右合計枚数			5

集水枘蓋

箇所調書

B1200-L1200用  
(グレーチング蓋)

左側測点	個数	右侧測点	個数
		No. 12 + 11.1	1
小計	-	小計	1
左右合計枚数			1

横断管渠工

延長調書

BFB0X-B800

左 側 測 点		延 長	右 側 測 点		延 長
No. 2 + 15.9 ~	No. 2 + 19.5	6.4			
No. 3 + 13.2 ~	No. 3 + 17.9	7.5			
No. 12 + 11.0		5.7			
小 計		19.6	小 計		0.0
左 右 合 計 延 長					19.6

横断管渠工

延長調書

CSB φ 600

左 側 測 点	延 長	右 側 測 点	延 長
No. 9 + 4.7	5.3		
小 計	5.3	小 計	0.0
左 右 合 計 延 長			5.3

継足し管渠工

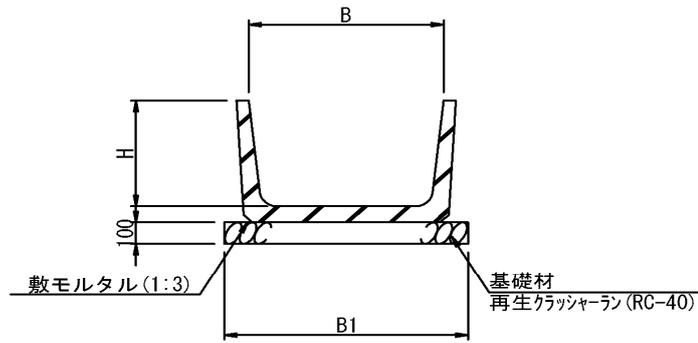
延長調書

PK1-RC2-D600

左側測点	延長	右側測点	延長
		No. 9 + 4.7	0.6
小計	0.0	小計	0.6
左右合計延長			0.6

側溝工単位数量表

(BF1-B300-H200)



寸法表

記号	B	H	B1	摘要
B300-H200	300	200	500	
B800-H490	800	490	1000	

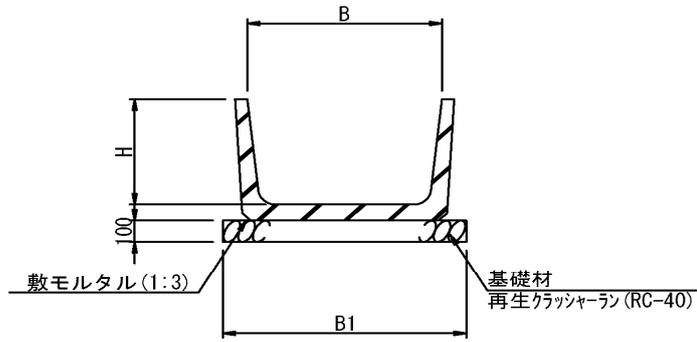
(10m当り)

項目	形状寸法	単位	数量	摘要
ベンチリューム	BF1-B300-H200	個	5	L=2.000m/個
基礎材	再生クラッシャーラン 40~0 t=0.100	m <sup>2</sup>	5.0	
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	0.09	
土工				
床掘		m <sup>3</sup>	本線計上	
埋戻し		m <sup>3</sup>	本線計上	
残土処理		m <sup>3</sup>	本線計上	
基面整正		m <sup>2</sup>	5.0	

側溝工単位数量表			(10m当り)		
項目	計	算	式	単位	数量
ベンチリウム	【BF1-B300-H200】 L= 10.000 m				
	n= 10.000 / 2.000 (m/個)	=	5.0	個	5
基礎材	【再生クラッシャーラン 40~0, t=0.100】 A= 0.500 × 10.000	=	5.00	m <sup>2</sup>	5.00
敷モルタル	【1:3】 V= 0.300 × 0.030 × 10.000	=	0.090	m <sup>3</sup>	0.090
基面整正	A= 基礎材より	=	5.00	m <sup>2</sup>	5.00

側溝工単位数量表

(BF1-B800-H490)



寸法表

記号	B	H	B1	摘要
B300-H200	300	200	500	
B800-H490	800	490	1000	

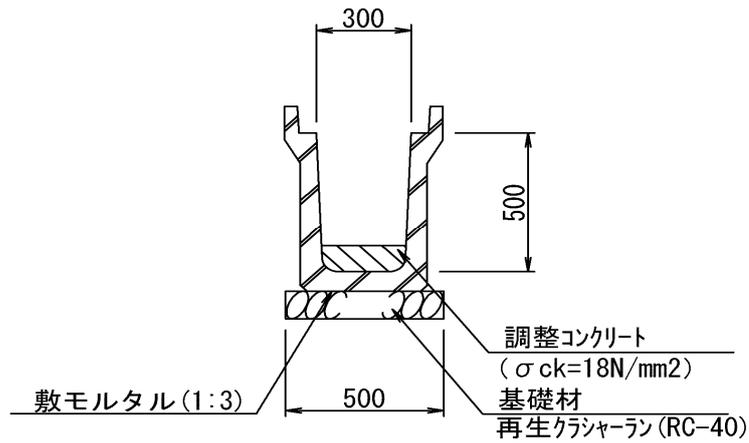
(10m当り)

項目	形状寸法	単位	数量	摘要
ベンチリューム	BF1-B800-H490	個	5	L=2.000m/個
基礎材	再生クラッシャーラン 40~0 t=0.100	m <sup>2</sup>	10.0	
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	0.24	
土工 床 掘		m <sup>3</sup>	本線計上	
埋戻し		m <sup>3</sup>	本線計上	
残土処理		m <sup>3</sup>	本線計上	
基面整正		m <sup>2</sup>	10.0	

側溝工単位数量表			(10m当り)		
項目	計	算	式	単位	数量
ベンチリウム	【BF1-B800-H490】 L= 10.000 m				
	n= 10.000 / 2.000 (m/個)	=	5.0	個	5
基礎材	【再生クラッシャーラン 40~0, t=0.100】 A= 1.000 × 10.000	=	10.00	m <sup>2</sup>	10.00
敷モルタル	【1:3】 V= 0.800 × 0.030 × 10.000	=	0.240	m <sup>3</sup>	0.240
基面整正	A= 基礎材より	=	10.00	m <sup>2</sup>	10.00

側溝工単位数量表

(落蓋式側溝B300-H500)



(10m当り)

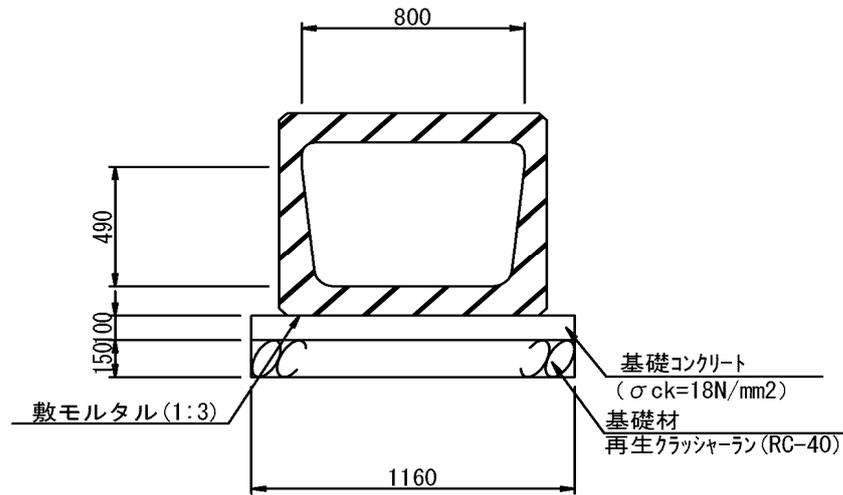
項 目	形 状 寸 法	単 位	数 量	摘 要
落蓋式側溝(歩道用)	B300-H500	個	5	L=2.000m/個
基礎材	再生クラッシャーラン 40~0 t=0.100	m <sup>2</sup>	5.0	
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	0.09	
土工 床 掘		m <sup>3</sup>	本線計上	
埋 戻 し		m <sup>3</sup>	本線計上	
残土処理		m <sup>3</sup>	本線計上	
基面整正		m <sup>2</sup>	5.0	
勾配調整コンクリート	σck=18N/mm <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	1.0	

側溝工単位数量表			(10m当り)	
項目	計 算 式	単位	数 量	
プレキャスト U型側溝	<p>【落蓋式側溝B300-H500】</p> <p>L= 10.000 m</p> <p>n= 10.000 / 2.000 (m/個) = 5.0</p>	個	5	
基礎材	<p>【再生クラッシャーラン 40~0, t=0.100】</p> <p>0.500 × 10.000 = 5.00</p>	m <sup>2</sup>	5.00	
敷モルタル	<p>【1:3】</p> <p>V= 0.300 × 0.030 × 10.000 = 0.090</p>	m <sup>3</sup>	0.090	
基面整正	<p>A= 基礎材より = 5.00</p>	m <sup>2</sup>	5.00	

項目	計 算 式	単 位	数 量
勾配調整コンクリート	<p>【<math>\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2</math>】</p> $V1 = \frac{1}{2} \times (0.045 + 0.084) \times 1.620 \times 0.300 = 0.031$ $V2 = \frac{1}{2} \times (0.084 + 0.187) \times 5.010 \times 0.300 = 0.204$ $V3 = \frac{1}{2} \times (0.187 + 0.248) \times 4.180 \times 0.300 = 0.273$ $V4 = \frac{1}{2} \times (0.248 + 0.300) \times 6.550 \times 0.300 = 0.538$ $\Sigma V = 1.046$	$\text{m}^3$	1.0

側溝工単位数量表

(BFBOX-B800)



(10m当り)

項 目	形 状 寸 法	単 位	数 量	摘 要
ベンチボックス	BFBOX-B800	個	10	L=1.000m/個
基礎材	再生クラッシャーラン 40~0 t=0.150	m <sup>2</sup>	11.6	
基礎コンクリート	σck=18N/mm <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	1.2	
基礎コンクリート型枠		m <sup>2</sup>	2.0	
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	0.29	
土工 床 掘		m <sup>3</sup>	本線計上	
埋 戻 し		m <sup>3</sup>	本線計上	
残土処理		m <sup>3</sup>	本線計上	
基面整正		m <sup>2</sup>	11.6	

