

数量計算書

工 種	道路土工				
種 別	掘削工			数 量	
名 称	計 算 式				
掘削 (砂質土)	土工計算より V1 = 12.50 V2 = 186.00 × 3.41 (平均幅員) = 12.5 × 0.10 = 63.43 V3 = 80.00 × 3.54 (平均幅員) = 28.32 × 0.10 計 = 104.3			104	m3

数 量 計 算 書					
工 種	道路土工				
種 別	床掘工			数 量	
名 称	計 算 式				
床掘 (砂質土)	土工計算より V =			14	m3
	計 = 13.7				

数 量 計 算 書					
工 種	道路土工				
種 別	埋戻し工			数 量	
名 称	計 算 式				
埋戻し	土工計算より V =			3	m3
	計 = 2.7				

数 量 計 算 書					
工 種	道路土工				
種 別	残土処分		数 量		
名 称	計 算 式				
残土処分	$V = 104.3 + 13.7 - (2.7 + 8.8) \div 0.9 = 105.2$		105.2	m3	

土 工 計 算 用 紙

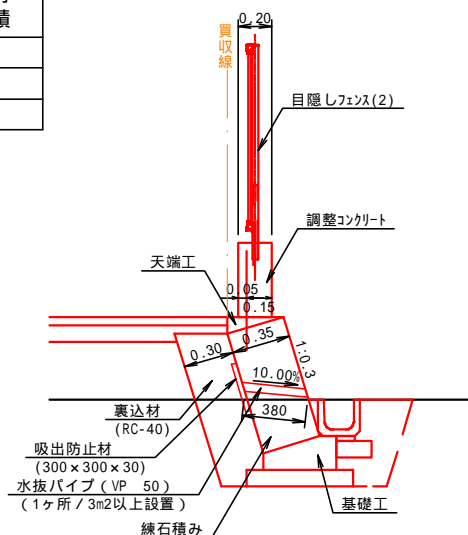
測 点	距 離 (m)	掘削 (砂質土)		床掘 (砂質土)		埋戻し		盛土		摘 要
		A	V	A	V	A	V	A	V	
NO. 0	0.000	0.0	-	0.0	-	0.0	-	0.0	-	
NO. 1	20.000	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
NO. 1 + 10.63	10.630	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
IP. 1	6.330	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
NO. 1 + 19.31	2.350	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
同所	0.000	0.6	-	0.6	-	0.1	-	0.4	-	
NO. 2	0.690	0.6	0.4	0.6	0.4	0.1	0.1	0.4	0.3	
NO. 2 + 1.82	1.820	0.6	1.1	0.6	1.1	0.1	0.2	0.4	0.7	
NO. 2 + 17.42	15.600	0.6	9.4	0.6	9.4	0.1	1.6	0.4	6.2	
NO. 2 + 19.70	2.280	0.3	1.0	0.9	1.7	0.3	0.5	0.1	0.6	
NO. 3	0.300	0.3	0.1	0.5	0.2	0.1	0.1	0.5	0.1	
NO. 3 + 3.61	3.610	0.0	0.5	0.0	0.9	0.0	0.2	0.0	0.9	
EP	7.800	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
計	71.410		12.5		13.7		2.7		8.8	

数 量 計 算 書					
工 種	擁壁工				
種 別	擁壁工			数 量	
名 称	計 算 式				
石積工	拡幅部詳細図より				
	N = = 1.00			1.0	式
	合計 = 1.00				

石積工

(1式当り)

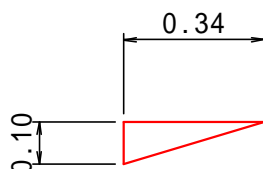
護岸高 (H)	裏込材 断面積
0.13	0.09
0.36	0.16
0.66	0.25



