

数 量 集 計 表(市道前浜1号線)						
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	
道路土工				式	1	
	掘削工	掘削	砂質土	m ³	31	
	床掘工	床掘	砂質土	m ³	11	
	埋戻し工	埋戻し		m ³	7	
	盛土工	盛土		m ³	0.3	
	残土処理工	土砂等運搬		m ³	34	
法面工				式	1	
	法面工	切土法面整形		m ²	10	
擁壁工				式	1	
	擁壁工	石積工		m	4	
		小口止工		箇所	1	
		小型重力式擁壁工		m	7	
付帯工				式	1	
	付帯工	階段工		箇所	1	
構造物撤去工				式	1	
	構造物取壊し工	舗装版切断	Co t=12cm	m	15	
		コンクリート取壊し	無筋Co	m ³	4	
		Co殻運搬		m ³	4	
		建設廃棄物受入料金	無筋Co	m ³	4	
		石積取壊し	空積45cm未満	m ²	9	
伐木除根工				式	1	
	伐木除根工	伐木除根	伐木・伐竹	m ²	22	
舗装工				式	1	
	コンクリート舗装工	路盤	再生砕石 RC-40 t=10cm	m ²	31	
		表層	コンクリート(21-8-25BB) t=12cm	m ²	31	
		溶接金網	線径6mm, 網目150 ×150mm	m ²	0	
共通仮設費						
	準備費	運搬	伐木除根	m ²	22	
		建設廃棄物受入料金	枝・葉	空m ³	32	
		建設廃棄物受入料金	根・株	空m ³	5	

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	
N0. 0	0.000	3.0	-	0.3	-	0.2	-	0.1	-	N0.0断面
N0. 0 + 6.30	6.300	2.8	18.3	0.5	2.5	0.3	1.6	0.0	0.3	断面A
同所	0.000	2.3	-	1.7	-	1.0	-	0.0	-	断面A
N0. 0 + 18.70	6.400	0.1	7.7	1.0	8.6	0.7	5.4	0.0	0.0	断面B
N0. 1 + 11.90	0.000	0.5	-	0.0	-	0.0	-	0.0	-	1+19.102断面
N0. 1 + 19.10	7.200	0.5	3.6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1+19.102断面
計	19.900		29.6		11.1		7.0		0.3	

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)	土工計算及び土工図より V = 29.60 + 1.20 × 1.16 = 30.99			31	m³
	計 = 30.99				

数 量 計 算 書					
工 種	道路土工				
種 別	残土処理工			数 量	
名 称	計 算 式				
土砂等運搬	$ \begin{array}{l} \text{掘削} + \text{床掘り} \\ V = 30.99 + 11.10 - \\ \text{埋め戻し} \quad \text{盛土} \\ (7.00 + 0.30) \div 0.9 = 33.98 \end{array} $			34	m ³

数 量 計 算 書					
工 種	法面工				
種 別	法面工		数 量		
名 称	計 算 式				
切土法面整形	平面図(1)、別紙計算書より A = 9.6 = 9.6		10	m ²	

法 面 工 計 算 用 紙

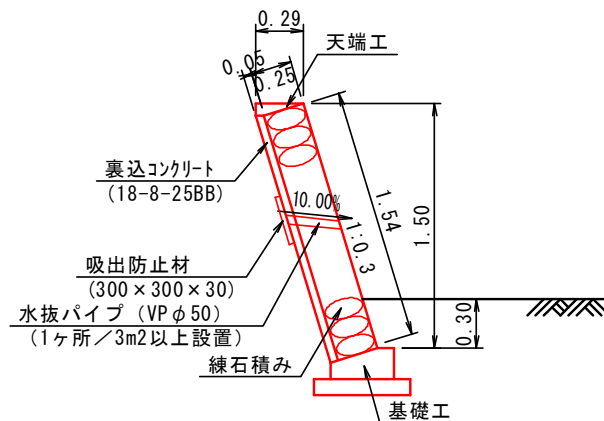
測 点	距 離 (m)	切土法面整形 (左)		切土法面整形 (右)		盛土法面整形 (左)		盛土法面整形 (右)		摘 要
		L	A	A	V	A	V	A	V	
N0. 0	0.000	0.0	-	0.0	-	0.0	-	0.0	-	N0.0断面
N0. 0 + 6.30	6.300	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	断面A
同所	0.000	0.0	-	0.0	-	0.0	-	0.0	-	断面A
N0. 0 + 18.70	6.400	0.3	1.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	断面B
N0. 1 + 11.90	0.000	1.2	-	0.0	-	0.0	-	0.0	-	1+19.102断面
N0. 1 + 19.10	7.200	1.2	8.6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1+19.102断面
計	19.900		9.6		0.0		0.0		0.0	