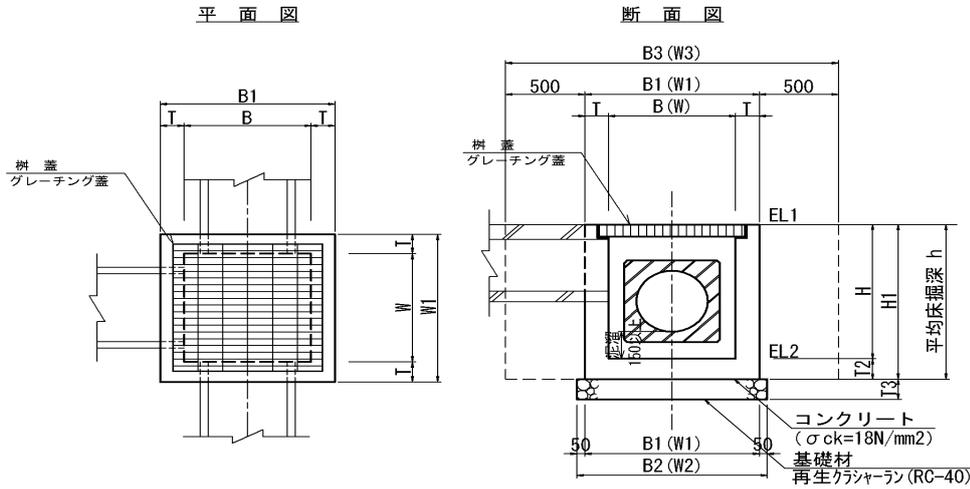
側溝工単位数量表			(10m当り)		
項目	計	算	式	単位	数量
ベンチリウム	【BFBOX-B800】 L= 10.000 m				
	n= 10.000 / 1.000 (m/個)	=	10.0	個	10
基礎材	【再生クラッシャーラン 40~0, t=0.150】 A= 1.160 × 10.000	=	11.60	m <sup>2</sup>	11.60
基礎コンクリート	【σ <sub>ck</sub> =18N/mm <sup>2</sup> 】 V= 1.160 × 0.100 × 10.000	=	1.160	m <sup>3</sup>	1.160
基礎コンクリート型枠	A= 0.100 × 10.000 × 2	=	2.000	m <sup>2</sup>	2.000
敷モルタル	【1:3】 V= 0.960 × 0.030 × 10.000	=	0.288	m <sup>3</sup>	0.288
基面整正	A= 基礎材より	=	11.60	m <sup>2</sup>	11.60



集水樹 ( B 500 × W 500 × H 400 )

数量計算書

1ヶ所 当り



内幅	B	500
内幅	W	500
内高	H	400
外幅-1	B1	800
外幅-2	W1	800
外高-1	H1	550
壁厚	T	150
底盤厚	T2	150
基礎幅	B2	900
基礎幅	W2	900
基礎厚	T3	150
平均掘削深	h	550
掘削幅	B3	1800
掘削幅	W3	1800

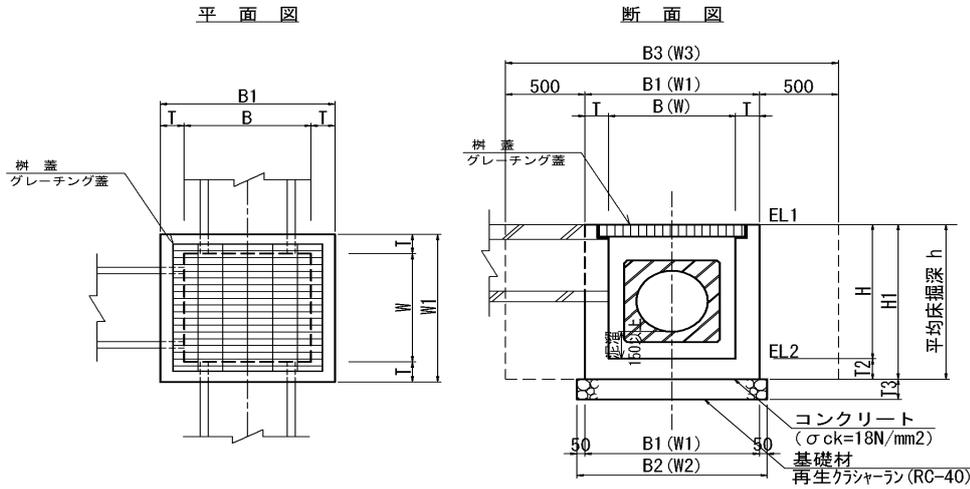
名称	区分	算式	数量	摘要
〈本土工〉				
躯体コンクリート		$V = 0.800 \times 0.800 \times 0.550$ $- 0.500 \times 0.500 \times 0.400$	$= 0.3 \text{ m}^3$	
躯体型枠		$A = ( 0.800 \times 0.550$ $+ 0.500 \times 0.550 ) \times 4$	$= 2.9 \text{ m}^2$	
基礎材	(RC-40)	$A = 0.900 \times 0.900$	$= 0.8 \text{ m}^2$	
	t= 150			
グレーチング蓋		N= 車道用(受枠共) 500 × 500 用	= 0 枚	
		N= 1 軽荷重用(受枠共) 500 × 500 用	= 1 枚	
		N= - 法尻用(受枠共) 500 × 500 用	= - 枚	
〈土工〉				
床掘		$V = 1.800 \times 1.800 \times 0.550$ $+ 0.900 \times 0.900 \times 0.150$	$= 1.9 \text{ m}^3$	
埋戻し		$V = 1.9 - 0.5$	$1.4 \text{ m}^3$	
残土		$V1 = 0.800 \times 0.800 \times 0.550$ $V2 = 0.900 \times 0.900 \times 0.150$	$= 0.35$ $0.5 \text{ m}^3$	
基面整正		$A = 0.900 \times 0.900$	$= 0.8 \text{ m}^2$	



集水樹 ( B 500 × W 500 × H 600 )

数量計算書

1ヶ所 当り



内幅	B	500
内幅	W	500
内高	H	600
外幅-1	B1	800
外幅-2	W1	800
外高-1	H1	750
壁厚	T	150
底盤厚	T2	150
基礎幅	B2	900
基礎幅	W2	900
基礎厚	T3	150
平均掘削深	h	750
掘削幅	B3	1800
掘削幅	W3	1800

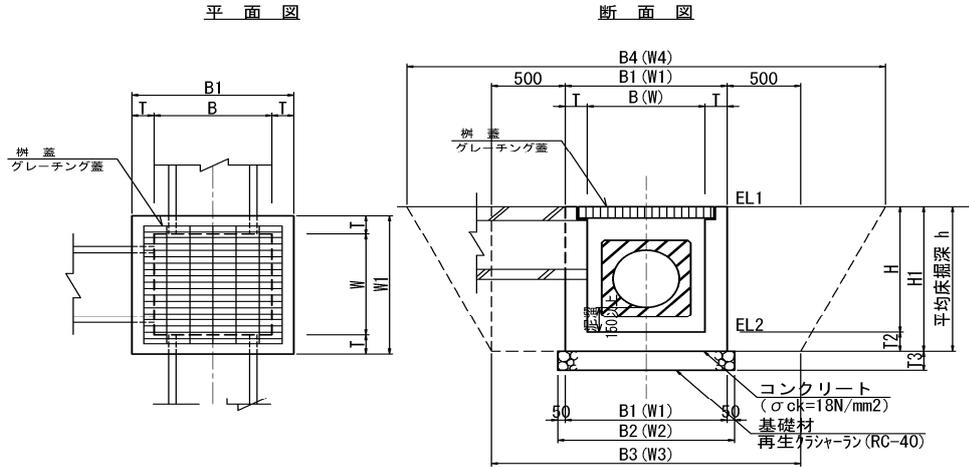
名称	区分	算式	数量	摘要
〈本體工〉				
躯体コンクリート		$V = 0.800 \times 0.800 \times 0.750$ $- 0.500 \times 0.500 \times 0.600$	$= 0.3 \text{ m}^3$	
躯体型枠		$A = ( 0.800 \times 0.750$ $+ 0.500 \times 0.750 ) \times 4$	$= 3.9 \text{ m}^2$	
調整コンクリート	t= 150	$V = 0.500 \times 0.500 \times 0.150$	$= 0.04 \text{ m}^3$	
基礎材	(RC-40) t= 150	$A = 0.900 \times 0.900$	$= 0.8 \text{ m}^2$	
グレーチング蓋		N= 車道用(受枠共) 500 × 500 用	= 0 枚	
		N= 1 軽荷重用(受枠共) 500 × 500 用	= 1 枚	
		N= - 法尻用(受枠共) 500 × 500 用	= - 枚	
〈土 工〉				
床掘		$V = 1.800 \times 1.800 \times 0.750$ $+ 0.900 \times 0.900 \times 0.150$	$= 2.6 \text{ m}^3$	
埋戻し		$V = 2.6 - 0.6$	$2.0 \text{ m}^3$	
残土		$V1 = 0.800 \times 0.800 \times 0.750$	$= 0.48$	
		$V2 = 0.900 \times 0.900 \times 0.150$	$= 0.12$	$0.6 \text{ m}^3$
基面整正		$A = 0.900 \times 0.900$	$= 0.8 \text{ m}^2$	



集水樹 ( B 800 × W 800 × H 1200 )

数量計算書

1ヶ所 当り



内幅	B	800
内幅	W	800
内高	H	1200
外幅-1	B1	1200
外幅-2	W1	1200
外高-1	H1	1350
壁厚	T	200
底盤厚	T2	150
基礎幅	B2	1300
基礎幅	W2	1300
基礎厚	T3	200
平均掘削深	h	1350
掘削幅	B3	2200
掘削幅	W3	2200
掘削幅	B4	3550
掘削幅	W4	3550

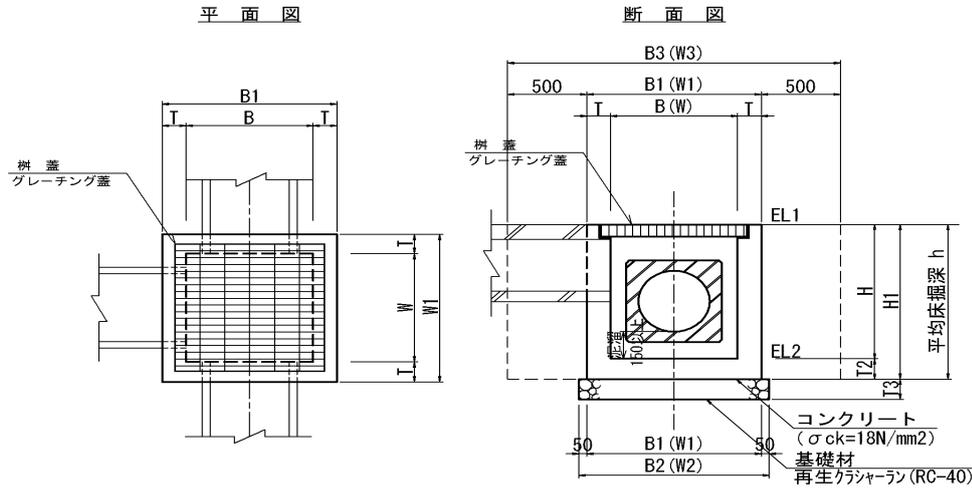
名称	区分	算式	数量	摘要
〈本體工〉				
躯体コンクリート		$V = 1.200 \times 1.200 \times 1.350 - 0.800 \times 0.800 \times 1.200$	$= 1.2 \text{ m}^3$	
躯体型枠		$A = ( 1.200 \times 1.350 + 0.800 \times 1.350 ) \times 4$	$= 10.8 \text{ m}^2$	
基礎材	(RC-40)	$A = 1.300 \times 1.300$	$= 1.7 \text{ m}^2$	
	t= 200			
グレーチング蓋		N= 車道用(受枠共) 800 × 800 用	= 0 枚	
		N= 1 軽荷重用(受枠共) 800 × 800 用	= 1 枚	
		N= - 法尻用(受枠共) 800 × 800 用	= - 枚	
足掛金具	φ19	N= 3	= 3 本	
〈土 工〉				
床掘		$V = ( 2.200 \times 2.200 + 3.550 \times 3.550 ) \times 1/2 \times 1.350 + 1.300 \times 1.300 \times 0.200$	$= 12.1 \text{ m}^3$	
埋戻し		$V = 12.1 - 2.3$	$= 9.8 \text{ m}^3$	
残土		$V1 = 1.200 \times 1.200 \times 1.350 = 1.94$ $V2 = 1.300 \times 1.300 \times 0.200 = 0.34$	$2.3 \text{ m}^3$	
基面整正		$A = 1.300 \times 1.300$	$= 1.7 \text{ m}^2$	