名 称	計	算	単位	数 量
練石積 (1:0.3 控え35cm) 流用材使用	$(0.38+0.14)/2 \times 2.59$	= 0.673	m2	13.56
	$0.38/2 \times 0.12$	= 0.023		
	$0.38/2 \times 0.05$	= 0.010		
	$(0.69+0.38)/2 \times 15.35$	= 8.212		
	$0.69/2 \times 0.07$	= 0.024		
	0.69×2.44	= 1.684		
	0.69×4.25	= 2.933		
		= 13.559		
裏込材 (RC-40)	$(0.09+0.16)/2 \times 2.59$	= 0.324	m3	5.17
	$0.16/2 \times 0.12$	= 0.010		
	$0.16/2 \times 0.05$	= 0.004		
	$(0.16+0.25)/2 \times 15.35$	= 3.147		
	$0.25/2 \times 0.07$	= 0.009		
	0.25×2.44	= 0.610		
	0.25×4.25	= 1.063		
		= 5.167		
水抜パイプ (V P 50・3㎡/ヶ所)	13.559/3	= 4.520	箇所 m	5 1.90
	0.38×5	= 1.900		
吸出防止材 (300×300×30)	$0.30 \times 0.30 \times 5$	= 0.450	m2	0.45
目地材	$(0.69+0.52) \times 0.35$	= 0.424	m2	0.42
天端工		= 24.80	m	24.80
基礎工		= 24.70	m	24.70

天端工

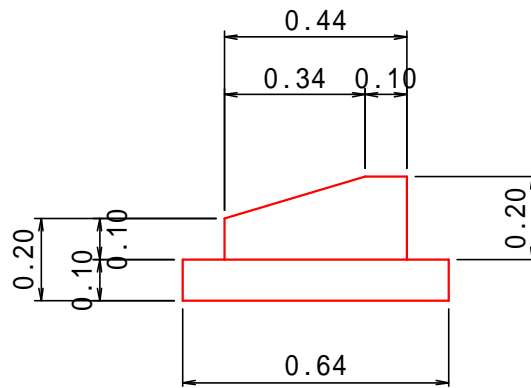
(10m当り)



名 称	計	算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$0.34 \times 0.10 / 2 \times 10.0$	= 0.170	m3	0.17
型枠	0.10×10.0	= 1.000	m2	1.00
目地材	$0.34 \times 0.10 / 2$	= 0.017	m2	0.02

基礎工

(10m当り)



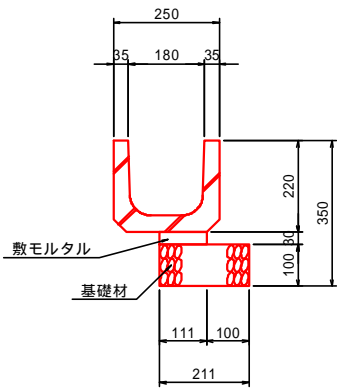
名 称	計	算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$(0.44 \times 0.20 - 0.34 \times 0.10 / 2) \times 10.0$	= 0.710	m3	0.71
型枠	$(0.10 + 0.20) \times 10.0$	= 3.000	m2	3.00
目地材	$(0.44 \times 0.20 - 0.34 \times 0.10 / 2)$	= 0.071	m2	0.07
均しコンクリート (18-8-40BB)	$0.64 \times 0.10 \times 10.0$	= 0.640	m3	0.64
同上型枠	$0.10 \times 10.0 \times 2$	= 2.000	m2	2.00

数 量 計 算 書

工 種	水路工				
種 別	水路工			数 量	
名 称	計 算 式				
U字溝 (180)	拡幅部詳細図より $L = 3.46 + 8.13 = 11.59$ 合計 = 11.59			11.6	m
VU 200(1)	拡幅部詳細図より $L = 1.90 = 1.90$ 合計 = 1.90			1.9	m
VU 200(2)	拡幅部詳細図より $L = 9.72 = 9.72$ 合計 = 9.72			9.7	m
溜桝工	拡幅部詳細図より $N = = 3.00$ 合計 = 3.00			3.0	箇所

U字溝(180)

