

# 数量計算書

# 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量				摘 要
土 工				式	1				
	掘 削 工			式	1				
		機械掘削		m <sup>3</sup>	340				
		機械床掘		m <sup>3</sup>	90				
	盛 土 工			式	1				
		埋戻しD	流用土	m <sup>3</sup>	50				
		路体盛土	搬入土(1.0m B<2.5m)	m <sup>3</sup>	40				
		路体盛土	搬入土(4.0m B)	m <sup>3</sup>	2,600				
		路体盛土	購入土(4.0m B)	m <sup>3</sup>	4,500				
		路体盛土	流用土(4.0m B)	m <sup>3</sup>	2,800				
		路床盛土	購入土(4.0m B)	m <sup>3</sup>	1,800				
		補強土壁盛土	購入土	m <sup>3</sup>	140				
		歩道盛土	搬入土	m <sup>3</sup>	540				

# 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量				摘 要
		路肩盛土	搬入土	m <sup>3</sup>	40				
		土砂運搬		m <sup>3</sup>	3,600				
	法面整形工			式	1				
		機械切土法面整形		m <sup>2</sup>	10				
		機械盛土法面整形		m <sup>2</sup>	1,470				
法 面 工				式	1				
	植 生 工			式	1				
		種子散布工		m <sup>2</sup>	1,480				
舗 装 工				式	1				
	側道舗装工			式	1				
		表 層 工	再生密粒度As(13) t=4cm	m <sup>2</sup>	1,590				
		表 層 工	密粒度アスコン改質 型(20)耐流動 t=4cm	m <sup>3</sup>	730				



# 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量				摘 要
ブロック積工				式	1				
	コンクリート ブロック工			式	1				
		1号ブロック積工		式	1				
		2号ブロック積工		式	1				
		3号ブロック積工		式	1				
		4号ブロック積工		式	1				
函 渠 工									
	カルバート工			式	1				
		2号函渠工		式	1				
小型水路工									
	側 溝 工			式	1				
		街 渠 工	標 準 用	m	75				
		街 渠 工	乗 入 用	m	9				



# 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量				摘 要
	管 渠 工			式	1				
		管渠工 A	P1-RC1-D300	m	12				
		管渠工 B	P1-RC1-D350	m	10				
		管渠工 C	P1-RC1-D450	m	5				
		管渠工 D	P1-RC1-D600	m	12				
		管渠工 E	P2-RC2-D600	m	18				
	集水柵工			式	1				
		街渠柵工 A		箇所	2				
		街渠柵工 B		箇所	1				
		街渠柵工 C		箇所	1				
		街渠柵工 D		箇所	1				
		集水柵工3		箇所	1				
		集水柵工4		箇所	2				
		集水柵工6		箇所	2				



# 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量				摘 要
	転落防止柵 基礎工			式	1				
		転落防止柵基礎工 A		m	62				
		転落防止柵基礎工 B		m	10				
	積荷転落防止柵工			式	1				
		積荷転落防止柵 基礎工		式	1				
道路付属施設 工				式	1				
	区画線工			式	1				
		実 線	白・幅15cm	m	710				
	縁石工			式	1				
		縁石工 A		m	354				
		縁石工 B		m	4				
		縁石工 D		m	28				







## 数 量 集 計 表

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単 位	数 量	摘 要
土 工			式		
	掘 削 工		式	1.0	
	機 械 掘 削		m <sup>3</sup>	340	
	機 械 床 掘		m <sup>2</sup>	86	
	盛 土 工		式	1.0	
	埋 戻 し D	流用土	m <sup>3</sup>	53	
	路 体 盛 土	搬入土(1.0m B<2.5m)	m <sup>3</sup>	36	
	路 体 盛 土	搬入土(4.0m B)	m <sup>3</sup>	2,595	
	路 体 盛 土	購入土(4.0m B)	m <sup>3</sup>	4,540	
	路 体 盛 土	流用土(4.0m B)	m <sup>3</sup>	2,774	
	路床盛土	購入土(4.0m B)	m <sup>3</sup>	1,843	
	補強土壁盛土	購入土	m <sup>3</sup>	136	
	歩道盛土	搬入土	m <sup>3</sup>	542	
	路肩盛土	搬入土	m <sup>3</sup>	37	
	土砂運搬		m <sup>3</sup>	3,567	
	法面整形工		式	1.0	
	機械切土法面整形		m <sup>2</sup>	13	
	機械盛土法面整形		m <sup>2</sup>	1,466	

計 算 書				( 当 り )	
名 称	計 算 式	单 位	数 量		
土工計算書					
掘削工					
機械掘削	別紙計算書より	V =	339.5	m <sup>3</sup>	340
機械床掘	別紙計算書より	V =	85.7	m <sup>3</sup>	86
盛土工					
埋戻しD	流用土 別紙計算書より	V =	52.8	m <sup>3</sup>	53
路体盛土	搬入土(1.0m B<2.5m) 別紙計算書より	=	35.9	m <sup>3</sup>	36
路体盛土	搬入土(4.0m B) 別紙計算書より	+	9909.8		
	流用土(下記参照)	-	2774.4		
	購入土(4.0m B)	-	4540.1		
		V =	2595.3	m <sup>3</sup>	2,595
路体盛土	購入土(4.0m B)	=	4540.1	m <sup>3</sup>	4540
路体盛土	流用土(4.0m B)				
	機械掘削	+	339.5	=	339.5
	機械床掘	+	85.7	=	85.7
	埋戻しD	-	52.8	=	-52.8
	掘削(補強土壁計算書より)	+	69.1+122.2	=	191.3
	埋戻し(補強土壁計算書より)	-	11.3-19.7	=	-31.0
	構造物残土(別紙計算書より)	+	234.7	=	234.7
	掘削(作業ヤード撤去計算書より)	+	1,691	=	1691.0
	砕石(作業ヤード撤去計算書より)	+	698	=	698.0
	埋戻し(作業ヤード撤去計算書より)	-	382.0	=	-382.0
		V =	2774.4	m <sup>3</sup>	2,774
路床盛土	購入土(4.0m B)				
	別紙計算書より		1843.1		
		V =	1843.1	m <sup>3</sup>	1,843
補強土壁盛土	購入土	V =	136.0	m <sup>3</sup>	136
	別紙計算書より				
歩道盛土	搬入土	V =	541.7	m <sup>3</sup>	542
	別紙計算書より				
路肩盛土	搬入土	V =	37.1	m <sup>3</sup>	37
	別紙計算書より				
土砂運搬 (搬入土)	路体盛土	+	35.9		
	路体盛土	+	2595.3		
	歩道盛土	+	541.7		
	路肩盛土	+	37.1		
		V =	3210.0	m <sup>3</sup>	3,210
		V/0.9 =	3566.7	m <sup>3</sup>	3,567
法面整形工					
機械切土法面整形	別紙計算書より	A =	13.0	m <sup>2</sup>	13
機械盛土法面整形	別紙計算書より	A =	1466.2	m <sup>2</sup>	1,466

計 算 書				( 当 り )		
名 称	計 算 式	单 位	数 量			
構造物残土集計	重力式擁壁工	V =	53.2			
	1号コンクリートブロック積工	V =	11.2			
	2号コンクリートブロック積工	V =	11.9			
	3号コンクリートブロック積工	V =	2.8			
	4号コンクリートブロック積工	V =	2.8			
	2号函渠工	V =	97.7			
	取付水路工A	V =	15.2			
	取付水路工B	V =	15.2			
	小段排水溝					
	91.6/10×0.7 管渠工A	V =	6.4			
	11.8/10×2.0 管渠工B	V =	2.4			
	10.2/10×2.1 管渠工C	V =	2.1			
	5.3/10×2.9 管渠工D	V =	1.5			
	12.1/10×3.6 管渠工E	V =	4.4			
	17.6/10×2.9 街渠柵工C	V =	5.1			
	1.0/10×5.1 街渠柵工D	V =	0.5			
	1.0/10×3.1 集水柵工3	V =	0.3			
	1.0/10×6.5 集水柵工4	V =	0.7			
	2.0/10×2.6 集水柵工6	V =	0.5			
	2.0/10×2.6 集水柵工26	V =	0.5			
	1.0/10×2.7	V =	0.3			
		=	234.7	m <sup>3</sup>	235	

# 計 算 書

( 計 算 書 第 号 )

機 械 掘 削						機 械 掘 削					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )			( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )	
NO.0	20.000	7.0	3.50	70.0		+8.000	4.000	2.4	1.20	4.8	
NO.1	20.000	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
NO.2	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.10	7.500	0.0	0.00	0.0	
NO.3	20.000	0.0	0.00	0.0		+7.500	12.500	0.0	0.00	0.0	
NO.4	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.11	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.5	5.000	0.0	4.80	24.0		NO.12	5.000	0.0	0.00	0.0	
+5.000	15.000	9.6	9.50	142.5		+5.000	12.000	0.0	0.00	0.0	
NO.6	2.700	9.4	9.40	25.4		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
+2.700	0.000	9.4	4.70	0.0		NO.13		0.0			
同所	28.800	0.0	0.00	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.0	0.80	0.0							
同所	8.500	1.6	1.60	13.6							
NO.8	20.000	1.6	2.00	40.0							
NO.9	8.000	2.4	2.40	19.2							
+8.000		2.4				小 計	265.000			339.5	

# 土 工 計 算 書

( 計 算 書 第 号 )

機 械 床 掘						機 械 床 掘					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )			( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )	
NO.0	20.000	1.1	0.55	11.0		+8.000	4.000	1.7	0.85	3.4	
NO.1	20.000	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
NO.2	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.10	7.500	0.0	0.00	0.0	
NO.3	20.000	0.0	0.00	0.0		+7.500	12.500	0.0	0.00	0.0	
NO.4	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.11	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.5	5.000	0.0	0.00	0.0		NO.12	5.000	0.0	0.00	0.0	
+5.000	15.000	0.0	0.00	0.0		+5.000	12.000	0.0	0.00	0.0	
NO.6	2.700	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
+2.700	0.000	0.0	0.00	0.0		NO.13		0.0			
同所	28.800	0.0	0.00	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.0	1.10	0.0							
同所	8.500	2.2	2.20	18.7							
NO.8	20.000	2.2	1.95	39.0							
NO.9	8.000	1.7	1.70	13.6							
+8.000		1.7				小 計	265.000			85.7	

# 土 工 計 算 書

( 計 算 書 第 号 )

埋 戻 し D						埋 戻 し D					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )			( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )	
NO.0	20.000	0.9	0.45	9.0		+8.000	4.000	0.8	0.40	1.6	
NO.1	20.000	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
NO.2	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.10	7.500	0.0	0.00	0.0	
NO.3	20.000	0.0	0.00	0.0		+7.500	12.500	0.0	0.00	0.0	
NO.4	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.11	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.5	5.000	0.0	0.00	0.0		NO.12	5.000	0.0	0.00	0.0	
+5.000	15.000	0.0	0.00	0.0		+5.000	7.000	0.0	0.00	0.0	
NO.6	2.700	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
+2.700	0.000	0.0	0.00	0.0		NO.13		0.0			
同所	28.800	0.0	0.00	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.0	0.75	0.0							
同所	8.500	1.5	1.50	12.8							
NO.8	20.000	1.5	1.15	23.0							
NO.9	8.000	0.8	0.80	6.4							
+8.000		0.8				小 計	260.000			52.8	

# 土 工 計 算 書

( 計 算 書 第 号 )

路体盛土(1.0m B<2.5m)						路体盛土(1.0m B<2.5m)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )			( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )	
NO.0	20.000	0.0	0.00	0.0		+8.000	4.000	0.0	0.00	0.0	
NO.1	20.000	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
NO.2	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.10	7.500	0.0	0.00	0.0	
NO.3	20.000	0.0	0.00	0.0		+7.500	12.500	0.0	0.00	0.0	
NO.4	20.000	0.0	0.70	14.0		NO.11	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.5	5.000	1.4	0.70	3.5		NO.12	5.000	0.0	0.00	0.0	
+5.000	15.000	0.0	0.90	13.5		+5.000	7.000	0.0	0.00	0.0	
NO.6	2.700	1.8	1.80	4.9		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
+2.700	0.000	1.8	0.90	0.0		NO.13		0.0			
同所	28.800	0.0	0.00	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.0	0.00	0.0							
同所	8.500	0.0	0.00	0.0							
NO.8	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.9	8.000	0.0	0.00	0.0							
+8.000		0.0				小 計	260.000			35.9	

# 土 工 計 算 書

( 計 算 書 第 号 )

路体盛土(4.0m B)						路体盛土(4.0m B)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )			( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )	
NO.0	20.000	0.0	0.00	0.0		+8.000	4.000	222.2	111.10	444.4	
NO.1	20.000	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
NO.2	20.000	0.0	0.15	3.0		NO.10	7.500	0.0	0.00	0.0	
NO.3	20.000	0.3	0.15	3.0		+7.500	12.500	0.0	0.00	0.0	
NO.4	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.11	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.5	5.000	0.0	0.00	0.0		NO.12	5.000	0.0	0.00	0.0	
+5.000	15.000	0.0	0.00	0.0		+5.000	7.000	0.0	0.00	0.0	
NO.6	2.700	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	96.95	775.6	
+2.700	0.000	0.0	0.00	0.0		NO.13		193.9			
同所	28.800	0.0	0.00	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.0	126.60	0.0							
同所	8.500	253.2	253.20	2,152.2							
NO.8	20.000	253.2	237.70	4,754.0							
NO.9	8.000	222.2	222.20	1,777.6							
+8.000		222.2				小 計	260.000			9,909.8	

# 土 工 計 算 書

( 計 算 書 第 号 )

路床盛土(4.0m B)						路床盛土(4.0m B)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )			( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )	
NO.0	20.000	0.0	2.95	59.0		+12.000	2.000	25.4	12.70	25.4	
NO.1	20.000	5.9	9.95	199.0		+14.000	6.000	0.0	0.00	0.0	
NO.2	20.000	14.0	10.75	215.0		NO.10	7.500	0.0	0.00	0.0	
NO.3	20.000	7.5	6.65	133.0		+7.500	12.500	0.0	0.00	0.0	
NO.4	20.000	5.8	5.40	108.0		NO.11	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.5	5.000	5.0	5.45	27.3		NO.12	5.000	0.0	0.00	0.0	
+5.000	15.000	5.9	7.00	105.0		+5.000	7.000	0.0	0.00	0.0	
NO.6	2.700	8.1	8.10	21.9		+12.000	8.000	0.0	8.60	68.8	
+2.700	0.000	8.1	4.05	0.0		NO.13		17.2			
同所	28.800	0.0	0.00	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.0	8.70	0.0							
同所	8.500	17.4	17.40	147.9							
NO.8	20.000	17.4	21.40	428.0							
NO.9	12.000	25.4	25.40	304.8							
+12.000		25.4				小 計	260.000			1,843.1	

# 土 工 計 算 書

( 計 算 書 第 号 )

補強土壁盛土						補強土壁盛土					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )			( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )	
NO.0	20.000	0.0	0.00	0.0		+8.000	4.000	0.0	0.00	0.0	
NO.1	20.000	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
NO.2	20.000	0.0	1.55	31.0		NO.10	7.500	0.0	0.00	0.0	
NO.3	20.000	3.1	3.40	68.0		+7.500	12.500	0.0	0.00	0.0	
NO.4	20.000	3.7	1.85	37.0		NO.11	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.5	5.000	0.0	0.00	0.0		NO.12	5.000	0.0	0.00	0.0	
+5.000	15.000	0.0	0.00	0.0		+5.000	7.000	0.0	0.00	0.0	
NO.6	2.700	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
+2.700	0.000	0.0	0.00	0.0		NO.13		0.0			
同所	28.800	0.0	0.00	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.0	0.00	0.0							
同所	8.500	0.0	0.00	0.0							
NO.8	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.9	8.000	0.0	0.00	0.0							
+8.000		0.0				小 計	260.000			136.0	

# 土 工 計 算 書

(計算書第 号)

歩道盛土						歩道盛土					
測点	距離	面積	平均面積	立積	摘要	測点	距離	面積	平均面積	立積	摘要
	(m)	(m <sup>2</sup> )	(m <sup>2</sup> )	(m <sup>3</sup> )			(m)	(m <sup>2</sup> )	(m <sup>2</sup> )	(m <sup>3</sup> )	
NO.0	20.000	0.0	0.95	19.0		+8.000	4.000	3.4	3.40	13.6	
NO.1	20.000	1.9	1.60	32.0		+12.000	8.000	3.4	3.40	27.2	
NO.2	20.000	1.3	1.25	25.0		NO.10	7.500	3.4	3.40	25.5	
NO.3	20.000	1.2	1.25	25.0		+7.500	12.500	3.4	3.40	42.5	
NO.4	20.000	1.3	1.60	32.0		NO.11	20.000	3.4	3.60	72.0	
NO.5	5.000	1.9	1.90	9.5		NO.12	5.000	3.8	3.60	18.0	
+5.000	15.000	1.9	1.85	27.8		+5.000	7.000	3.4	3.40	23.8	
NO.6	2.700	1.8	1.80	4.9		+12.000	8.000	3.4	3.40	27.2	
+2.700	0.000	1.8	0.90	0.0		NO.13		3.4			
同所	28.800	0.0	0.00	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.0	1.50	0.0							
同所	8.500	3.0	3.00	25.5							
NO.8	20.000	3.0	3.20	64.0							
NO.9	8.000	3.4	3.40	27.2							
+8.000		3.4				小 計	260.000			541.7	

# 土 工 計 算 書

( 計 算 書 第 号 )

路 肩 盛 土						路 肩 盛 土					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )			( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )	
NO.0	20.000	0.0	0.00	0.0		+8.000	4.000	0.3	0.45	1.8	
NO.1	20.000	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.6	0.60	4.8	
NO.2	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.10	7.500	0.6	0.60	4.5	
NO.3	20.000	0.0	0.00	0.0		+7.500	12.500	0.6	0.55	6.9	
NO.4	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.11	20.000	0.5	0.45	9.0	
NO.5	5.000	0.0	0.00	0.0		NO.12	5.000	0.4	0.20	1.0	
+5.000	15.000	0.0	0.00	0.0		+5.000	7.000	0.0	0.00	0.0	
NO.6	2.700	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
+2.700	0.000	0.0	0.00	0.0		NO.13		0.0			
同所	28.800	0.0	0.00	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.0	0.10	0.0							
同所	8.500	0.2	0.20	1.7							
NO.8	20.000	0.2	0.25	5.0							
NO.9	8.000	0.3	0.30	2.4							
+8.000		0.3				小 計	260.000			37.1	

# 土 工 計 算 書

( 計 算 書 第 号 )

機械切土法面整形						機械切土法面整形					
測 点	距 離	法 長	平 均 長	面 積	摘 要	測 点	距 離	法 長	平 均 長	面 積	摘 要
	( m )	( m )	( m )	( m <sup>2</sup> )			( m )	( m )	( m )	( m <sup>2</sup> )	
NO.0	20.000	0.9	0.45	9.0		+8.000	4.000	0.2	0.10	0.4	
NO.1	20.000	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
NO.2	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.10	7.500	0.0	0.00	0.0	
NO.3	20.000	0.0	0.00	0.0		+7.500	12.500	0.0	0.00	0.0	
NO.4	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.11	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.5	5.000	0.0	0.00	0.0		NO.12	5.000	0.0	0.00	0.0	
+5.000	15.000	0.0	0.00	0.0		+5.000	7.000	0.0	0.00	0.0	
NO.6	2.700	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
+2.700	0.000	0.0	0.00	0.0		NO.13		0.0			
同所	28.800	0.0	0.00	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.0	0.00	0.0							
同所	8.500	0.0	0.00	0.0							
NO.8	20.000	0.0	0.10	2.0							
NO.9	8.000	0.2	0.20	1.6							
+8.000		0.2				小 計	260.000			13.0	

# 土 工 計 算 書

( 計 算 書 第 号 )

機械盛土法面整形						機械盛土法面整形					
測 点	距 離	法 長	平 均 長	面 積	摘 要	測 点	距 離	法 長	平 均 長	面 積	摘 要
	( m )	( m )	( m )	( m <sup>2</sup> )			( m )	( m )	( m )	( m <sup>2</sup> )	
NO.0	20.000	0.0	0.00	0.0		+8.000	4.000	34.1	17.05	68.2	
NO.1	20.000	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
NO.2	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.10	7.500	0.0	0.00	0.0	
NO.3	20.000	0.0	0.00	0.0		+7.500	12.500	0.0	0.00	0.0	
NO.4	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.11	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.5	5.000	0.0	0.00	0.0		NO.12	5.000	0.0	0.00	0.0	
+5.000	15.000	0.0	0.00	0.0		+5.000	7.000	0.0	0.00	0.0	
NO.6	2.700	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	15.70	125.6	
+2.700	0.000	0.0	0.00	0.0		NO.13		31.4			
同所	28.800	0.0	0.00	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.0	17.80	0.0							
同所	8.500	35.6	35.60	302.6							
NO.8	20.000	35.6	34.85	697.0							
NO.9	8.000	34.1	34.10	272.8							
+8.000		34.1				小 計	260.000			1,466.2	



# 法 面 工 計 算 書

( 計 算 書 第 号 )

植 生 工 ( 切 土 部 )						植 生 工 ( 切 土 部 )					
測 点	距 離	法 長	平 均 長	面 積	摘 要	測 点	距 離	法 長	平 均 長	面 積	摘 要
	( m )	( m )	( m )	( m <sup>2</sup> )			( m )	( m )	( m )	( m <sup>2</sup> )	
NO.0	20.000	0.9	0.45	9.0		+8.000	4.000	0.2	0.10	0.4	
NO.1	20.000	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
NO.2	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.10	7.500	0.0	0.00	0.0	
NO.3	20.000	0.0	0.00	0.0		+7.500	12.500	0.0	0.00	0.0	
NO.4	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.11	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.5	5.000	0.0	0.00	0.0		NO.12	5.000	0.0	0.00	0.0	
+5.000	15.000	0.0	0.00	0.0		+5.000	7.000	0.0	0.00	0.0	
NO.6	2.700	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
+2.700	0.000	0.0	0.00	0.0		NO.13		0.0			
同所	28.800	0.0	0.00	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.0	0.00	0.0							
同所	8.500	0.0	0.00	0.0							
NO.8	20.000	0.0	0.10	2.0							
NO.9	8.000	0.2	0.20	1.6							
+8.000		0.2				小 計	260.000			13.0	

# 法 面 工 計 算 書

( 計 算 書 第 号 )

植 生 工 ( 盛 土 部 )						植 生 工 ( 盛 土 部 )					
測 点	距 離	法 長	平 均 長	面 積	摘 要	測 点	距 離	法 長	平 均 長	面 積	摘 要
	( m )	( m )	( m )	( m <sup>2</sup> )			( m )	( m )	( m )	( m <sup>2</sup> )	
NO.0	20.000	0.0	0.00	0.0		+8.000	4.000	34.1	17.05	68.2	
NO.1	20.000	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	0.00	0.0	
NO.2	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.10	7.500	0.0	0.00	0.0	
NO.3	20.000	0.0	0.00	0.0		+7.500	12.500	0.0	0.00	0.0	
NO.4	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.11	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.5	5.000	0.0	0.00	0.0		NO.12	5.000	0.0	0.00	0.0	
+5.000	15.000	0.0	0.00	0.0		+5.000	7.000	0.0	0.00	0.0	
NO.6	2.700	0.0	0.00	0.0		+12.000	8.000	0.0	15.70	125.6	
+2.700	0.000	0.0	0.00	0.0		NO.13		31.4			
同所	28.800	0.0	0.00	0.0							
NO.7 +11.500	0.000	0.0	17.80	0.0							
同所	8.500	35.6	35.60	302.6							
NO.8	20.000	35.6	34.85	697.0							
NO.9	8.000	34.1	34.10	272.8							
+8.000		34.1				小 計	260.000			1,466.2	



# 計 算 書

名 称	計 算 式	单 位	数 量
側道舗装工	側道 A BP(NO.0+0.0) ~ EP(NO.8+5.46) L=165.46m		
	w= 5.50 m L= 93.80 m		
	w= 6.00 m L= 47.50 m		
	w= 5.75 m L= 44.16 m		
	側道 B NO.0+2.5 ~ EP(NO.5+1.64) L=99.14m		
	w= 3.75 m L= 99.14 m		
	側道 F NO.0+2.5 ~ EP(NO.4+18.03) L=95.53m		
	w= 3.75 m L= 95.53 m		

# 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量																								
表 層 工	(再生密粒度As(13) t=4cm)																										
	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 10%;">側道A</th> <th style="width: 10%;">w1</th> <th style="width: 10%;">w2</th> <th style="width: 10%;">W</th> <th style="width: 10%;">L</th> <th style="width: 10%;">A</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>5.50</td> <td>93.80</td> <td>515.900</td> </tr> <tr> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>6.00</td> <td>47.50</td> <td>285.000</td> </tr> <tr> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>5.75</td> <td>44.16</td> <td>253.920</td> </tr> </tbody> </table>	側道A	w1	w2	W	L	A	-	-	-	5.50	93.80	515.900	-	-	-	6.00	47.50	285.000	-	-	-	5.75	44.16	253.920		
	側道A	w1	w2	W	L	A																					
	-	-	-	5.50	93.80	515.900																					
	-	-	-	6.00	47.50	285.000																					
	-	-	-	5.75	44.16	253.920																					
	$W = (w1 + w2) \times 1/2$ $A = W \times L$																										
	面積計算書より																										
	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tbody> <tr> <td style="width: 30%;">A1</td> <td style="width: 10%;">=</td> <td style="width: 30%;"></td> <td style="width: 10%;">=</td> <td style="width: 20%;">199.000</td> </tr> <tr> <td>A2</td> <td>=</td> <td></td> <td>=</td> <td>330.700</td> </tr> </tbody> </table>	A1	=		=	199.000	A2	=		=	330.700																
	A1	=		=	199.000																						
A2	=		=	330.700																							
合計	1584.520	m <sup>2</sup>	1,584.5																								
	(密粒度アスコン改質 型(20)耐流動 t=4cm)																										
	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 10%;">側道B</th> <th style="width: 10%;">w1</th> <th style="width: 10%;">w2</th> <th style="width: 10%;">W</th> <th style="width: 10%;">L</th> <th style="width: 10%;">A</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>3.75</td> <td>99.14</td> <td>371.775</td> </tr> </tbody> </table>	側道B	w1	w2	W	L	A	-	-	-	3.75	99.14	371.775														
	側道B	w1	w2	W	L	A																					
	-	-	-	3.75	99.14	371.775																					
	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 10%;">側道F</th> <th style="width: 10%;">w1</th> <th style="width: 10%;">w2</th> <th style="width: 10%;">W</th> <th style="width: 10%;">L</th> <th style="width: 10%;">A</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>3.75</td> <td>95.53</td> <td>358.238</td> </tr> </tbody> </table>	側道F	w1	w2	W	L	A	-	-	-	3.75	95.53	358.238														
側道F	w1	w2	W	L	A																						
-	-	-	3.75	95.53	358.238																						
$W = (w1 + w2) \times 1/2$ $A = W \times L$																											
合計	730.013	m <sup>2</sup>	730.0																								

# 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量	
上層路盤工	(粒度調整碎石(M-30) t=10cm)			
	側道A	w1   w2   W   L   A		
	-	-	5.50   93.80   515.900	
	-	-	6.05   47.50   287.375	
	-	-	5.80   44.16   256.128	
	側道B	w1   w2   W   L   A		
	-	-	3.80   99.14   376.732	
	側道F	w1   w2   W   L   A		
	-	-	3.80   95.53   363.014	
		$W = (w1 + w2) \times 1/2$ $A = W \times L$		
	面積計算書より			
	A1 =	=	199.000	
	A2 =	=	330.700	
	合計		2328.849	
		m <sup>2</sup>	2,328.8	

# 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量																														
下層路盤工	(再生クッシャーラン(RC-40) t=12cm)																																
	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 10%;">側道A</th> <th style="width: 10%;">w1</th> <th style="width: 10%;">w2</th> <th style="width: 10%;">W</th> <th style="width: 10%;">L</th> <th style="width: 10%;">A</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>5.50</td> <td>93.80</td> <td>515.900</td> </tr> <tr> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>6.10</td> <td>47.50</td> <td>289.750</td> </tr> <tr> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>5.85</td> <td>44.16</td> <td>258.336</td> </tr> <tr> <td colspan="5">和賀白川線道路改良(盛土工事より)</td> <td>-392.300</td> </tr> </tbody> </table>	側道A	w1	w2	W	L	A	-	-	-	5.50	93.80	515.900	-	-	-	6.10	47.50	289.750	-	-	-	5.85	44.16	258.336	和賀白川線道路改良(盛土工事より)					-392.300		
	側道A	w1	w2	W	L	A																											
	-	-	-	5.50	93.80	515.900																											
	-	-	-	6.10	47.50	289.750																											
	-	-	-	5.85	44.16	258.336																											
	和賀白川線道路改良(盛土工事より)					-392.300																											
	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 10%;">側道B</th> <th style="width: 10%;">w1</th> <th style="width: 10%;">w2</th> <th style="width: 10%;">W</th> <th style="width: 10%;">L</th> <th style="width: 10%;">A</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>3.85</td> <td>99.14</td> <td>381.689</td> </tr> </tbody> </table>	側道B	w1	w2	W	L	A	-	-	-	3.85	99.14	381.689																				
	側道B	w1	w2	W	L	A																											
	-	-	-	3.85	99.14	381.689																											
	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 10%;">側道F</th> <th style="width: 10%;">w1</th> <th style="width: 10%;">w2</th> <th style="width: 10%;">W</th> <th style="width: 10%;">L</th> <th style="width: 10%;">A</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>-</td> <td>-</td> <td>-</td> <td>3.85</td> <td>95.53</td> <td>367.791</td> </tr> </tbody> </table>	側道F	w1	w2	W	L	A	-	-	-	3.85	95.53	367.791																				
	側道F	w1	w2	W	L	A																											
	-	-	-	3.85	95.53	367.791																											
	$W=(w1+w2) \times 1/2$ $A=W \times L$																																
	面積計算書より																																
<table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 20%;">A1</td> <td style="width: 10%;">=</td> <td style="width: 50%;"></td> <td style="width: 10%;">=</td> <td style="width: 10%;">199.000</td> </tr> <tr> <td>A2</td> <td>=</td> <td></td> <td>=</td> <td>330.700</td> </tr> </table>						A1	=		=	199.000	A2	=		=	330.700																		
A1	=		=	199.000																													
A2	=		=	330.700																													
合計				1950.866																													
		m <sup>2</sup>	1,950.9																														