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	平面図(1)・工法図(1)より				
	L = 4.38	4	m		
	合計 = 4.38				
小口止工	平面図(1)・工法図(1)より				
	N = 1.00	1	箇所		
	合計 = 1.00				
小型重力式 擁壁工	平面図(1)・工法図(1)より				
	L = 6.58	7	m		
	合計 = 6.58				

石積工

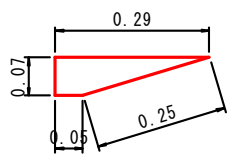
(10m当り)



名 称	計 算			単位	数 量
練石積 (1:0.3 控え25cm)	$1.54/2 \times 0.21$	=	0.162	㎡	15.24
	1.54×9.79	=	15.077		
		=	15.239		
裏込コンクリート 18-8-25BB, t=5cm	$1.54/2 \times 0.21 \times 0.05$	=	0.008	㎥	0.76
	$1.54 \times 9.79 \times 0.05$	=	0.754		
		=	0.762		
水抜パイプ (V P φ 50・ヶ所/3㎡)	$15.24/3$	=	5.08	箇所 m	6
	0.32×6	=	1.92		1.92
吸出防止材 (300×300×30)	$0.30 \times 0.30 \times 6$	=	0.54	㎡	0.54
天端工		=	9.79	m	9.79
基礎工		=	10.00	m	10.00

天端工

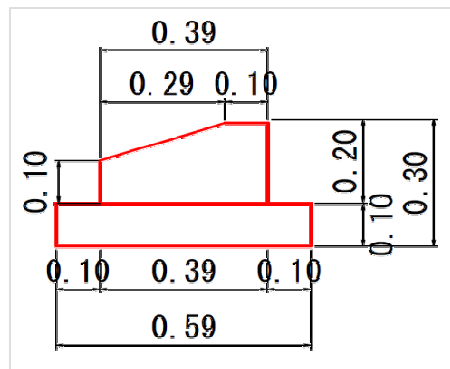
(10m当り)



名 称	計 算			単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$(0.29+0.05)/2 \times 0.07 \times 10.0$	=	0.119	m ³	0.12
型枠	0.07×10.0	=	0.70	m ²	0.70

基礎工

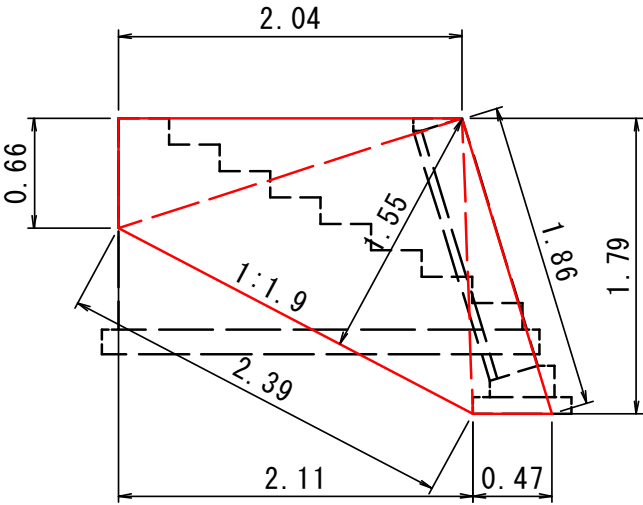
(10m当り)