集水樹 ( B 1000 × W 1000 × H 700 )

数量計算書

1ヶ所 当り



内幅	B	1000
内幅	W	1000
内高	H	700
外幅-1	B1	1300
外幅-2	W1	1300
外高-1	H1	850
壁厚	T	150
底盤厚	T2	150
基礎幅	B2	1400
基礎幅	W2	1400
基礎厚	T3	150
平均掘削深	h	850
掘削幅	B3	2300
掘削幅	W3	2300

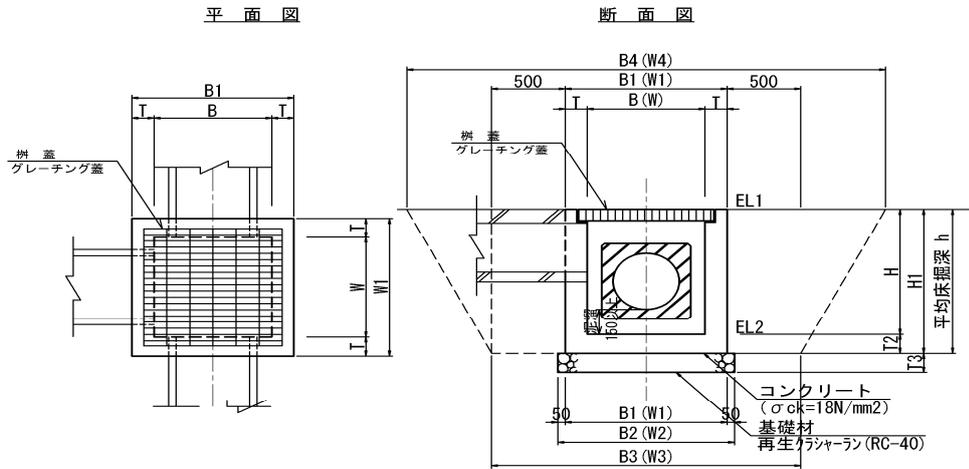
名称	区分	算式	数量	摘要
〈本體工〉				
躯体コンクリート		$V = 1.300 \times 1.300 \times 0.850$ $- 1.000 \times 1.000 \times 0.700$	$= 0.7 \text{ m}^3$	
躯体型枠		$A = ( 1.300 \times 0.850$ $+ 1.000 \times 0.850 ) \times 4$	$= 7.8 \text{ m}^2$	
基礎材	(RC-40)	$A = 1.400 \times 1.400$	$= 2.0 \text{ m}^2$	
	t= 150			
縞鋼板蓋		N= - 車道用(受枠共) 1000 × 1000 用	= - 枚	
		N= - 軽荷重用(受枠共) 1000 × 1000 用	= - 枚	
		N= 1 法尻用(受枠共) 1000 × 1000 用	= 1 枚	
	縞鋼板	$W = 1.3 \times 1.3 \times 36.99$	$= 62.51$	
	山形鋼	$W = ( 0.99 \times 2 + 0.89 \times 4 )$ $\times 3.06$	$= 16.95$	
	手掛け鉄筋	$W = 0.55 \times 4 \times 0.995$	$= 2.19$	81.7 kg
				40.8 kg 1枚当り
〈土 工〉				
床掘		$V = 2.300 \times 2.300 \times 0.850$ $+ 1.400 \times 1.400 \times 0.150$	$= 4.8 \text{ m}^3$	
埋戻し		$V = 4.8 - 1.7$	$= 3.1 \text{ m}^3$	
残土		$V1 = 1.300 \times 1.300 \times 0.850$	$= 1.44$	
		$V2 = 1.400 \times 1.400 \times 0.150$	$= 0.29$	1.7 m <sup>3</sup>
基面整正		$A = 1.400 \times 1.400$	$= 2.0 \text{ m}^2$	



集水枳 ( B 1000 × W 1000 × H 1000 )

数量計算書

1ヶ所 当り



内幅	B	1000
内幅	W	1000
内高	H	1000
外幅-1	B1	1300
外幅-2	W1	1300
外高-1	H1	1150
壁厚	T	150
底盤厚	T2	150
基礎幅	B2	1400
基礎幅	W2	1400
基礎厚	T3	150
平均掘削深	h	1150
掘削幅	B3	2300
掘削幅	W3	2300
掘削幅	B4	3450
掘削幅	W4	3450

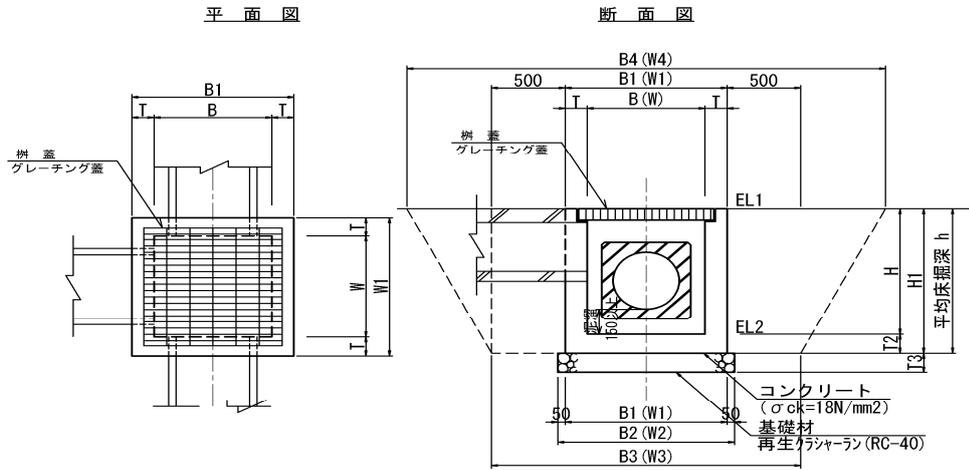
名称	区分	算式	数量	摘要
〈本土工〉				
躯体コンクリート		$V = 1.300 \times 1.300 \times 1.150 - 1.000 \times 1.000 \times 1.000$	$= 0.9 \text{ m}^3$	
躯体型枠		$A = ( 1.300 \times 1.150 + 1.000 \times 1.150 ) \times 4$	$= 10.6 \text{ m}^2$	
基礎材	(RC-40)	$A = 1.400 \times 1.400$	$= 2.0 \text{ m}^2$	
	t= 150			
縞鋼板蓋		N= - 車道用(受枠共) 1000 × 1000 用	= - 枚	
		N= - 軽荷重用(受枠共) 1000 × 1000 用	= - 枚	
		N= 1 法尻用(受枠共) 1000 × 1000 用	= 1 枚	
	縞鋼板	$W = 1.3 \times 1.3 \times 36.99$	$= 62.51$	
	山形鋼	$W = ( 0.99 \times 2 + 0.89 \times 4 ) \times 3.06$	$= 16.95$	
	手掛け鉄筋	$W = 0.55 \times 4 \times 0.995$	$= 2.19$	81.7 kg
				40.8 kg 1枚当り
足掛金具	φ19	N= 2	= 2 本	
〈土工〉				
床掘		$V = ( 2.300 \times 2.300 + 3.450 \times 3.450 ) \times 1/2 \times 1.150$	$+ 1.400 \times 1.400 \times 0.150$	$= 10.2 \text{ m}^3$
埋戻し		$V = 10.2 - 2.2$	$= 8.0 \text{ m}^3$	
残土		$V1 = 1.300 \times 1.300 \times 1.150$	$= 1.94$	
		$V2 = 1.400 \times 1.400 \times 0.150$	$= 0.29$	2.2 m <sup>3</sup>
基面整正		$A = 1.400 \times 1.400$	$= 2.0 \text{ m}^2$	



集水樹 ( B 1100 × W 1100 × H 900 )

数量計算書

1ヶ所 当り



内幅	B	1100
内幅	W	1100
内高	H	900
外幅-1	B1	1400
外幅-2	W1	1400
外高-1	H1	1050
壁厚	T	150
底盤厚	T2	150
基礎幅	B2	1500
基礎幅	W2	1500
基礎厚	T3	150
平均掘削深	h	1050
掘削幅	B3	2400
掘削幅	W3	2400
掘削幅	B4	3450
掘削幅	W4	3450

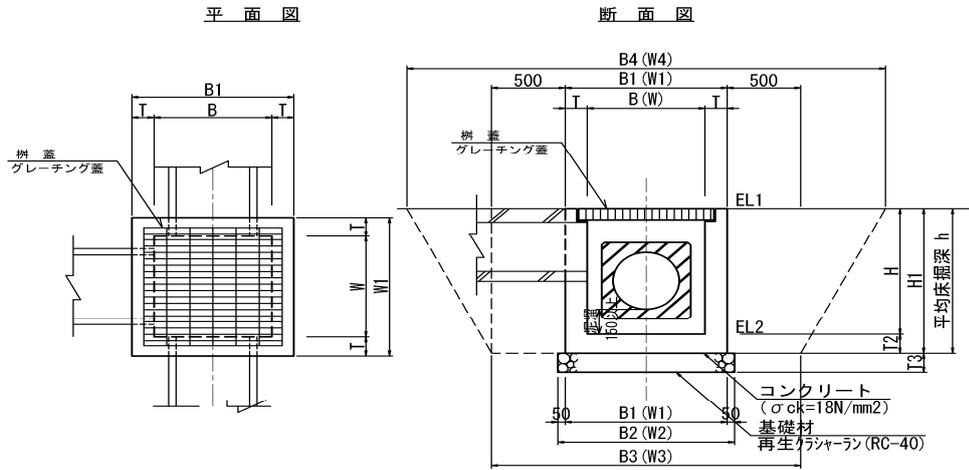
名称	区分	算式	数量	摘要
〈本體工〉				
躯体コンクリート		$V = 1.400 \times 1.400 \times 1.050$ $- 1.100 \times 1.100 \times 0.900$	$= 1.0$	$m^3$
躯体型枠		$A = ( 1.400 \times 1.050$ $+ 1.100 \times 1.050 ) \times 4$	$= 10.5$	$m^2$
基礎材	(RC-40)	$A = 1.500 \times 1.500$	$= 2.3$	$m^2$
	t= 150			
縞鋼板蓋		N= - 車道用(受枠共) 1100 × 1100 用	= -	枚
		N= - 軽荷重用(受枠共) 1100 × 1100 用	= -	枚
		N= 1 法尻用(受枠共) 1100 × 1100 用	= 1	枚
	縞鋼板	$W = 1.4 \times 1.4 \times 36.99$	$= 72.50$	
	山形鋼	$W = ( 1.09 \times 2 + 0.99 \times 4 )$ $\times 3.06$	$= 18.79$	
	手掛け鉄筋	$W = 0.55 \times 4 \times 0.995$	$= 2.19$	93.5 kg
				46.7 kg 1枚当り
〈土 工〉				
床掘		$V = ( 2.400 \times 2.400 + 3.450 \times 3.450$ $\times 1/2 \times 1.050$ $+ 1.500 \times 1.500 \times 0.150$	$= 9.6$	$m^3$
埋戻し		$V = 9.6 - 2.4$	$= 7.2$	$m^3$
残土		$V1 = 1.400 \times 1.400 \times 1.050$	$= 2.06$	
		$V2 = 1.500 \times 1.500 \times 0.150$	$= 0.34$	$2.4 m^3$
基面整正		$A = 1.500 \times 1.500$	$= 2.3$	$m^2$