計 算 書				( 当り )	
名 称	計 算 式			单 位	数 量
耐水处理 ( 側道部 )	側道 B	NO.0+2.5 ~ EP(NO.5+1.64) L=99.14m			
	表層	w= 0.25	L= 99.14m		
	路盤	w= 0.25	L= 99.14m		
	側道 F	NO.0+2.5 ~ EP(NO.4+18.03) L=95.53m			
	表層	w= 0.25	L= 95.53m		
	路盤	w= 0.25	L= 95.53m		
表 層 工	(再生密粒度As(13) t=4cm)				
	A1=	0.25 ×	99.14	=	24.785
	A2=	0.25 ×	95.53	=	23.883
				=	48.668
				m <sup>2</sup>	48.7
路 盤 工	( 粒度調整碎石 (M-30) t=10cm)				
	A1=	0.25 ×	99.14	=	24.785
	A2=	0.25 ×	95.53	=	23.883
				=	48.668
				m <sup>2</sup>	48.7

# 数量総括表

## 2号補強土壁工数量総括表

工種	種別	規格	単位	数量	摘要
補強土壁工	コンクリートスキン	t=140mm	m2	89.3	
	高強度ストリップ	4.0×60 SM490A	m	1520.0	リブ付
	ボルトナット	M12×40	本	522	
	ガセットプレート	6×115×500	枚	61	
	ゴムプレート	20×75×600	枚	80	
	透水防砂材	4×420×L	m	100.0	
	端部調整金具	PL-250×250×3.2	m	2.25	θ=55°
	端部調整金具	PL-250×250×3.2	m	6.75	θ=94°
	端部調整金具	PL-250×250×3.2	m	4.50	θ=120°
	端部調整金具	PL-250×250×3.2	m	2.25	θ=125°
	アローアンカー	M12 L=90mm	本	24	
	角座金	PL-60×60×6	枚	24	
笠コンクリート工	コンクリート	24-8-25	m3	3.4	
	型枠		m2	23.4	
	目地材	瀝青繊維質板t=20mm	m2	1.4	
	鉄筋	SD345 D13	kg	249.2	
	足場工	ブラケット	m		
独立剛性高欄工	コンクリート	24-8-25	m3	33.4	
	型枠		m2	88.1	
	目地材	瀝青繊維質板t=20mm	m2	6.1	
	均しコンクリート	18-5-40	m3	4.2	
	均しコンクリート型枠		m2	1.7	
	基礎材	RC-40	m3	22.3	
	発泡スチロール	押出法ポリスチレンフォーム t=50mm	m2	8.3	
	ゴムプレート	SBR t=10mm	m2	5.0	
	鉄筋	SD345 D22	kg	724	
	鉄筋	SD345 D19	kg	917	
	鉄筋	SD345 D16	kg	659	
	鉄筋	SD345 D13	kg	978	
基礎工	コンクリート	18-8-40	m3	1.9	
	型枠		m2	7.3	
	鉄筋	SD345 D13	kg	9.0	
	基礎材	RC-40	m2	9.1	
調整コンクリート工	コンクリート	18-8-40	m3	0.9	
	型枠		m2	5.1	
	鉄筋	SD345 D13	kg	8.4	
土工	掘削	土砂	m3	69.1	
	埋戻		m3	11.3	
	盛土	TA部	m3	520.6	
排水層	壁背面フィルター層	フィルター材料	m3	40.5	
	排水ブランケット層	フィルター材料	m3	41.5	
	吸出防止シート		m2	74.6	

## 補強土壁数量

数量集計表

種別	規格	単位	数量
コンクリートスキン	t=140mm	m <sup>2</sup>	89.340
高強度ストリップ	4.0×60 SM490A	m	1520.00
ボルトナット	M12×40	本	522
ガセットプレート	6×115×500	枚	61
ゴムプレート	20×75×600	枚	80
透水防砂材	4×420×L	m	100.0
端部調整金具	PL-250×250×3.2( $\theta=55^\circ$ )	m	2.25
端部調整金具	PL-250×250×3.2( $\theta=94^\circ$ )	m	6.75
端部調整金具	PL-250×250×3.2( $\theta=120^\circ$ )	m	4.50
端部調整金具	PL-250×250×3.2( $\theta=125^\circ$ )	m	2.25
アローアンカー	M12 L=90mm	本	24
角座金	PL-60×60×6	枚	24

## 補強土壁数量

### 標準スキン

番号	記号	密度	寸法 幅×高さ(mm)	単位面積 (m <sup>2</sup> )	枚数 (枚)	面積 (m <sup>2</sup> )	摘要
1	F	4	1500 × 1500	2.250	15	33.750	
13	F	6	1500 × 1500	2.250	4	9.000	
2	FS	4	1500 × 1480	2.220	3	6.660	
3	FL	4	1360 × 1500	2.040	3	6.120	
15	FL	6	1360 × 1500	2.040	1	2.040	
7	HS	2	1500 × 730	1.095	3	3.285	
8	H	2	1500 × 750	1.125	2	2.250	
20	H	3	1500 × 750	1.125	2	2.250	
9	HLS	2	1360 × 730	0.993	1	0.993	
11	HRS	2	1360 × 730	0.993	1	0.993	
小計					35枚	67.341 m <sup>2</sup>	

### コーナースキン

番号	記号	密度	寸法 幅×高さ(mm)	単位面積 (m <sup>2</sup> )	枚数 (枚)	面積 (m <sup>2</sup> )	摘要
70	CF	2	200 × 1500	0.300	4	1.200	
71	CFS	2	200 × 1480	0.296	1	0.296	
72	CHS	1	200 × 730	0.146	1	0.146	
小計					6枚	1.642 m <sup>2</sup>	

### 異形スキン

番号	記号	密度	寸法 幅×高さ(mm)	単位面積 (m <sup>2</sup> )	枚数 (枚)	面積 (m <sup>2</sup> )	摘要
86	FEL	4	950 × 1500	1.425	2	2.850	
87	FELS	4	950 × 1480	1.406	1	1.406	
88	HEL	2	950 × 730	0.694	-	-	
89	FER	4	950 × 1500	1.425	1	1.425	
90	FERS	4	950 × 1480	1.406	1	1.406	
91	HER	2	950 × 750	0.713	1	0.713	
92	FER	4	840 × 1500	1.260	4	5.040	
93	HERS	2	840 × 730	0.613	1	0.613	
94	FEL	2	680 × 1500	1.020	-	-	
95	FELS	2	680 × 1480	1.006	-	-	
96	HEL	1	680 × 750	0.510	-	-	
97	HEL	2	680 × 750	0.510	-	-	
98	FER	2	680 × 1500	1.020	-	-	
99	FER	4	680 × 1500	1.020	-	-	
100	FERS	2	680 × 1480	1.006	-	-	
101	FEL	2	660 × 1500	0.990	3	2.970	
102	HEL	1	660 × 730	0.482	1	0.482	
103	HEL	2	660 × 750	0.495	1	0.495	
104	FER	2	660 × 1500	0.990	2	1.980	
105	FERS	2	660 × 1480	0.977	1	0.977	
合計					19枚	20.357 m <sup>2</sup>	

コンクリートスキン

名 称	規 格	枚数	面積	摘 要
コンクリートスキン	標準スキン	35	67.341	
	コーナースキン	6	1.642	
	異形スキン	19	20.357	
	合計	60	89.340	

ストリップ

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
高強度ストリップ	4.0×60 L=3.50m (3.50)	本	1	リブ付
	SM490A L=4.50m (4.50)	"	1	"
	L=5.00m (5.00)	"	44	"
	L=5.50m (5.50)	"	36	"
	L=6.00m (6.00)	"	68	"
	L=6.50m (6.50)	"	31	"
	L=7.00m (7.00)	"	57	"
	L=7.50m (7.50)	"	5	"
	L=8.00m (8.00)	"	6	"
		延 長	m	1520.00
合 計		本	249	
総 延 長		m	1520.00	

副資材

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
ボルトナット	M12×40	本	522	
ガセットプレート	6×115×500	枚	61	
ゴムプレート	20×75×600	枚	80	
透水防砂材	4×420×L	m	100.0	
端部調整金具	PL-250×250×3.2	m	2.25	$\theta=55^\circ$
端部調整金具	PL-250×250×3.2	m	6.75	$\theta=94^\circ$
端部調整金具	PL-250×250×3.2	m	4.50	$\theta=120^\circ$
端部調整金具	PL-250×250×3.2	m	2.25	$\theta=125^\circ$
アローアンカー	M12 L=90mm	本	24	
角座金	PL-60×60×6	枚	24	

## 副資材数量根拠

### ・ボルトナット

$$\begin{aligned} \text{総数} &= (\text{全ストリップ本数} + 2 \times \text{本継ぎストリップ本数} + \text{ガセットプレート枚数} - \text{補助ストリップ本数}) \times 2 \\ &= (249 + 0 + 61 - 49) \times 2 = 522 \text{ 本} \end{aligned}$$

### ・ガセットプレート

$$n = 61 \text{ ヶ所} = 61 \text{ 枚}$$

### ・ゴムプレート

$$n = (\text{スキン枚数} - \text{天端用スキン枚数} - \text{ホリ無しスキン枚数}) \times 1 \text{ 個所当りの使用枚数}$$

#### 【標準スキン】

$$= (35 - 8 - 0) \times 2 = 54 \text{ 枚}$$

#### 【コーナースキン】

$$\text{(E型,T型スキン)} = (6 - 2 - 0) \times 1 = 4 \text{ 枚}$$

#### 【異形スキン】

$$\text{(L} \leq 750\text{mm)} = (8 - 2 - 0) \times 1 = 6 \text{ 枚}$$

$$\text{(L} > 750\text{mm)} = (11 - 3 - 0) \times 2 = 16 \text{ 枚}$$

---

$$\text{合計} = 80 \text{ 枚}$$

### ・端部調整金具

$$\text{PL-250} \times 250 \times 3.2 \quad \theta = 55^\circ = 2.25 \text{ m}$$

$$\text{PL-250} \times 250 \times 3.2 \quad \theta = 94^\circ = 6.75 \text{ m}$$

$$\text{PL-250} \times 250 \times 3.2 \quad \theta = 120^\circ = 4.50 \text{ m}$$

$$\text{PL-250} \times 250 \times 3.2 \quad \theta = 125^\circ = 2.25 \text{ m}$$

### ・アローアンカー

$$n = \text{端部調整金具単位m本数} \times 2 \text{ 本}$$

$$1.50 \text{ m} \quad 9 \times 2 = 18 \text{ 本}$$

$$0.75 \text{ m} \quad 3 \times 2 = 6 \text{ 本}$$

---

$$\text{合計} = 24 \text{ 本}$$

### ・角座金

$$n = \text{アローアンカー1本} \times 1 \text{ 枚}$$

$$= 24 \times 1 = 24 \text{ 枚}$$



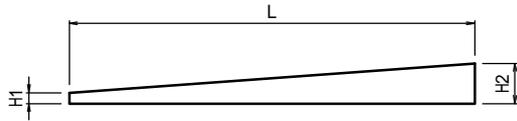
## 笠コンクリート工数量

数量集計表

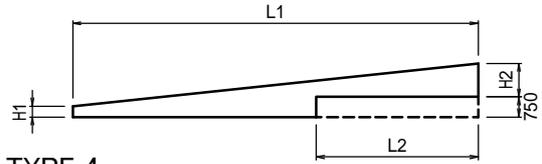
種 別	規 格	単 位	数 量
コンクリート	24-8-25	m3	3.4
型枠		m2	23.4
目地材	瀝青繊維質板t=20mm	m2	1.4
鉄筋	SD345 D13	kg	249.2
足場工	ブラケット	m	

笠コンクリート工平均高さ

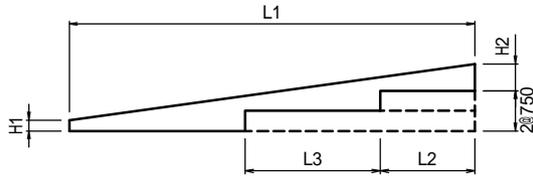
TYPE 1



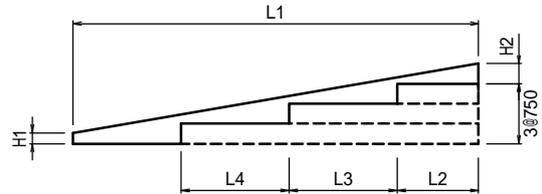
TYPE 2



TYPE 3



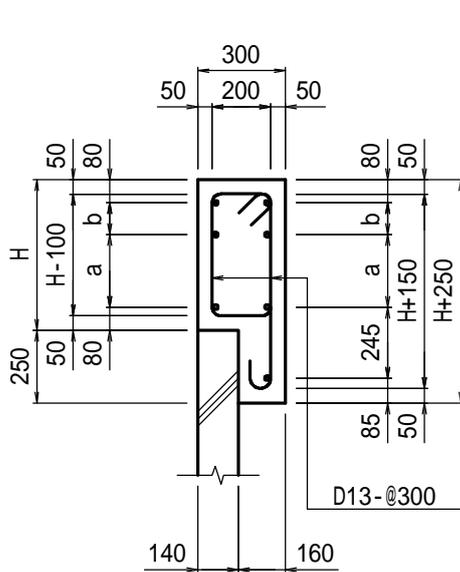
TYPE 4



$$\text{平均 } H = \frac{\sum A}{\sum L} = \frac{9.117}{16.588} \approx 0.55 \text{ m}$$

ブロック	TYPE	L1	L2	L3	L4	H1	H2	面積	控除面積	全面積
1	1	6.809				0.339	0.753	3.718	—	3.718
2	1	1.833				0.227	0.339	0.519	—	0.519
3	2	3.414	0.696			0.722	0.227	2.900	0.522	2.378
4	1	4.532				0.382	0.722	2.502	—	2.502
合計		16.588						9.639	0.522	9.117

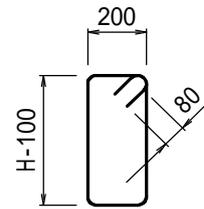
筈コンクリート工配筋図



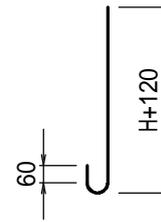
H= 550 mm(平均長)

a= 1 @ 250 = 250 mm

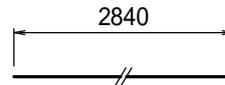
b= 1 @ 140 = 140 mm



C1 11 - D13 × 1500



C2 11 - D13 × 810



C3 7 - D13 × 2840

(3m当り)

C1 1.500 × 0.995 × 11 = 16.418 kg

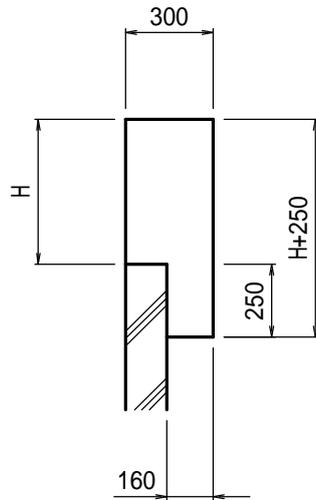
C2 0.810 × 0.995 × 11 = 8.865 kg

C3 2.840 × 0.995 × 7 = 19.781 kg

---

Σ W = 45.064 kg

## 笠コンクリート工数量



$$H = 550 \text{ mm}$$

$$L = 16.588 \text{ m}$$

$$\text{目地ヶ所数} = 7 \text{ヶ所}$$

### ・コンクリート

$$V = ( 0.300 \times 0.550 + 0.160 \times 0.250 ) \times 16.588 = 3.401 \text{ m}^3$$

### ・型枠

$$\text{妻型枠 } A1 = ( 0.300 \times 0.550 + 0.160 \times 0.250 ) \times 5 = 1.025 \text{ m}^2$$

$$\text{前面 } A2 = 0.550 \times 16.588 = 9.123 \text{ m}^2$$

$$\text{背面 } A3 = 0.800 \times 16.588 = 13.270 \text{ m}^2$$

$$\underline{\Sigma A} = 23.418 \text{ m}^2$$

### ・目地材

$$A = ( 0.300 \times 0.550 + 0.160 \times 0.250 ) \times 7 = 1.435 \text{ m}^2$$

### ・鉄筋

$$W = 45.064 \times 16.588 \div 3.000 = 249.174 \text{ kg}$$

### ・足場ブラケット

$$L = \quad = \quad \text{m}$$

## 独立剛性高欄工数量

数量集計表

種 別	規 格	単 位	数 量
コンクリート	24-8-25	m3	33.4
型枠		m2	88.1
目地材	瀝青繊維質板t=20mm	m2	6.1
均しコンクリート	18-5-40	m3	4.2
均しコンクリート型枠		m2	1.7
基礎材	RC-40	m3	22.3
発泡スチロール	押出法ポリスチレンフォーム t=50mm	m2	8.3
ゴムプレート	SBR t=10mm	m2	5.0
鉄筋	SD345 D22	kg	724
鉄筋	SD345 D19	kg	917
鉄筋	SD345 D16	kg	659
鉄筋	SD345 D13	kg	978

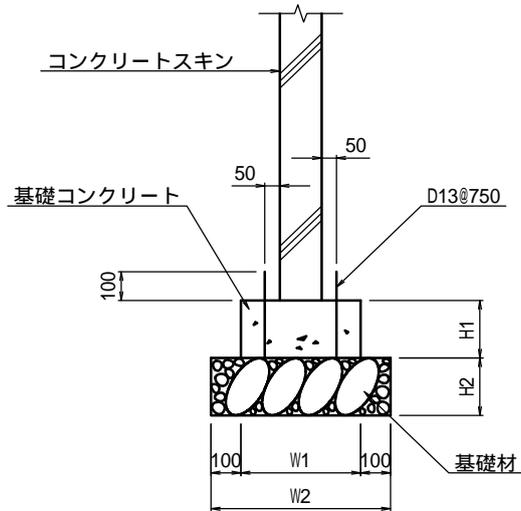


## 基礎工数量

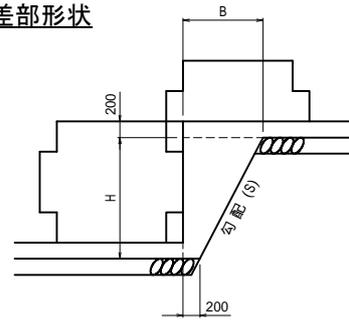
数量集計表

種 別	規 格	単 位	数 量
コンクリート	18-8-40	m3	1.9
型枠		m2	7.3
鉄筋	SD345 D13	kg	9.0
基礎材	RC-40	m2	9.1

## 基礎工数量



### 段差部形状



勾配(S)=1: 0.5

タイプ名	H(m)	B(m)
タイプA	0.750	0.575
タイプB	1.500	0.950
タイプC	2.250	1.325

### 基礎形状

コンクリート	W1=	600 mm	H1=	200 mm
基礎材	W2=	800 mm	H2=	200 mm

### 延長

$$L = 6.809 + 4.532 = 11.341 \text{ m}$$

### ・コンクリート

#### 【標準部】

$$V1 = 0.600 \times 0.200 \times 11.341 = 1.361 \text{ m}^3$$

#### 【段差部】

$$\text{タイプA } V1 = \frac{1}{2} \times (0.575 + 0.200) \times 0.750 \times 0.600 \times 0 = 0.000 \text{ m}^3$$

$$\text{タイプB } V2 = \frac{1}{2} \times (0.950 + 0.200) \times 1.500 \times 0.600 \times 1 = 0.518 \text{ m}^3$$

$$\text{タイプC } V3 = \frac{1}{2} \times (1.325 + 0.200) \times 2.250 \times 0.600 \times 0 = 0.000 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 1.879 \text{ m}^3$$

### ・型枠

#### 【標準部】

$$\text{前背面 } A1 = 0.200 \times 2 \times 11.341 = 4.536 \text{ m}^2$$

$$\text{妻型枠 } A2 = 0.600 \times 0.200 \times 0 = 0.000 \text{ m}^2$$

#### 【段差部】

$$\text{タイプA } A1 = \left( \frac{1}{2} \times (0.575 + 0.200) \times 0.750 \times 2 + 0.600 \times 0.950 \right) \times 0 = 0.000 \text{ m}^2$$

$$\text{タイプB } A2 = \left( \frac{1}{2} \times (0.950 + 0.200) \times 1.500 \times 2 + 0.600 \times 1.700 \right) \times 1 = 2.745 \text{ m}^2$$

$$\text{タイプC } A3 = \left( \frac{1}{2} \times (1.325 + 0.200) \times 2.250 \times 2 + 0.600 \times 2.450 \right) \times 0 = 0.000 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 7.281 \text{ m}^2$$

### ・鉄筋

$$W = 11.341 \times 0.750 \times 0.995 \times 0.300 \times 2 = 9.027 \text{ kg}$$

### ・基礎材

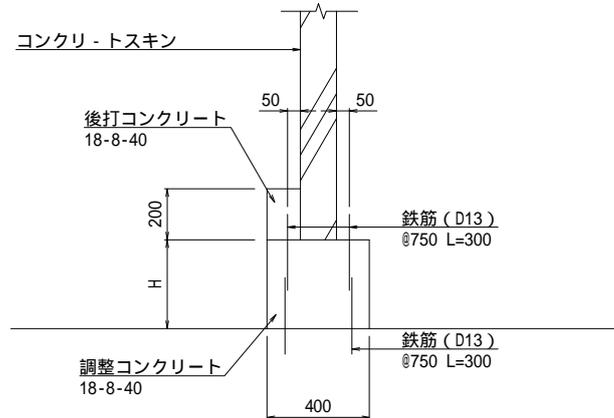
$$A = 0.800 \times 11.341 = 9.073 \text{ m}^2$$

## 調整コンクリート工数量

数量集計表

種 別	規 格	単 位	数 量
コンクリート	18-8-40	m3	0.9
型枠		m2	5.1
鉄筋	SD345 D13	kg	8.4

## 調整コンクリート工数量



工区	箇所	H
2号	2号函渠工	354
4号	2号函渠工	316

断面積

$$A = \text{幅} \times \text{高さ} + 0.130 \times 0.200 = 0.400 \times 0.354 + 0.130 \times 0.200 = 0.168 \text{ m}^2$$

延長

$$L = 5.247 = 5.247 \text{ m}$$

・コンクリート

$$V = 0.168 \times 5.247 = 0.881 \text{ m}^3$$

・型枠

前背面  $A1 = 0.354 \times 5.247 \times 2 + 0.200 \times 5.247 = 4.764 \text{ m}^2$

側面  $A3 = 0.168 \times 2 = 0.336 \text{ m}^2$

---

$\Sigma A = 5.100 \text{ m}^2$

・鉄筋

$$W = 5.247 \text{ / } 0.750 \times 0.995 \times 0.300 \times 4 = 8.353 \text{ kg}$$

## 土工数量

数量集計表

種 別	規 格	単 位	数 量
掘削	土砂	m3	69.1
埋戻		m3	11.3
盛土	TA部	m3	520.6









# 標準断面図

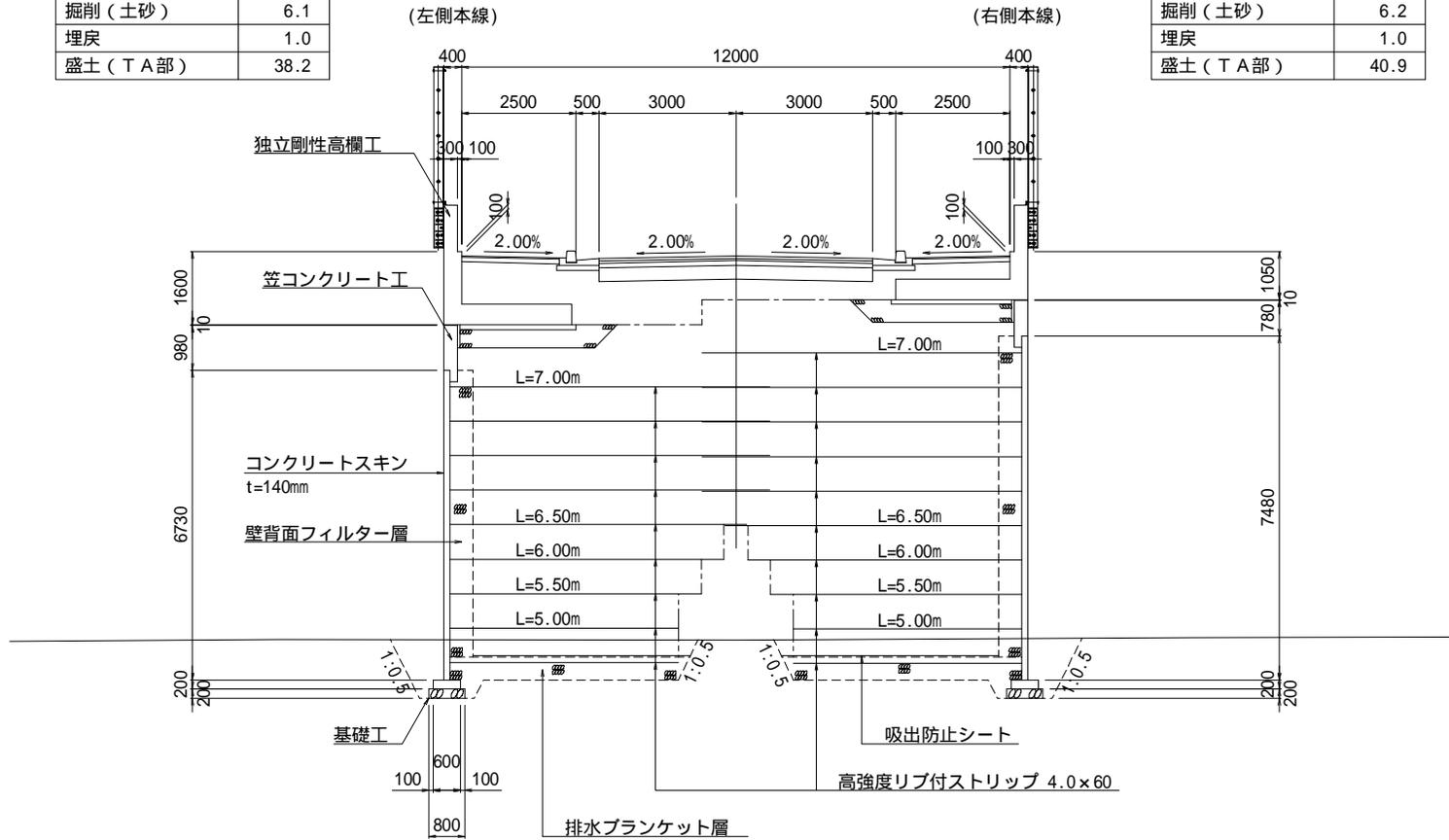
## NO.6付近

2号

種別	(m <sup>2</sup> )
掘削(土砂)	6.1
埋戻	1.0
盛土(TA部)	38.2

4号

種別	(m <sup>2</sup> )
掘削(土砂)	6.2
埋戻	1.0
盛土(TA部)	40.9

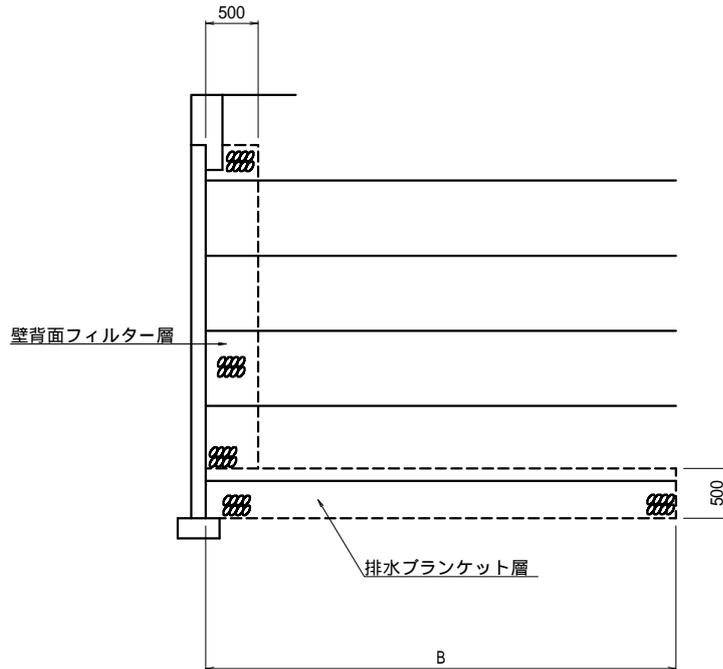


## 排水層数量

数量集計表

種 別	規 格	単 位	数 量
壁背面フィルター層	フィルター材料	m3	40.5
排水ブランケット層	フィルター材料	m3	41.5
吸出防止シート		m2	74.6

## 排水層数量



### ・壁背面フィルター層

加減面積

	考慮高(面積)	区間(箇所)		
排水ブランケット部	A = 0.500	× 16.588	=	-8.294 m <sup>2</sup>
$\Sigma A =$				-8.294 m <sup>2</sup>