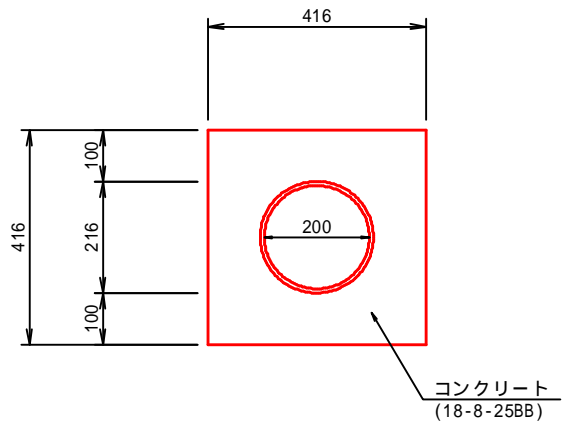
(10m当り)



名 称	計 算		単位	数 量
U字溝 (180)	10.00/0.60	= 16.667	本	16.5
敷モルタル (1 : 3)	0.111 × 10.000 × 0.030	= 0.033	m3	0.03
基礎材 (RC-40, t=100)	0.211 × 10.000	= 2.110	m2	2.11

VU 200(1)

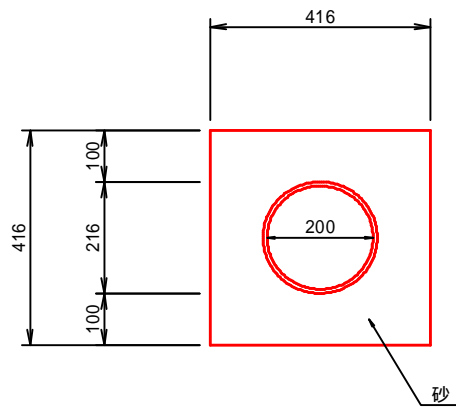
(10m当り)



名 称	計	算	単位	数 量
VU 200		= 10.000	m	10.00
コンクリート (18-8-25BB)	$0.416 \times 0.416 \times 10.00$ - $0.108 \times 0.108 \times 3.14 \times 10.00$	$= 1.731$ $= -0.366$ $= 1.365$	m3	1.37

VU 200(2)

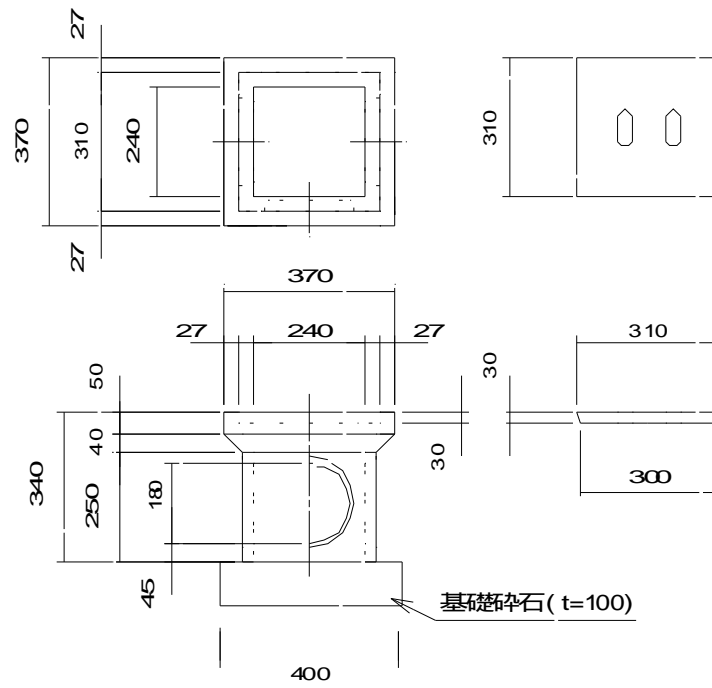
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
VU 200	= 10.000	m	10.00
砂	$0.416 \times 0.416 \times 10.00$ $= 1.731$ $- 0.108 \times 0.108 \times 3.14 \times 10.00$ $= -0.366$ $= 1.365$	m3	1.37

溜桝工

(10箇所当り)