集水樹 ( B 1100 × W 1100 × H 1000 )

数量計算書

1ヶ所 当り



内幅	B	1100
内幅	W	1100
内高	H	1000
外幅-1	B1	1400
外幅-2	W1	1400
外高-1	H1	1150
壁厚	T	150
底盤厚	T2	150
基礎幅	B2	1500
基礎幅	W2	1500
基礎厚	T3	150
平均掘削深	h	1150
掘削幅	B3	2400
掘削幅	W3	2400
掘削幅	B4	3550
掘削幅	W4	3550

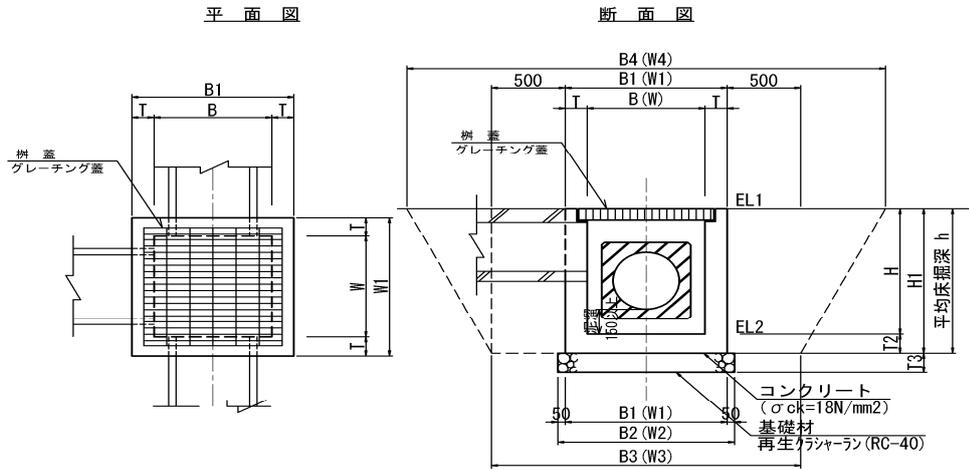
名称	区分	算式	数量	摘要
〈本體工〉				
躯体コンクリート		$V = 1.400 \times 1.400 \times 1.150$ $- 1.100 \times 1.100 \times 1.000$	$= 1.0 \text{ m}^3$	
躯体型枠		$A = ( 1.400 \times 1.150$ $+ 1.100 \times 1.150 ) \times 4$	$= 11.5 \text{ m}^2$	
基礎材	(RC-40)	$A = 1.500 \times 1.500$	$= 2.3 \text{ m}^2$	
	t= 150			
グレーチング蓋		N= 1 車道用(受枠共) 1100 × 1100 用	= 1 枚	
		N= - 軽荷重用(受枠共) 1100 × 1100 用	= - 枚	
		N= - 法尻用(受枠共) 1100 × 1100 用	= - 枚	
足掛金具	φ19	N= 2	= 2 本	
〈土 工〉				
床掘		$V = ( 2.400 \times 2.400 + 3.550 \times 3.550$ $\times 1/2 \times 1.150$ $+ 1.500 \times 1.500 \times 0.150$	$= 10.9 \text{ m}^3$	
埋戻し		$V = 10.9 - 2.6$	$= 8.3 \text{ m}^3$	
残土		$V1 = 1.400 \times 1.400 \times 1.150$ $V2 = 1.500 \times 1.500 \times 0.150$	$= 2.25$ $= 0.34$ $2.6 \text{ m}^3$	
基面整正		$A = 1.500 \times 1.500$	$= 2.3 \text{ m}^2$	



集水樹 ( B 1100 × W 1100 × H 1300 )

数量計算書

1ヶ所 当り



内幅	B	1100
内幅	W	1100
内高	H	1300
外幅-1	B1	1500
外幅-2	W1	1500
外高-1	H1	1450
壁厚	T	200
底盤厚	T2	150
基礎幅	B2	1600
基礎幅	W2	1600
基礎厚	T3	200
平均掘削深	h	1450
掘削幅	B3	2500
掘削幅	W3	2500
掘削幅	B4	3950
掘削幅	W4	3950

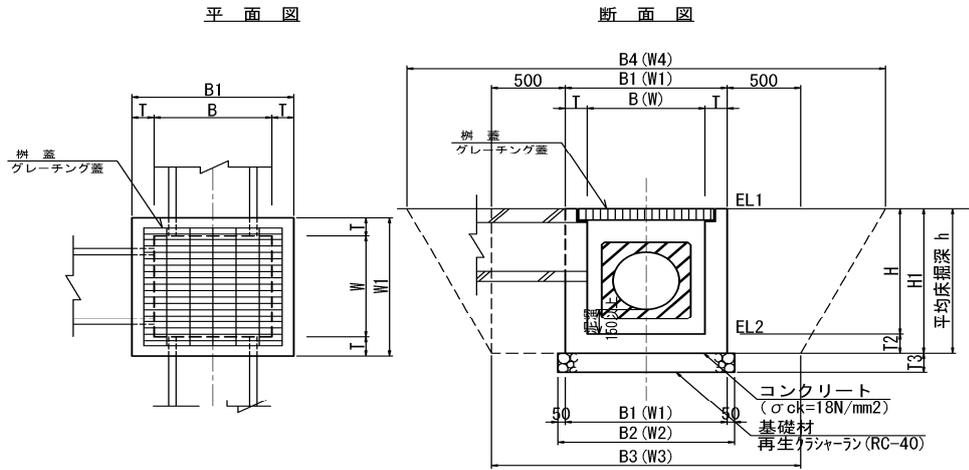
名称	区分	算式	数量	摘要
〈本體工〉				
躯体コンクリート		$V = 1.500 \times 1.500 \times 1.450$ $- 1.100 \times 1.100 \times 1.300 =$	1.7 m <sup>3</sup>	
躯体型枠		$A = ( 1.500 \times 1.450$ $+ 1.100 \times 1.450 ) \times 4 =$	15.1 m <sup>2</sup>	
基礎材	(RC-40)	$A = 1.600 \times 1.600 =$	2.6 m <sup>2</sup>	
	t= 200			
グレーチング蓋		N= 1 車道用(受枠共) 1100 × 1100 用 =	1 枚	
		N= - 軽荷重用(受枠共) 1100 × 1100 用 =	- 枚	
		N= - 法尻用(受枠共) 1100 × 1100 用 =	- 枚	
足掛金具	φ19	N= 3 =	3 本	
〈土 工〉				
床掘		$V = ( 2.500 \times 2.500 + 3.950 \times 3.950$ $\times 1/2 \times 1.450$ $+ 1.600 \times 1.600 \times 0.200 =$	16.4 m <sup>3</sup>	
埋戻し		$V = 16.4 - 3.8 =$	12.6 m <sup>3</sup>	
残土		$V1 = 1.500 \times 1.500 \times 1.450 = 3.26$ $V2 = 1.600 \times 1.600 \times 0.200 = 0.51$	3.8 m <sup>3</sup>	
基面整正		$A = 1.600 \times 1.600 =$	2.6 m <sup>2</sup>	



集水樹 ( B 1200 × W 1200 × H 1600 )

数量計算書

1ヶ所 当り

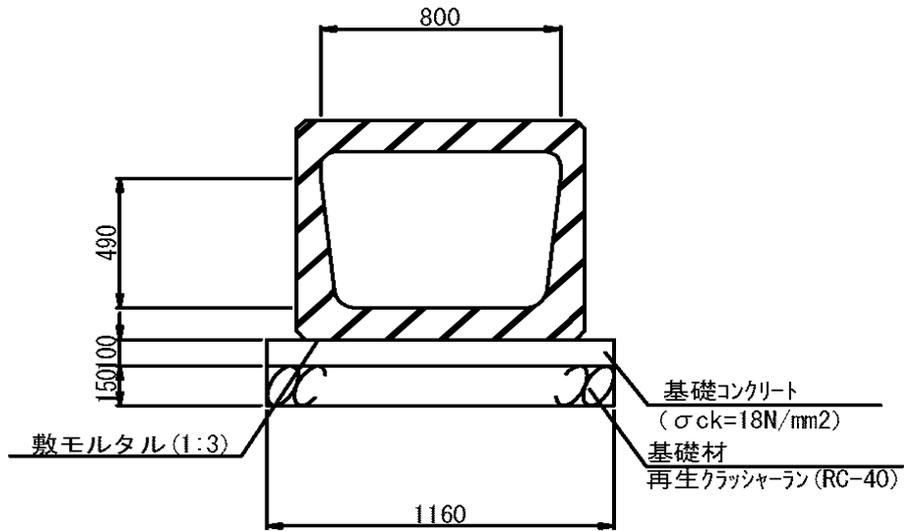


内幅	B	1200
内幅	W	1200
内高	H	1600
外幅-1	B1	1600
外幅-2	W1	1600
外高-1	H1	1750
壁厚	T	200
底盤厚	T2	150
基礎幅	B2	1700
基礎幅	W2	1700
基礎厚	T3	200
平均掘削深	h	1750
掘削幅	B3	2600
掘削幅	W3	2600
掘削幅	B4	4350
掘削幅	W4	4350