名 称	計	算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$(0.39 \times 0.20 - 0.29 \times 0.10 / 2) \times 10.0$	= 0.635	m ³	0.64
型枠	$(0.10 + 0.20) \times 10.0$	= 3.000	m ²	3.00
均しコンクリート (18-8-40BB)	$0.59 \times 0.10 \times 10.0$	= 0.590	m ³	0.59
同上型枠	$0.10 \times 10.0 \times 2$	= 2.00	m ²	2.00

小口止工

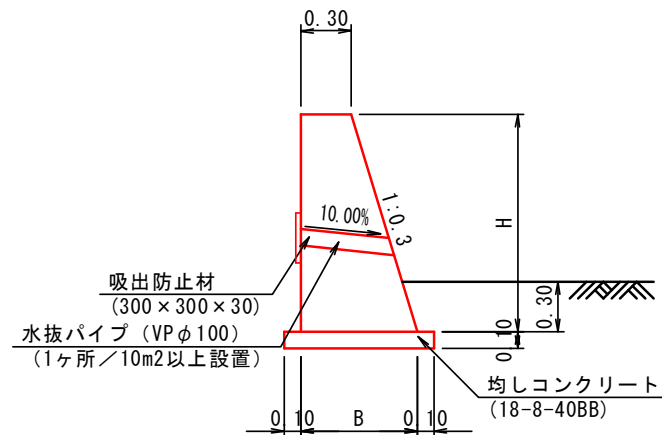
(1箇所当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	<div>・ 工法図(1) より幅 W = 0.30</div> <div>$(0.47 \times 1.79) / 2 \times 0.30$ = 0.126</div> <div>$(2.39 \times 1.55) / 2 \times 0.30$ = 0.556</div> <div>$(0.66 \times 2.04) / 2 \times 0.30$ = 0.202</div> <div>= 0.884</div>	m ³	0.88
型枠	<div>$(0.47 \times 1.79) / 2 \times 2$ = 0.841</div> <div>$(2.39 \times 1.55) / 2 \times 2$ = 3.705</div> <div>$(0.66 \times 2.04) / 2 \times 2$ = 1.346</div> <div>$(1.86 + 0.66) \times 0.30$ = 0.756</div> <div>= 6.648</div>	m ²	6.65

小型重力式擁壁工

(10m当り)



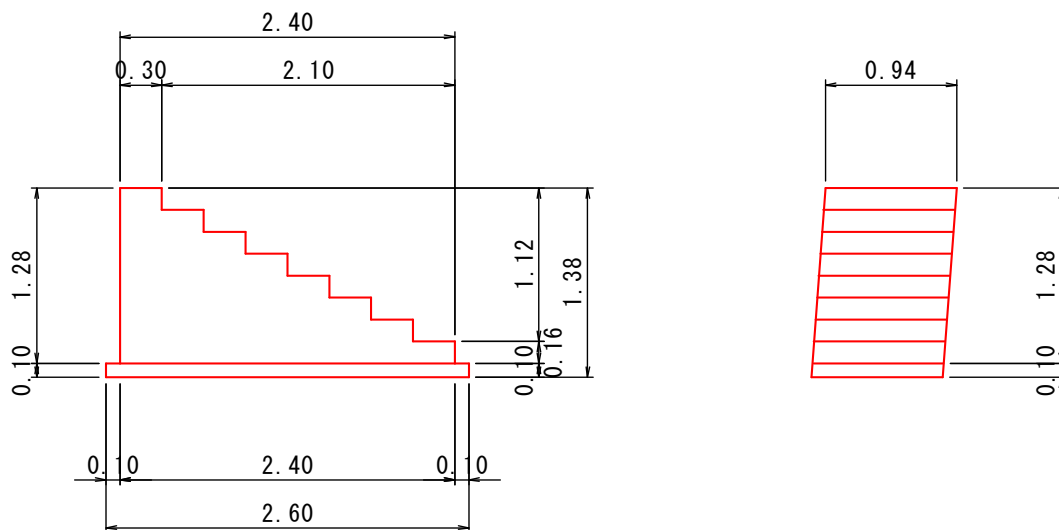
位 置	H	SL	B
No. 0+6.26	1.41	1.47	0.72
No. 0+9.40	1.35	1.41	0.71
No. 0+18.68	1.28	1.34	0.68