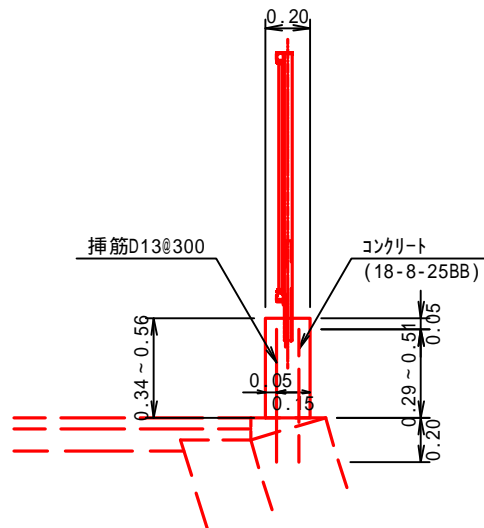
名 称	計	算	単位	数 量
溜桝 (240 × 240 × 310)		= 10.000	基	10.00
基礎碎石 (RC-40)	0.4 × 0.4 × 10.0	= 1.600	m2	1.60
溜桝用蓋 (300 × 300 × 30)		= 10.000	枚	10.00

数 量 計 算 書

工 種	附帯工				
種 別	附帯工			数 量	
名 称	計 算 式				
調整コンクリート工 (1)	拡幅部詳細図より $N = \quad \quad \quad = 1.00$ $\text{合計} = 1.00$			1.0	式
調整コンクリート工 (2)	拡幅部詳細図より $N = \quad \quad \quad = 1.00$ $\text{合計} = 1.00$			1.0	式
調整コンクリート工 (3)	拡幅部詳細図より $N = \quad \quad \quad = 1.00$ $\text{合計} = 1.00$			1.0	式
調整コンクリート工 (4)	拡幅部詳細図より $N = \quad \quad \quad = 1.00$ $\text{合計} = 1.00$			1.0	式
目隠しフェンス(1)	拡幅部詳細図より $L = 7.98 + 16.48 \quad \quad \quad = 24.46$ $\text{合計} = 24.46$			24.5	m
目隠しフェンス(2)	拡幅部詳細図より $L = 31.98 \quad \quad \quad = 31.98$ $\text{合計} = 31.98$			32.0	m

調整コンクリート工(1)

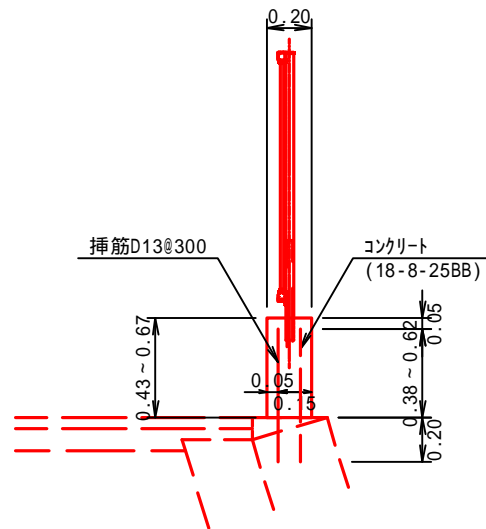
(1式当り)



名 称	計 算			単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$(0.48+0.34)/2 \times 0.20 \times 0.75$ $(0.56+0.47)/2 \times 0.20 \times 1.96$	$= 0.062$ $= 0.202$ $= 0.264$		m3	0.26
型枠	$(0.48+0.34)/2 \times 0.75 \times 2$ $(0.56+0.47)/2 \times 1.96 \times 2$	$= 0.615$ $= 2.019$ $= 2.634$		m2	2.63
差筋 (SD345 D13)	L1= $(0.43+0.29)/2+0.20$	= 0.560	m		
	L2= $(0.51+0.42)/2+0.20$	= 0.665	m		
	N1= $0.75/0.30$	= 2.50			
		= 3	本		
	N2= $1.96/0.30$	= 6.53			
		= 7	本		
	$(0.56 \times 3 + 0.665 \times 7) \times 0.995$	= 6.30	kg		6.30

調整コンクリート工(2)