名称	区分	算式	数量	摘要
〈本體工〉				
躯体コンクリート		$V = 1.600 \times 1.600 \times 1.750$ $- 1.200 \times 1.200 \times 1.600 =$	2.2 m <sup>3</sup>	
躯体型枠		$A = ( 1.600 \times 1.750$ $+ 1.200 \times 1.750 ) \times 4 =$	19.6 m <sup>2</sup>	
基礎材	(RC-40)	$A = 1.700 \times 1.700 =$	2.9 m <sup>2</sup>	
	t= 200			
グレーチング蓋		N= 車道用(受枠共) 1200 × 1200 用 =	0 枚	
		N= 1 軽荷重用(受枠共) 1200 × 1200 用 =	1 枚	
		N= - 法尻用(受枠共) 1200 × 1200 用 =	- 枚	
足掛金具	φ19	N= 4 =	4 本	
〈土 工〉				
床掘		$V = ( 2.600 \times 2.600 + 4.350 \times 4.350$ $\times 1/2 \times 1.750$ $+ 1.700 \times 1.700 \times 0.200 =$	23.1 m <sup>3</sup>	
埋戻し		$V = 23.1 - 5.1 =$	18.0 m <sup>3</sup>	
残土		$V1 = 1.600 \times 1.600 \times 1.750 = 4.48$ $V2 = 1.700 \times 1.700 \times 0.200 = 0.58$	5.1 m <sup>3</sup>	
基面整正		$A = 1.700 \times 1.700 =$	2.9 m <sup>2</sup>	

横断管渠工数量表

BFB0X-B800



(10m当り)

項目	形状寸法	単位	数量	摘要
管渠本体		本	10.0	BFB0X-B800
基礎材	再生クラッシュガラス 40~0 t=0.150	m <sup>2</sup>	11.6	
基礎コンクリート	σck=18N/mm <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	1.16	
基礎コンクリート型枠		m <sup>2</sup>	2.0	
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	0.29	
(土工)				
床掘		m <sup>3</sup>	15.46	
埋戻し	D	m <sup>3</sup>	6.80	
残土処理		m <sup>3</sup>	8.66	
基面整正		m <sup>2</sup>	11.6	

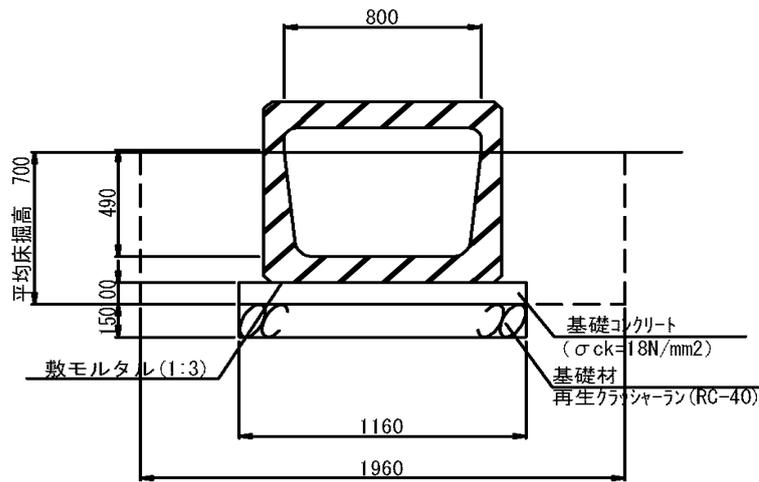
排水管渠工数量表		BFBOX-B800		(10m当り)	
項目	計 算 式			単位	数 量
管渠本体	<b>【BFBOX-B800】</b> $L = 10.000 \text{ m}$  $n = 10.0 / 1.000 \text{ (m/本)}$			本	10.0
基礎材	<b>【再生クラッシャーラン 40~0、t=0.150】</b> $A = 1.160 \times 10.000 = 11.60$			m <sup>2</sup>	11.60
基礎コンクリート	<b>【σ<sub>ck</sub>=18N/mm<sup>2</sup>】</b> $V = 1.160 \times 0.100 \times 10.000 = 1.160$			m <sup>3</sup>	1.160
基礎コンクリート型枠	$A = 0.100 \times 2 \times 10.000 = 2.00$			m <sup>2</sup>	2.00
敷モルタル	<b>【1:3】</b> $V = 0.960 \times 0.030 \times 10.000 = 0.288$			m <sup>3</sup>	0.288

排水管渠工数量表

BFB0X-B800

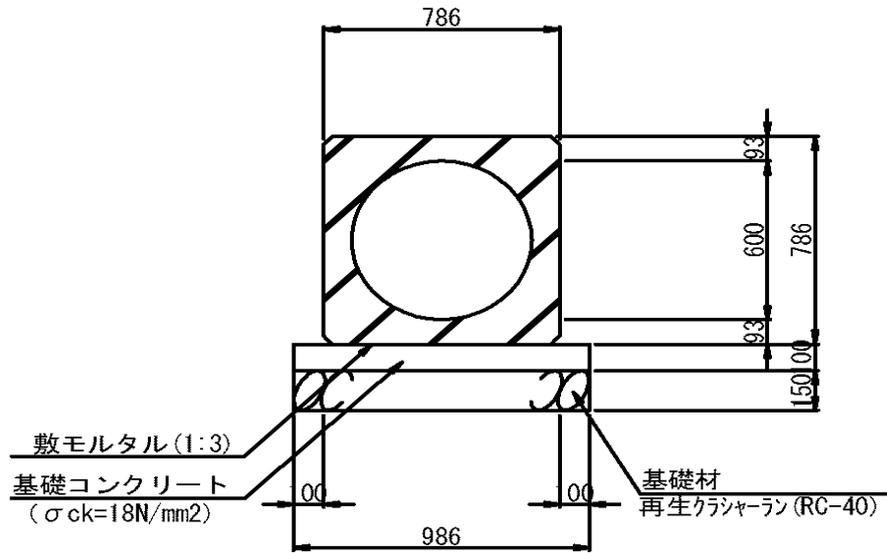
(10m当り)

項目	計 算 式	単位	数 量
(土工) 床掘	$V = ( 1.960 \times 0.700 + 1.160 \times 0.150 ) \times 10.000 =$	$m^3$	15.46
埋戻し	【D】 $V = 15.46 - 8.66 =$	$m^3$	6.80
残土処理	$V1 = 0.960 \times 0.600 \times 10.00 =$ $V2 =$ 基礎コンクリートより $=$ $V3 = 11.60 \times 0.150$ (基礎材) $=$	$m^3$     $\Sigma V = m^3$	     8.66
基面整正	A= 基礎材より $=$	$m^3$	11.60



横断管渠工数量表

CSB φ 600



(10m当り)

項目	形状寸法	単位	数量	摘要
管渠本体		本	4.2	CSB φ 600
基礎材	再生クラッシュラン 40~0 t=0.150	m <sup>2</sup>	9.9	
基礎コンクリート	σck=18N/mm <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	0.99	
基礎コンクリート型枠		m <sup>2</sup>	2.0	
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	0.24	
(土工)				
床掘		m <sup>3</sup>	17.55	
埋戻し	D	m <sup>3</sup>	8.90	
残土処理		m <sup>3</sup>	8.65	
基面整正		m <sup>2</sup>	9.9	

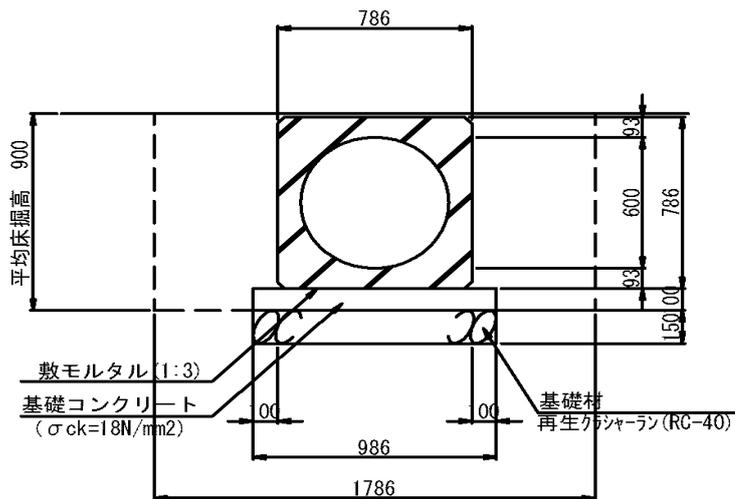
排水管渠工数量表		CSB φ 600		(10m当り)	
項目	計 算 式			単位	数 量
管渠本体	<b>【CSB φ 600】</b> $L = 10.000 \text{ m}$  $n = 10.0 / 2.400 \text{ (m/本)}$			本	4.2
基礎材	<b>【再生クラッシャーラン 40~0、t=0.150】</b> $A = 0.986 \times 10.000 = 9.86$			m <sup>2</sup>	9.86
基礎コンクリート	<b>【σ<sub>ck</sub>=18N/mm<sup>2</sup>】</b> $V = 0.986 \times 0.100 \times 10.000 = 0.986$			m <sup>3</sup>	0.986
基礎コンクリート型枠	$A = 0.100 \times 2 \times 10.000 = 2.00$			m <sup>2</sup>	2.00
敷モルタル	<b>【1:3】</b> $V = 0.786 \times 0.030 \times 10.000 = 0.236$			m <sup>3</sup>	0.236

排水管渠工数量表

CSB φ 600

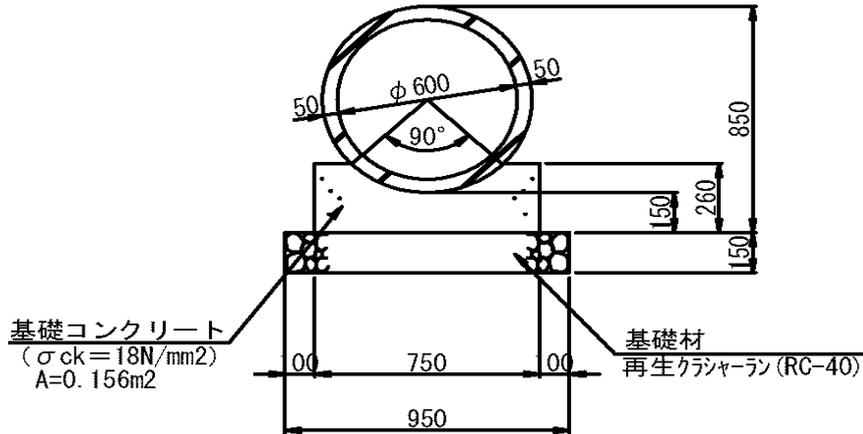
(10m当り)

項目	計 算 式	単 位	数 量
(土工) 床掘	$V = ( 1.786 \times 0.900 + 0.986 \times 0.150 ) \times 10.000 =$	$m^3$	17.55
埋戻し	【D】 $V = 17.55 - 8.65 =$	$m^3$	8.90
残土処理	$V1 = 0.786 \times 0.786 \times 10.00 =$ $V2 = \text{基礎コンクリートより} =$ $V3 = 9.860 \times 0.150 =$ (基礎材)	$m^3$	8.65
基礎整正	$A = \text{基礎材より} =$	$m^3$	9.86



横断管渠工数量表

PK1-RC2-D600



(10m当り)

項目	形状寸法	単位	数量	摘要
管渠本体		本	4.1	PK1-RC2-D600
基礎材	再生クラッシャーラン 40~0 t=0.150	m <sup>2</sup>	9.5	
基礎コンクリート	$\sigma_{ck} = 18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	1.56	
基礎コンクリート型枠		m <sup>2</sup>	5.2	
(土工)				
床掘		m <sup>3</sup>	16.30	
埋戻し	D	m <sup>3</sup>	9.46	
残土処理		m <sup>3</sup>	6.84	
基面整正		m <sup>2</sup>	9.5	