名 称	計 算	単位	数 量
重力式擁壁 (18-8-40BB)	<p>工法図(1)－擁壁工展開図より</p> <p>・ No. 0+6.26 ～ No. 0+9.40 地点間 $((0.30+0.72)/2 \times 1.41 + (0.30+0.71)/2 \times 1.35)/2 \times 2.97$ $= 2.080$</p> <p>$(0.30+0.71)/2 \times 1.35 \times 0.16/2$ $= 0.055$</p> <p>・ No. 0+9.40 ～ No. 0+18.68 地点間 $(0.30+0.71)/2 \times 1.35 \times 0.17/2$ $= 0.058$</p> <p>$((0.30+0.71)/2 \times 1.35 + (0.30+0.68)/2 \times 1.28)/2 \times 3.28$ $= 2.147$</p> <p>計 $= 4.340$</p> <p>・ 10m単位に換算 $4.340 \times (10.00 \div 6.58)$ $= 6.596$</p>	m³	6.60

数 量 計 算 書					
工 種	付帯工				
種 別	付帯工			数 量	
名 称	計 算 式				
階段工	平面図(1)より				
	N = 1.00			1	箇所
	合計 = 1.00				

階段工

(1箇所当たり)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$2.40 \times 1.28 \times 0.94 = 2.888$ $- (2.10 \times 1.12) / 2 \times 0.94 = -1.105$ $- (0.30 \times 0.16) / 2 \times 0.94 \times 7 = -0.158$ $= 1.625$	m ³	1.63
同上型枠	$2.40 \times 1.28 = 3.072$ $- (2.10 \times 1.12) / 2 = -1.176$ $- (0.30 \times 0.16) / 2 \times 7 = -0.168$ $0.16 \times 0.94 \times 8 + 1.28 \times 0.94 = 2.406$ $= 4.134$	m ²	4.13
均しコンクリート (18-8-40BB)	$2.60 \times 0.94 \times 0.10 = 0.244$	m ³	0.24
同上型枠	$(2.60 + 0.94 \times 2) \times 0.10 = 0.448$	m ²	0.45

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 (Co舗装, t=12cm)	取壊し平面図より $L = 15.00$ $= 15.00$			15.0	m
コンクリート取壊し (無筋Co)	別紙計算書及び土工図より $V = 4.20 + 0.20 \times 1.16$ $= 4.43$			4.4	m ³
Co殻運搬	$V =$ $= 4.43$			4.4	m ³
建設廃棄物 受入料金 (無筋Co)	$V =$ $= 4.43$			4.4	m ³
石積取壊し (空積45cm未満)	取壊し工平面図より $A = 6.50 \times 1.44$ $= 9.36$			9.4	m ²

構造物取壊し工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	Co取壊し		As取壊し				摘 要
		A	V	A	V	A	V	
N0. 0	0.000	0.1	-	0.0	-			N0.0断面
N0. 0 + 6.30	6.300	0.1	0.6	0.0	0.0			断面A
同所	0.000	0.5	-	0.0	-			断面A
N0. 0 + 18.70	6.400	0.4	2.9	0.0	0.0			断面B
N0. 1 + 11.90	0.000	0.1	-	0.0	-			1+19.102断面
N0. 1 + 19.10	7.200	0.1	0.7	0.0	0.0			1+19.102断面
計	19.900		4.2		0.0			