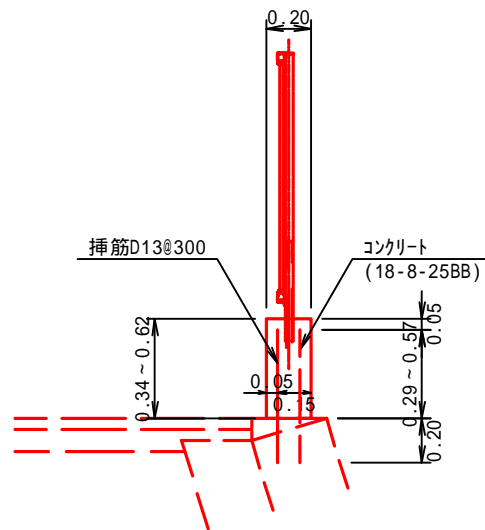
(1式当り)



名 称	計	算	単位	数	量
コンクリート (18-8-25BB)	$(0.43+0.67)/2 \times 0.20 \times 7.08$	= 0.779	m3	0.78	
型枠	$(0.43+0.67)/2 \times 7.08 \times 2$	= 7.788	m2	7.79	
差筋 (SD345 D13)	L= $(0.38+0.62)/2+0.20$	= 0.700	m		
	N= $7.08/0.30$	= 23.60			
		= 24	本		
	$0.70 \times 24 \times 0.995$	= 16.72	kg	16.72	
目地材 (Iワスイト・t = 10)	0.43×0.20	= 0.086	m2	0.09	

調整コンクリート工(3)

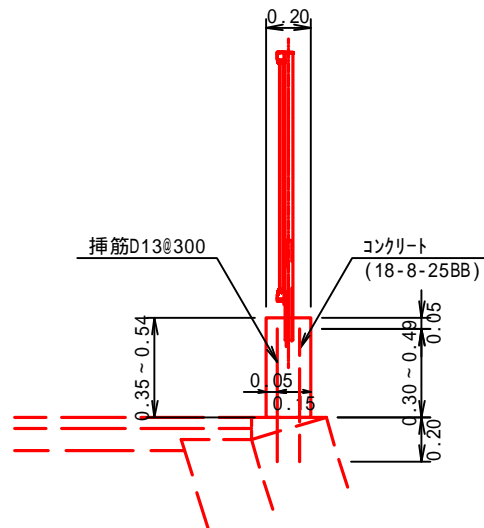
(1式当り)



名 称	計	算	単位	数	量
コンクリート (18-8-25BB)	$(0.34+0.62)/2 \times 0.20 \times 8.32$	= 0.799	m3	0.80	
型枠	$(0.34+0.62)/2 \times 8.32 \times 2$	= 7.987	m2	7.99	
差筋 (SD345 D13)	L= $(0.29+0.57)/2+0.20$	= 0.630	m		
	N= $8.32/0.30$	= 27.73			
		= 28	本		
	$0.63 \times 28 \times 0.995$	= 17.55	kg	17.55	
目地材 (エラスト・t = 10)	0.34×0.20	= 0.068	m2	0.07	

調整コンクリート工(4)

(1式当り)



名 称	計 算			単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$(0.35+0.54)/2 \times 0.20 \times 13.87$	=	1.234	m3	1.23
型枠	$(0.35+0.54)/2 \times 13.87 \times 2$	=	12.344	m2	12.34
差筋 (SD345 D13)	L= $(0.30+0.49)/2+0.20$	=	0.595	m	
	N= $13.87/0.30$	=	46.23		
		=	47	本	
	$0.595 \times 47 \times 0.995$	=	27.83	kg	27.83
目地材 (Iワスイト・t = 10)	0.43×0.20	=	0.086	m2	0.09

目隠しフェンス工(1)

(10m当り)

名 称	計 算	単位	数 量
目隠しフェンス	「シャトレナM2型」同等品 = 10.000	m	10.00
プレキャストフェンス基礎	200×H400 = 5.000	基	5.00
床掘り	$(0.84 \times 0.84 + 0.60 \times 0.60) / 2 \times 0.40 \times 5$ = 1.066	m ³	1.07
埋戻し	$(1.066 - 0.20 \times 0.20 \times 0.40 \times 5)$ = 0.986	m ³	0.99