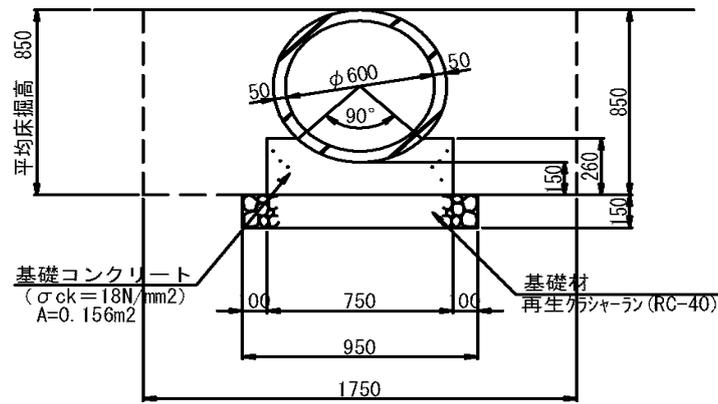
排水管渠工数量表		PK1-RC2-D600		(10m当り)	
項目	計 算 式			単位	数 量
管渠本体	【PK1-RC2-D600】 $L = 10.000 \text{ m}$  $n = 10.0 / 2.430 \text{ (m/本)}$			本	4.1
基礎材	【再生クラッシャーラン 40~0、t=0.150】 $A = 0.950 \times 10.000 = 9.50$			m <sup>2</sup>	9.50
基礎コンクリート	【σ <sub>ck</sub> =18N/mm <sup>2</sup> 】 $V = 0.156 \times 10.000 = 1.560$ <small>(CADより計測)</small>			m <sup>3</sup>	1.560
基礎コンクリート型枠	$A = 0.260 \times 2 \times 10.000 = 5.20$			m <sup>2</sup>	5.20

排水管渠工数量表

PK1-RG2-D600

(10m当り)

項目	計 算 式	単位	数 量
(土工) 床掘	$V = ( 1.750 \times 0.850 + 0.950 \times 0.150 ) \times 10.000 =$	$m^3$	16.30
埋戻し	【D】 $V = 16.30 - 6.84 =$	$m^3$	9.46
残土処理	$V1 = 1/4 \times 0.700 \times 0.700 \times \pi \times 10.000 =$ $V2 = \text{基礎コンクリートより} =$ $V3 = 9.500 \times 0.150 =$ <small>(基礎材)</small>	$m^3$	6.84
基面整正	A = 基礎材より =	$m^3$	9.50





巻立てコンクリート数量表

項目	計 算 式	単位	数 量
基礎材	<p>【RC-40、t=0.150】</p> $A = 1.100 \times 0.300 = 0.33$	m <sup>2</sup>	0.33
コンクリート	<p>【σ<sub>ck</sub>=18N/mm<sup>2</sup>】</p> $V = (1.000 \times 1.000 - \frac{1}{4} \times \pi \times 0.700 \times 0.700) \times 0.300 = 0.185$	m <sup>3</sup>	0.185
コンクリート型枠	$A = 1.000 \times 2 \times 0.300 + 1.000 \times 2 \times 1.000 - \frac{1}{4} \times \pi \times 0.700^2 \times 2 = 1.83$	m <sup>2</sup>	1.83
基面整正	$A = \text{基礎材より} = 0.33$	m <sup>2</sup>	0.33

## 6. 防護柵工



車止め工

箇所調書

左側測点	本	右侧測点	本
		No. 0 + 4.5 ~ No. 2 + 14.8	26.0
		No. 3 + 13.3 ~ No. 12 + 10.3	89.0
小計	-	小計	115.0
左右合計本数			115.0

## 車止め基礎ブロック

一本当たり

種 別	算 式	数 量
本体 基礎ブロック	$250 \times 250 \times 250$	= 1.0 個
基礎砕石 RC-40	t=10cm $0.40 \times 0.40$	= 0.20 m <sup>2</sup>
基面整正	$0.40 \times 0.40$	= 0.20 m <sup>2</sup>
床堀	$0.90 \times 0.90 \times 0.40 + 0.40 \times 0.40 \times 0.10$	= 0.34 m <sup>3</sup>
埋戻し	$0.34 - 0.05$	= 0.29 m <sup>3</sup>
残土	$0.30 \times 0.30 \times 0.40 + 0.40 \times 0.40 \times 0.10$	= 0.05 m <sup>3</sup>

## 7. 乗入工



乗 入 工

箇所調書

W=4.0m

左 側 測 点		箇 所	右 側 測 点		箇 所
No. 0 + 11.6 ~	No. 0 + 15.6	1.0			
No. 2 + 13.4 ~	No. 2 + 17.4	1.0			
No. 5 + 14.3 ~	No. 5 + 18.4	1.0			
No. 7 + 9.5 ~	No. 7 + 13.5	1.0			
No. 7 + 15.7 ~	No. 7 + 19.7	1.0			
No. 12 + 13.2 ~	No. 12 + 17.2	1.0	不陸整正 延 長 幅員m 箇所		面積 m2
			4 * 4.0 6 = 96.0		96.0
小 計		6.0	小 計		
左 右 合 計 箇 所					6.0

乗 入 工

箇所調書

W=8.0m

左 側 測 点	箇 所	右 側 測 点	箇 所
No. 9 + 18.5 ~ No. 10 + 6.5	1.0		
		不陸整正 延	
		長 幅員m      箇所	面積 m <sup>2</sup>
		4 * 8.0      1 = 32.0	32.0
小 計	1.0	小 計	
左 右 合 計 箇 所			1.0

## 8. 構造物撤去工

仮設排水路撤去工

## 既設排水路撤去工 集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
道路施設撤去工			式	1	
	排水管渠撤去	樹脂ハ <sup>°</sup> イ <sup>°</sup> φ400	m	71.0	
	終点部土工		m	11.0	
		床堀	m <sup>3</sup>	128.2	10m当たり計上
		埋め戻し	m <sup>3</sup>	138.6	10m当たり計上
		不足土	m <sup>3</sup>	10.0	10m当たり計上
既設側溝撤去			式		
	U型側溝	800 x 490 x 2000		209.2	全延長
			m	157.5	
	U型側溝 開渠	800 x 490 x 2000	m	99.5	再利用設置
	U型側溝 開渠	800 x 490 x 2000	m	58.0	撤去処分
	U型側溝 暗渠	800 x 490 x 2000	m	52.0	撤去・蓋は再利用
	不足土	購入土	m <sup>3</sup>	113	上記に含む
	U型側溝 暗渠	1200 x 800 x 2000	m	30.0	廃材処理
コンクリート及び廃プラスチック材					
	コンクリート運搬	旧鳴瀬料金所に運搬	t	220.2	自在R基礎コン
	自在R基礎運搬	天神大橋→矢本IC→旧料金所			L=25km
	鋼材運搬（自在R用）（取付金具類）		t	5.6	自在R用
		天神大橋→矢本IC→旧料金所	回	3	L=25km
	廃プラスチック	処分	v = m <sup>3</sup>	8.7	廃棄
		運搬 L=10km			
	コンクリート材処分	廃材処分	t	56.4	
		運搬 L=10km	v = m <sup>3</sup>	24.0	
	木くず	100x100x800	m <sup>3</sup>	1	
	コンクリート材運搬	蓋板・側溝・排水柵			
	蓋再使用	運搬（再利用L=3km）4t車	回	2	6.2t
	旧料金所	運搬（再利用ストックL=12km）	回	3	4.8t

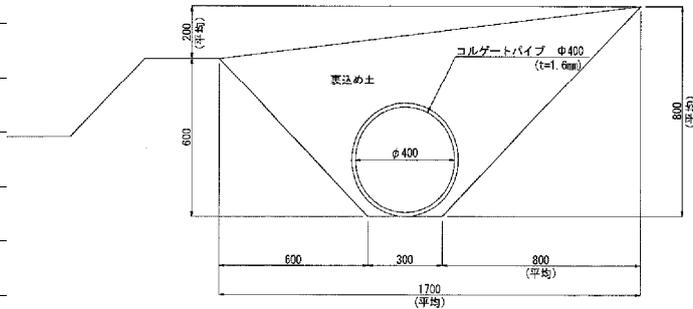
# 樹脂管撤去工

# 延長調書

φ 400mm

左側測点	延長	右側測点	延長
市道路肩部から農道部へ	9.0		
1号乗り入れ	9.0		
2号乗り入れ	6.0		
堤川左岸沿い	8.0		
堤川右岸沿い	9.0		
3号乗り入れ	7.0		
4号乗り入れ	7.0		
5号乗り入れ	7.0		
6号乗り入れ	11.0		
7号乗り入れ	7.0		
		終点部既設農道沿い	11.0

(タイプA)



コルゲートパイプφ400 (タイプA) 材料表 (10m当り)

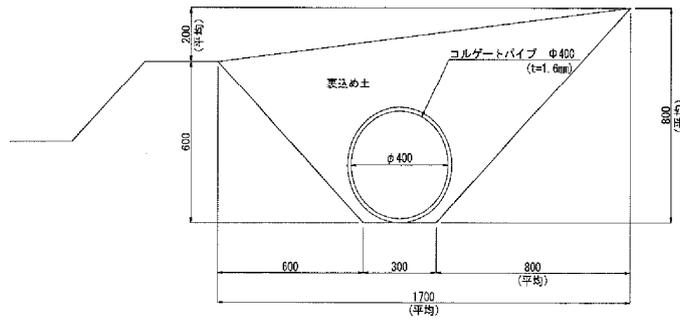
名称	規格	単位	計算式	数量	備 考
コルゲートパイプ	φ400 t=1.6mm	m		10.00	
振 刷		m <sup>3</sup>	注量計算にて取上	—	
裏込め土		m <sup>3</sup>	$(1.700 \times 0.800 - (0.80 \times 0.80 + 0.80 \times 0.80 + 1.700 \times 0.80)) \times 1/2 \times 4 \times 10.0$	5.64	
基面整正		m <sup>2</sup>	$2.200 \times 10.00$	3.00	

小 計	71.0	小 計	11.0
左右合計延長		82.0	

# 樹脂管撤去工数量表

## D400

(タイプA)



コルゲートパイプφ400 (タイプA) 材料表 (10m当り)

名称	規格	単位	計算式	数量	摘要
コルゲートパイプ	φ400 t=1.6mm	m		10.00	
掘削		m <sup>3</sup>	±量計算にて計上	—	
裏込め土		m <sup>3</sup>	$\{ 1.700 \times 0.800 - (0.60 \times 0.60 + 0.80 \times 0.80) \times 10.0 + 1.700 \times 0.200 \} \times 1/2 \times 1.6 \times 0.40^2 \}$	5.64	
基面整正		m <sup>2</sup>	0.200 × 10.00	3.00	

(10m当り)