数 量 計 算 書

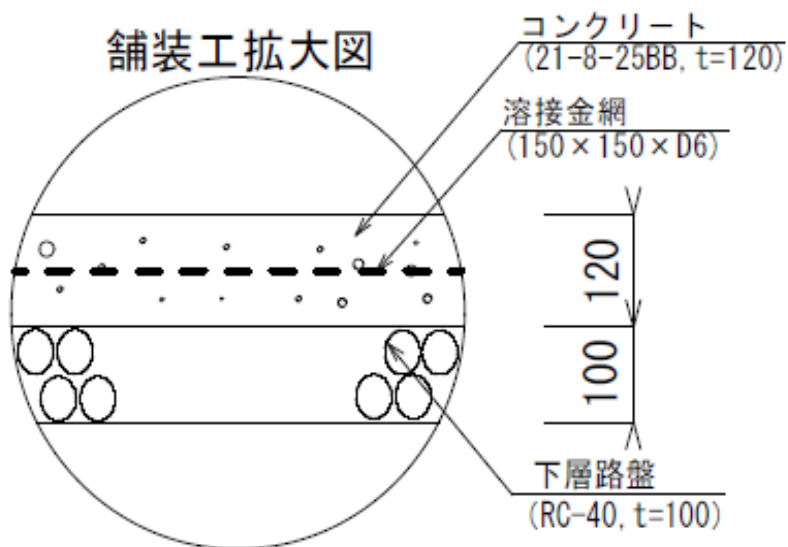
工 種	舗装工				
種 別	コンクリート舗装工			数 量	
名 称	計 算 式				
路盤 (再生碎石 RC-40, t=10cm)	別紙計算書及び土工図(1)より $A = 26.20 + 3.85 \times 1.16 = 30.67$ 計 = 30.67			30.7	m ²
表層 (コンクリート 21-8- 25BB, t=12cm)	別紙計算書及び土工図(1)より $A = 26.20 + 3.85 \times 1.16 = 30.67$ 計 = 30.67			30.7	m ²

舗 装 工 計 算 用 紙

測 点	距 離 (m)	Co舗装							摘 要
		L	A		A	V	A	V	
N0. 0	0.000	2.40	-						N0.0断面
N0. 0 + 6.30	6.300	2.50	15.4						断面A
同所	0.000	2.50	-						断面A
N0. 0 + 18.70	6.400	0.89	10.8						断面B
N0. 1 + 11.90	0.000	0.00	-						1+19.102断面
N0. 1 + 19.10	7.200	0.00	0.0						1+19.102断面
計	19.900		26.2						

コンクリート舗装

(100m²当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (21-8-25BB, t=12cm)	$V = 100.000 \times 0.120 = 12.000$	m ³	12.00
溶接金網 (150×150×D6)	$A = 100.000 = 100.000$	m ²	100.00
目地材 (エラストイト, t=1cm)	$N = 100.000 \div (1.290 \times 10.000) = 7.752$ ※平均幅員W=1.29m $A = 1.290 \times 0.120 \times 7.752 = 1.200$	箇所 m ²	1.20

数 量 計 算 書					
工 種	共通仮設費				
種 別	準備費			数 量	
名 称	計 算 式				
運搬 (伐木除根)	取壊し工平面図より $A = 9.80 + 12.30 = 22.10$			22.1	m ²
建設廃棄物 受入れ料金 (枝・葉)	$V = 22.10 \times \underset{\text{平均高さ (m)}}{2.5} \times \underset{\text{処分率を40\%と想定}}{0.4} = 22.10$ $22.10 \times \underset{0.8\text{t/m}^3}{0.80} = 17.68$ $17.68 \div \underset{0.55\text{空m}^3/\text{t}}{0.55} = 32.15$			32.1	空m ³
建設廃棄物 受入れ料金 (根・株)	$V = 22.10 \times \underset{\text{平均根入深さ (m)}}{0.3} \times \underset{\text{処分率を50\%と想定}}{0.5} = 3.32$ $3.32 \times \underset{0.8\text{t/m}^3}{0.80} = 2.65$ $2.65 \div \underset{0.55\text{空m}^3/\text{t}}{0.55} = 4.82$			4.8	空m ³