	壁面積	+ 加減面積	× 壁背面フィルター層厚		
V = (	89.340	+ -8.294)	× 0.500	=	40.523 m <sup>3</sup>

### ・排水ブランケット層

V =	41.470			=	41.470 m <sup>3</sup>
-----	--------	--	--	---	-----------------------

A =	74.646			=	74.646 m <sup>2</sup>
-----	--------	--	--	---	-----------------------

B(m)	A(m <sup>2</sup> )	L(m)	V(m <sup>3</sup> )	B2(m)	A2(m <sup>2</sup> )
5.00	2.500	16.588	41.470	4.50	74.646
合計		16.588	41.470	合計	74.646

B: 最下段ストリップ長さ

A: 排水ブランケット断面積

$$A = B \times 0.50 (\text{排水ブランケット厚})$$

L: 区間延長

V: 排水ブランケット体積

$$V = A \times L$$

B2: 吸出防止シート長さ

$$B2 = B - 0.50$$

A2: 吸出防止シート面積

$$A2 = B2 \times L$$

# 数量総括表

## 4号補強土壁工総括表

工種	種別	規格	単位	数量	摘要
補強土壁工	コンクリートスキン	t=140mm	m2	152.5	
	高強度ストリップ	4.0×60 SM490A	m	2016.0	リブ付
	ボルトナット	M12×40	本	742	
	ガセットプレート	6×115×500	枚	57	
	ゴムプレート	20×75×600	枚	128	
	透水防砂材	4×420×L	m	150.0	
	端部調整金具	PL-250×250×3.2	m	2.25	θ=55°
	端部調整金具	PL-250×250×3.2	m	4.50	θ=57°
	端部調整金具	PL-250×250×3.2	m	7.50	θ=86°
	端部調整金具	PL-250×250×3.2	m	2.25	θ=128°
	アローアンカー	M12 L=90mm	本	24	
	角座金	PL-60×60×6	枚	24	
笠コンクリート工	コンクリート	24-8-25	m3	5.0	
	型枠		m2	34.8	
	目地材	瀝青繊維質板t=20mm	m2	2.0	
	鉄筋	SD345 D13	kg	372.4	
	足場工	ブラケット	m		
	独立防護柵基礎工	コンクリート	24-8-25	m3	6.0
型枠			m2	14.6	
目地材		瀝青繊維質板t=20mm	m2	1.7	
均しコンクリート		18-5-40	m3	0.8	
均しコンクリート型枠			m2	0.7	
基礎材		RC-40	m3	5.5	
発泡スチロール		押出法ポリスチレンフォーム t=50mm	m2	3.5	
ゴムプレート		SBR t=10mm	m2	2.1	
鉄筋		SD345 D16	kg	254	
鉄筋		SD345 D13	kg	167	
独立剛性高欄工		コンクリート	24-8-25	m3	33.2
	型枠		m2	77.4	
	目地材	瀝青繊維質板t=20mm	m2	3.7	
	均しコンクリート	18-5-40	m3	4.8	
	均しコンクリート型枠		m2	1.8	
	基礎材	RC-40	m3	24.9	
	発泡スチロール	押出法ポリスチレンフォーム t=50mm	m2	9.0	
	ゴムプレート	SBR t=10mm	m2	5.4	
	鉄筋	SD345 D22	kg	540	
	鉄筋	SD345 D19	kg	999	
	鉄筋	SD345 D16	kg	740	
	鉄筋	SD345 D13	kg	974	
基礎工	コンクリート	18-8-40	m3	2.5	
	型枠		m2	9.1	
	鉄筋	SD345 D13	kg	15.6	
	基礎材	RC-40	m2	15.7	

# 数量総括表

## 4号補強土壁工総括表

工種	種別	規格	単位	数量	摘要
調整コンクリート工	コンクリート	18-8-40	m3	0.8	
	型枠		m2	4.7	
	鉄筋	SD345 D13	kg	8.4	
土工	掘削	土砂	m3	122.2	
	埋戻		m3	19.7	
	盛土	TA部	m3	833.7	
排水層	壁背面フィルター層	フィルター材料	m3	70.0	
	排水ブランケット層	フィルター材料	m3	62.4	
	吸出防止シート		m2	112.4	

## 補強土壁数量

数量集計表

種別	規格	単位	数量
コンクリートスキン	t=140mm	m <sup>2</sup>	152.497
高強度ストリップ	4.0×60 SM490A	m	2016.00
ボルトナット	M12×40	本	742
ガセットプレート	6×115×500	枚	57
ゴムプレート	20×75×600	枚	128
透水防砂材	4×420×L	m	150.0
端部調整金具	PL-250×250×3.2( $\theta=55^\circ$ )	m	2.25
端部調整金具	PL-250×250×3.2( $\theta=57^\circ$ )	m	4.50
端部調整金具	PL-250×250×3.2( $\theta=86^\circ$ )	m	7.50
端部調整金具	PL-250×250×3.2( $\theta=128^\circ$ )	m	2.25
アローアンカー	M12 L=90mm	本	24
角座金	PL-60×60×6	枚	24

## 補強土壁数量

### 標準スキン

番号	記号	密度	寸法 幅×高さ(mm)	単位面積 (m2)	枚数 (枚)	面積 (m2)	摘要
1	F	4	1500 × 1500	2.250	36	81.000	
13	F	6	1500 × 1500	2.250	8	18.000	
2	FS	4	1500 × 1480	2.220	5	11.100	
3	FL	4	1360 × 1500	2.040	-	-	
15	FL	6	1360 × 1500	2.040	-	-	
7	HS	2	1500 × 730	1.095	7	7.665	
8	H	2	1500 × 750	1.125	2	2.250	
20	H	3	1500 × 750	1.125	5	5.625	
9	HLS	2	1360 × 730	0.993	1	0.993	
11	HRS	2	1360 × 730	0.993	-	-	
小計					64枚	126.633 m2	

### コーナースキン

番号	記号	密度	寸法 幅×高さ(mm)	単位面積 (m2)	枚数 (枚)	面積 (m2)	摘要
70	CF	2	200 × 1500	0.300	4	1.200	
71	CFS	2	200 × 1480	0.296	-	-	
72	CHS	1	200 × 730	0.146	2	0.292	
小計					6枚	1.492 m2	

### 異形スキン

番号	記号	密度	寸法 幅×高さ(mm)	単位面積 (m2)	枚数 (枚)	面積 (m2)	摘要
86	FEL	4	950 × 1500	1.425	2	2.850	
87	FELS	4	950 × 1480	1.406	-	-	
88	HEL	2	950 × 730	0.694	1	0.694	
89	FER	4	950 × 1500	1.425	1	1.425	
90	FERS	4	950 × 1480	1.406	1	1.406	
91	HER	2	950 × 750	0.713	1	0.713	
92	FER	4	840 × 1500	1.260	-	-	
93	HERS	2	840 × 730	0.613	-	-	
94	FEL	2	680 × 1500	1.020	5	5.100	
95	FELS	2	680 × 1480	1.006	2	2.012	
96	HEL	1	680 × 750	0.510	1	0.510	
97	HEL	2	680 × 750	0.510	1	0.510	
98	FER	2	680 × 1500	1.020	6	6.120	
99	FER	4	680 × 1500	1.020	1	1.020	
100	FERS	2	680 × 1480	1.006	2	2.012	
101	FEL	2	660 × 1500	0.990	-	-	
102	HEL	1	660 × 730	0.482	-	-	
103	HEL	2	660 × 750	0.495	-	-	
104	FER	2	660 × 1500	0.990	-	-	
105	FERS	2	660 × 1480	0.977	-	-	
合計					24枚	24.372 m2	

### コンクリートスキン

名 称	規 格	枚数	面積	摘 要
コンクリートスキン	標準スキン	64	126.633	
	コーナースキン	6	1.492	
	異形スキン	24	24.372	
	合計	94	152.497	

### ストリップ

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
高強度ストリップ	4.0×60 L=2.50m (2.50)	本	10	リブ付
	SM490A L=3.00m (3.00)	"	1	"
	L=3.50m (3.50)	"	11	"
	L=4.50m (4.50)	"	8	"
	L=5.00m (5.00)	"	83	"
	L=5.50m (5.50)	"	30	"
	L=6.00m (6.00)	"	54	"
	L=6.50m (6.50)	"	76	"
	L=7.00m (7.00)	"	64	"
	L=7.50m (7.50)	"	9	"
	延 長	m	2016.00	
合 計		本	346	
総 延 長		m	2016.00	

### 副資材

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
ボルトナット	M12×40	本	742	
ガセットプレート	6×115×500	枚	57	
ゴムプレート	20×75×600	枚	128	
透水防砂材	4×420×L	m	150.0	
端部調整金具	PL-250×250×3.2	m	2.25	$\theta=55^\circ$
端部調整金具	PL-250×250×3.2	m	4.50	$\theta=57^\circ$
端部調整金具	PL-250×250×3.2	m	7.50	$\theta=86^\circ$
端部調整金具	PL-250×250×3.2	m	2.25	$\theta=128^\circ$
アローアンカー	M12 L=90mm	本	24	
角座金	PL-60×60×6	枚	24	

## 副資材数量根拠

### ・ボルトナット

$$\begin{aligned} \text{総数} &= (\text{全ストリップ本数} + 2 \times \text{本継ぎストリップ本数} + \text{ガセットプレート枚数} - \text{補助ストリップ本数}) \times 2 \\ &= (346 + 0 + 57 - 32) \times 2 = 742 \text{ 本} \end{aligned}$$

### ・ガセットプレート

$$n = 57 \text{ ヶ所} = 57 \text{ 枚}$$

### ・ゴムプレート

$$n = (\text{スキン枚数} - \text{天端用スキン枚数} - \text{ホリ無しスキン枚数}) \times 1 \text{ 個所当りの使用枚数}$$

#### 【標準スキン】

$$= (64 - 13 - 0) \times 2 = 102 \text{ 枚}$$

#### 【コーナースキン】

$$(\text{E型,T型スキン}) = (6 - 2 - 0) \times 1 = 4 \text{ 枚}$$

#### 【異形スキン】

$$(L \leq 750\text{mm}) = (18 - 4 - 0) \times 1 = 14 \text{ 枚}$$

$$(L > 750\text{mm}) = (6 - 2 - 0) \times 2 = 8 \text{ 枚}$$

---

$$\text{合計} = 128 \text{ 枚}$$

### ・端部調整金具

$$\text{PL-250} \times 250 \times 3.2 \quad \theta = 55^\circ = 2.25 \text{ m}$$

$$\text{PL-250} \times 250 \times 3.2 \quad \theta = 57^\circ = 4.50 \text{ m}$$

$$\text{PL-250} \times 250 \times 3.2 \quad \theta = 86^\circ = 7.50 \text{ m}$$

$$\text{PL-250} \times 250 \times 3.2 \quad \theta = 128^\circ = 2.25 \text{ m}$$

### ・アローアンカー

$$n = \text{端部調整金具単位m本数} \times 2 \text{ 本}$$

$$1.50 \text{ m} \quad 10 \times 2 = 20 \text{ 本}$$

$$0.75 \text{ m} \quad 2 \times 2 = 4 \text{ 本}$$

---

$$\text{合計} = 24 \text{ 本}$$

### ・角座金

$$n = \text{アローアンカー1本} \times 1 \text{ 枚}$$

$$= 24 \times 1 = 24 \text{ 枚}$$



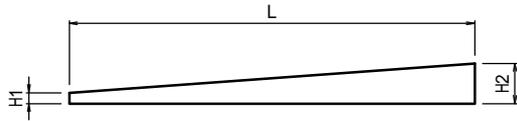
## 笠コンクリート工数量

数量集計表

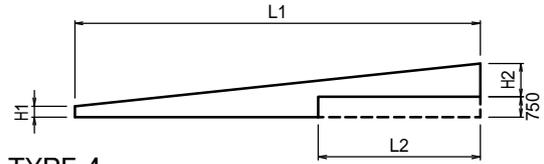
種 別	規 格	単 位	数 量
コンクリート	24-8-25	m3	5.0
型枠		m2	34.8
目地材	瀝青繊維質板t=20mm	m2	2.0
鉄筋	SD345 D13	kg	372.4
足場工	ブラケット	m	

笠コンクリート工平均高さ

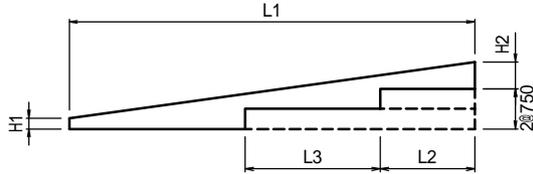
TYPE 1



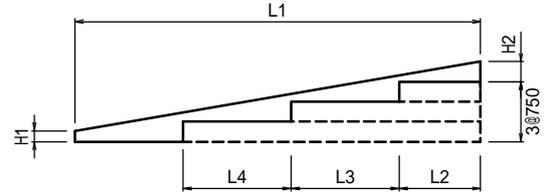
TYPE 2



TYPE 3



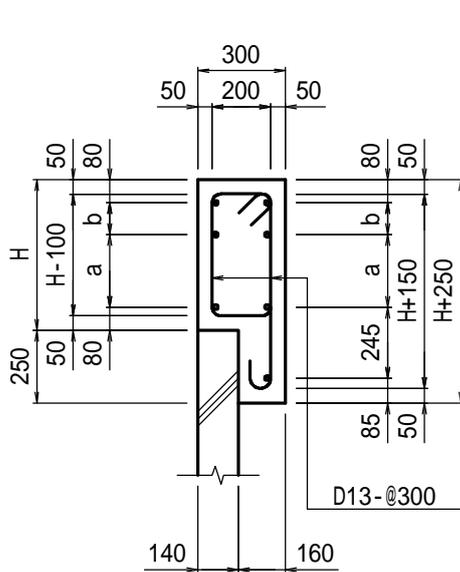
TYPE 4



$$\text{平均 } H = \frac{\sum A}{\sum L} = \frac{13.538}{24.976} \approx 0.54 \text{ m}$$

ブロック	TYPE	L1	L2	L3	L4	H1	H2	面積	控除面積	全面積
1	1	3.071				0.374	0.601	1.497	—	1.497
2	1	2.368				0.601	0.778	1.633	—	1.633
3	1	2.880				0.778	0.994	2.552	—	2.552
4	2	7.120	6.963			0.994	0.777	8.975	5.222	3.753
5	2	9.537	8.180			0.777	0.620	10.238	6.135	4.103
合計		24.976						24.895	11.357	13.538

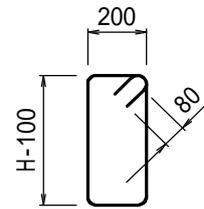
筥コンクリート工配筋図



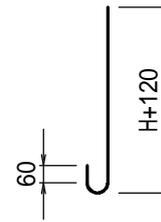
H= 540 mm(平均長)

a= 1 @ 250 = 250 mm

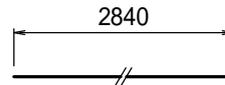
b= 1 @ 130 = 130 mm



C1 11 - D13 × 1480



C2 11 - D13 × 800



C3 7 - D13 × 2840

(3m当り)

C1 1.480 × 0.995 × 11 = 16.199 kg

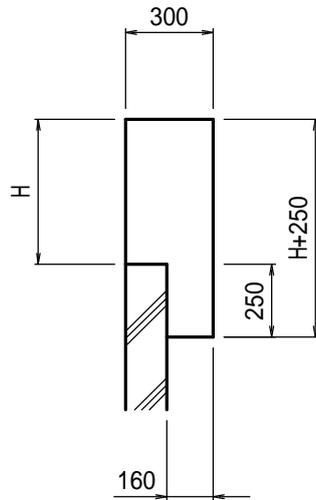
C2 0.800 × 0.995 × 11 = 8.756 kg

C3 2.840 × 0.995 × 7 = 19.781 kg

---

Σ W = 44.736 kg

## 笠コンクリート工数量



$$H = 540 \text{ mm}$$

$$L = 24.976 \text{ m}$$

$$\text{目地ヶ所数} = 10 \text{ ヶ所}$$

### ・コンクリート

$$V = ( 0.300 \times 0.540 + 0.160 \times 0.250 ) \times 24.976 = 5.045 \text{ m}^3$$

### ・型枠

$$\text{妻型枠 } A1 = ( 0.300 \times 0.540 + 0.160 \times 0.250 ) \times 8 = 1.616 \text{ m}^2$$

$$\text{前面 } A2 = 0.540 \times 24.976 = 13.487 \text{ m}^2$$

$$\text{背面 } A3 = 0.790 \times 24.976 = 19.731 \text{ m}^2$$

$$\underline{\Sigma A} = 34.834 \text{ m}^2$$

### ・目地材

$$A = ( 0.300 \times 0.540 + 0.160 \times 0.250 ) \times 10 = 2.020 \text{ m}^2$$

### ・鉄筋

$$W = 44.736 \times 24.976 \div 3.000 = 372.442 \text{ kg}$$

### ・足場ブラケット

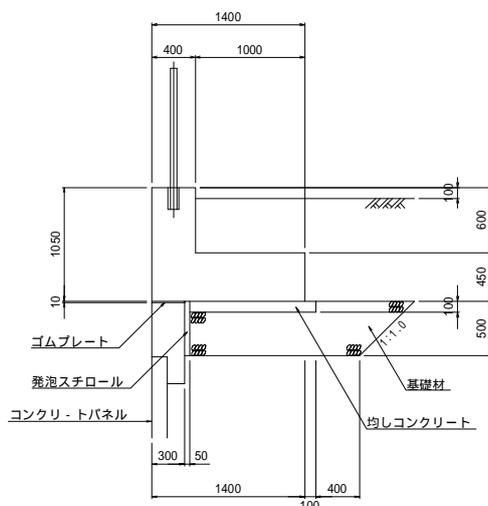
$$L = \quad \quad \quad = \quad \quad \quad \text{m}$$

## 独立防護柵基礎工数量

数量集計表

種 別	規 格	単 位	数 量
コンクリート	24-8-25	m3	6.0
型枠		m2	14.6
目地材	瀝青繊維質板t=20mm	m2	1.7
均しコンクリート	18-5-40	m3	0.8
均しコンクリート型枠		m2	0.7
基礎材	RC-40	m3	5.5
発泡スチロール	押出法ポリスチレンフォーム t=50mm	m2	3.5
ゴムプレート	SBR t=10mm	m2	2.1
鉄筋	SD345 D16	kg	254
鉄筋	SD345 D13	kg	167

## 独立防護柵基礎工数量



### 断面積

		縦壁	底版																
	A=	0.240	+	0.630	= 0.870 m <sup>2</sup>														
延長	L=	6.946			= 6.946 m														
・コンクリート	V=	0.870	×	6.946	= 6.043 m <sup>3</sup>														
・型枠																			
妻型枠	A=	0.870	×	0	= 0.000 m <sup>2</sup>														
前面	A=	1.050	×	6.946	= 7.293 m <sup>2</sup>														
背面	A= (	0.600	+	0.450)	×	6.946	= 7.293 m <sup>2</sup>												
					Σ A = 14.586 m <sup>2</sup>														
・目地材	A=	0.870	×	2	= 1.740 m <sup>2</sup>														
・均しコンクリート	V=	1.150	×	0.100	×	6.946	= 0.799 m <sup>3</sup>												
・均しコンクリート型枠	A=	0.100	×	6.946	= 0.695 m <sup>2</sup>														
・基礎材	V= {	1.550	×	0.500	+	0.500	×	0.500	×	0.500	×	0.500	− (	1.150	×	0.100)	} ×	6.946	= 5.453 m <sup>3</sup>
・発泡スチロール	A=	0.500	×	6.946	= 3.473 m <sup>2</sup>														
・ゴムプレート	A=	0.300	×	6.946	= 2.084 m <sup>2</sup>														
・鉄筋(配筋図参照)																			
D16	W=	254	×	6.946	∕	6.946	= 254 kg												
D13	W=	168	×	6.946	∕	6.976	= 167 kg												

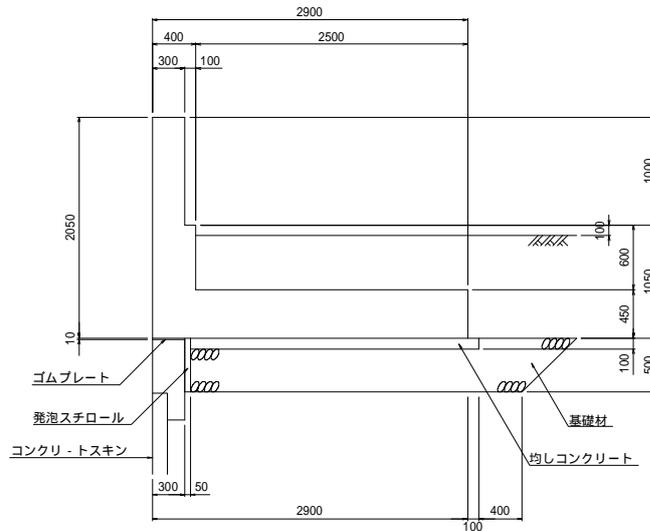
## 独立剛性高欄工数量

数量集計表

種 別	規 格	単 位	数 量
コンクリート	24-8-25	m3	33.2
型枠		m2	77.4
目地材	瀝青繊維質板t=20mm	m2	3.7
均しコンクリート	18-5-40	m3	4.8
均しコンクリート型枠		m2	1.8
基礎材	RC-40	m3	24.9
発泡スチロール	押出法ポリスチレンフォーム t=50mm	m2	9.0
ゴムプレート	SBR t=10mm	m2	5.4
鉄筋	SD345 D22	kg	540
鉄筋	SD345 D19	kg	999
鉄筋	SD345 D16	kg	740
鉄筋	SD345 D13	kg	974

独立剛性高欄工数量

タイプ2



断面積

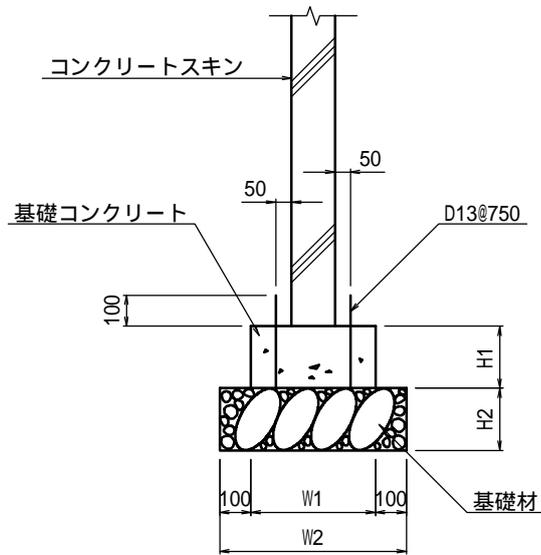
	高欄	縦壁	底版				
A =	0.300 +	0.240 +	1.305	=	1.845 m <sup>2</sup>		
延長	L =	17.970		=	17.970 m		
・コンクリート	V =	1.845 ×	17.970	=	33.155 m <sup>3</sup>		
・型枠							
妻型枠	A =	1.845 ×	2	=	3.690 m <sup>2</sup>		
前面	A =	2.050 ×	17.970	=	36.839 m <sup>2</sup>		
背面	A = (	1.000 +	0.600 +	0.450) ×	17.970 = 36.839 m <sup>2</sup>		
				Σ A =	77.368 m <sup>2</sup>		
・目地材	A =	1.845 ×	2	=	3.690 m <sup>2</sup>		
・均しコンクリート	V =	2.650 ×	0.100 ×	17.970	= 4.762 m <sup>3</sup>		
・均しコンクリート型枠	A =	0.100 ×	17.970	=	1.797 m <sup>2</sup>		
・基礎材	V = {	3.050 ×	0.500 +	0.500 ×	0.500 ×	0.500	
		-(	2.650 ×	0.100)	} ×	17.970	= 24.888 m <sup>3</sup>
・発泡スチロール	A =	0.500 ×	17.970	=	8.985 m <sup>2</sup>		
・ゴムプレート	A =	0.300 ×	17.970	=	5.391 m <sup>2</sup>		
・鉄筋(配筋図参照)							
D22	W =	540 ×	17.970 /	17.970	= 540 kg		
D19	W =	999 ×	17.970 /	17.970	= 999 kg		
D16	W =	740 ×	17.970 /	17.970	= 740 kg		
D13	W =	974 ×	17.970 /	17.970	= 974 kg		

## 基礎工数量

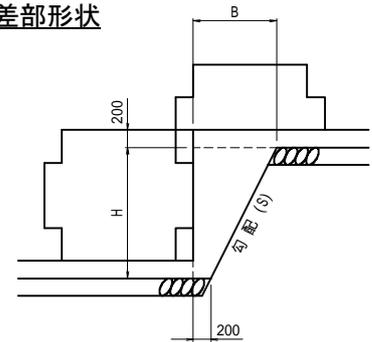
数量集計表

種 別	規 格	単 位	数 量
コンクリート	18-8-40	m3	2.5
型枠		m2	9.1
鉄筋	SD345 D13	kg	15.6
基礎材	RC-40	m2	15.7

## 基礎工数量



### 段差部形状



勾配(S) = 1 : 0.5

タイプ名	H(m)	B(m)
タイプA	0.750	0.575
タイプB	1.500	0.950
タイプC	2.250	1.325

### 基礎形状

コンクリート	W1 =	600 mm	H1 =	200 mm
基礎材	W2 =	800 mm	H2 =	200 mm

### 延長

$$L = 2.921 + 16.657 = 19.578 \text{ m}$$

#### ・コンクリート

##### 【標準部】

$$V1 = 0.600 \times 0.200 \times 19.578 = 2.349 \text{ m}^3$$

##### 【段差部】

$$\text{タイプA } V1 = \frac{1}{2} \times (0.575 + 0.200) \times 0.750 \times 0.600 \times 1 = 0.174 \text{ m}^3$$

$$\text{タイプB } V2 = \frac{1}{2} \times (0.950 + 0.200) \times 1.500 \times 0.600 \times 0 = 0.000 \text{ m}^3$$

$$\text{タイプC } V3 = \frac{1}{2} \times (1.325 + 0.200) \times 2.250 \times 0.600 \times 0 = 0.000 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 2.523 \text{ m}^3$$

#### ・型枠

##### 【標準部】

$$\text{前背面 } A1 = 0.200 \times 2 \times 19.578 = 7.831 \text{ m}^2$$

$$\text{妻型枠 } A2 = 0.600 \times 0.200 \times 1 = 0.120 \text{ m}^2$$

##### 【段差部】

$$\text{タイプA } A1 = \left( \frac{1}{2} \times (0.575 + 0.200) \times 0.750 \times 2 + 0.600 \times 0.950 \right) \times 1 = 1.151 \text{ m}^2$$

$$\text{タイプB } A2 = \left( \frac{1}{2} \times (0.950 + 0.200) \times 1.500 \times 2 + 0.600 \times 1.700 \right) \times 0 = 0.000 \text{ m}^2$$

$$\text{タイプC } A3 = \left( \frac{1}{2} \times (1.325 + 0.200) \times 2.250 \times 2 + 0.600 \times 2.450 \right) \times 0 = 0.000 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 9.102 \text{ m}^2$$

#### ・鉄筋

$$W = 19.578 \times 0.750 \times 0.995 \times 0.300 \times 2 = 15.584 \text{ kg}$$

#### ・基礎材

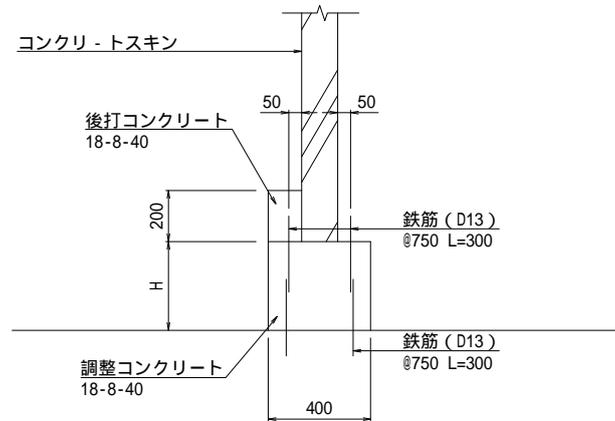
$$A = 0.800 \times 19.578 = 15.662 \text{ m}^2$$

## 調整コンクリート工数量

数量集計表

種 別	規 格	単 位	数 量
コンクリート	18-8-40	m3	0.8
型枠		m2	4.7
鉄筋	SD345 D13	kg	8.4

## 調整コンクリート工数量



工区	箇所	H
2号	2号函渠工	354
4号	2号函渠工	316

断面積

$$A = \text{幅} \times \text{高さ} + 0.130 \times 0.200 = 0.152 \text{ m}^2$$

延長

$$L = 5.248 = 5.248 \text{ m}$$

・コンクリート

$$V = 0.152 \times 5.248 = 0.798 \text{ m}^3$$

・型枠

前背面  $A1 = 0.316 \times 5.248 \times 2 + 0.200 \times 5.248 = 4.366 \text{ m}^2$

側面  $A3 = 0.152 \times 2 = 0.304 \text{ m}^2$

---

$\Sigma A = 4.670 \text{ m}^2$

・鉄筋

$$W = 5.248 \text{ / } 0.750 \times 0.995 \times 0.300 \times 4 = 8.355 \text{ kg}$$

## 土工数量

数量集計表

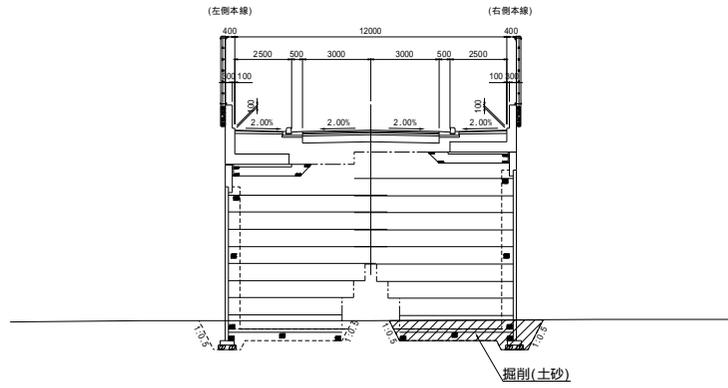
種 別	規 格	単 位	数 量
掘削	土砂	m3	122.2
埋戻		m3	19.7
盛土	TA部	m3	833.7