目隠しフェンス工(2)

(10m当り)

名 称	計 算	単 位	数 量
目隠しフェンス	「エクモアX 6型」同等品 = 10.000	m	10.00

数 量 計 算 書

工 種	構造物撤去工				
種 別	構造物取壊し工			数 量	
名 称	計 算 式				
舗装版切断 (As舗装)	$L = 3.90 + 6.5 + 3.2 + 4.0 = 17.6$			17.6	m
舗装版取壊し (As舗装)	$\begin{aligned} A1 &= 80.67 \quad (\text{CAD測定により}) &= 80.67 \\ A2 &= 186.00 \times 3.41 \quad (\text{平均幅員}) &= 634.26 \\ A3 &= 80.00 \times 3.54 \quad (\text{平均幅員}) &= 283.20 \\ \text{計} &= 998.13 \end{aligned}$			998.1	m2
As殻運搬	$V = 998.13 \times 0.04 = 39.9$			39.9	m3
建設廃棄物 受入料金 (As殻)	$V = \quad = 39.9$			39.9	m3
Co取壊し (無筋)	$\begin{aligned} &\text{別紙計算書より} \\ A &= 10.4 &= 10.4 \end{aligned}$			10.4	m3
Co殻運搬	$V = 10.4$			10.4	m3
建設廃棄物 受入料金 (Co殻)	$V = 10.4$			10.4	m3

数 量 計 算 書					
工 種	構造物撤去工				
種 別	構造物取壊し工			数 量	
名 称	計 算 式				
石積取壊し (流用)	別紙計算書より A = 15.7 = 15.7			15.7	m2

構造物取壊し工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	Co取壊し		石積取壊し						摘 要
		A	V	L	A	A	V	A	V	
NO. 0	0.000	0.0	-	0.00	-					
NO. 1	20.000	0.0	0.0	0.00	0.0					
NO. 1 + 10.63	10.630	0.0	0.0	0.00	0.0					
IP. 1	6.330	0.0	0.0	0.00	0.0					
NO. 1 + 19.31	2.350	0.0	0.0	0.00	0.0					
同所	0.000	0.5	-	0.69	-					
NO. 2	0.690	0.5	0.3	0.69	0.5					
NO. 2 + 1.82	1.820	0.5	0.9	0.69	1.3					
NO. 2 + 17.42	15.600	0.5	7.8	0.69	10.8					
NO. 2 + 19.70	2.280	0.2	0.8	0.74	1.6					
NO. 3	0.300	0.3	0.1	0.74	0.2					
NO. 3 + 3.61	3.610	0.0	0.5	0.00	1.3					
EP	7.800	0.0	0.0	0.00	0.0					
計	71.410		10.4		15.7					

数量計算書

工 種	舗装工				
種 別	アスファルト舗装工			数 量	
名 称	計 算 式				
路盤 (粒度調整砕石M-30, t=10cm)	A1 = 121.99 (拡幅部詳細図より) = 121.99 A2 = 186.00 × 3.41 (平均幅員) = 634.26 A3 = 80.00 × 3.54 (平均幅員) = 283.20 計 = 1039.45		1039.5	m ²	
表層 (再生密粒度アスフ 13, t=4cm)	A1 = 121.99 (拡幅部詳細図より) = 121.99 A2 = 186.00 × 3.41 (平均幅員) = 634.26 A3 = 80.00 × 3.54 (平均幅員) = 283.20 計 = 1039.45		1039.5	m ²	

数 量 計 算 書

工 種	共通仮設費				
種 別	準備費		数 量		
名 称	計 算 式				
伐木除根工	$A = 110.0$ $= 110.0$		110.0	m2	
伐採木運搬	伐木除根工より $A =$ $= 110.0$		110.0	m2	
伐採木処分費	$V = 0.80 \times 0.80 \times 0.90$ $+ 1.00 \times 0.50 \times 1.00$ $+ 0.80 \times 1.40 \times 16.00$ $+ 0.70 \times 0.70 \times 8.00$ $= 22.9$		22.9	空 m3	