数 量 集 計 表(市道名田本線)						
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	
道路土工				式	1	
	掘削工	掘削	砂質土	m ³	2	
	床掘工	床掘	砂質土	m ³	34	
	埋戻し工	埋戻し		m ³	21	
	残土処理工	土砂等運搬		m ³	12	
付帯工				式	1	
	付帯工	ブロック塀設置工		m	4	
		コンクリート工	18-8-40BB, t=10cm	m ³	2	
構造物撤去工				式	1	
	構造物取壊し工	コンクリート取壊し	無筋Co	m ³	7	
		Co殻運搬		m ³	7	
		建設廃棄物受入料金	鉄筋Co	m ³	5	
		建設廃棄物受入料金	無筋Co	m ³	3	
伐木除根工				式	1	
	伐木除根工	伐木除根	伐木・伐竹	m ²	13	
舗装工				式	1	
	アスファルト舗装工	路盤	粒調碎石 M-30 t=10cm	m ²	17	
		表層	再生密粒度As13 t=4cm	m ²	17	
排水構造物工				式	1	
	側溝工	側溝設置工 I	U型側溝 3種300A リサイクル認定製品	m	6	
	函渠工	ボックスカルバート	600×600	m	6	
	集水桝工	集水桝設置工①	800×800×1000	箇所	1	
		集水桝設置工②	600×600×1000	箇所	2	
	蓋版設置工	蓋版設置工 I	コンクリート蓋 JIS3種 300	枚	8	
仮設工				式	1	
	交通管理工	交通誘導警備員	交通誘導警備員A	式	1	
		交通誘導警備員	交通誘導警備員B	式	1	
共通仮設費				式	1	
	準備費	運搬	伐木除根	m ²	13	
		建設廃棄物受入料金	枝・葉	空m ³	18	
		建設廃棄物受入料金	根・株	空m ³	3	

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)	<div>平面図(2)・標準断面図より</div> <div>$V = \underset{\text{舗装面積(※)}}{13.08} \times \underset{\text{舗装+路盤厚}}{0.14} = 1.83$</div> <div>計 = 1.83</div> <div>※ 舗装面積…ブロック内、土羽部の舗装面積</div> <div>$A = 4.20 + 10.53 - 0.30 \times 5.5 = 13.08$<div>標準断面図内Co部分面積</div></div>			2	m ³

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)	土工図(2)・標準断面図より ブロック塀設置基礎部 $V = 0.60 \times 4.40 = 2.64$ ボックスカルバート埋設 $V = 2.04 \times 6.00 = 12.24$			34	m ³
	土工図(3)より 集水枮工① $V = 2.28 \times 2.28 \times 1.16 = 6.03$				
	集水枮工② $V = 2.03 \times 2.03 \times 1.145 \times 2.00 = 9.44$ 基				
	U型側溝 $V = 0.55 \times 6.00 = 3.30$				
	計 = 33.65				

道路土工

数量

計 算 式

計 = 33.65

計 = 33.65

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	土工図(2)・標準断面図より ブロック塀設置工基礎部 $V = 0.46 \times 4.40 = 2.02$ ボックスカルバート埋設 $V = 2.04 -$ 控除 ($0.82 \times 0.80 + 1.00 \times 0.20$) $= 1.18$ $V = 1.18 \times 6.00 = 7.08$			21	m ³	
	土工図(3)より 集水桝工① $V = 2.28 \times 2.28 -$ 控除 ($1.28 \times 1.28 \times 0.10 + 1.18 \times 1.18$ $\times 0.10 + 1.08 \times 1.08 \times 0.96$) $= 3.78$					
	集水桝工② $V = 2.03 \times 2.03 -$ 控除 ($1.03 \times 1.03 \times 0.10 + 0.93 \times 0.93$ $\times 0.10 + 0.83 \times 0.83 \times 0.945$) $= 3.28$ $3.28 \times 2.00 = 6.56$ 基					
	U型側溝 $V = 0.34 \times 6.00 = 2.04$					
	計 = 21.48					

道路土工

数 量

計 算 式

21	m^3
----	--------------

$$m^3$$

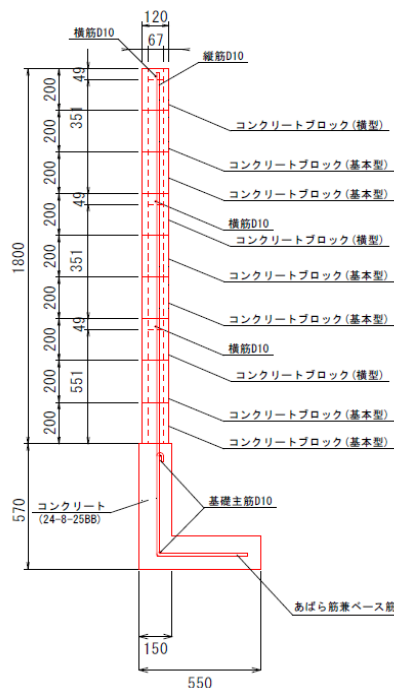
数 量 計 算 書					
工 種	道路土工				
種 別	残土処理工			数 量	
名 称	計 算 式				
土砂等運搬	<div> 掘削 床掘り 埋め戻し </div> $V = 1.83 + 33.65 - 21.48 \div 0.90$ $= 11.61$			12	m ³