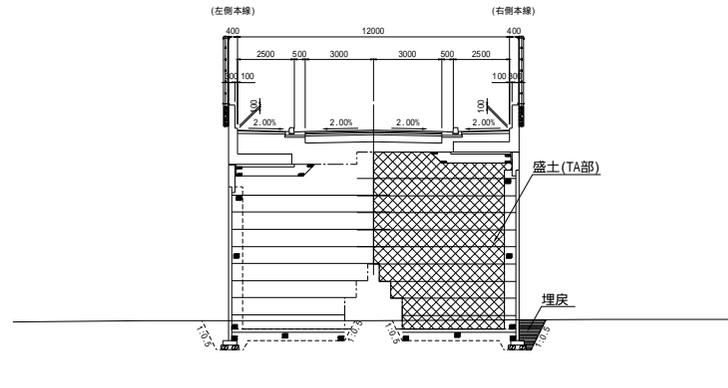




# 土工算出範囲図



DL=50.00



DL=50.00

# 標準断面図

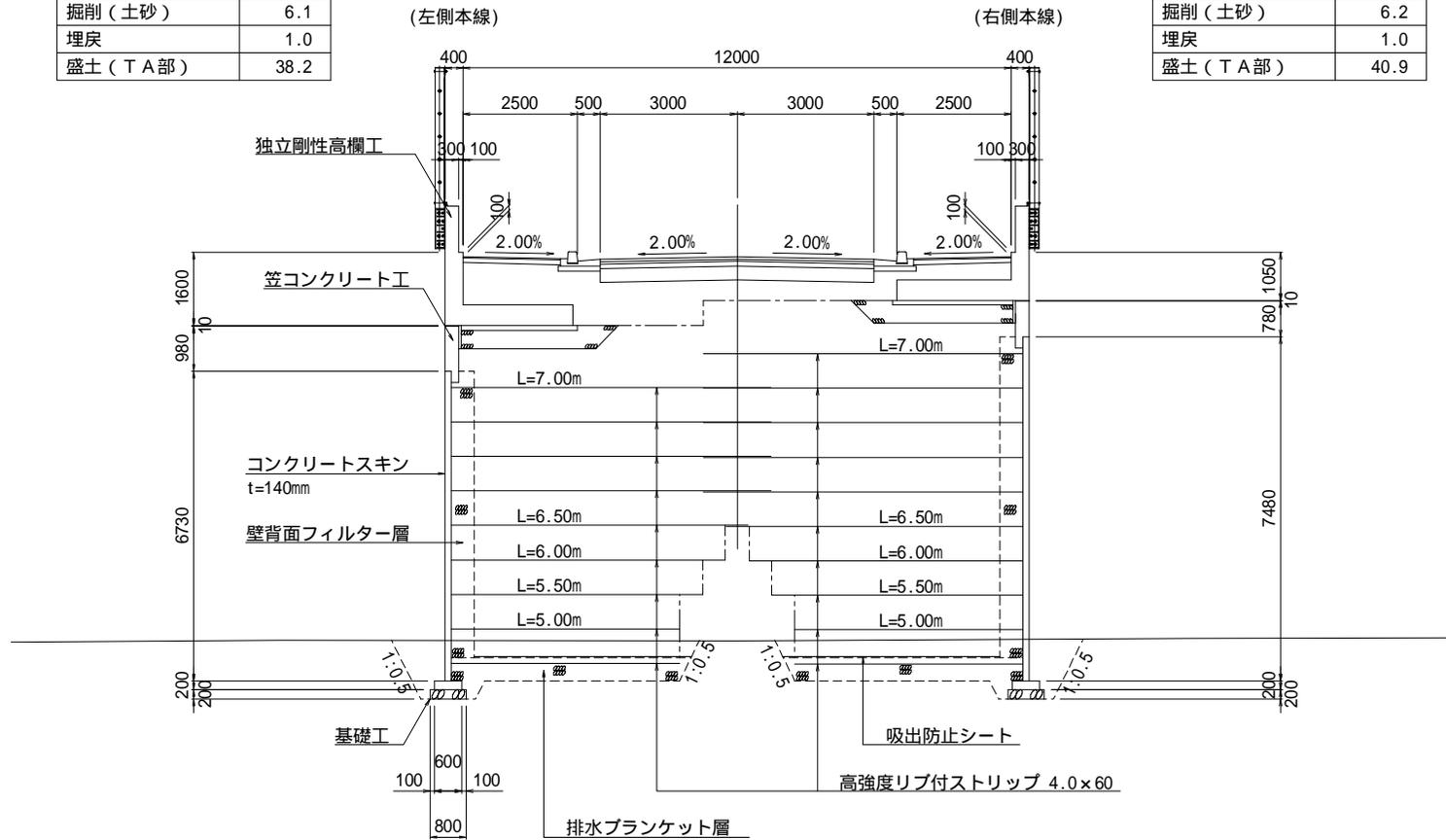
## NO.6付近

2号

種別	(m <sup>2</sup> )
掘削(土砂)	6.1
埋戻	1.0
盛土(TA部)	38.2

4号

種別	(m <sup>2</sup> )
掘削(土砂)	6.2
埋戻	1.0
盛土(TA部)	40.9

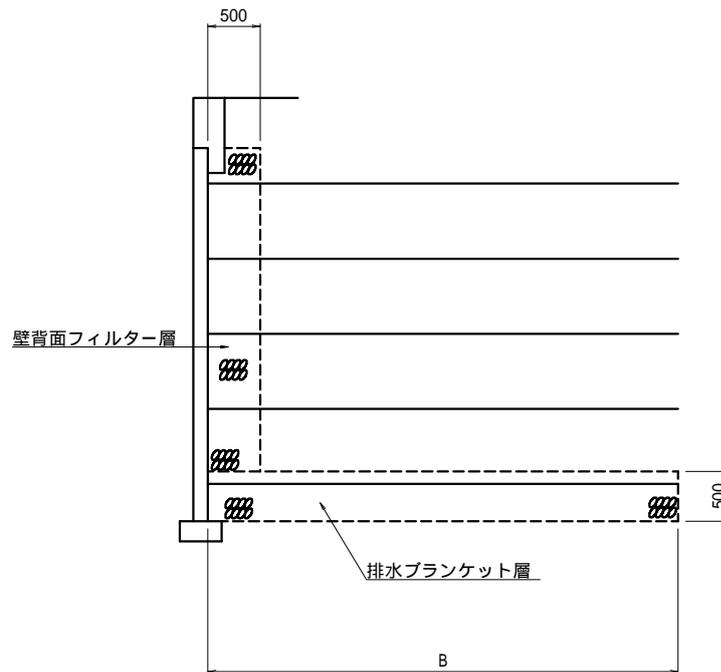


## 排水層数量

数量集計表

種 別	規 格	単 位	数 量
壁背面フィルター層	フィルター材料	m3	70.0
排水ブランケット層	フィルター材料	m3	62.4
吸出防止シート		m2	112.4

## 排水層数量



### ・壁背面フィルター層

加減面積

	考慮高(面積)	区間(箇所)	
排水ブランケット部	A = -0.500 ×	24.976	= -12.488 m <sup>2</sup>
			Σ A = -12.488 m <sup>2</sup>

V = (	壁面積	加減面積	壁背面フィルター層厚	
	152.497	+ -12.488	) × 0.500	= 70.005 m <sup>3</sup>

### ・排水ブランケット層

V =	62.440	= 62.440 m <sup>3</sup>
-----	--------	-------------------------

A =	112.392	= 112.392 m <sup>2</sup>
-----	---------	--------------------------

B(m)	A(m <sup>2</sup> )	L(m)	V(m <sup>3</sup> )	B2(m)	A2(m <sup>2</sup> )
5.00	2.500	24.976	62.440	4.50	112.392
合計		24.976	62.440	合計	112.392

B: 最下段ストリップ長さ

A: 排水ブランケット断面積

$$A = B \times 0.50 (\text{排水ブランケット厚})$$

L: 区間延長

V: 排水ブランケット体積

$$V = A \times L$$

B2: 吸出防止シート長さ

$$B2 = B - 0.50$$

A2: 吸出防止シート面積

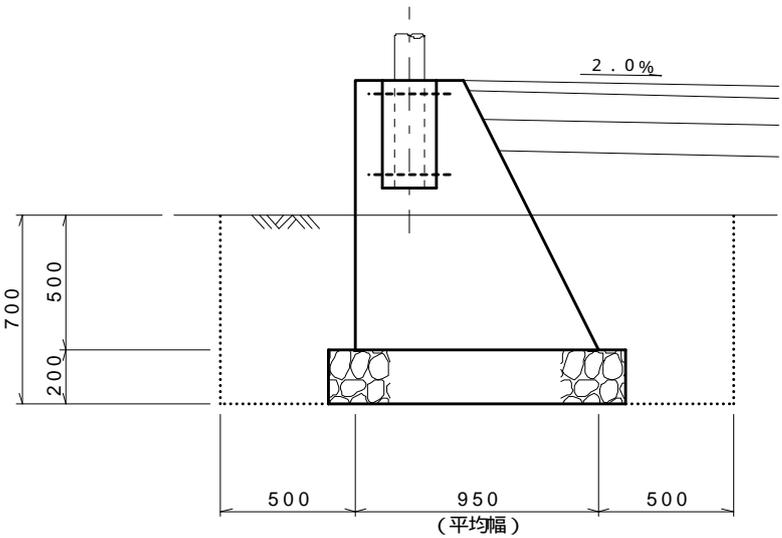
$$A2 = B2 \times L$$



名 称	計 算 式	数 量
重力式擁壁工	<p>(断面積A)m<sup>2</sup></p> <p>A1= 1/2×(0.400+0.661)×0.87 = 0.462</p> <p>A2= 1/2×(0.400+0.664)×0.88 = 0.468</p> <p>A3= 1/2×(0.400+0.667)×0.89 = 0.475</p> <p>A4= 1/2×(0.400+0.670)×0.90 = 0.482</p> <p>A5= 1/2×(0.400+0.673)×0.91 = 0.488</p> <p>A6= 1/2×(0.400+0.676)×0.92 = 0.495</p> <p>A7= 1/2×(0.400+0.679)×0.93 = 0.502</p> <p>A8= 1/2×(0.400+0.685)×0.95 = 0.515</p> <p>A9= 1/2×(0.400+0.688)×0.96 = 0.522</p> <p>A10= 1/2×(0.400+0.691)×0.97 = 0.529</p> <p>A11= 1/2×(0.400+0.694)×0.98 = 0.536</p> <p>A12= 1/2×(0.400+0.697)×0.99 = 0.543</p> <p>A13= 1/2×(0.400+0.700)×1.00 = 0.550</p> <p>A14= 1/2×(0.400+0.900)×1.00 = 0.650</p> <p>A15= 1/2×(0.400+0.905)×1.01 = 0.659</p> <p>A16= 1/2×(0.400+0.910)×1.02 = 0.668</p> <p>A17= 1/2×(0.400+0.920)×1.04 = 0.686</p> <p>A18= 1/2×(0.400+0.925)×1.05 = 0.696</p>	1.0式当り
1.コンクリート (18-8-40BB)	<p>V1= 1/2×(0.462+0.468)×5.00 = 2.325</p> <p>V2= 1/2×(0.468+0.475)×5.00 = 2.358</p> <p>V3= 1/2×(0.475+0.482)×5.00 = 2.393</p> <p>V4= 1/2×(0.482+0.488)×2.32 = 1.125</p> <p>V5= 1/2×(0.488+0.495)×2.68 = 1.317</p> <p>V6= 1/2×(0.495+0.502)×5.00 = 2.493</p> <p>V7= 1/2×(0.502+0.515)×5.00 = 2.543</p> <p>V8= 1/2×(0.515+0.522)×5.00 = 2.593</p> <p>V9= 1/2×(0.522+0.529)×5.00 = 2.628</p> <p>V10= 1/2×(0.529+0.536)×5.00 = 2.663</p> <p>V11= 1/2×(0.536+0.543)×5.00 = 2.698</p> <p>V12= 1/2×(0.543+0.550)×5.00 = 2.733</p> <p>V13= 1/2×(0.650+0.659)×5.00 = 3.273</p> <p>V14= 1/2×(0.659+0.668)×5.00 = 3.318</p>	

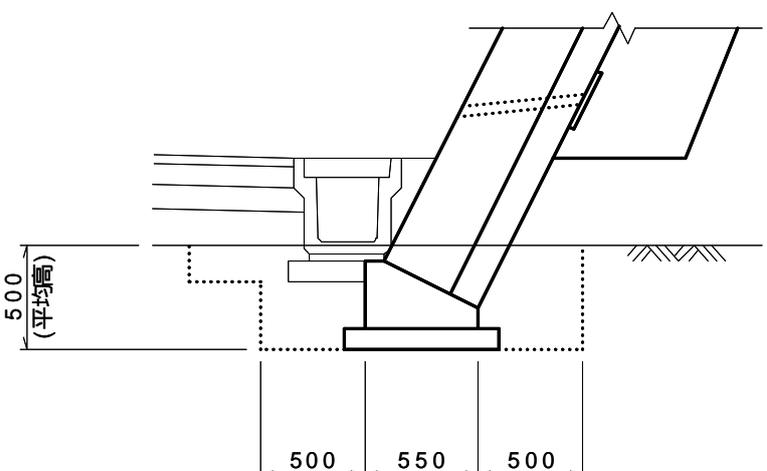
名 称	計 算 式	数 量	
2.型 枠	V15= $1/2 \times (0.668+0.686) \times 5.00$	= 3.385	
	V16= $0.686 \times 1.19$	= 0.816	
	V17= $1/2 \times (0.686+0.696) \times 3.81$	= 2.633	
	V18= $0.696 \times 2.70$	= 1.879	
	V19= $1/2 \times (0.696+0.650) \times 2.30$	= 1.548	
	V20= $1/2 \times (0.550+0.468) \times 5.60$	= 2.850	
	$\Sigma$	= 47.571	47.6 m <sup>3</sup>
	前面+背面		
	A1= $1/2 \times \{(0.87+0.908)+(0.88+0.919)\} \times 5.00$	= 8.943	
	A2= $1/2 \times \{(0.88+0.919)+(0.89+0.929)\} \times 5.00$	= 9.045	
	A3= $1/2 \times \{(0.89+0.929)+(0.90+0.940)\} \times 5.00$	= 9.148	
	A4= $1/2 \times \{(0.90+0.940)+(0.91+0.950)\} \times 2.32$	= 4.292	
	A5= $1/2 \times \{(0.91+0.950)+(0.92+0.961)\} \times 2.68$	= 5.013	
	A6= $1/2 \times \{(0.92+0.961)+(0.93+0.971)\} \times 5.00$	= 9.455	
	A7= $1/2 \times \{(0.93+0.971)+(0.95+0.992)\} \times 5.00$	= 9.608	
	A8= $1/2 \times \{(0.95+0.992)+(0.96+1.002)\} \times 5.00$	= 9.760	
	A9= $1/2 \times \{(0.96+1.002)+(0.97+1.013)\} \times 5.00$	= 9.863	
	A10= $1/2 \times \{(0.97+1.013)+(0.98+1.023)\} \times 5.00$	= 9.965	
	A11= $1/2 \times \{(0.98+1.023)+(0.99+1.034)\} \times 5.00$	= 10.068	
	A12= $1/2 \times \{(0.99+1.034)+(1.00+1.044)\} \times 5.00$	= 10.170	
	A13= $1/2 \times \{(1.00+1.118)+(1.01+1.129)\} \times 5.00$	= 10.643	
A14= $1/2 \times \{(1.01+1.129)+(1.02+1.140)\} \times 5.00$	= 10.748		
A15= $1/2 \times \{(1.02+1.140)+(1.04+1.163)\} \times 5.00$	= 10.908		
A16= $(1.04+1.163) \times 1.19$	= 2.622		
A17= $1/2 \times \{(1.04+1.163)+(1.05+1.174)\} \times 3.81$	= 8.433		
A18= $(1.05+1.174) \times 2.70$	= 6.005		
A19= $1/2 \times \{(1.05+1.174)+(1.00+1.118)\} \times 2.30$	= 4.993		
A20= $1/2 \times \{(1.00+1.044)+(0.88+0.919)\} \times 5.60$	= 10.760		
端部			
A21= $0.462+0.468$	= 0.930		
$\Sigma$	= 171.372	171.4 m <sup>2</sup>	
3.鉄 筋 (SD295A,D13)	W= $0.995\text{kg/m} \times (1.10 \times 3 + 1.49 \times 2) \times 85.6 / 2.0$	= 267.440	267.4 kg

名 称	計 算 式	数 量
4.円形空洞型枠 (φ200)	$L = 0.40 \times 85.6 / 2.0 = 17.120$	17.1 m
5.膨張目地 (エラストイト,t=20mm)	$A = 0.475 + 0.495 + 0.515 + 0.529 + 0.543 + 0.659 + 0.686 + 0.550 = 4.452$	4.5 m <sup>2</sup>
6.収縮目地	$L = 0.88 + 0.90 + 0.93 + 0.96 + 0.98 + 1.00 + 1.02 + 1.05 = 7.720$	7.7 m
7.基礎材 (RC-40,t=20cm)	$A1 = 1/2 \times (0.861 + 0.864) \times 5.00 = 4.313$ $A2 = 1/2 \times (0.864 + 0.867) \times 5.00 = 4.328$ $A3 = 1/2 \times (0.867 + 0.870) \times 5.00 = 4.343$ $A4 = 1/2 \times (0.870 + 0.873) \times 2.32 = 2.022$ $A5 = 1/2 \times (0.873 + 0.876) \times 2.68 = 2.344$ $A6 = 1/2 \times (0.876 + 0.879) \times 5.00 = 4.388$ $A7 = 1/2 \times (0.879 + 0.885) \times 5.00 = 4.410$ $A8 = 1/2 \times (0.885 + 0.888) \times 5.00 = 4.433$ $A9 = 1/2 \times (0.888 + 0.891) \times 5.00 = 4.448$ $A10 = 1/2 \times (0.891 + 0.894) \times 5.00 = 4.463$ $A11 = 1/2 \times (0.894 + 0.897) \times 5.00 = 4.478$ $A12 = 1/2 \times (0.897 + 0.900) \times 5.00 = 4.493$ $A13 = 1/2 \times (1.100 + 1.105) \times 5.00 = 5.513$ $A14 = 1/2 \times (1.105 + 1.110) \times 5.00 = 5.538$ $A15 = 1/2 \times (1.110 + 1.120) \times 5.00 = 5.575$ $A16 = 1.120 \times 1.19 = 1.333$ $A17 = 1/2 \times (1.120 + 1.125) \times 3.81 = 4.277$ $A18 = 1.125 \times 2.70 = 3.038$ $A19 = 1/2 \times (1.125 + 1.100) \times 2.30 = 2.559$ $A20 = 1/2 \times (0.900 + 0.864) \times 5.60 = 4.939$ $\Sigma = 81.235$	81.2 m <sup>2</sup>

名 称	計 算 式	数 量
8.土 工	 <p style="text-align: center;"> 床 掘 <math>A = 1.4\text{m}^2</math>  埋戻 D <math>A = 0.7\text{m}^2</math> </p>	
8-1.床 掘	$V = 1.4 \times 85.60 = 119.8$	120 $\text{m}^3$
8-2.埋戻しD (流用土)	$V = 0.7 \times 85.60 = 59.9$	60 $\text{m}^3$
8-3.残土処理 ※土工にて計上	$V = 119.8 - 59.9 \times 1/0.9 = 53.2$	53 $\text{m}^3$
9.基面整正	$A = \text{基礎材数量計算より}$	81 $\text{m}^2$



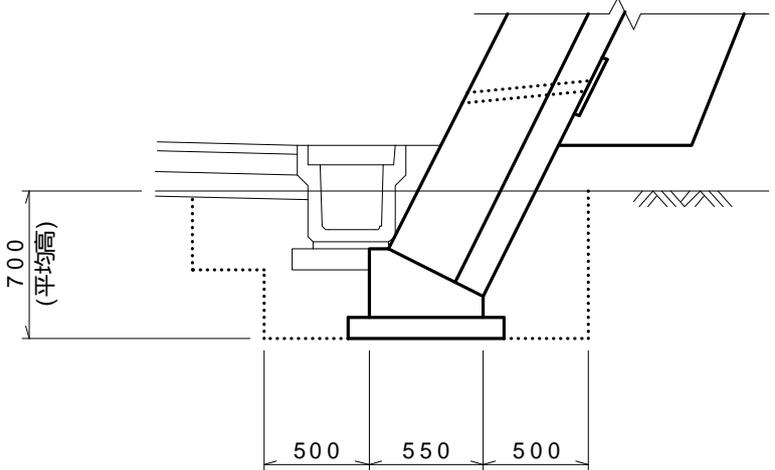
名 称	計 算 式	数 量
1号ブロック積工		1.0式当り
1.ブロック積 (控え35cm)	$A1 = 1/2 \times (1.196 + 1.599) \times 8.34 = 11.655$ $A2 = 1/2 \times (1.599 + 1.711) \times 4.33 = 7.166$ $A3 = 1/2 \times (1.711 + 1.677) \times 1.83 = 3.100$ $A4 = 1/2 \times (1.677 + 1.822) \times 2.18 = 3.814$ $A5 = 1/2 \times (1.822 + 1.878) \times 2.96 = 5.476$ $A6 = 1/2 \times (1.878 + 1.923) \times 5.38 = 10.225$ $A7 = 1/2 \times 1/2 \times (1.923 + 4.629) \times (7.63 + 9.57) = 28.174$ $A8 = 1/2 \times (4.629 + 4.908) \times 0.45 = 2.146$ $A9 = 1/2 \times (4.908 + 4.852) \times 10.53 = 51.386$ $\Sigma = 123.142$	123.1 m <sup>2</sup>
2.胴込コンクリート	$V = 123.142 \times 0.180 \text{m}^3/\text{m}^2 = 22.166$	22.2 m <sup>3</sup>
3.裏込コンクリート (18-8-25BB)	$V = 123.142 \times 0.15 = 18.471$	18.5 m <sup>3</sup>
4.裏込材 (RC-40)	$V1 = 1/2 \times (0.110 + 0.237) \times 8.34 = 1.447$ $V2 = 1/2 \times (0.237 + 0.274) \times 4.33 = 1.106$ $V3 = 1/2 \times (0.274 + 0.263) \times 1.83 = 0.491$ $V4 = 1/2 \times (0.263 + 0.313) \times 2.18 = 0.628$ $V5 = 1/2 \times (0.313 + 0.332) \times 2.96 = 0.955$ $V6 = 1/2 \times (0.332 + 0.348) \times 5.38 = 1.829$ $V7 = 1/2 \times 1/2 \times (0.348 + 1.608) \times (7.63 + 9.57) = 8.411$ $V8 = 1/2 \times (1.608 + 1.772) \times 0.45 = 0.761$ $V9 = 1/2 \times (1.772 + 1.739) \times 10.53 = 18.485$ $\Sigma = 34.113$	34.1 m <sup>3</sup>
5.水抜パイプ (VP φ 50)	$N = 123.142 \div 3.0 \text{m}^2/1 \text{箇所} = 41.047$ $L = 42 \text{箇所} \times 0.59 = 24.780$	42 箇所 24.8 m

名 称	計 算 式	数 量
6.吸出防止材 (300×300×30)	$A = 0.30 \times 0.30 \times 42 \text{箇所} = 3.780$	3.8 m <sup>2</sup>
7.目 地 材 (エラストイト,t=10mm)	$A = (1.599 + 1.822 + 1.923 + 4.908) \times 0.50 = 5.126$	5.1 m <sup>2</sup>
8.天端コンクリート工 (A)	$L = 43.63$	43.6 m
9.基礎コンクリート工 (A)	$L = 45.57$	45.6 m
10.土 工	 <p style="text-align: center;">           床 掘 <math>A = 0.8\text{m}^2</math>            埋戻D <math>A = 0.5\text{m}^2</math> </p>	
10-1.床 掘	$V = 0.8 \times 45.57 = 36.5$	36 m <sup>3</sup>
10-2.埋戻しD (流用土)	$V = 0.5 \times 45.57 = 22.8$	23 m <sup>3</sup>

名 称	計 算 式	数 量
10-3.残土処理 ※土工にて計上	$V = 36.5 - 22.8 \times 1 / 0.9 = 11.2$	11 m <sup>3</sup>

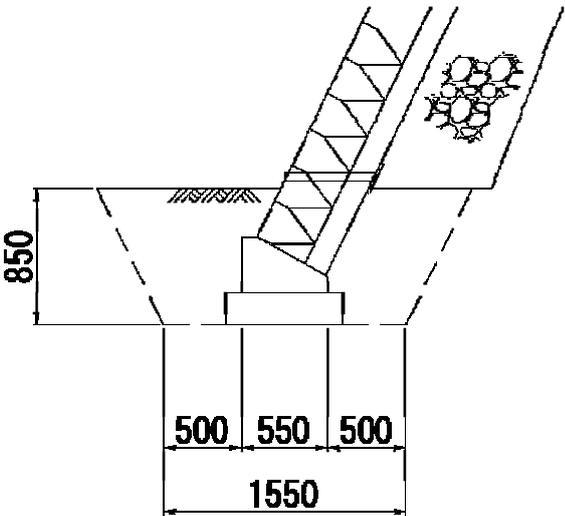


名 称	計 算 式	数 量
2号ブロック積工		1.0式当り
1.ブロック積 (控え35cm)	$A1 = 1/2 \times (4.763 + 4.696) \times 10.33 = 48.856$ $A2 = 4.696 \times 0.40 = 1.878$ $A3 = 1/2 \times (4.696 + 2.817) \times 3.01 = 11.307$ $A4 = 1/2 \times 1/2 \times (2.817 + 0.548) \times (7.29 + 8.47) = 13.258$ $\Sigma = 75.299$	75.3 m <sup>2</sup>
2.胴込コンクリート	$V = 75.299 \times 0.180 \text{m}^3/\text{m}^2 = 13.554$	13.6 m <sup>3</sup>
3.裏込コンクリート (18-8-25BB)	$V = 75.299 \times 0.15 = 11.295$	11.3 m <sup>3</sup>
4.裏込材 (RC-40)	$V1 = 1/2 \times (1.686 + 1.647) \times 10.33 = 17.215$ $V2 = 1.647 \times 0.40 = 0.659$ $V3 = 1/2 \times (1.647 + 0.700) \times 3.01 = 3.532$ $V4 = 1/2 \times 1/2 \times 0.700 \times (7.29 + 8.47) = 2.758$ $\Sigma = 24.164$	24.2 m <sup>3</sup>
5.水抜パイプ (VP φ 50)	$N = 75.299 \div 3.0 \text{m}^2/1 \text{箇所} = 25.100$ $L = 26 \text{箇所} \times 0.59 = 15.340$	26 箇所 15.3 m
6.吸出防止材 (300×300×30)	$A = 0.30 \times 0.30 \times 26 \text{箇所} = 2.340$	2.3 m <sup>2</sup>
7.目地材 (エラストイト,t=10mm)	$A = 4.696 \times 0.50 = 2.348$	2.3 m <sup>2</sup>

名 称	計 算 式	数 量
8.天端コンクリート工 (A)	L= = 21.03	21.0 m
9.基礎コンクリート工 (A)	L= = 22.21	22.2 m
10.土 工	 <p style="text-align: center;">           床 掘 <math>A = 1.2\text{m}^2</math>            埋戻 D <math>A = 0.6\text{m}^2</math> </p>	
10-1.床 掘	$V = 1.2 \times 22.21 = 26.7$	27 m <sup>3</sup>
10-2.埋戻しD (流用土)	$V = 0.6 \times 22.21 = 13.3$	13 m <sup>3</sup>
10-3.残土処理 ※土工にて計上	$V = 26.7 - 13.3 \times 1/0.9 = 11.9$	12 m <sup>3</sup>

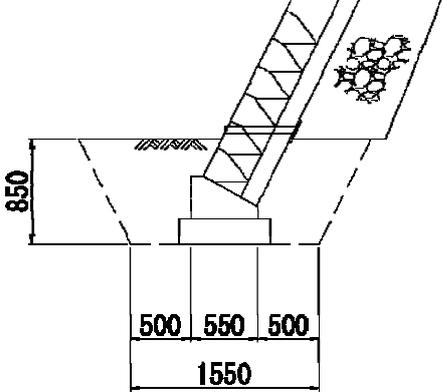


名 称	計 算 式	数 量
3号ブロック積工		1.0式当り
1.ブロック積 (控え35cm)	$A1 = 1/2 \times (0.335 + 4.603) \times 5.90 = 14.567$ $\Sigma = 14.567$	14.6 m <sup>2</sup>
2.胴込コンクリート	$V = 14.567 \times 0.180 \text{m}^3/\text{m}^2 = 2.622$	2.6 m <sup>3</sup>
3.裏込コンクリート (18-8-25BB)	$V = 14.567 \times 0.15 = 2.185$	2.2 m <sup>3</sup>
4.裏込材 (RC-40)	$V1 = 1/2 \times 1.761 \times 5.90 = 5.195$ $\Sigma = 5.195$	5.2 m <sup>3</sup>
5.水抜パイプ (VPφ50)	$N = 14.567 \div 3.0 \text{m}^2/1 \text{箇所} = 4.856$ $L = 5 \text{箇所} \times 0.59 = 2.950$	5 箇所 3.0 m
6.吸出防止材 (300×300×30)	$A = 0.30 \times 0.30 \times 5 \text{箇所} = 0.450$	0.5 m <sup>2</sup>
7.目地材 (エラストイト,t=10mm)	$A = 4.117 \times 0.50 = 2.059$	2.1 m <sup>2</sup>
8.天端コンクリート工 (A)	$L = 5.90 = 5.90$	5.9 m
9.基礎コンクリート工 (A)	$L = 5.90 = 5.90$	5.9 m