項目	形状寸法	単位	数量	摘要
管渠本体		本	2.5	D400
基礎材	再生クラッシュラン 40~0 t=0.150	m <sup>2</sup>		
基礎コンクリート	σck=18N/mm2	m <sup>3</sup>		
基礎コンクリート型枠		m <sup>2</sup>		
(土工)				
床掘		m <sup>3</sup>	5.74	
埋戻し	D	m <sup>3</sup>	7.00	
残土処理		m <sup>3</sup>	0.00	
不足土		m <sup>3</sup>	1.26	土工計上
基面整正		m <sup>2</sup>		

## 樹脂管撤去工数量表

D400

(10m当り)

項目	計 算 式	単位	数 量
管渠本体 廃材	【D400】 L= 10.000 m	m	10.000

排水管渠工数量表		D400	(10m当り)	
項目	計 算 式		単 位	数 量
(土工) 撤去床掘	$V = ( \begin{matrix} \text{上底} \\ 0.700 \end{matrix} - \begin{matrix} \text{下底} \\ 0.126 \end{matrix} \times ) \times 10.000 = 5.74$ $A = \begin{matrix} 1.700 \\ \text{控除 } \phi 400 \end{matrix} \times \begin{matrix} 0.300 \\ \text{樹脂管} \end{matrix} \div 2.000 \times 0.700 = 0.70 \text{ m}^2$ $= 0.1256 \text{ m}^2$		m <sup>3</sup>	5.74
撤去後埋戻	【D】 $V = 5.74 + 0.13 \times 10.0 = 7.00$		m <sup>3</sup>	7.00
不足土			m <sup>3</sup>	1.26
<b>終点部既設農道沿い</b> <span style="float: right;">(10m当り)</span>				
(土工) 撤去床掘	$V = ( \begin{matrix} \text{上底} \\ 1.690 \end{matrix} - \begin{matrix} \text{下底} \\ 0.126 \end{matrix} \times ) \times 10.000 = 15.64$ $A = \begin{matrix} 2.300 \\ \text{控除 } \phi 400 \end{matrix} \times \begin{matrix} 0.300 \\ \text{樹脂管} \end{matrix} \div 2.000 \times 1.300 = 1.69 \text{ m}^2$ $= 0.1256 \text{ m}^2$		m <sup>3</sup>	15.64
撤去後埋戻	【D】 $V = 15.64 + 0.13 \times 10.0 = 16.90$		m <sup>3</sup>	16.90
不足土			m <sup>3</sup>	1.26

排水管渠工数量表				
項目	計 算 式		単 位	数 量
(土工) 撤去床掘	$L = 82 \text{ m}$ $A = 15.640 \div 10.000 \times 82.000 = 128.25 \text{ m}^2$		m <sup>3</sup>	128
撤去後埋戻	【D】 $A = 16.900 \div 10.000 \times 82.000 = 138.58 \text{ m}^2$		m <sup>3</sup>	139
不足土			m <sup>3</sup>	-10

側溝撤去工

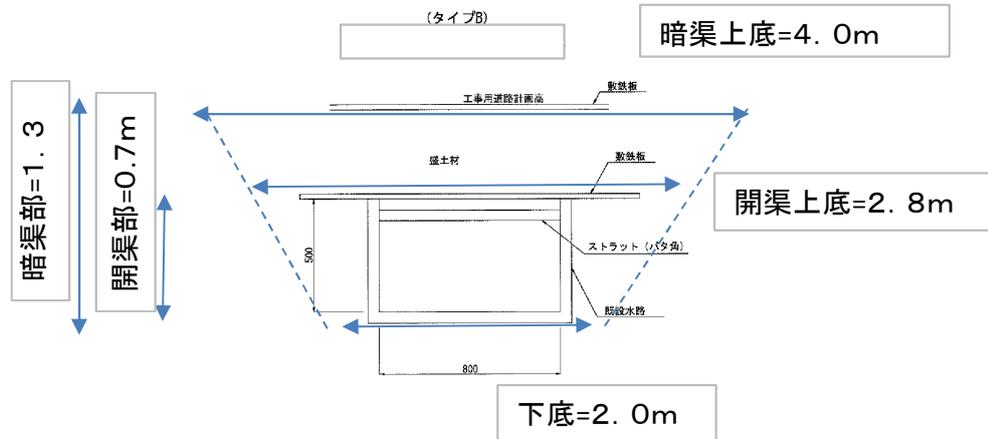
延長調書

BF1-B800-H490

開渠 測 点	延 長	暗渠 測 点	延 長																														
国道～袖谷地(畑前部) 縦	20.0																																
堤大橋P2中央部 縦	12.5																																
堤川からP4へ(開渠) 縦	5.0																																
		堤川からP4へ(暗渠) 縦	5.0																														
堤川からP4へ(開渠) 縦	20.0																																
堤川からP4へ(開渠) 横	5.0																																
P4からP5へ(開渠) 縦	12.0																																
		No. P4からP5へ(暗渠) 縦	6.7																														
		No. P5からP6へ(暗渠) 横	6.5																														
P5からP6へ(開渠) 縦	22.5																																
P5からP6へ(開渠) 横	5.0																																
P5からP6へ(開渠) 縦	5.0																																
		No. P5からP6へ(暗渠) 縦	10.0																														
		No. P5からP6へ(暗渠) 横	5.0																														
P6前(開渠) 縦	15.0																																
		No. P6前(開渠) 横	5.0																														
P6前(開渠) 縦	15.0																																
		No. P6前(暗渠) 縦	8.5																														
		No. P6からP7へ(暗渠) 横	5.0																														
P6からP7へ(開渠) 縦	20.5																																
		<table border="1"> <caption>取付養生 材料表 (10m単位)</caption> <thead> <tr> <th>名 称</th> <th>規 格</th> <th>単 位</th> <th>計 算 式</th> <th>取 量</th> <th>備 考</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>浮床板</td> <td>200×800</td> <td>m</td> <td></td> <td>10.00</td> <td>既設</td> </tr> <tr> <td>敷設板</td> <td>22×1924×8398</td> <td>m<sup>2</sup></td> <td></td> <td>15.24</td> <td></td> </tr> <tr> <td>ストラット</td> <td>105×100</td> <td>m</td> <td>800mm×3本(80mで設置)</td> <td>6.0</td> <td>バタ目</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> </tbody> </table>		名 称	規 格	単 位	計 算 式	取 量	備 考	浮床板	200×800	m		10.00	既設	敷設板	22×1924×8398	m <sup>2</sup>		15.24		ストラット	105×100	m	800mm×3本(80mで設置)	6.0	バタ目						
名 称	規 格	単 位	計 算 式	取 量	備 考																												
浮床板	200×800	m		10.00	既設																												
敷設板	22×1924×8398	m <sup>2</sup>		15.24																													
ストラット	105×100	m	800mm×3本(80mで設置)	6.0	バタ目																												
	再利用	99.50																															
	処分	58.00																															
小	計	157.5	小 計 51.7																														
左右合計延長			209.2																														

仮設BF側溝撤去工数量表

800 x 490



数量発生 材料表 (10m当り)

名 称	規 格	単 位	計 算 式	数 量	備 考
U字側溝	500 x 600	m		10.00	既設
敷鉄板	22 x 1524 x 6096	m <sup>2</sup>		15.24	
ストラット	100 x 100	m	800mm x 5本 (80mで設置)	4.0	バタ角

開渠部

(10m当り)

項 目	形 状 寸 法	単 位	数 量	摘 要
側溝本体	L=2.00m	本	5.0	800 x 490
(土 工)				
床 掘		m <sup>3</sup>	11.40	
埋 戻 し	D	m <sup>3</sup>	16.80	
残土処理		m <sup>3</sup>	0.00	
不足土		m <sup>3</sup>	5.40	
角材撤去	100 x 100 x 800	本	5.000	2m @

暗渠部

(10m当り)

項 目	形 状 寸 法	単 位	数 量	摘 要
側溝本体	L=2.00m	本	5.0	
土 工)				
床 掘		m <sup>3</sup>	33.60	
埋 戻 し	D	m <sup>3</sup>	39.00	
残土処理		m <sup>3</sup>	0.00	
不足土		m <sup>3</sup>	5.40	
基面整正		m <sup>2</sup>		
角材撤去	100 x 100 x 800	本	5	2m @
コンクリート蓋	1.00x500x100	枚	20	他工区へ再設置

仮設BF側溝撤去工数量表 800x490

(10m当り)

項目	計 算 式	単 位	数 量
管渠本体 廃材	【800x490】 L= 10.000 m	m	10.000
仮設BF側溝撤去土工 800x490			
項目	計 算 式	単 位	数 量
不足土		m3	113
	10m当たり		
開渠部	$(16.800 - 11.400) \div 10 * 157.5 =$	m3	85.1
暗渠部	$(39.000 - 33.600) \div 10 * 51.7 =$	m3	27.9
木くず 廃材	側溝部 バタ角支保設置材 $0.1 * 0.1 * 0.8 * 105 =$ $209.0 \div 2.0 m = 105$	m3	1

仮設側溝工数量表

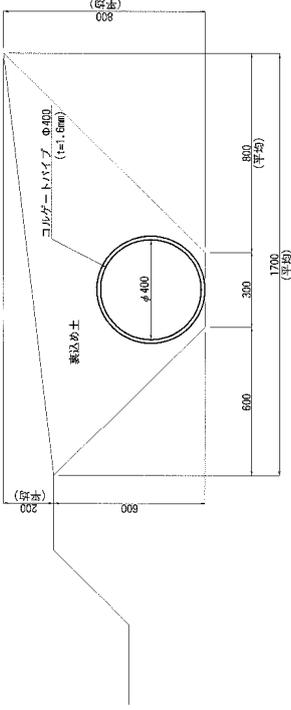
800 x 490

(10m当り)

項目	計 算 式	単位	数 量
(開渠部土工)			
撤去床掘	$V = ( \begin{matrix} 1.680 \\ \text{上底} \end{matrix} - \begin{matrix} 0.540 \\ \text{下底} \end{matrix} \times \quad ) \times 10.000 = 11.40$ $A \quad 2.800 \times 2.000 \div 2.000 \times 0.700 = 1.68 \quad \text{m}^2$ $\text{控除} \quad 0.900 \times 0.600 \div \quad \times \quad 0.54 \quad \text{m}^2$ <small>800 x 500</small>	m <sup>3</sup>	11.4
撤去後埋戻	<p>【D】</p> $V = 11.40 + 0.54 \times 10.0 = 16.80$	m <sup>3</sup>	16.8
不足土		m <sup>3</sup>	5.4
(暗渠部土工)			
撤去床掘	$V = ( \begin{matrix} 3.900 \\ \text{上底} \end{matrix} - \begin{matrix} 0.540 \\ \text{下底} \end{matrix} \times \quad ) \times 10.000 = 33.60$ $A \quad 4.000 \times 2.000 \div 2.000 \times 1.300 = 3.90 \quad \text{m}^2$ $\text{控除} \quad 0.900 \times 0.600 \div \quad \times \quad 0.54 \quad \text{m}^2$ <small>800 x 500</small>	m <sup>3</sup>	33.6
撤去後埋戻	<p>【D】</p> $V = 33.60 + 0.54 \times 10.0 = 39.00$	m <sup>3</sup>	39.0
不足土		m <sup>3</sup>	5.4