名 称	計 算 式	数 量
10.土 工	 <p data-bbox="603 972 938 1057"> 床掘り A= 1.7 m<sup>2</sup>  埋戻しD A= 1.1 m<sup>2</sup> </p>	
10-1.床 掘	$V = 1.7 \times 5.90 = 10.0$	10 m <sup>3</sup>
10-2.埋戻しD (流用土)	$V = 1.1 \times 5.90 = 6.5$	6 m <sup>3</sup>
10-3.残土処理 ※土工にて計上	$V = 10.0 - 6.5 \times 1/0.9 = 2.8$	3 m <sup>3</sup>



名 称	計 算 式	数 量
4号ブロック積工		1.0式当り
1.ブロック積 (控え35cm)	$A1 = 1/2 \times (0.335 + 4.661) \times 5.90 = 14.738$ $\Sigma = 14.738$	14.7 m <sup>2</sup>
2.胴込コンクリート	$V = 14.738 \times 0.180 \text{m}^3/\text{m}^2 = 2.653$	2.7 m <sup>3</sup>
3.裏込コンクリート (18-8-25BB)	$V = 14.738 \times 0.15 = 2.211$	2.2 m <sup>3</sup>
4.裏込材 (RC-40)	$V1 = 1/2 \times 1.796 \times 5.90 = 5.298$ $\Sigma = 5.298$	5.3 m <sup>3</sup>
5.水抜パイプ (VP φ50)	$N = 14.738 \div 3.0 \text{m}^2/1 \text{箇所} = 4.913$ $L = 5 \text{箇所} \times 0.59 = 2.950$	5 箇所 3.0 m
6.吸出防止材 (300×300×30)	$A = 0.30 \times 0.30 \times 5 \text{箇所} = 0.450$	0.5 m <sup>2</sup>
7.目地材 (エラストイト,t=10mm)	$A = 4.169 \times 0.50 = 2.085$	2.1 m <sup>2</sup>
8.天端コンクリート工 (A)	$L = 5.90 = 5.90$	5.9 m
9.基礎コンクリート工 (A)	$L = 5.90 = 5.90$	5.9 m

名 称	計 算 式	数 量
10.土 工	 <p style="text-align: center;">       床掘り A= 1.7 m<sup>2</sup>        埋戻しD A= 1.1 m<sup>2</sup> </p>	
10-1.床 掘	$V = 1.7 \times 5.90 = 10.0$	10 m <sup>3</sup>
10-2.埋戻しD (流用土)	$V = 1.1 \times 5.90 = 6.5$	6 m <sup>3</sup>
10-3.残土処理 ※土工にて計上	$V = 10.0 - 6.5 \times 1/0.9 = 2.8$	3 m <sup>3</sup>

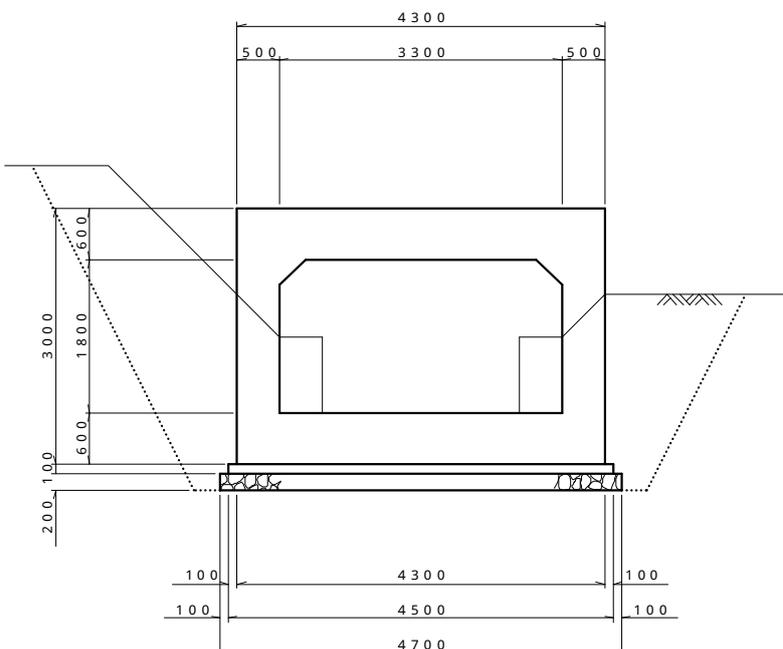
名 称	計 算 式	数 量
天端コンクリート工A  1.コンクリート (18-8-25BB)  2.型 枠  3.目 地 材 (エラストイト,t=10mm)	単位数  $V = 1/2 \times (0.75 + 0.30) \times 0.23 \times 10.0 = 1.208$ $A = 0.23 \times 10.0 = 2.300$ $A = 1/2 \times (0.75 + 0.30) \times 0.23 = 0.121$	10m当り  1.2 m <sup>3</sup>  2.3 m <sup>2</sup>  0.1 m <sup>2</sup>

名 称	計 算 式	数 量
基礎コンクリート工A	単位数量	10m当り
1.コンクリート (18-8-40BB)	$V = \{1/2 \times (0.10 + 0.55) \times 0.22 + 0.55 \times 0.10\} \times 10.0$ $= 1.265$	1.3 m <sup>3</sup>
2.型 枠	$A = (0.32 + 0.10) \times 10.0$ $= 4.200$	4.2 m <sup>2</sup>
3.目 地 材 (エラストイト,t=10mm)	$A = 1/2 \times (0.10 + 0.55) \times 0.22 + 0.55 \times 0.10$ $= 0.127$	0.1 m <sup>2</sup>
4.均しコンクリート (C-170)	$V = 0.75 \times 0.10 \times 10.0$ $= 0.750$	0.8 m <sup>3</sup>
5.同上型枠	$A = 0.10 \times 2 \times 10.0$ $= 2.000$	2.0 m <sup>2</sup>
6.基面整正	$V = 0.75 \times 10.0$ $= 7.5$	8 m <sup>2</sup>



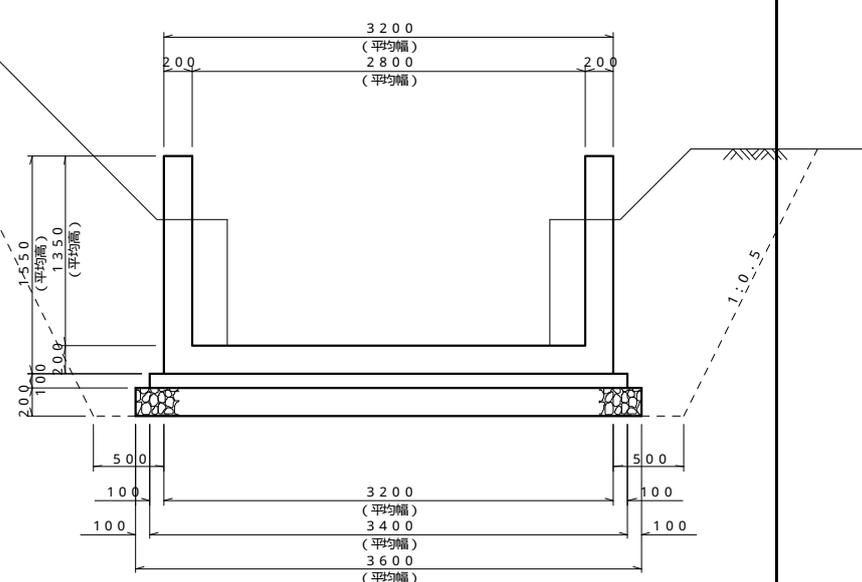
名 称	計 算 式	数 量
2号函渠工		1.0式当り
1.コンクリート (24-8-25BB)	ボックス頂版 $V1= 4.30 \times 18.64 \times 0.60 = 48.091$ ボックス側壁 $V2= 0.50 \times 18.64 \times 1.80 \times 2 = 33.552$ ボックスハンチ $V3= 1/2 \times 0.30 \times 0.30 \times 18.64 \times 2 = 1.678$ ボックス底版 $V4= 4.30 \times 18.64 \times 0.60 = 48.091$ $\Sigma = 131.412$	131.4 m <sup>3</sup>
2.型 枠	ボックス頂版 $A1= 18.64 \times 0.60 \times 2 = 22.368$ ボックス側壁 $A2= 18.64 \times (1.80 + 1.50) \times 2 = 123.024$ ボックスハンチ $A3= 0.30 \times 1.4142(\text{斜率}) \times 18.64 \times 2 = 15.816$ ボックス底版 $A4= 18.64 \times 0.60 \times 2 = 22.368$ ボックス端部 $A5= \{4.30 \times 3.00 - (3.30 \times 1.80 - 1/2 \times 0.30 \times 0.30 \times 2)\} \times 2 = 14.100$ $\Sigma = 197.676$	197.7 m <sup>2</sup>
3.鉄 筋 (SD345,D13)	$W= = 2829.5$	2.83 t
4.鉄 筋 (SD345,D16~D25)	$W1= D19 = 1667.3$ $W2= D22 = 3580.7$ $\Sigma = 5248.0$	5.25 t

名 称	計 算 式	数 量
5.鉄 筋 (SD345,D29~D32)	W= D29 = 3099.6	3.10 t
6.均しコンクリート (18-5-40BB)	V= 4.50×18.84×0.10 = 8.478	8.5 m <sup>3</sup>
7.均し型枠	A= (4.50+18.84)×0.10×2 = 4.668	4.7 m <sup>2</sup>
8.基礎材 (RC-40,t=20cm)	A= 4.70×18.84 = 88.548	88.5 m <sup>2</sup>
9.足 場 工 (枠組足場)	A= =	掛m <sup>2</sup>
10.支 保 工	V1= =	空m <sup>3</sup>
11.取付水路工A	N= = 1.0	1.0 式
12.取付水路工B	N= = 1.0	1.0 式
13.土 工		

名 称	計 算 式	数 量
<p>13-1.床 掘</p> <p>13-2.埋戻しC (流用土)</p> <p>13-3.残土処理 ※土工にて計上</p> <p>14.基面整正</p>	 <p>床 掘 A = 12.8m<sup>2</sup> 埋戻し A = 6.8m<sup>2</sup></p> <p><math>V = 12.8 \times 18.64 = 238.6</math></p> <p><math>V = 6.8 \times 18.64 = 126.8</math></p> <p><math>V = 238.6 - 126.8 \times 1/0.9 = 97.7</math></p> <p>A = 基礎材数量計算より 88.5</p>	<p>239 m<sup>3</sup></p> <p>127 m<sup>3</sup></p> <p>98 m<sup>3</sup></p> <p>89 m<sup>2</sup></p>

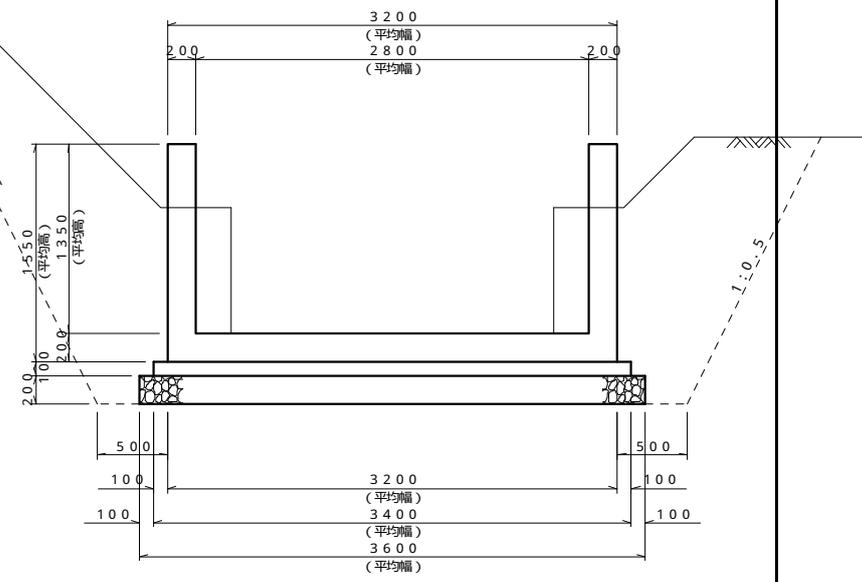


名 称	計 算 式	数 量
取付水路工A		1.0式当り
1.コンクリート (18-8-25BB)	側壁部 $V1 = 1/2 \times (0.90 + 1.80) \times 3.00 \times 0.20 \times 2 = 1.620$ 底版部 $V2 = 1/2 \times (2.70 + 3.70) \times 3.00 \times 0.20 = 1.920$ 控除分 $V3 = (1/4 \times \pi \times 0.414^2 + 0.30 \times 0.20) \times 0.20 = -0.039$ $\Sigma = 3.501$	3.5 m <sup>3</sup>
2.型 枠	側壁内部 $A1 = 1/2 \times (0.90 + 1.80) \times 3.00 \times 2 = 8.100$ 側壁外部 $A2 = 1/2 \times (1.10 + 2.00) \times 3.00 \times 2 = 9.300$ 端部 $A3 = (0.90 \times 2 + 2.70) \times 0.20 = 0.900$ 端部 $A4 = (1.80 \times 2 + 3.70) \times 0.20 = 1.460$ 控除分 $A5 = (1/4 \times \pi \times 0.414^2 + 0.30 \times 0.20) \times 2 = -0.389$ $\Sigma = 19.371$	19.4 m <sup>2</sup>
3.鉄 筋 (SD345,D13)	W= = 98.1	98.1 kg
4.鉄 筋 (SD345,D19)	W= = 238.9	238.9 kg
5.均しコンクリート (18-5-40BB)	V= $1/2 \times (2.90 + 3.90) \times 3.00 \times 0.10 = 1.020$	1.0 m <sup>3</sup>

名 称	計 算 式	数 量
6.同上型枠	$A = (2.90 + 3.90 + 3.00 \times 2) \times 0.10 = 1.280$	1.3 m <sup>2</sup>
7.基礎材 (RC-40,t=20cm)	$A = 1/2 \times (3.10 + 4.10) \times 3.00 = 10.800$	10.8 m <sup>2</sup>
8.土 工	 <p style="text-align: center;">床 掘 A = 6.6m<sup>2</sup> 埋戻 C A = 4.1m<sup>2</sup></p>	
8-1.床 掘	$V = 6.6 \times 3.00 = 19.8$	20 m <sup>3</sup>
8-2.埋戻しC (流用土)	$V = 4.1 \times 3.00 = 4.1$	4 m <sup>3</sup>
8-3.残土処理 ※土工にて計上	$V = 19.8 - 4.1 \times 1/0.9 = 15.2$	15 m <sup>3</sup>
9.基面整正	A = 基礎材数量計算より	11 m <sup>2</sup>



名 称	計 算 式	数 量
取付水路工B		1.0式当り
1.コンクリート (18-8-25BB)	側壁部 $V1 = 1/2 \times (0.90 + 1.80) \times 3.00 \times 0.20 \times 2 = 1.620$ 底版部 $V2 = 1/2 \times (2.70 + 3.70) \times 3.00 \times 0.20 = 1.920$ $\Sigma = 3.540$	3.5 m <sup>3</sup>
2.型 枠	側壁内部 $A1 = 1/2 \times (0.90 + 1.80) \times 3.00 \times 2 = 8.100$ 側壁外部 $A2 = 1/2 \times (1.10 + 2.00) \times 3.00 \times 2 = 9.300$ 端部 $A3 = (0.90 \times 2 + 2.70) \times 0.20 = 0.900$ 端部 $A4 = (1.80 \times 2 + 3.70) \times 0.20 = 1.460$ $\Sigma = 19.760$	19.8 m <sup>2</sup>
3.鉄 筋 (SD345,D13)	$W = 96.9$	96.9 kg
4.鉄 筋 (SD345,D19)	$W = 213.8$	213.8 kg
5.均しコンクリート (18-5-40BB)	$V = 1/2 \times (2.90 + 3.90) \times 3.00 \times 0.10 = 1.020$	1.0 m <sup>3</sup>
6.同上型枠	$A = (2.90 + 3.90 + 3.00 \times 2) \times 0.10 = 1.280$	1.3 m <sup>2</sup>

名 称	計 算 式	数 量
7.基礎材 (RC-40,t=20cm)	$A = 1/2 \times (3.10 + 4.10) \times 3.00 = 10.800$	10.8 m <sup>2</sup>
8.土 工	 <p style="text-align: center;">           床 掘 A = 6.6m<sup>2</sup>            埋戻C A = 4.1m<sup>2</sup> </p>	
8-1.床 掘	$V = 6.6 \times 3.00 = 19.8$	20 m <sup>3</sup>
8-2.埋戻しC (流用土)	$V = 4.1 \times 3.00 = 4.1$	4 m <sup>3</sup>
8-3.残土処理 ※土工にて計上	$V = 19.8 - 4.1 \times 1/0.9 = 15.2$	15 m <sup>3</sup>
9.基面整正	A = 基礎材数量計算より	11 m <sup>2</sup>

## 数 量 集 計 表

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単 位	数 量	摘 要
小型水路工			式	1.0	
側溝工			式	1.0	
	街 渠 工	標準用	m	75	
	街 渠 工	乗入用	m	9	
	街 渠 側 溝 工	300×300	m	289	
	U 型 側 溝 工	3種,300A	m	197	
	横断側溝工A	VS-300×300	m	14	
	ベンチフリューム	BF-300	m	68	
	小段排水溝	盛土部(BF-300)	m	92	
	プラスチックボックス	300×300	m	20	
	コンクリート蓋	3種,B=300,L=500	枚	277	
	グレーチング蓋	T-25,B=300,L=500	枚	32	
	1号街渠側溝工		箇所	2	
	2号街渠側溝工		箇所	1	
	3号街渠側溝工		箇所	1	
	4号街渠側溝工		箇所	1	
	1号可変側溝工		式	1	
管渠工			式	1	
	管 渠 工 A	P1-RC1-D300	m	12	
	管 渠 工 B	P1-RC1-D350	m	10	
	管 渠 工 C	P1-RC1-D450	m	5	
	管 渠 工 D	P1-RC1-D600	m	12	
	管 渠 工 E	P2-RC2-D600	m	18	

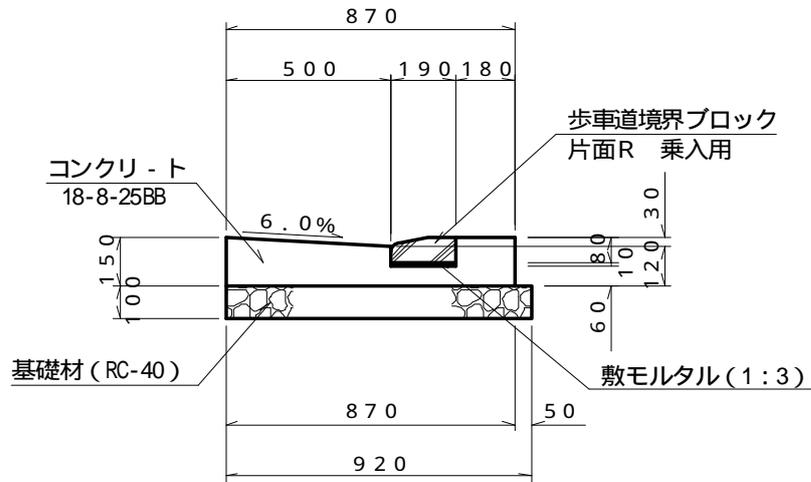






# 街渠工(乗入用) 単位数量計算書

(10m当り)

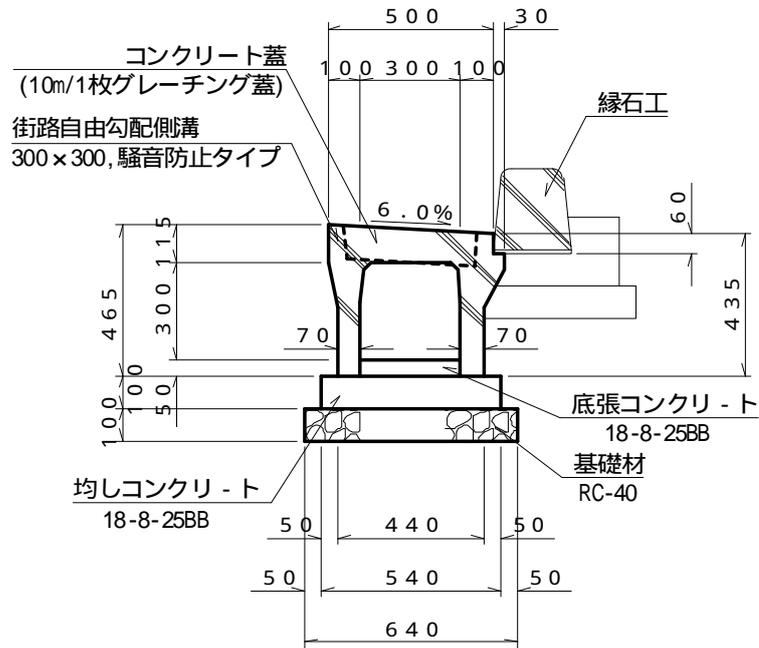


名 称	計 算 式	単 位	数 量
歩車道境界ブロック (乗入用,片面R)	$L=600$  $= 16.500$	個	16.5
敷モルタル (1:3)	$0.190 \times 0.010 \times 10.0$  $= 0.019$	$m^3$	0.02
コンクリート (18-8-25BB)	$\{1/2 \times (0.15+0.12) \times 0.50+0.19 \times 0.06+$ $0.18 \times 0.15\} \times 10.0$  $= 1.059$	$m^3$	1.1
型 枠	$(0.15+0.15) \times 10.0$  $= 3.000$	$m^2$	3.0
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$0.920 \times 10.0$  $= 9.200$	$m^2$	9.2
基面整正	$0.920 \times 10.0$  $= 9.200$	$m^2$	9.2



# 街渠側溝工(300×300) 単位数量計算書

(10m当り)

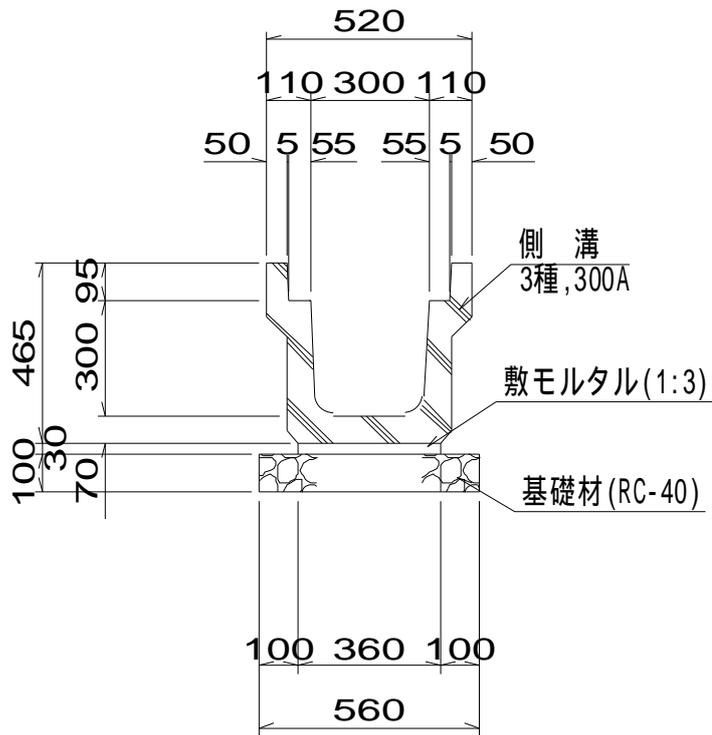


名 称	計 算 式	単 位	数 量
街路自由勾配側溝 (300×300)	L=2000 騒音防止タイプ  = 5.000	個	5.0
コンクリート蓋 (B300用, L=500)	5.0×2-1  = 9.000	枚	9.0
グレーチング蓋	  1.000	枚	1.0
底張コンクリート (18-8-25BB)	0.30×0.05×10.0  = 0.150	m <sup>3</sup>	0.2
均しコンクリート (18-8-25BB)	0.54×0.10×10.0  = 0.540	m <sup>3</sup>	0.5
均し型枠	0.10×2×10.0  = 2.000	m <sup>2</sup>	2.0
基礎材 (RC-40, t=10cm)	0.64×10.0  = 6.400	m <sup>2</sup>	6.4
基面整正	0.64×10.0  = 6.400	m <sup>2</sup>	6.4



# U型側溝工(3種,300A)単位数量計算書

(10m当り)

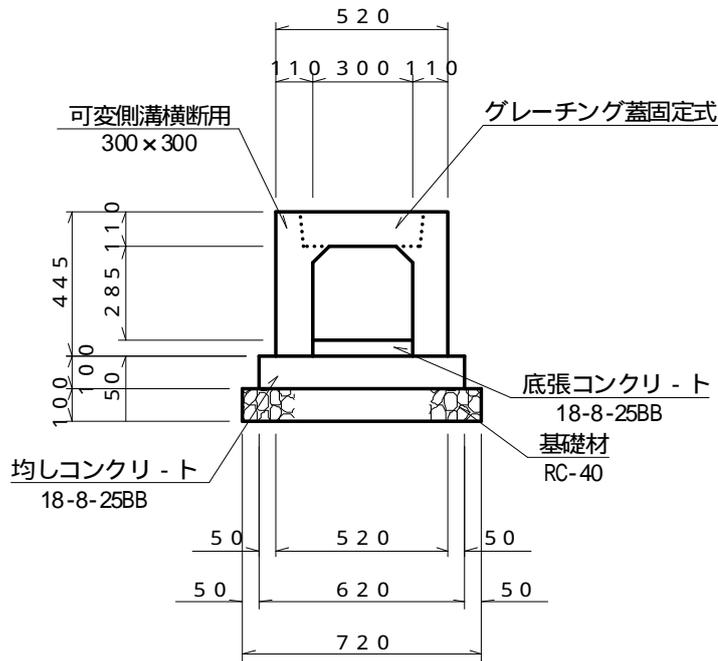


名 称	計 算 式	单 位	数 量
側 溝 (3種,300A)	$L=2000$  = 5.000	個	5.0
敷モルタル (1:3)	$0.360 \times 0.030 \times 10.0$  = 0.108	m <sup>3</sup>	0.11
基 礎 材 (RC-40, t=10cm)	$0.560 \times 10.0$  = 5.600	m <sup>2</sup>	5.6
基面整正	$0.560 \times 10.0$  = 5.600	m <sup>2</sup>	5.6



# 横断側溝工 A 単位数量計算書

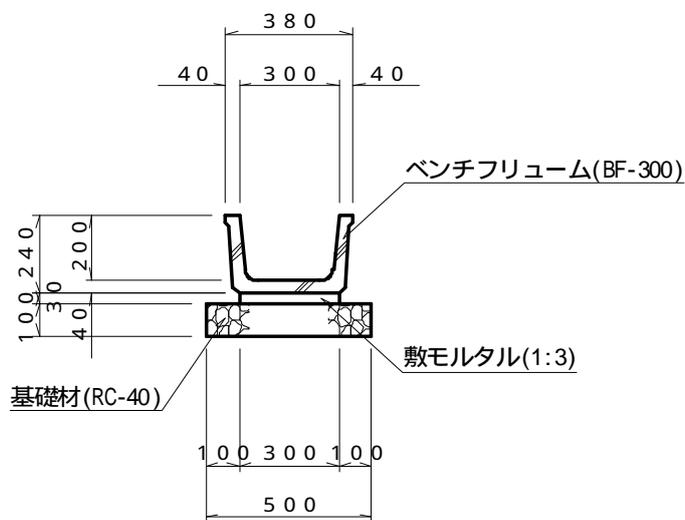
(10m当り)



名 称	計 算 式	单 位	数 量
可変側溝横断用 (300×300)	L=2000  = 5.000	個	5.0
底張コンクリート (18-8-25BB)	0.30×0.05×10.0  = 0.150	m <sup>3</sup>	0.2
均しコンクリート (18-8-25BB)	0.62×0.10×10.0  = 0.620	m <sup>3</sup>	0.6
均し型枠	0.10×2×10.0  = 2.000	m <sup>2</sup>	2.0
基礎材 (RC-40, t=10cm)	0.72×10.0  = 7.200	m <sup>2</sup>	7.2
基面整正	0.72×10.0  = 7.200	m <sup>2</sup>	7.2



# ベンチフリューム(BF-300) 単位数量計算書 (10m当り)

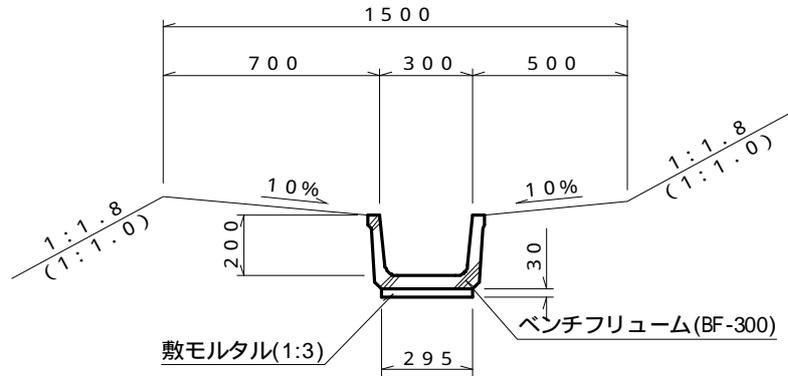


名 称	計 算 式	単 位	数 量
ベンチフリューム (BF-300)	$L=2000$  $= 5.000$	個	5.0
敷モルタル (1:3)	$0.30 \times 0.03 \times 10.0$  $= 0.090$	m <sup>3</sup>	0.09
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$0.50 \times 10.0$  $= 5.000$	m <sup>2</sup>	5.0
基面整正	$0.50 \times 10.0$  $= 5.000$	m <sup>2</sup>	5.0



# 小段排水溝 単位数量計算書

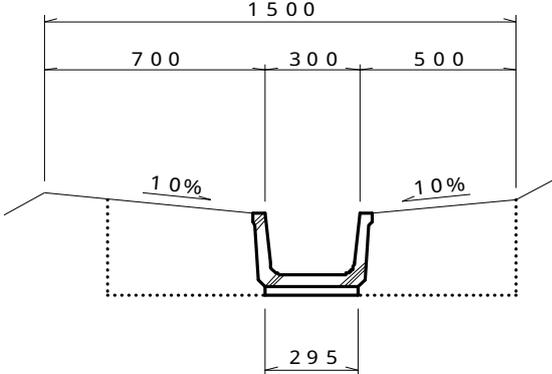
(10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
ベンチフリューム (BF-300)	$L=2000$  $= 5.000$	個	5.0
敷モルタル (1:3)	$0.295 \times 0.03 \times 10.0$  $= 0.089$	m <sup>3</sup>	0.09

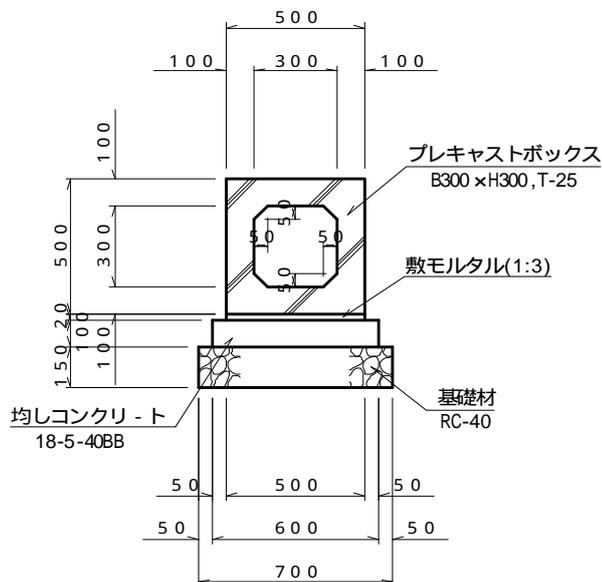
# 小段排水溝 単位数量計算書

(10m当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工	 <p style="text-align: center;">                     床 掘 <math>A = 0.4\text{m}^2</math>                      埋戻しD <math>A = 0.3\text{m}^2</math> </p>		
床 掘	$0.40 \times 10.0$	= 4.0	$\text{m}^3$ 4
埋戻しD	$0.30 \times 10.0$	= 3.0	$\text{m}^3$ 3
残 土 土工にて計上	$(4.0 \times 0.9 - 3.0) / 0.9$	= 0.7	$\text{m}^3$ 1
基面整正	$0.295 \times 10.0$	= 3.0	$\text{m}^2$ 3



プレキャストボックス(B300×H300) 単位数量計算書 (10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャストボックス (B300×H300,T-25)	L=2000 = 5.000	個	5.0
敷モルタル (1:3)	0.50×0.02×10.0 = 0.100	m <sup>3</sup>	0.10
均しコンクリート (18-5-40BB)	0.60×0.10×10.0 = 0.600	m <sup>3</sup>	0.6
同上型枠	0.10×2×10.0 = 2.000	m <sup>2</sup>	2.0
基礎材 (RC-40, t=15cm)	0.70×10.0 = 7.000	m <sup>2</sup>	7.0
基面整正	0.70×10.0 = 7.000	m <sup>2</sup>	7.0







名 称	計 算 式	数 量
1号街渠側溝工		1.0箇所当り
1.街路自由勾配側溝 (300×400)	(騒音防止タイプ) L=2.00m = 5.000	5.0 個
2.街路自由勾配側溝 (300×500)	(騒音防止タイプ) L=2.00m = 2.000	2.0 個
3.コンクリート蓋 (B300用,L=500)	N= 14.0-5.0 = 9.0	9.0 枚
4.グレーチング蓋 (B300用,L=500)	N= 4.0+(14.0-4.0)÷10.0 = 5.0	5.0 枚
5.底張コンクリート (18-8-25BB)	V1= 1/2×(0.069+0.150)×4.00×0.30 = 0.131 V2= 1/2×(0.050+0.150)×10.00×0.30 = 0.300 Σ = 0.431	0.4 m <sup>3</sup>
6.均しコンクリート (18-8-25BB)	V1= 0.54×4.00×0.10 = 0.216 V2= 0.54×10.00×0.10 = 0.540 Σ = 0.756	0.8 m <sup>3</sup>
7.同上型枠	側面 A1= 14.00×0.10×2 = 2.800 端部+タイプ間 A2= 0.54×0.10×4 = 0.216 Σ = 3.016	3.0 m <sup>2</sup>

名 称	計 算 式	数 量
8.基礎材 (RC-40,t=10cm)	$A1 = 0.64 \times 4.00 = 2.560$ $A2 = 0.64 \times 10.00 = 6.400$ $\Sigma = 8.960$	9.0 m <sup>2</sup>
9.隔壁コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.50 \times 0.15 \times 0.10 = 0.008$	0.01 m <sup>3</sup>
10.同上型枠	$A = (0.50 + 0.10) \times 2 \times 0.15 = 0.180$	0.2 m <sup>2</sup>
11.基面整正	$A1 = 0.64 \times 4.00 = 2.560$ $A2 = 0.64 \times 10.00 = 6.400$ $\Sigma = 8.960$	9 m <sup>2</sup>



名 称	計 算 式	数 量
2号街渠側溝工		1.0箇所当り
1.街路自由勾配側溝 (300×400)	(騒音防止タイプ) L=2.00m = 2.000	2.0 個
2.街路自由勾配側溝 (300×500)	(騒音防止タイプ) L=2.00m = 2.000	2.0 個
3.街路自由勾配側溝 (300×600)	(騒音防止タイプ) L=1.30m = 1.000	1.0 個
4.コンクリート蓋 (B300用,L=500)	N= 9.0-1.0 = 8.0	8.0 枚
5.グレーチング蓋 (B300用,L=500)	N= 9.3÷10.0 = 1.0	1.0 枚
6.底張コンクリート (18-8-25BB)	V1= $1/2 \times (0.150+0.053) \times 4.00 \times 0.30$ = 0.122 V2= $1/2 \times (0.153+0.052) \times 4.00 \times 0.30$ = 0.123 V3= $1/2 \times (0.152+0.119) \times 1.30 \times 0.30$ = 0.053 $\Sigma$ = 0.298	0.3 m <sup>3</sup>
7.均しコンクリート (18-8-25BB)	V1= $0.54 \times 4.00 \times 0.10$ = 0.216 V2= $0.54 \times 4.00 \times 0.10$ = 0.216 V3= $0.57 \times 1.30 \times 0.10$ = 0.074 $\Sigma$ = 0.506	0.5 m <sup>3</sup>

名 称	計 算 式	数 量
8.同上型枠	側面 $A1 = 9.30 \times 0.10 \times 2 = 1.860$ 端部+タイプ間 $A2 = (0.54 + 0.57) \times 0.10 = 0.111$ $\Sigma = 1.971$	2.0 m <sup>2</sup>
9.基礎材 (RC-40,t=10cm)	$A1 = 0.64 \times 8.00 = 5.120$ $A2 = 0.67 \times 1.30 = 0.871$ $\Sigma = 5.991$	6.0 m <sup>2</sup>
10.基面整正	$A1 = 0.64 \times 8.00 = 5.120$ $A2 = 0.67 \times 1.30 = 0.871$ $\Sigma = 5.991$	6 m <sup>2</sup>



名 称	計 算 式	数 量
3号街渠側溝工		1.0箇所当り
1.街路自由勾配側溝 (300×400)	(騒音防止タイプ) L=2.00m = 7.000	7.0 個
2.コンクリート蓋 (B300用,L=500)	N= 14÷2.0 = 12.0	12.0 枚
3.グレーチング蓋 (B300用,L=500)	N= 14.11÷10.0 = 2.0	2.0 枚
4.底張コンクリート (18-8-25BB)	V1= 1/2×(0.150+0.101)×8.71×0.30 = 0.328 V2= 1/2×(0.101+0.150)×5.40×0.30 = 0.203 Σ = 0.531	0.5 m <sup>3</sup>
5.均しコンクリート (18-8-25BB)	V= 0.54×14.11×0.10 = 0.762	0.8 m <sup>3</sup>
6.同上型枠	側面 A1= 14.11×0.10×2 = 2.822 端部 A2= 0.54×0.10 = 0.054 Σ = 2.876	2.9 m <sup>2</sup>
7.基礎材 (RC-40,t=10cm)	A= 0.64×14.11 = 9.030	9.0 m <sup>2</sup>

名 称	计 算 式	数 量
9. 基面整正	$A = 0.64 \times 14.11 = 9.030$	9 m <sup>2</sup>



名 称	計 算 式	数 量
4号街渠側溝工		1.0箇所当り
1.街路自由勾配側溝 (300×400)	(騒音防止タイプ) L=1.27m = 1.000	1.0 個
2.街路自由勾配側溝 (300×400)	(騒音防止タイプ) L=2.00m = 6.000	6.0 個
3.コンクリート蓋 (B300用,L=500)	N= 13.0-2.0 = 11.0	11.0 枚
4.グレーチング蓋 (B300用,L=500)	N= 13.27÷10.0 = 2.0	2.0 枚
5.底張コンクリート (18-8-25BB)	V1= 1/2×(0.150+0.107)×8.29×0.30 = 0.320 V2= 1/2×(0.107+0.150)×4.98×0.30 = 0.192 Σ = 0.512	0.5 m <sup>3</sup>
6.均しコンクリート (18-8-25BB)	V= 0.54×13.27×0.10 = 0.717	0.7 m <sup>3</sup>
7.同上型枠	側面 A1= 13.27×0.10×2 = 2.654 端部 A2= 0.54×0.10 = 0.054 Σ = 2.708	2.7 m <sup>2</sup>
8.基礎材 (RC-40,t=10cm)	A= 0.64×13.27 = 8.493	8.5 m <sup>2</sup>

名 称	计 算 式	数 量
9. 基面整正	$A = 0.64 \times 13.27 = 8.493$	9 m <sup>2</sup>



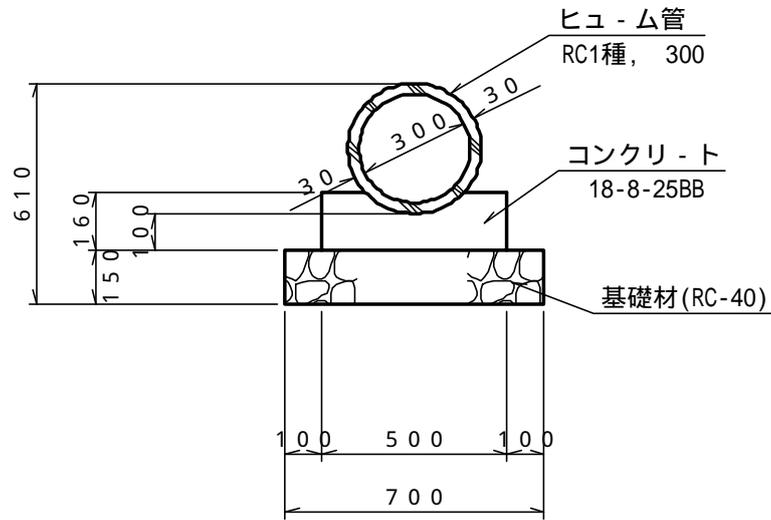
名 称	計 算 式	数 量
1号可変側溝工	NO.7+10.0付近 L=61.93	1.0箇所当り
1.可変側溝 (300×400)	L=1.94m = 1.000	1.0 個
2.可変側溝 (300×400)	L=2.00m = 5.000	5.0 個
3.可変側溝 (300×500)	L=2.00m = 12.000	12.0 個
4.可変側溝 (300×600)	L=1.99m = 1.000	1.0 個
5.可変側溝 (300×600)	L=2.00m = 12.000	12.0 個
6.コンクリート蓋 (B=300,L=500,車道用)	L=1.00m以上 2.0個×1枚 = 2.0 L=2.00m 29.0個×2枚 = 58.0 グレーチング蓋 = -7.0 Σ = 53.0	53.0 枚
7.グレーチング蓋 (B=300,L=500,車道用)	N= 61.93 ÷ 10.00 = 6.2	7.0 枚
8.底張コンクリート (18-8-25BB)	V1= 1/2×(0.150+0.052)×5.94×0.30 = 0.180 V2= 1/2×(0.152+0.079)×4.46×0.30 = 0.155 V3= 1/2×(0.079+0.052)×13.54×0.30 = 0.266 V4= 1/2×(0.152+0.118)×24.00×0.30 = 0.972 V5= 1/2×(0.118+0.153)×1.99×0.30 = 0.081 V6= 1/2×(0.053+0.160)×6.00×0.30 = 0.192 V7= 1/2×(0.060+0.150)×6.00×0.30 = 0.189 Σ = 2.035	2.0 m <sup>3</sup>

名 称	計 算 式	数 量
9.基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.51 \times (5.94 + 6.00) \times 0.10 = 0.609$ $V2 = 0.51 \times (18.00 + 6.00) \times 0.10 = 1.224$ $V3 = 0.54 \times 25.99 \times 0.10 = 1.403$ $\Sigma = 3.236$	3.2 m <sup>3</sup>
10.同上型枠	$A = 61.93 \times 0.10 \times 2 = 12.386$	12.4 m <sup>2</sup>
11.基礎材 (RC-40,t=10cm)	$A1 = 0.51 \times (5.94 + 6.00) = 6.089$ $A2 = 0.51 \times (18.00 + 6.00) = 12.240$ $A3 = 0.54 \times 25.99 = 14.035$ $\Sigma = 32.364$	32.4 m <sup>2</sup>
12.基面整正	$A1 = 0.51 \times (5.94 + 6.00) = 6.089$ $A2 = 0.51 \times (18.00 + 6.00) = 12.240$ $A3 = 0.54 \times 25.99 = 14.035$ $\Sigma = 32.364$	32 m <sup>2</sup>



# 管渠工 A (P1-RC1-D300) 単位数量計算書

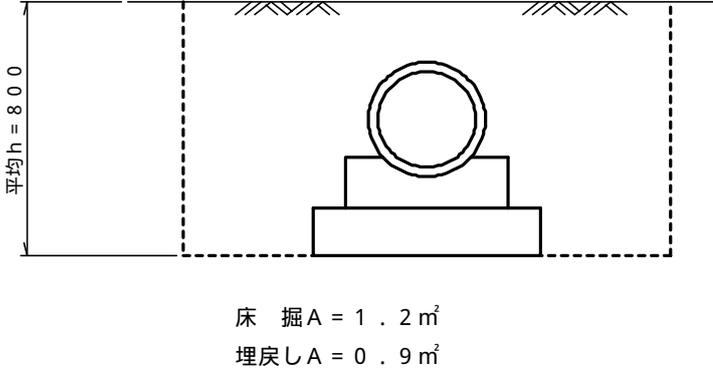
( 10m 当り )



名 称	計 算 式	単 位	数 量
ヒュ-ム管 (RC1種, 300)	$L=2000$  $= 5.000$	本	5.0
コンクリ-ト (18-8-25BB)	  $= 0.688$	m <sup>3</sup>	0.7
型 枠	  $= 3.200$	m <sup>2</sup>	3.2
基礎材 (RC-40, t=15cm)	  $= 7.000$	m <sup>2</sup>	7.0

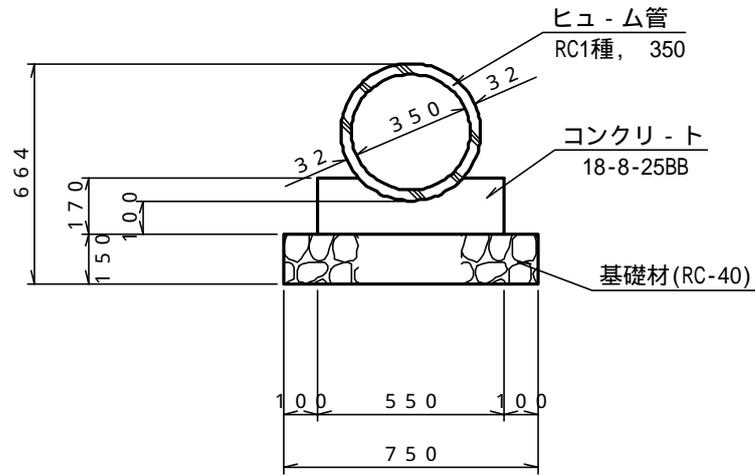
## 管渠工 A (P1-RC1-D300) 単位数量計算書

(10m当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工	 <p style="text-align: center;">床 掘A = 1.2 m<sup>2</sup> 埋戻しA = 0.9 m<sup>2</sup></p>		
床 掘	$1.2 \times 10.0$	= 12.0	m <sup>3</sup> 12
埋戻しD	$0.9 \times 10.0$	= 9.0	m <sup>3</sup> 9
残 土 土工にて計上	$(12.0 \times 0.9 - 9.0) / 0.9$	= 2.0	m <sup>3</sup> 2
基面整正	$0.700 \times 10.0$	= 7.0	m <sup>2</sup> 7

# 管渠工 B (P1-RC1-D350) 単位数量計算書

(10m当り)

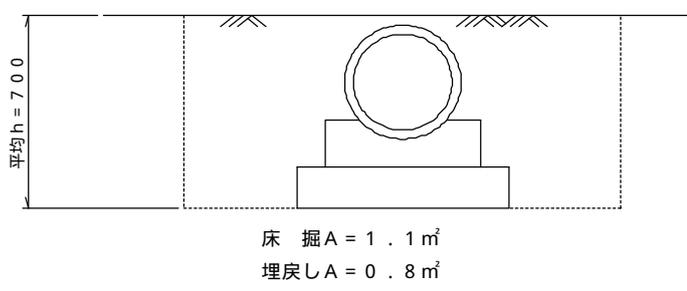


土木構造物標準設計図集より

名 称	計 算 式	単 位	数 量
ヒュ-ム管 (RC1種, 350)	$L=2000$  = 5.000	本	5.0
コンクリ-ト (18-8-25BB)	  = 0.784	m <sup>3</sup>	0.8
型 枠	  = 3.400	m <sup>2</sup>	3.4
基礎材 (RC-40, t=15cm)	  = 7.500	m <sup>2</sup>	7.5

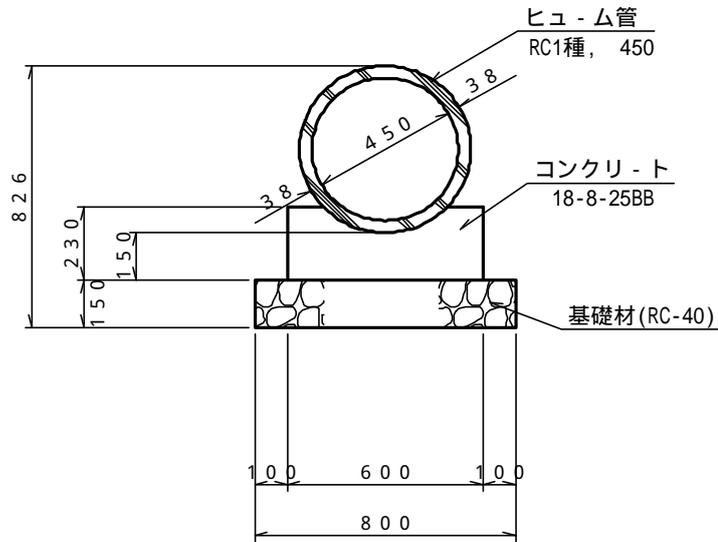
## 管渠工 B (P1-RC1-D350) 単位数量計算書

(10m当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工	 <p style="text-align: center;">平均 <math>h = 7.00</math> 床 掘 <math>A = 1.1 \text{ m}^2</math> 埋戻し <math>A = 0.8 \text{ m}^2</math></p>		
床 掘	$1.1 \times 10.0$	= 11.0	$\text{m}^3$ 11
埋戻し D	$0.8 \times 10.0$	= 8.0	$\text{m}^3$ 8
残 土 土工にて計上	$(11.0 \times 0.9 - 8.0) / 0.9$	= 2.1	$\text{m}^3$ 2
基面整正	$0.750 \times 10.0$	= 7.5	$\text{m}^2$ 8

# 管渠工 C (P1-RC1-D450) 単位数量計算書

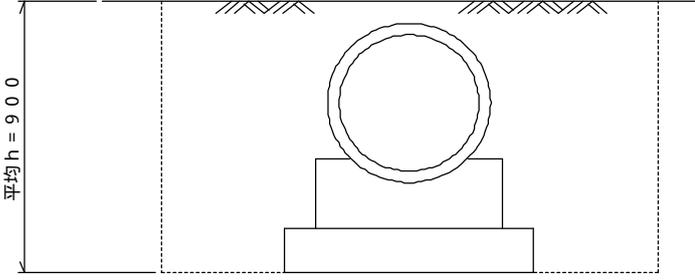
( 10m当り )



名 称	計 算 式	単 位	数 量
ヒュ - ム管 (RC1種, 450)	$L=2430$  = 4.100	本	4.1
コンクリ - ト (18-8-25BB)	  = 1.171	m <sup>3</sup>	1.2
型 枠	  = 4.600	m <sup>2</sup>	4.6
基礎材 (RC-40, t=15cm)	  = 8.000	m <sup>2</sup>	8.0

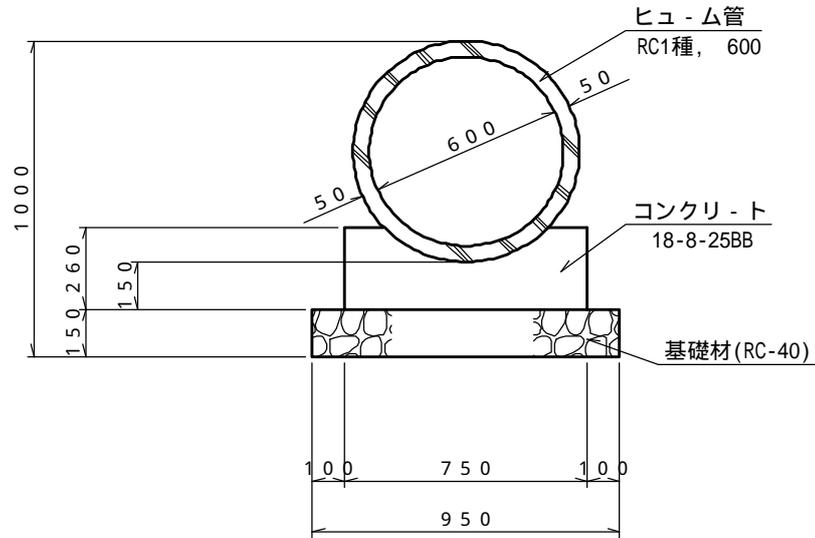
## 管渠工 C (P1-RC1-D450) 単位数量計算書

(10m当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工	 <p style="text-align: center;">平均 h = 9.00</p> <p style="text-align: center;">床 掘 A = 1.4 m<sup>2</sup> 埋戻し A = 1.0 m<sup>2</sup></p>		
床 掘	$1.4 \times 10.0$	= 14.0	m <sup>3</sup> 14
埋戻しD	$1.0 \times 10.0$	= 10.0	m <sup>3</sup> 10
残 土 土工にて計上	$(14.0 \times 0.9 - 10.0) / 0.9$	= 2.9	m <sup>3</sup> 3
基面整正	$0.800 \times 10.0$	= 8.0	m <sup>2</sup> 8

# 管渠工 D (P1-RC1-D600) 単位数量計算書

(10m当り)

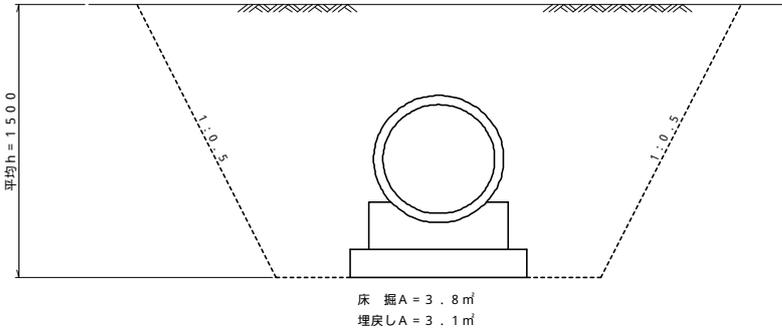


土木構造物標準設計図集より

名 称	計 算 式	単 位	数 量
ヒュ - ム管 (RC1種, 600)	$L=2430$  = 4.100	本	4.1
コンクリ - ト (18-8-25BB)	  = 1.563	m <sup>3</sup>	1.6
型 枠	  = 5.200	m <sup>2</sup>	5.2
基 礎 材 (RC-40, t=15cm)	  = 9.500	m <sup>2</sup>	9.5

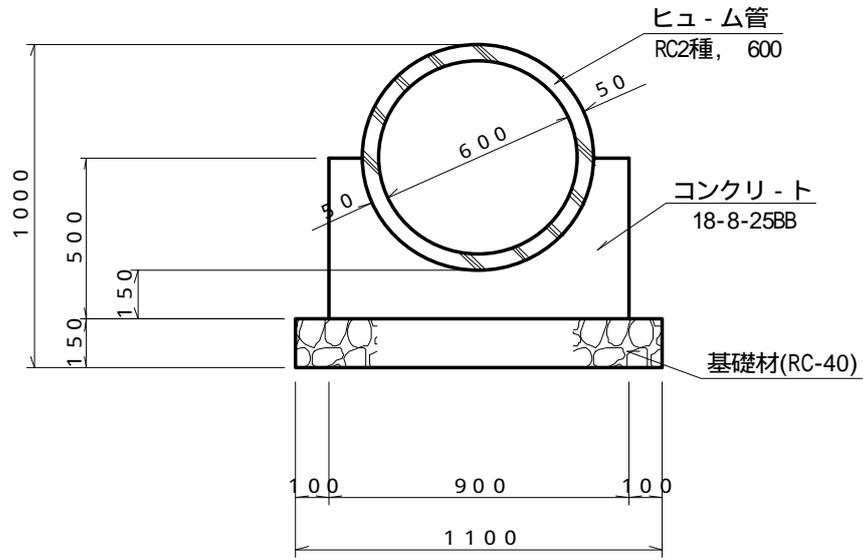
## 管渠工 D (P1-RC1-D600) 単位数量計算書

(10m当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工	 <p style="font-size: small; margin-top: 5px;">平均h = 1.500 床掘A = 3.8 m<sup>2</sup> 埋戻しA = 3.1 m<sup>2</sup></p>		
床 掘	$3.8 \times 10.0$	= 38.0	m <sup>3</sup> 38
埋戻しC	$3.1 \times 10.0$	= 31.0	m <sup>3</sup> 31
残 土 土工にて計上	$(38.0 \times 0.9 - 31.0) / 0.9$	= 3.6	m <sup>3</sup> 4
基面整正	$0.950 \times 10.0$	= 9.5	m <sup>2</sup> 10

# 管渠工 E (P2-RC2-D600) 単位数量計算書

(10m当り)

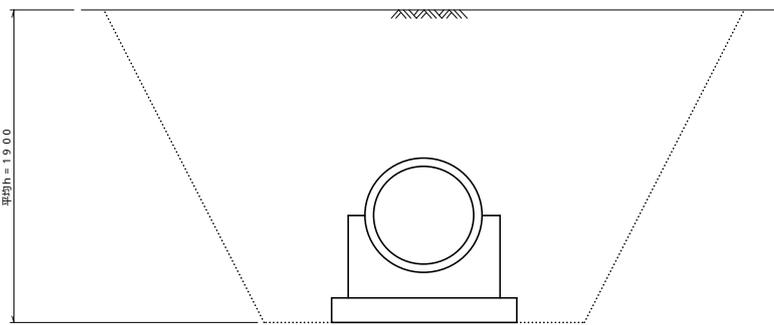


土木構造物標準設計図集より

名 称	計 算 式	単 位	数 量
ヒュ-ム管 (RC2種, 600)	$L=2430$  $= 4.100$	本	4.1
コンクリ-ト (18-8-25BB)	  $= 2.576$	m <sup>3</sup>	2.6
型 枠	  $= 10.000$	m <sup>2</sup>	10.0
基礎材 (RC-40, t=15cm)	  $= 11.000$	m <sup>2</sup>	11.0

## 管渠工 E (P2-RC2-D600) 単位数量計算書

(10m当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工	 <p style="text-align: center; font-size: small;">平均H = 1.100 床 掘 A = 5.4㎡ 埋戻し A = 4.6㎡</p>		
床 掘	$5.4 \times 10.0$	= 54.0	$m^3$ 54
埋戻しC	$4.6 \times 10.0$	= 46.0	$m^3$ 46
残 土 土工にて計上	$(54.0 \times 0.9 - 46.0) / 0.9$	= 2.9	$m^3$ 3
基面整正	$1.100 \times 10.0$	= 11.0	$m^2$ 11