# 工事用道路排水工詳細図 (参考図)

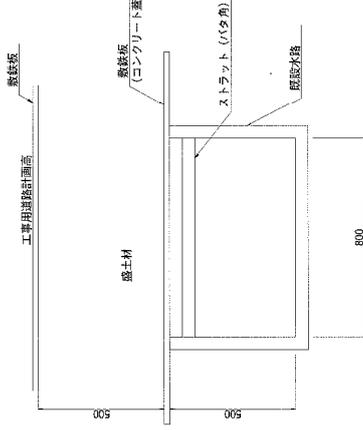
(タイプA)  
コルゲートパイプφ400断面図  
S=1:10



コルゲートパイプφ400 (タイプA) 材料表 (1.0m当り)

名称	規格	単位	計算式	数量	重量	必要
コルゲートパイプ	φ400 t=1.6mm	m	—	10.00	—	—
覆	—	m <sup>3</sup>	4.51×0.80×(1.00×0.80+0.60×0.60)×0.10	—	—	—
敷込め土	—	m <sup>3</sup>	(1.300×0.80+1.300×0.20)×1.70×0.10+0.60×0.20×1.00	5.64	—	—
基礎整正	—	m <sup>2</sup>	0.300×10.00	3.00	—	—

(タイプB)  
コルゲートパイプφ400断面図  
S=1:10



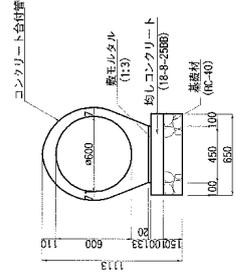
鉄筋養生 材料表 (1.0m当り)

名称	規格	単位	計算式	数量	重量	必要
U字鋼	500×800	m	—	10.00	—	—
敷鉄板	22×1524×950	m <sup>2</sup>	—	15.24	—	—
ストラット	100×100	m	800mm×5本 (20mで計算)	4.0	—	バタ角

- 注) 1. 地盤の種類は、普通地盤を想定している。  
 2. 敷込め材料は、砂または切込砕石を用いるのが望ましいが、若干細粒分のある山砂でも、最大乾燥密度の90%以上に締め固めればよい。  
 3. 田畑への乗入部に採用している。

- 注) 1. 舗装面からの土かぶりは40cm以上確保する。  
 2. 敷込め材料は、砂または切込砕石を用いるのが望ましいが、若干細粒分のある山砂でも、最大乾燥密度の90%以上に締め固めればよい。  
 3. 盛土材料が、敷込め材料の条件と異なる場合には、管頂部の被覆層は敷込め材料と同じものを用いる。

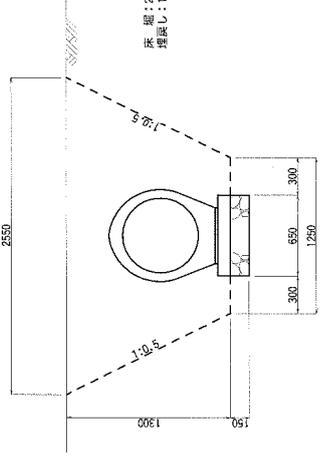
台付管D600  
S=1:20



台付管D600 材料表 (10m当り)

名称	規格	単位	計算式	数量	重量	必要
コンクリート台付管	600 2500	本	10.0×2.50	4.0	—	120kg/本
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	0.40×0.60×10.0	0.09	—	—
砂利コンクリート	18%-25%	m <sup>3</sup>	0.60×0.60×10.0	0.65	—	—
50コンクリート製	—	m <sup>2</sup>	0.10×2×10.0	2.0	—	100
基礎材	RC-10	m <sup>2</sup>	0.60×10.0	6.5	—	—
床均し	—	m <sup>2</sup>	0.60×10.0	6.5	—	—
床堀	—	m <sup>3</sup>	2.4×10.0	25.0	—	—
埋戻し	—	m <sup>3</sup>	1.8×10.0	19.0	—	—

土工図 S=1:20



原 縦: 2.5:2  
横 横: 1:2.5

(参考図)

図 名	図 示	位置	設計者	監 査	留 意
仙台松島道路	—	—	—	—	—
管 所	—	—	—	—	—
工 事 名	—	—	—	—	—
縮 尺	—	—	—	—	—

廃棄物処理及び再利用材一覧表 (山下橋・天神大橋・提大橋外地区)

主要資材

資材名 種 別		寸法・形状	単位 体積重量	単位重量 重量/ k g	単位	数量	コンクリート 重量 ( t )	廃プラ 重量 ( m3 )	鋼材 重量 ( t )	摘 要
ガードレール										
自在R基礎タイプ	コンクリート基礎	1950x0.45x0.63	1.69	1.69t/個	個	130	220			積込
	コンクリート基礎	1950x0.45x0.64		①	個	3	X			
	コンクリート基礎	1950x0.45x0.65		P2橋脚周	個	54				
	コンクリート基礎	1950x0.45x0.66			個	64				
	コンクリート基礎	1950x0.45x0.67			個	5				
	コンクリート基礎	1950x0.45x0.68			個	4				
自在R用ビーム										
	ビーム (橋脚周り)	L=4m		64.1	枚	10			0.64	
	支柱 (橋脚周り)	L=0.75m		19.0	本	50			0.95	
	取付金具	各種			t	山			4.00	
Gr-A-4E	ビーム	L=4m		113.0	枚				0.00	
	曲ビーム	L=4m		113.0	枚				0.00	
	支柱	L=2.50m		63.0	本				0.00	
Gr-Am-4E	支柱 (岩詰まり)	Φ=114.3mm	L=1.000	28.0	本				0.00	
塩ビ管										
塩ビ有効管	L=4m	φ150x400m		0.071m <sup>3</sup> /本	本	10	0.071	0.71		廃プラスチック
塩ビ管	L=4m	φ250x400m		0.196m <sup>3</sup> /本	本					
塩ビ管 各種	L=0.5~3.0m	φ250		0.098m <sup>3</sup> /本	本					
合成樹脂管	L=4m	φ400x400m		0.4m <sup>3</sup> /本	本	20	0.400	8.00		堤仮設水路
コンクリート運搬	旧鳴瀬料金所に運搬						220.2			t 再利用
廃プラスチック	処分 L=10km							8.71		m <sup>3</sup>
鋼材処分	(取付金具類)								5.59	t 再利用

廃棄物処理及び再利用材一覧表 (山下橋・天神大橋・提大橋外地区)

コンクリート材料

資材名 種別	寸法・形状	単位 体積重量	単位重量 重量/ kg	単位	数量	コンクリート			
						重量 (t)	重量 (t)		
仮設水路									
	コンクリート蓋板	1000x500x100	120	120kg/枚	枚	52		6.24	利用率50%
		1000x500x100	120	120kg/枚	枚	52	6.24		利用率50%
P7橋脚付近	台付ヒューム管	φ 6 0 0 x2500	1339 kg/本	1339.0	本	2	1,339	2.68	
	ヒューム管	φ 7 0 0 x2430	899kg/本	899.0	本	4		3.60	
	集水桝	800x800x600	500kg/個	500.0	個	3		1.50	(再使用)
	集水桝	800x800x1000	900kg/個	900.0	個	1		0.90	(再使用)
	法面部路肩排水側溝	呑口部：側溝塊	350kg/本	350.0	個	6		2.10	運搬のみ(再使用)
P4橋脚付近									
	平板ブロック	400x500x100	180kg/m2	36kg/個	個	22	36	0.79	
	平板ブロック	200x500x100	180kg/m2	18kg/個	個	13	18	0.23	
	U型側溝	1.200x800x2000	1000kg/本	1000.0	本	15	1,000	15.00	残材
	U型側溝	800x500x2000	500kg/本	500.0	本	27	500	13.50	残材
	U型側溝	800x500x2000	500kg/本	500.0	本	29	500	14.50	残材
	ヒューム管	φ 6 0 0 x2430	660kg/本	660.0	本	2		1.32	
	集水桝	1000x1000x1000	1400kg/個	1400.0	個	2		2.80	再使用分
山下橋付近									
	ヒューム管	φ 8 0 0 x2.43	1170kg/本	1170.0	個	1		1.17	
廃棄物	木くず				m3	1			MKプラント
コンクリート材処分及び運搬							t	56.35	16.22 t
廃棄物(MK)	L=10km				m3		v =m3	23.98	
旧料金所ストック	L=12km				t			4.78	運搬のみ
再利用	現場再使用				t			5.20	桝利用
再利用 CO蓋	L=3km				t			6.24	
							廃材処分		運搬(再利用ストック)

## 4. 舗装工



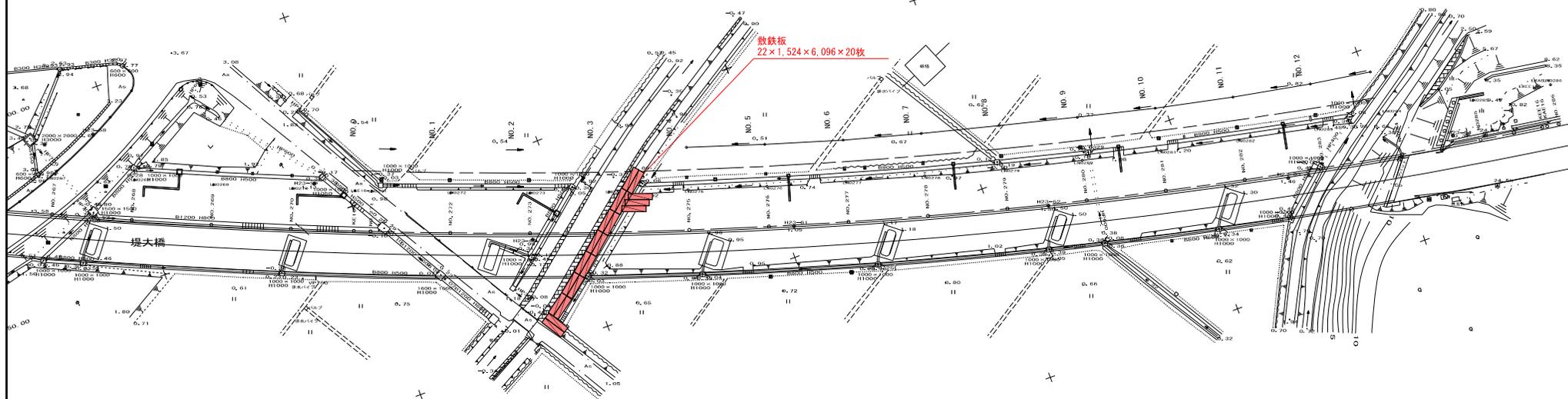


<参考図>

敷鉄板設置撤去 A = 185m<sup>2</sup>

22x1.524x6.096 20枚 1.6 t /枚

敷鉄板平面図



二次施工

路線名	仙台松島道路		
箇所	東松島町上下場 地内		
工事名	平成	年度	工事
図名	平面図		
縮尺	1:500	位置	
設計者	建設	部長	
宮城県道路公社	図	番	75

【座標・標高 測地成果2011】