## 街渠柵工 A 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
街路自由勾配側溝 (300×800)	L=2000 (騒音防止タイプ) = 10.000	個	10.0
グレーチング蓋 (普通目、300×800用)	1箇所あたり4枚 4枚×10箇所 = 40.000	枚	40.0
プレキャスト集水柵 (300用)	= 10.000	個	10.0
敷モルタル (1:3)	$(0.085 \times 1.20 \times 0.015 \times 2 + 0.50 \times 1.00 \times 0.02) \times 10.0$ = 0.131	m <sup>3</sup>	0.1
底張コンクリート (18-8-25BB)	$\{0.30 \times 0.05 \times 0.50 + 1/2 \times 0.30 \times (0.050 + 0.059) \times 0.50\} \times 10.0$ = 0.157	m <sup>3</sup>	0.2
均しコンクリート (18-8-25BB)	$(0.57 \times 0.10 \times 1.00 + 0.60 \times 0.10 \times 1.10) \times 10.0$ = 1.230	m <sup>3</sup>	1.2
同上型枠	$\{0.50 \times 4 + 0.57 \times 2 + (0.60 + 1.10) \times 2\} \times 0.10 \times 10.0$ = 6.540	m <sup>2</sup>	6.5
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$(0.67 \times 1.00 + 0.70 \times 1.20) \times 10.0$ = 15.100	m <sup>2</sup>	15.1
隔壁コンクリート (18-8-25BB)	$(0.50 \times 0.45 \times 0.10 + 0.30 \times 0.50 \times 0.10) \times 10.0$ = 0.375	m <sup>3</sup>	0.4
同上型枠	$\{(0.50 + 0.10) \times 2 \times 0.45 + 0.30 \times 0.50 \times 2\} \times 10.0$ = 8.400	m <sup>2</sup>	8.4
基面整正	$(0.67 \times 1.00 + 0.70 \times 1.20) \times 10.0$ = 15.1	m <sup>2</sup>	15

## 街渠柵工 B 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1= 1/2 \times 0.80 \times 0.60 \times (0.75+0.723) \times 10.0 = 3.535$ $V2= (0.225 \times 0.21 - 0.07 \times 0.11) \times 0.80 \times 10.0 = 0.316$ (控除分) $V3= 0.62 \times 0.30 \times 0.071 \times 10.0 = -0.132$ $V4= 1/2 \times 0.50 \times 0.30 \times (0.529+0.502) \times 10.0 = -0.773$ $V5= 0.15 \times 0.06 \times 0.80 \times 10.0 = -0.072$ $V6= 0.30 \times 0.30 \times 0.15 \times 2 \times 10.0 = -0.270$ $= 2.604$	m <sup>3</sup>	2.6
型 枠	$A1= \{0.80 \times (0.75+0.663) + 1/2 \times 0.60 \times (0.75+0.663) \times 2\} \times 10.0 = 19.782$ $A2= \{0.50 \times (0.679+0.652) + 1/2 \times 0.30 \times (0.679+0.652) \times 2\} \times 10.0 = 10.648$ $A3= 0.30 \times 0.15 \times 3 \times 2 \times 10.0 = 2.700$ $A4= 0.21 \times 0.80 \times 10.0 = 1.680$ (控除分) $A5= 0.30 \times 0.30 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -3.600$ $= 31.210$	m <sup>2</sup>	31.2
グレーチング蓋 (300×500用)	T-25,並目  $= 10.000$	枚	10.0
歩車境界ブロック (B種, L=600)	$0.80 \times 10.0 \div 0.60 = 13.333$	個	13.3
敷モルタル (1:3)	$0.23 \times 0.01 \times 0.80 \times 10.0 = 0.018$	m <sup>3</sup>	0.02
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$0.275 \times 0.80 \times 10.0 = 2.200$	m <sup>2</sup>	2.2
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$0.90 \times 0.70 \times 10.0 = 6.300$	m <sup>2</sup>	6.3
基面整正	$(0.90 \times 0.70 + 0.275 \times 0.80) \times 10.0 = 8.500$	m <sup>2</sup>	9

## 街渠柵工 C 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.175 \times 0.21 \times 1.20 \times 10.0 = 0.441$	m <sup>3</sup>	0.4
コンクリート (18-8-40BB)	$V1 = 1/2 \times 1.20 \times 0.90 \times (1.65+1.62) \times 10.0 = 17.658$ (控除分) $V2 = 0.92 \times 0.50 \times 0.090 \times 10.0 = -0.414$ $V3 = 1/2 \times 0.80 \times 0.50 \times (1.41+1.38) \times 10.0 = -5.580$ $V4 = 0.20 \times 0.06 \times 1.20 \times 10.0 = -0.144$ $V5 = (0.30 \times 0.30 + 0.30 \times 0.531) \times 0.20 \times 10.0 = -0.499$ $V6 = 1/4 \times \quad \times 0.70^2 \times 0.20 \times 10.0 = -0.770$ $= 10.251$	m <sup>3</sup>	10.3
型 枠	$A1 = \{1.20 \times (1.65+1.56) + 1/2 \times 0.90 \times (1.65+1.56) \times 2\} \times 10.0 = 67.410$ $A2 = \{0.90 \times (1.56+1.53) + 1/2 \times 0.50 \times (1.56+1.53) \times 2\} \times 10.0 = 43.260$ $A3 = (0.30 \times 3 + 0.30 + 0.531 \times 2) \times 0.20 \times 10.0 = 4.524$ $A4 = 0.21 \times 1.20 \times 10.0 = 2.520$ (控除分) $A5 = (0.30 \times 0.30 + 0.30 \times 0.531) \times 2 \times 10.0 = -4.986$ $A6 = 1/4 \times \quad \times 0.70^2 \times 2 \times 10.0 = -7.697$ $= 105.031$	m <sup>2</sup>	105.0
グレーチング蓋 (500×800用)	T-25,並目  $= 10.000$	枚	10.0
歩車境界ブロック (B種, L=600)	$1.20 \times 10.0 \div 0.60 = 20.000$	個	20.0
敷モルタル (1:3)	$0.23 \times 0.01 \times 1.20 \times 10.0 = 0.028$	m <sup>3</sup>	0.03
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$0.225 \times 1.20 \times 10.0 = 2.700$	m <sup>2</sup>	2.7
基礎材 (RC-40, t=20cm)	$1.30 \times 1.00 \times 10.0 = 13.000$	m <sup>2</sup>	13.0

# 街渠柵工 C 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工			
床 掘	$1/2 \times (3.40 \times 3.10 + 2.20 \times 1.90) \times 1.20 \times 10.0 = 88.3$	m <sup>3</sup>	88
埋戻しC	$88.3 - (1.20 \times 0.90 \times 1.00 + 1.30 \times 1.00 \times 0.20) \times 10.0 = 74.9$	m <sup>3</sup>	75
残 土 土工にて計上	$(88.3 \times 0.9 - 74.9) / 0.9 = 5.1$	m <sup>3</sup>	5
基面整正	$(1.30 \times 1.00 + 0.225 \times 1.20) \times 10.0 = 15.700$	m <sup>2</sup>	16

## 街渠柵工 D 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.175 \times 0.21 \times 1.20 \times 10.0 = 0.441$	m <sup>3</sup>	0.4
コンクリート (18-8-40BB)	$V1 = 1/2 \times 1.20 \times 0.90 \times (2.05+2.02) \times 10.0 = 21.978$ (控除分) $V2 = 0.92 \times 0.50 \times 0.090 \times 10.0 = -0.414$ $V3 = 1/2 \times 0.80 \times 0.50 \times (1.81+1.78) \times 10.0 = -7.180$ $V4 = 0.20 \times 0.06 \times 1.20 \times 10.0 = -0.144$ $V5 = 0.30 \times 0.30 \times 0.20 \times 10.0 = -0.180$ $V6 = 1/4 \times \quad \times 0.70^2 \times 0.20 \times 2 \times 10.0 = -1.539$ $= 12.521$	m <sup>3</sup>	12.5
型 枠	$A1 = \{1.20 \times (2.05+1.96) + 1/2 \times 0.90 \times (2.05+1.96) \times 2\} \times 10.0 = 84.210$ $A2 = \{0.90 \times (1.96+1.93) + 1/2 \times 0.50 \times (1.96+1.93) \times 2\} \times 10.0 = 54.460$ $A3 = 0.30 \times 3 \times 0.20 \times 10.0 = 1.800$ $A4 = 0.21 \times 1.20 \times 10.0 = 2.520$ (控除分) $A4 = 0.30 \times 0.30 \times 2 \times 10.0 = -1.800$ $A5 = 1/4 \times \quad \times 0.70^2 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -15.394$ $= 125.796$	m <sup>2</sup>	125.8
グレーチング蓋 (500×800用)	T-25,並目  $= 10.000$	枚	10.0
歩車境界ブロック (B種, L=600)	$1.20 \times 10.0 \div 0.60 = 20.000$	個	20.0
敷モルタル (1:3)	$0.23 \times 0.01 \times 1.20 \times 10.0 = 0.028$	m <sup>3</sup>	0.03
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$0.225 \times 1.20 \times 10.0 = 2.700$	m <sup>2</sup>	2.7
基礎材 (RC-40, t=20cm)	$1.30 \times 1.00 \times 10.0 = 13.000$	m <sup>2</sup>	13.0

# 街渠柵工 D 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工			
床 掘	$1/2 \times (4.00 \times 3.70 + 2.20 \times 1.90) \times 1.80 \times 10.0 = 170.8$	m <sup>3</sup>	171
埋戻しC	$170.8 - (1.20 \times 0.90 \times 1.60 + 1.30 \times 1.00 \times 0.20) \times 10.0 = 150.9$	m <sup>3</sup>	151
残 土 土工にて計上	$(170.8 \times 0.9 - 150.9) / 0.9 = 3.1$	m <sup>3</sup>	3
基面整正	$(1.30 \times 1.00 + 0.225 \times 1.20) \times 10.0 = 15.700$	m <sup>2</sup>	16



## 集水枡工3 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V1= 1.10 \times 1.10 \times 1.25 \times 10.0 = 15.125$ (控除分) $V2= 0.840 \times 0.840 \times 0.081 \times 10.0 = -0.572$ $V3= 0.70 \times 0.70 \times 1.019 \times 10.0 = -4.993$ $V4= 0.30 \times 0.30 \times 0.20 \times 2 \times 10.0 = -0.360$ $V5= 1/4 \times \quad \times 0.526^2 \times 0.20 \times 10.0 = -0.435$ $= 8.765$	m <sup>3</sup>	8.8
型 枠	$A1= 1.10 \times 1.25 \times 4 \times 10.0 = 55.000$ $A2= 0.70 \times 1.169 \times 4 \times 10.0 = 32.732$ $A3= 0.30 \times 3 \times 0.20 \times 2 \times 10.0 = 3.600$ (控除分) $A4= 0.30 \times 0.30 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -1.800$ $A5= 1/4 \times \quad \times 0.526^2 \times 2 \times 10.0 = -4.346$ $= 85.186$	m <sup>2</sup>	85.2
グレーチング蓋 (700×700用)	T-25, 細目 ノンスリップタイプ  = 10.000	枚	10.0
基礎材 (RC-40, t=20cm)	$1.20 \times 1.20 \times 10.0 = 14.400$	m <sup>2</sup>	14.4

# 集水枡工3 单位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	单 位	数 量
土 工			
床 掘	$1/2 \times (3.29 \times 3.29 + 2.10 \times 2.10) \times 1.19 \times 10.0 = 90.6$	m <sup>3</sup>	91
埋戻しC	$90.6 - (1.10 \times 1.10 \times 0.99 + 1.20 \times 1.20 \times 0.20) \times 10.0 = 75.7$	m <sup>3</sup>	76
残 土 土工にて計上	$(90.6 \times 0.9 - 75.7) / 0.9 = 6.5$	m <sup>3</sup>	6
基面整正	$1.20 \times 1.20 \times 10.0 = 14.4$	m <sup>2</sup>	14

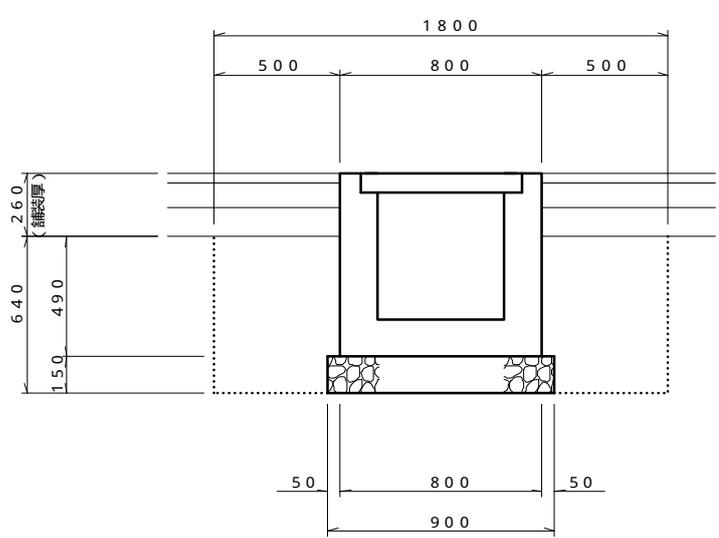
## 集水枘工4 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.80 \times 0.80 \times 0.75 \times 10.0 = 4.800$ (控除分) $V2 = 0.630 \times 0.630 \times 0.071 \times 10.0 = -0.282$ $V3 = 0.50 \times 0.50 \times 0.529 \times 10.0 = -1.323$ $V4 = (0.30 \times 0.20 + 0.30 \times 0.30 \times 2) \times 0.15 \times 10.0 = -0.360$ $= 2.835$	m <sup>3</sup>	2.8
型 枠	$A1 = 0.80 \times 0.75 \times 4 \times 10.0 = 24.000$ $A2 = 0.50 \times 0.679 \times 4 \times 10.0 = 13.580$ $A3 = (0.20 \times 2 + 0.30 \times 3 \times 2) \times 0.15 \times 10.0 = 3.300$ (控除分) $A4 = (0.30 \times 0.20 + 0.30 \times 0.30 \times 2) \times 2 \times 10.0 = -4.800$ $= 36.080$	m <sup>2</sup>	36.1
グレーチング蓋 (500×500用)	T-25, 細目 ノンスリップタイプ $= 10.000$	枚	10.0
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$0.90 \times 0.90 \times 10.0 = 8.100$	m <sup>2</sup>	8.1

## 集水枡工4 单位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	单 位	数 量
土 工			
床 掘	$1.80 \times 1.80 \times 0.64 \times 10.0 = 20.7$	m <sup>3</sup>	21
埋戻しD	$20.7 - (0.80 \times 0.80 \times 0.49 + 0.90 \times 0.90 \times 0.15) \times 10.0 = 16.3$	m <sup>3</sup>	16
残 土 土工にて計上	$(20.7 \times 0.9 - 16.3) / 0.9 = 2.6$	m <sup>3</sup>	3
基面整正	$0.90 \times 0.90 \times 10.0 = 8.1$	m <sup>2</sup>	8

## 集水枡工6 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.80 \times 0.80 \times 0.75 \times 10.0 = 4.800$ (控除分) $V2 = 0.630 \times 0.630 \times 0.071 \times 10.0 = -0.282$ $V3 = 0.50 \times 0.50 \times 0.529 \times 10.0 = -1.323$ $V4 = 0.30 \times 0.30 \times 0.15 \times 10.0 = -0.135$ $V5 = 1/4 \times \quad \times 0.33^2 \times 0.15 \times 10.0 = -0.128$ $= 2.932$	m <sup>3</sup>	2.9
型 枠	$A1 = 0.80 \times 0.75 \times 4 \times 10.0 = 24.000$ $A2 = 0.50 \times 0.679 \times 4 \times 10.0 = 13.580$ $A3 = 0.30 \times 3 \times 0.15 \times 10.0 = 1.350$ (控除分) $A4 = 0.30 \times 0.30 \times 2 \times 10.0 = -1.800$ $A4 = 1/4 \times \quad \times 0.33^2 \times 2 \times 10.0 = -1.711$ $= 35.419$	m <sup>2</sup>	35.4
グレーチング蓋 (500×500用)	T-25, 細目 ノンスリップタイプ  = 10.000	枚	10.0
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$0.90 \times 0.90 \times 10.0 = 8.100$	m <sup>2</sup>	8.1

# 集水枒工6 单位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	单 位	数 量
土 工			
床 掘	$1.80 \times 1.80 \times 0.64 \times 10.0 = 20.7$	m <sup>3</sup>	21
埋戻しD	$20.7 - (0.80 \times 0.80 \times 0.49 + 0.90 \times 0.90 \times 0.15) \times 10.0 = 16.3$	m <sup>3</sup>	16
残 土 土工にて計上	$(20.7 \times 0.9 - 16.3) / 0.9 = 2.6$	m <sup>3</sup>	3
基面整正	$0.90 \times 0.90 \times 10.0 = 8.1$	m <sup>2</sup>	8

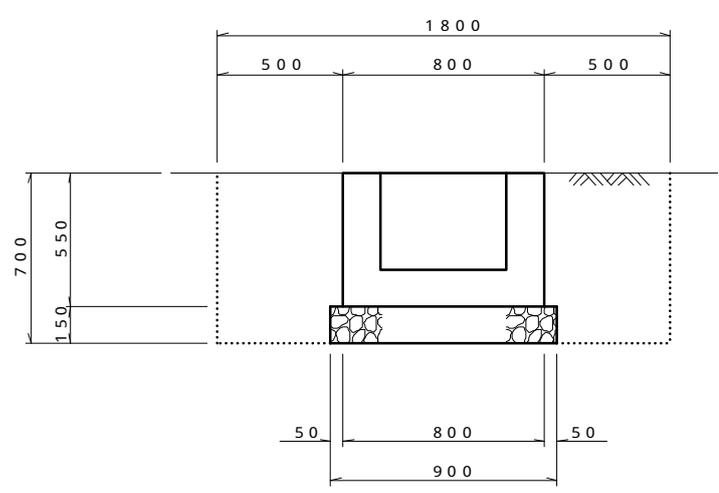
## 集水柵工26 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.80 \times 0.80 \times 0.55 \times 10.0 = 3.520$ (控除分) $V2 = 0.50 \times 0.50 \times 0.40 \times 10.0 = -1.000$ $V3 = 0.30 \times 0.20 \times 0.15 \times 2 \times 10.0 = -0.180$ $= 2.340$	m <sup>3</sup>	2.3
型 枠	$A1 = 0.80 \times 0.55 \times 4 \times 10.0 = 17.600$ $A2 = 0.50 \times 0.55 \times 4 \times 10.0 = 11.000$ $A3 = 0.20 \times 0.15 \times 2 \times 2 \times 10.0 = 1.200$ (控除分) $A4 = 0.30 \times 0.20 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -2.400$ $= 27.400$	m <sup>2</sup>	27.4
縞鋼板蓋 (500×500用)	$600 \times 600$ $t=3.2$ $= 10.000$	枚	10.0
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$0.90 \times 0.90 \times 10.0 = 8.100$	m <sup>2</sup>	8.1

## 集水桝工26 単位数量計算書

(10箇所当り)

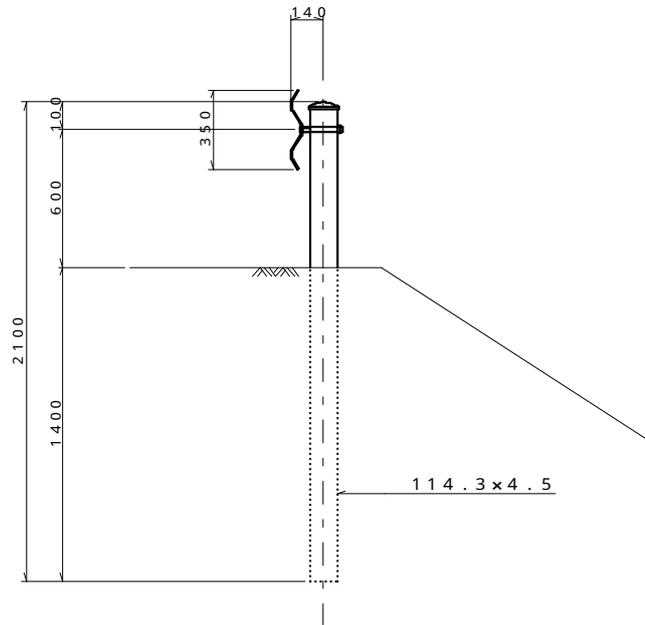
名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工			
床 掘	$1.80 \times 1.80 \times 0.70 \times 10.0 = 22.7$	m <sup>3</sup>	23
埋戻しD	$22.7 - (0.80 \times 0.80 \times 0.55 + 0.90 \times 0.90 \times 0.15) \times 10.0 = 18.0$	m <sup>3</sup>	18
残 土 土工にて計上	$(22.7 \times 0.9 - 18.0) / 0.9 = 2.7$	m <sup>3</sup>	3
基面整正	$0.90 \times 0.90 \times 10.0 = 8.1$	m <sup>2</sup>	8

## 数 量 集 計 表

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単 位	数 量	摘 要
防護柵工			式	1.0	
ガードレール工			式	1.0	
	ガードレール工 A	Gr-C-4E	m	139	
	ガードレール工 B	Gr-C-2B	m	86	
ガードパイプ工			式	1.0	
	ガードパイプ工 B	Gp-C-2B	m	8	
転落防止柵工			式	1.0	
	転落防止柵工 A	P-3E	m	162	
	転落防止柵工 B	P-3W	m	106	
	転落防止柵工 C	P-3C	m	72	
転落防止柵基礎工			式	1.0	
	転落防止柵基礎工 A		m	62	
	転落防止柵基礎工 B		m	10	
積荷転落防止柵工			式	1.0	
	積荷転落防止柵 基礎工		式	1.0	

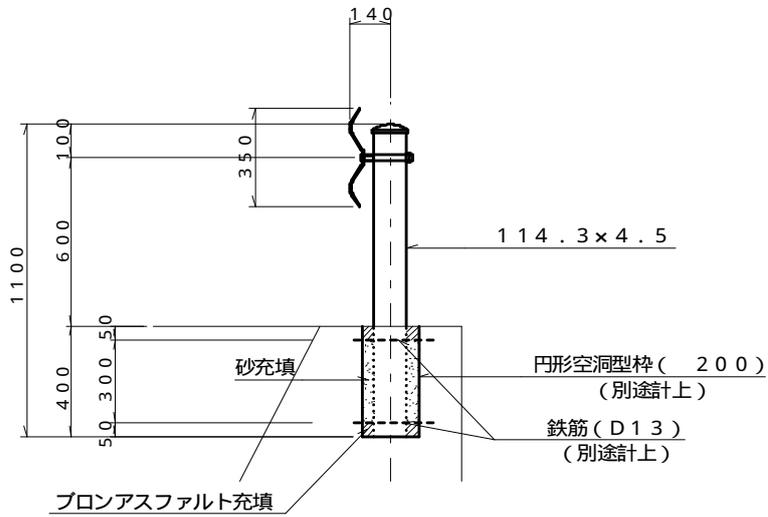


ガードレール工 A (Gr-C-4E) 単位数量計算書 (10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
ガードレール (Gr-C-4E)	= 10.000	m	10.0

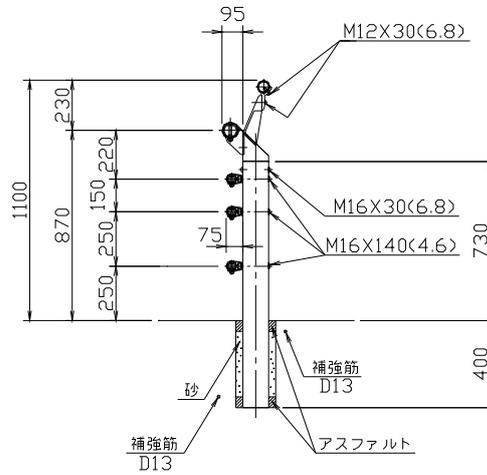
# ガードレール工 B (Gr-C-2B) 単位数量計算書 (10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
ガードレール (Gr-C-2B)	= 10.000	m	10.0
ブロンアスファルト充填	$(1/4 \times \pi \times 0.200^2 - 1/4 \times \pi \times 0.1143^2) \times 0.10 \times 10.0 / 2.0$ = 0.011	m <sup>3</sup>	0.01
砂 充 填	$(1/4 \times \pi \times 0.200^2 - 1/4 \times \pi \times 0.1143^2) \times 0.30 \times 10.0 / 2.0$ = 0.032	m <sup>3</sup>	0.03



# ガードパイプ工 B (Gp-C-2B) 単位数量計算書 (10m当り)

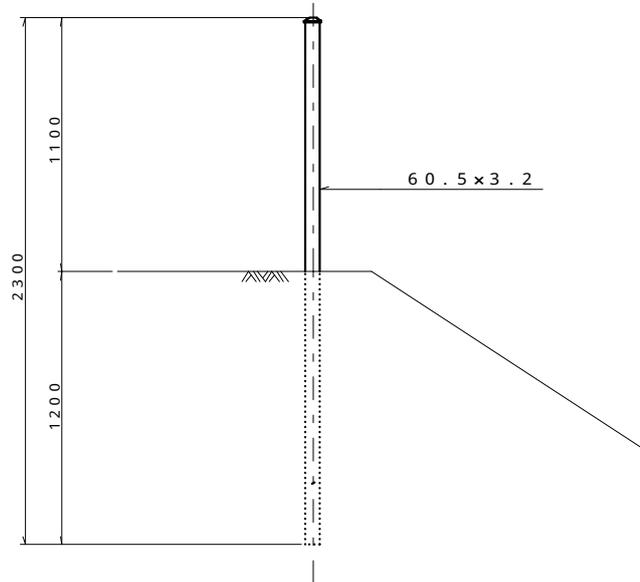


名 称	計 算 式	単 位	数 量
ガードパイプ (Gp-C-2B)	= 10.000	m	10.0
ブロンアスファルト充填	$(1/4 \times \pi \times 0.200^2 - 1/4 \times \pi \times 0.1143^2) \times 0.10 \times 10.0 / 2.0$ $= 0.011$	m <sup>3</sup>	0.01
砂 充 填	$(1/4 \times \pi \times 0.200^2 - 1/4 \times \pi \times 0.1143^2) \times 0.30 \times 10.0 / 2.0$ $= 0.032$	m <sup>3</sup>	0.03



# 転落防止柵工 A (P-3E) 単位数数量計算書

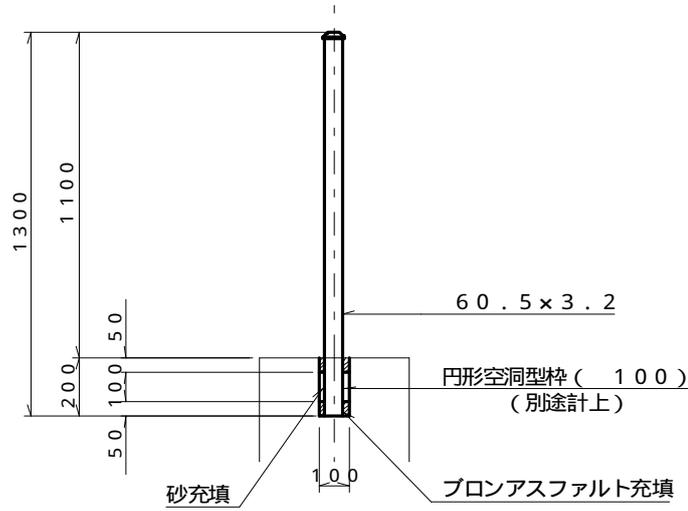
(10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
転落防止柵 (P-3E)	= 10.000	m	10.0

# 転落防止柵工 B (P-3W) 単位数量計算書

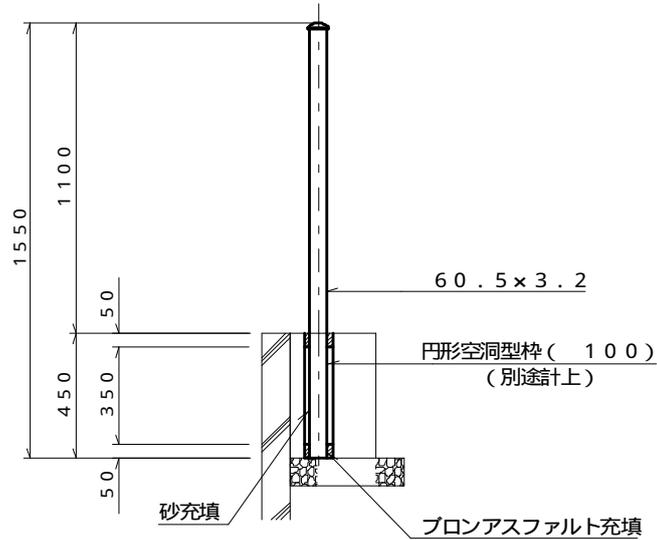
(10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
転落防止柵 (P-3W)	= 10.000	m	10.0
ブロンアスファルト充填	$(1/4 \times \pi \times 0.100^2 - 1/4 \times \pi \times 0.0605^2) \times 0.10 \times 10.0 / 3.0$ $= 0.002$	m <sup>3</sup>	0.002
砂 充 填	$(1/4 \times \pi \times 0.100^2 - 1/4 \times \pi \times 0.0605^2) \times 0.10 \times 10.0 / 3.0$ $= 0.002$	m <sup>3</sup>	0.002

# 転落防止柵工 C (P-3C) 単位数量計算書

(10m当り)

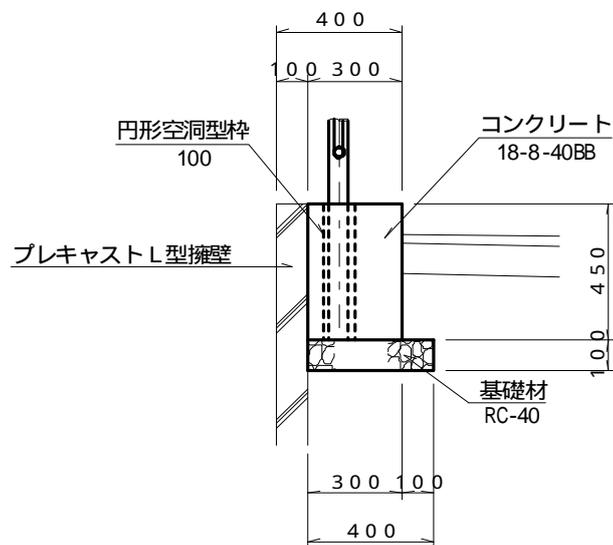


名 称	計 算 式	単 位	数 量
転落防止柵 (P-3C)	= 10.000	m	10.0
ブロンアスファルト充填	$(1/4 \times \pi \times 0.100^2 - 1/4 \times \pi \times 0.0605^2) \times 0.10 \times 10.0 / 3.0$ $= 0.002$	m <sup>3</sup>	0.002
砂 充 填	$(1/4 \times \pi \times 0.100^2 - 1/4 \times \pi \times 0.0605^2) \times 0.35 \times 10.0 / 3.0$ $= 0.006$	m <sup>3</sup>	0.006



# 転落防止柵基礎工 A 単位数量計算書

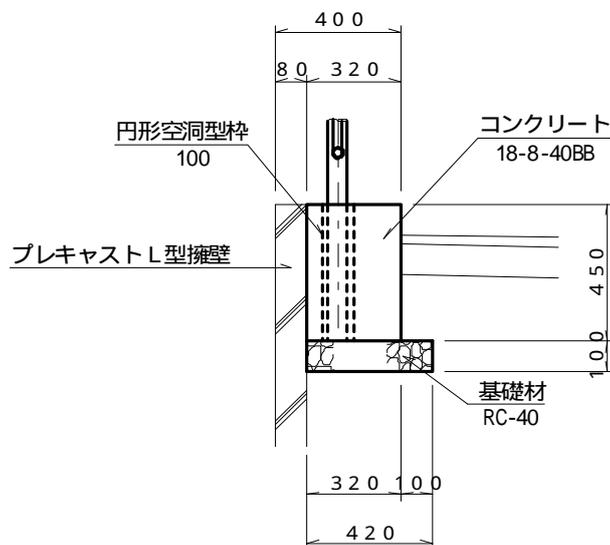
( 10m当り )



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$0.30 \times 0.45 \times 10.0 = 1.350$	m <sup>3</sup>	1.4
型 枠	$0.45 \times 10.0 = 4.500$	m <sup>2</sup>	4.5
円形空洞型枠 ( 100 )	$0.45 \times 10.0 / 3.0 = 1.500$	m	1.5
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$0.40 \times 10.0 = 4.000$	m <sup>2</sup>	4.0
基面整正	$0.40 \times 10.0 = 4.0$	m <sup>2</sup>	4

# 転落防止柵基礎工 B 単位数量計算書

(10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$0.32 \times 0.45 \times 10.0 = 1.440$	m <sup>3</sup>	1.4
型 柵	$0.45 \times 10.0 = 4.500$	m <sup>2</sup>	4.5
円形空洞型柵 ( 100)	$0.45 \times 10.0 / 3.0 = 1.500$	m	1.5
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$0.42 \times 10.0 = 4.200$	m <sup>2</sup>	4.2
基面整正	$0.42 \times 10.0 = 4.2$	m <sup>2</sup>	4



名 称	計 算 式	数 量
積荷転落防止柵基礎工		1.0式当り
1.コンクリート (24-8-25BB)	$V1 = (0.30 \times 1.00 + 0.40 \times 1.20 + 1.90 \times 0.40) \times 6.228$ $= 9.591$	9.6 m <sup>3</sup>
2.型 枠	<p>前面+背面</p> $A1 = 2.60 \times 2 \times 6.228 = 32.386$ <p>端部</p> $A2 = (0.30 \times 1.00 + 0.40 \times 1.20 + 1.90 \times 0.40) \times 2 = 3.080$ $\Sigma = 35.466$	35.5 m <sup>2</sup>
3.鉄 筋 (SD345,D13)	$W = 433.8$	433.8 kg
4.鉄 筋 (SD345,D16)	$W = 342.8$	342.8 kg
5.アンカーボルト (U型,M24)	$N = 20.0$	20.0 本
6.均しコンクリート (18-5-40BB)	$V = 2.10 \times 6.328 \times 0.10 = 1.329$	1.3 m <sup>3</sup>
7.同上型枠	$A = (2.10 + 6.328) \times 2 \times 0.10 = 1.686$	1.7 m <sup>2</sup>
8.基礎材 (RC-40,t=20cm)	$A = 2.30 \times 6.428 = 14.784$	14.8 m <sup>2</sup>

名 称	計 算 式	数 量
9. 基面整正	A= 基礎材数量計算より 14.8	15 m <sup>2</sup>



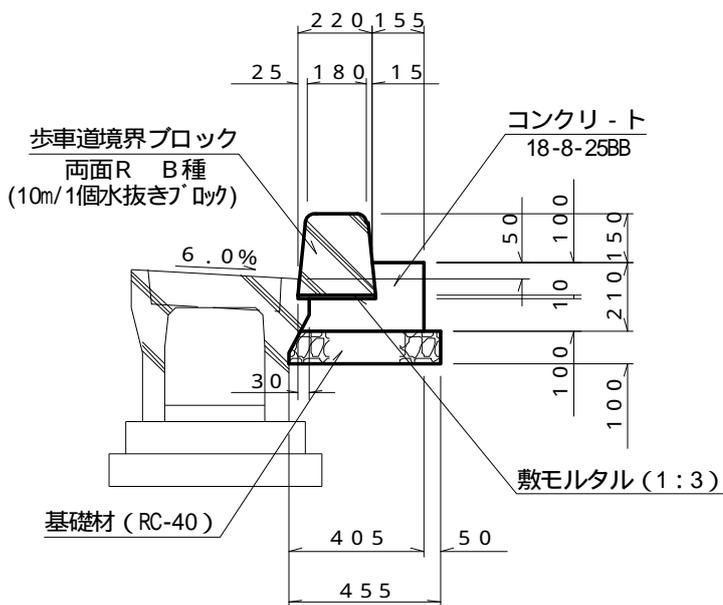


## 縁石工延長調書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
A	右	NO. 0- 0.60	~ NO. 0+ 1.50	2.1	
"	"	NO. 0+ 5.50	~ NO. 0+ 8.70	3.2	
"	左	NO. 0+ 9.90	~ NO. 4+12.50	82.6	
"	右	NO. 0+ 9.90	~ NO. 1+ 3.80	13.9	
"	"	NO. 1+17.40	~ NO. 4+10.30	52.9	
"	左	NO. 7+11.29	~ NO.11+17.00	85.7	
"	右	NO. 7+11.71	~ NO.11+17.00	85.3	
"	左	NO.12+ 7.00	~ NO.13+ 1.00	14.0	
"	右	NO.12+ 7.00	~ NO.13+ 1.00	14.0	
合 計				353.7	m
B	右	NO. 0+ 1.50	~ NO. 0+ 5.50	4.0	m
D	右	NO. 1+ 3.80	~ NO. 1+ 6.80	4.7	
"	"	NO. 1+14.40	~ NO. 1+17.40	4.7	
"	左	NO.11+17.00	~ NO.12	4.7	
"	右	NO.11+17.00	~ NO.12	4.7	
"	左	NO.12+ 4.00	~ NO.12+ 7.00	4.7	
"	右	NO.12+ 4.00	~ NO.12+ 7.00	4.7	
合 計				28.2	m
E	右	NO. 0- 1.40	~ NO. 0+13.90	15.3	m

# 縁石工 A 単位数量計算書

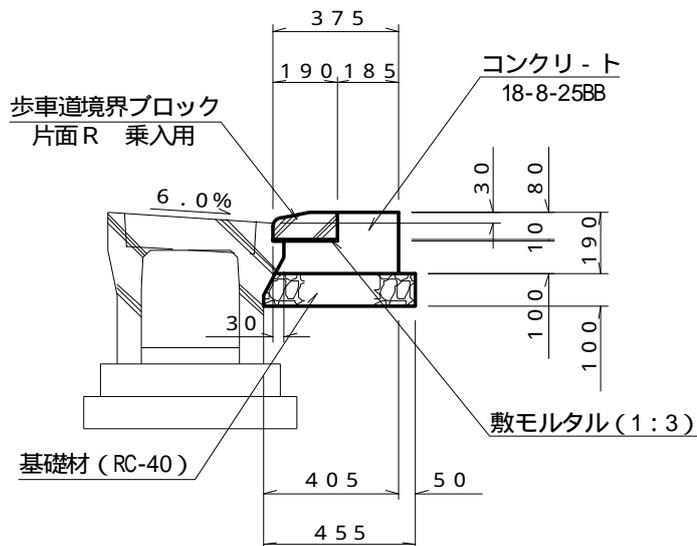
(10m当り)



名 称	計 算 式		単 位	数 量
歩車道境界ブロック (B種, 両面R)	L=600  = 16.000		個	16.0
水抜きブロック (B種, 両面R)	L=600  = 1.000		個	1.0
敷モルタル (1:3)	$0.230 \times 0.010 \times 10.0$  = 0.023		m <sup>3</sup>	0.02
コンクリート (18-8-25BB)	$(0.22 \times 0.10 + 0.155 \times 0.21) \times 10.0$  = 0.546		m <sup>3</sup>	0.5
型 枠	$0.21 \times 10.0$  = 2.100		m <sup>2</sup>	2.1
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$0.455 \times 10.0$  = 4.550		m <sup>2</sup>	4.6
基面整正	$0.455 \times 10.0$  = 4.550		m <sup>2</sup>	4.6

# 縁石工B 単位数量計算書

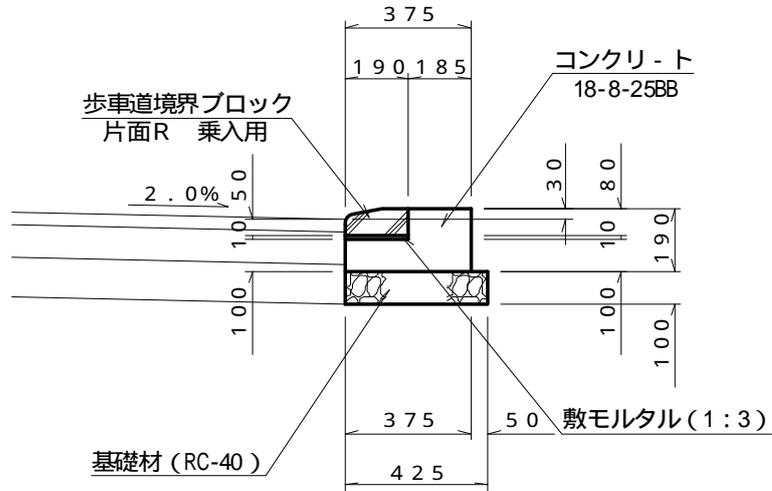
(10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
歩車道境界ブロック (乗入用, 片面R)	L=600  = 16.500	個	16.5
敷モルタル (1:3)	0.190 × 0.010 × 10.0  = 0.019	m <sup>3</sup>	0.02
コンクリート (18-8-25BB)	(0.19 × 0.10 + 0.185 × 0.19) × 10.0  = 0.542	m <sup>3</sup>	0.5
型 枠	0.19 × 10.0  = 1.900	m <sup>2</sup>	1.9
基礎材 (RC-40, t=10cm)	0.455 × 10.0  = 4.550	m <sup>2</sup>	4.6
基面整正	0.455 × 10.0  = 4.550	m <sup>2</sup>	4.6

# 縁石工D 単位数量計算書

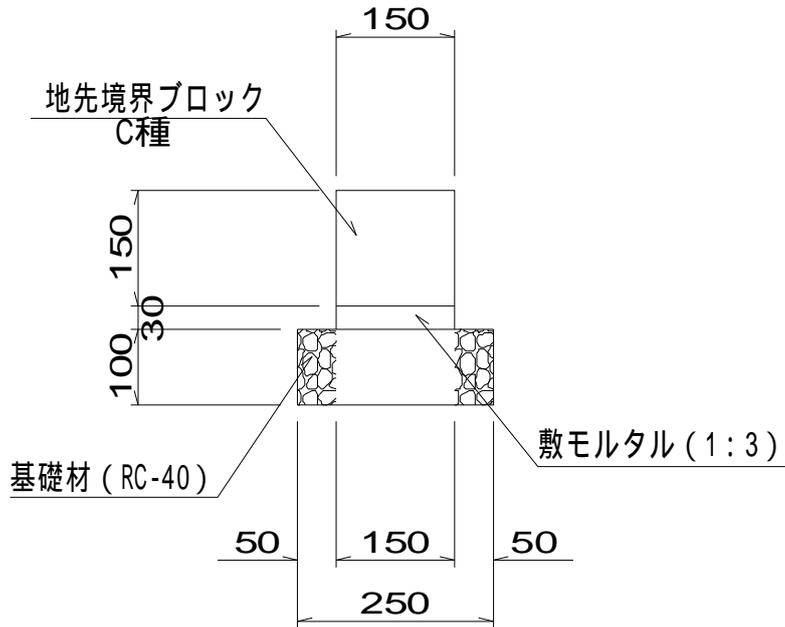
(10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
歩車道境界ブロック (乗入用, 片面R)	$L=600$  $= 16.500$	個	16.5
敷モルタル (1:3)	$0.190 \times 0.010 \times 10.0$  $= 0.019$	m <sup>3</sup>	0.02
コンクリート (18-8-25BB)	$(0.19 \times 0.10 + 0.185 \times 0.19) \times 10.0$  $= 0.542$	m <sup>3</sup>	0.5
型 枠	$(0.19 + 0.10) \times 10.0$  $= 2.900$	m <sup>2</sup>	2.9
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$0.425 \times 10.0$  $= 4.250$	m <sup>2</sup>	4.3
基面整正	$0.425 \times 10.0$  $= 4.250$	m <sup>2</sup>	4.3

# 縁石工E 単位数量計算書

(10m当り)



名 称	計 算 式	单 位	数 量
地先境界ブ ロック (C種)	$L=600$  $= 16.500$	個	16.5
敷モルタル (1 : 3)	$0.150 \times 0.030 \times 10.0$  $= 0.045$	m <sup>3</sup>	0.05
基 礎 材 (RC-40, t=10cm)	$0.250 \times 10.0$  $= 2.500$	m <sup>2</sup>	2.5
基面整正	$0.250 \times 10.0$  $= 2.500$	m <sup>2</sup>	2.5

## 数 量 集 計 表

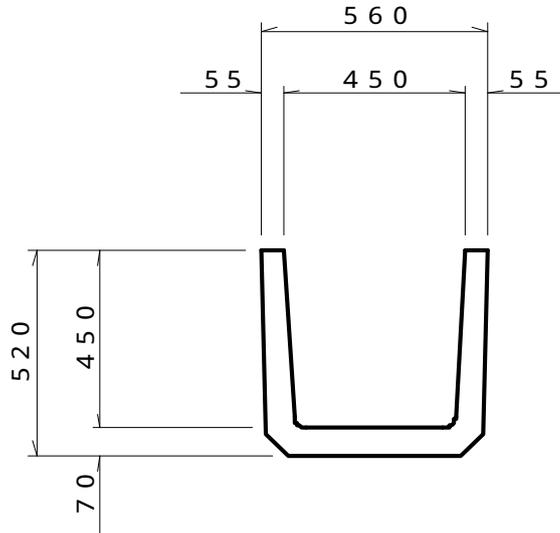
工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単 位	数 量	摘 要
構造物撤去工			式	1	
構造物取壊し工			式	1	
	コンクリート構造物 取壊し	鉄筋Co	m <sup>3</sup>	5.4	
		無筋Co	m <sup>3</sup>	0.1	
	ガードレール撤去	Gr-C-4E	m	11	
運搬処理工					
	発生材運搬処理	鉄筋コンクリート	m <sup>3</sup>	5.4	
	発生材運搬処理	無筋コンクリート	m <sup>3</sup>	0.1	
	発生材運搬処理	ガードレール(Gr-C-4E)	t	0.2	
構造物切断工			式	1	
	舗装版切断	アスファルト, t=5cm	m	24	
作業ヤード撤去工			式	1	
( JR北側ヤード )	敷 均 し	表土 ( t=20cm )	m <sup>3</sup>	679	
	土 砂 運 搬		m <sup>3</sup>	679	
	ブルーシート撤去		m <sup>2</sup>	3,912	
	掘 削		m <sup>3</sup>	1,691	
	砕 石 撤 去	RC-40 t=20cm	m <sup>3</sup>	698	
	既設プレハブ 水路設置		m	54	
	仮設排水管撤去 工	コルゲートパイプ 1500×3連	m	210	
		波状管 600	m	20	
	大型土のう撤去		袋	33	



名 称	位 置	延 長	単位数量	数 量	摘 要
<b>構造物取壊し工</b>					
<b>Co取壊し(鉄筋)</b>					
1. PU-450	L=600、W=134kg/個				
側溝(PU-450)	右 NO.0+19.5 ~ NO.2+18.5	42.0 m	0.9 m <sup>3</sup> (10m当り)	3.8 m <sup>3</sup>	本線測点
2. 円形水路(φ300)	L=2000、W=509kg/個				
円形水路(φ300)	右 NO.0-5.0 ~ NO.0-0.5	10.0 m	1.1 m <sup>3</sup> (10m当り)	1.1 m <sup>3</sup>	本線測点
3. 歩車道境界ブロック(B種)	L=600、W=66kg/個				
円形水路(φ300)	右 NO.0-5.0 ~ NO.0-0.5	10.0 m	0.5 m <sup>3</sup> (10m当り)	0.5 m <sup>3</sup>	本線測点
			<b>Σ=3.8+1.1+0.5=5.4m<sup>3</sup></b>		
<b>Co取壊し(無筋)</b>					
ガードレール基礎(Gr-C-4E)	左 500×500×500	6.0 個	0.1 m <sup>3</sup>	0.1 m <sup>3</sup>	
<b>ガードレール撤去</b>					
	Gr-C-4E				
ガードレール(Gr-C-4E)	左 4m×2			8.0 m	本線測点
ガードレール(Gr-C-4E)	左 3m×1			3.0 m	〃
			合 計	11.0 m	
<b>発生材運搬処理</b>					
<b>鉄筋コンクリート</b>					
1.PU-450		42.0 m	0.9 m <sup>3</sup>	3.8 m <sup>3</sup>	
2.円形水路(φ300)		10.0 m	1.1 m <sup>3</sup>	1.1 m <sup>3</sup>	
3.歩車道境界ブロック(B種)		10.0 m	0.5 m <sup>3</sup>	0.5 m <sup>3</sup>	
			合 計	5.4 m <sup>3</sup>	
<b>無筋コンクリート</b>					
ガードレール基礎		6.0 個	0.1 m <sup>3</sup>	0.1 m <sup>3</sup>	
			合計	0.1 m <sup>3</sup>	
<b>ガードレール</b>	(Gr-C-4E)	11.0 m	16.0 kg	176 kg	<b>0.2t</b>
<b>構造物切断工</b>					
<b>舗装版切断</b>					
	アスファルト、t=5cm				
	NO.0-5.0 ~ —			19.5 m	本線測点
	左 NO.0-0.5 ~ NO.0+2.0			4.5 m	〃
			合 計	24.0 m	〃

# 側溝(PU-450)撤去 単位数量計算書

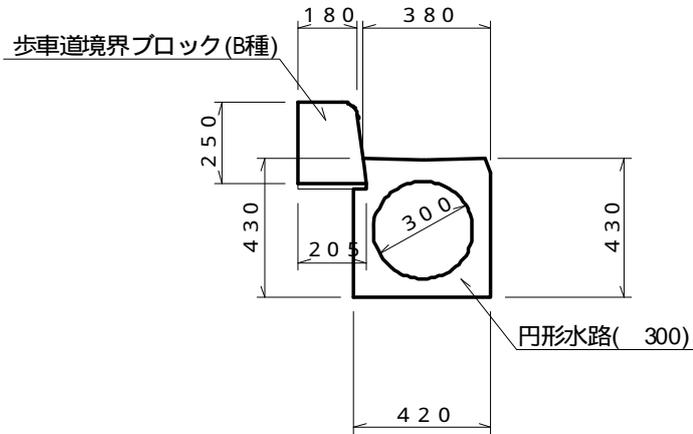
(10m当り)



名 称	計 算 式	单 位	数 量
側溝撤去 (PU-450)	$L=600, W=134\text{kg/個}$  $= 10.000$	m	10.0
発生材運搬処理 (鉄筋コンクリート)	$(0.56 \times 0.52 - 0.45 \times 0.45) \times 10.0$  $= 0.887$	m <sup>3</sup>	0.9

# 円形水路( 300)撤去 単位数量計算書

( 10m当り )



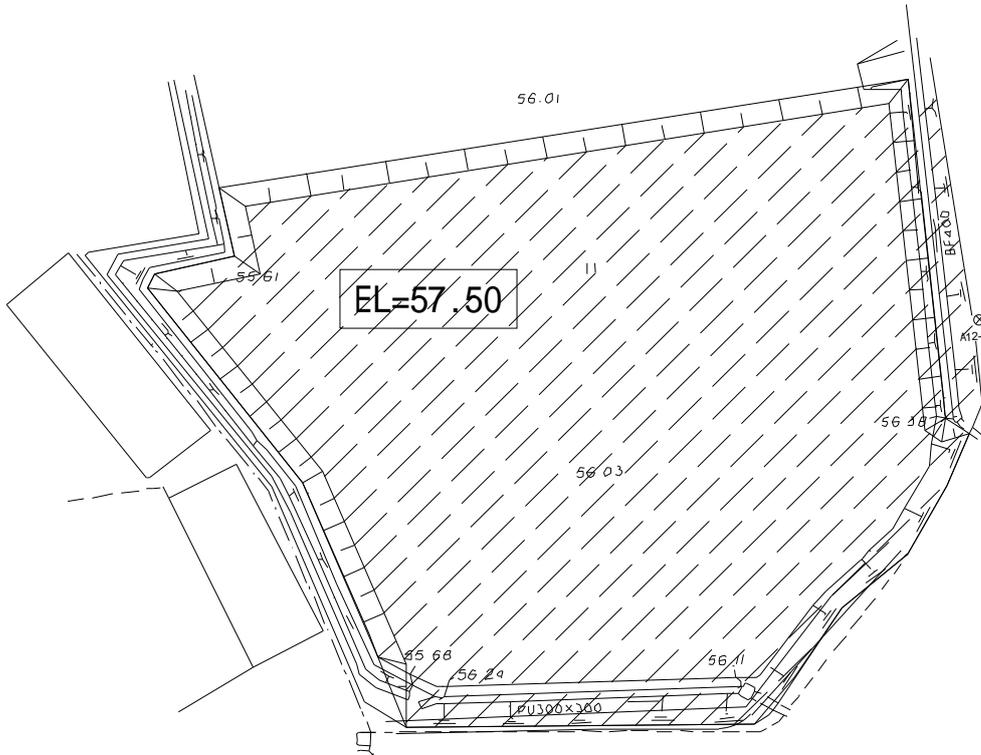
名 称	計 算 式	単 位	数 量
円形水路撤去 ( 300)	L=2000, W=509kg/個  = 10.000	m	10.0
歩車道境界ブロック撤去 (B 種)	L=600, W=66kg/個  = 10.000	m	10.0
発生材運搬処理 円形水路 (鉄筋コンクリート)	$\{0.42 \times 0.43 - 1/4 \times \pi \times 0.30 \times 0.30\} \times 10.0$  = 1.099	m <sup>3</sup>	1.1
発生材運搬処理 歩車道境界ブロック (鉄筋コンクリート)	$1/2 \times (0.180 + 0.205) \times 0.25 \times 10.0$  = 0.481	m <sup>3</sup>	0.5

## 数 量 集 計 表

名 称	計 算 式	単 位	数 量
JR作業ヤード			
(JR北側造成工) 敷均し	表土 (t=20cm) 324 + 355 =	V=	679 m <sup>3</sup> 679
土砂運搬	324 + 355 =	V=	679 m <sup>3</sup> 679
ブルーシート撤去	1,947 + 1,965 =	A=	3,912 m <sup>2</sup> 3,912
掘削	1,632 + 59 =	V=	1,691 m <sup>3</sup> 1,691
碎石撤去	(RC-40 t=20cm) 264 + 434 =	V=	698 m <sup>3</sup> 698
既設 <sup>レ</sup> ハ <sup>レ</sup> 水路設置	73 - 18.6 =	L=	54 m 54
仮設排水管撤去工	(コ <sup>レ</sup> ハ <sup>レ</sup> 1 <sup>レ</sup> φ1500×3連) 70×3 =	L=	210 m 210
	(波状管 φ600) 20 =	L=	20 m 20
大型土のう撤去	33 =	L=	33 袋 33
水替工		N=	1.0 式 1
(JR南側造成工) 碎石撤去	(RC-40 t=20cm) 1910×0.2	V=	382 m <sup>3</sup> 382
埋め戻し	(t=20cm)	V=	382 m <sup>3</sup> 382

# 工事用車両待機・回転ヤード(市施工)

計画高EL=57.50 現況高EL=56.42

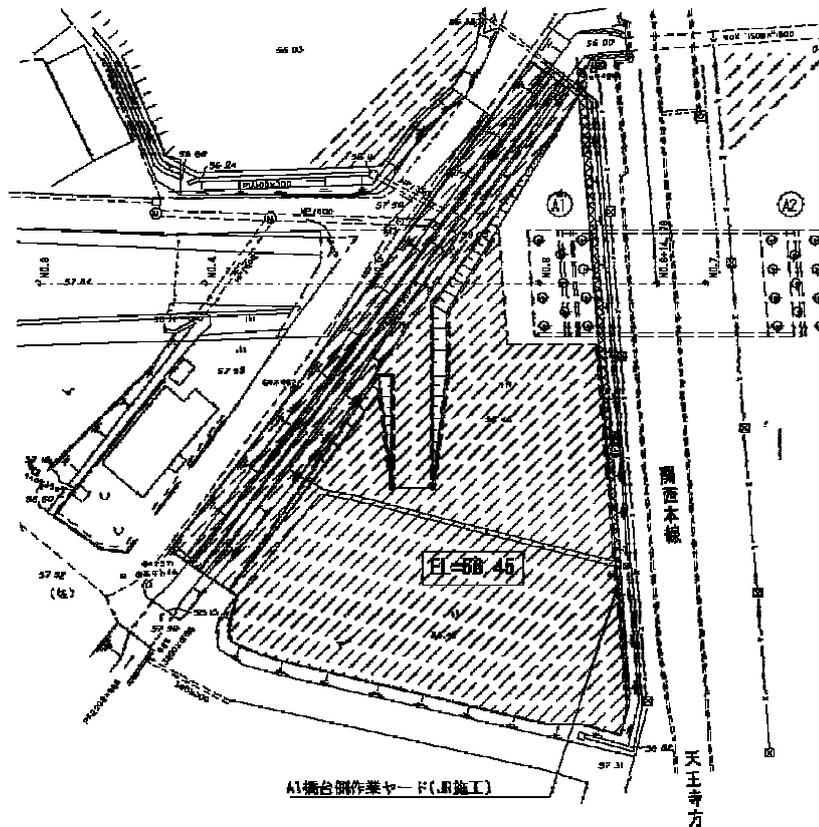


借地面積	A = 1,623	m <sup>2</sup>
------	-----------	----------------

1. 敷均し(表土)
  - ( t=20cm)  $V = 1,623 \times 0.2 = 324 \text{ m}^3$
2. 土砂運搬  $V = 1,623 \times 0.2 = 324 \text{ m}^3$
3. ブルーシート撤去1  $A1 = \text{借地面積} = 1,623 \text{ m}^2$   
 ブルーシート撤去2  
 表土仮置養生(仮置高2m)  
 表面・設置面  $A2 = 324 \text{ m}^3 \div 2.0 \text{ m} \times 2 = 324 \text{ m}^2$   
 $A = A1 + A2 = 1,947 \text{ m}^2$
4. 掘削  $H = 57.50 - 56.42 + 0.200 - 0.200 = 1.080 \text{ m}$   
 $V = (1,623 + 1,400) / 2 \times 1.08 = 1,632 \text{ m}^3$   
 盛土上面面積1,400=CAD求積による
5. 碎石撤去  
 ( RC-40 t=20cm )  $A = \text{CAD求積による} = 1,320 \text{ m}^2$   
 $V = 1,320 \times 0.2 = 264 \text{ m}^3$

# A1橋台側作業ヤード(市施工)

計画高EL=56.45 現況高EL=56.45



借地面積	A = 1,777	m <sup>2</sup>
------	-----------	----------------

1. 敷均し(表土) (t=20cm)	V = 1777 × 0.2	=	355 m <sup>3</sup>
2. 土砂運搬	V = 1777 × 0.2	=	355 m <sup>3</sup>
3. ブルーシート撤去1 ブルーシート撤去2 表土仮置養生(仮置高2m) 表面・設置面	A1 = CAD求積による = 1,610 m <sup>2</sup> A2 = 355 m <sup>3</sup> ÷ 2.0 m × 2 = 355 m <sup>2</sup> A = A1 + A2	=	1,965 m <sup>2</sup>
4. 掘削 (平地)	V = (9600 × 6500) / 2 × 840	=	26 m <sup>3</sup>
(70-7°)	V = (12000 × 840) / 2 × 6500	=	33 m <sup>3</sup>
合計	V =	=	59 m <sup>3</sup>
5. 碎石撤去 (RC-40 t=20cm)	A = CAD求積による V = 2,170 × 0.2	=	2,170 m <sup>2</sup> 434 m <sup>3</sup>
7. 既設プレハブ水路設置	L = 73 - 18.64	=	54 m
8. 仮設排水管撤去工 (コゲ-トパイ (1,500) × 3連)	L =	=	70 m
(波状管 600)	L =	=	20 m