数量計算書

工 種	付帯工				
種 別	付帯工			数 量	
名 称	計 算 式				
ブロック塀 設置工	平面図(2)・標準断面図より L =			4	m
	= 4.40				
	計 = 4.40				
コンクリー ト工 (18-8- 40BB, t=10cm)	平面図(2)より V = 4.00 × 5.00 × 0.10			2	m³
	= 2.00				
	計 = 2.00				

ブロック塀設置工

(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリートブロック	A = 18.00 = 18.00	m ²	18.00
基礎コンクリート (24-8-25BB)	V = 0.15 × 0.57 × 10.00 = 0.86 0.15 × 0.40 × 10.00 = 0.60 1.46	m ³	1.46
同上型枠	A = 0.57 × 10.00 = 5.70 0.42 × 10.00 = 4.20 0.15 × 10.00 = 1.50 11.40	m ²	11.40
鉄筋	基礎主筋 SD345 D13 単位重量0.995kg/m = 10.23 × 2 × 0.995 = 20.358	kg	20.36
	あばら筋 SD345 D10 単位重量0.56kg/m = 0.87 × 12.5 × 0.56 = 6.090	kg	6.09

コンクリートブロック

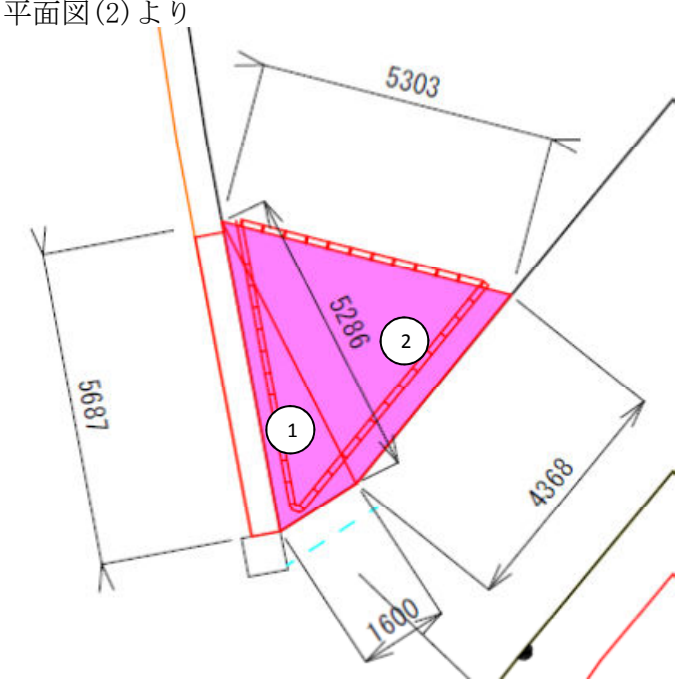
(10㎡当り)

名 称	計 算	単位	数 量
空洞ブロック (C種) (390×190×120)	= 130.000	個	130.00
セメント	= 0.166	t	0.166
砂	= 0.300	m ³	0.300
鉄筋	SD345 D10 単位重量1.93kg/m ² = 1.93 × 10.00 = 19.300	kg	19.30
・ブロック塀10m当りの鉄筋量を算出			
SD345 D10 単位重量0.56kg/m			
縦筋			
= 2.50 × 12.5 × 0.56 = 17.500			
横筋			
= 10.23 × 3 × 0.56 = 17.186			
m 本 kg/m 計 = 34.686			
・ブロック1㎡当りに使用する鉄筋量			
= 34.686 ÷ 18.000 = 1.93 kg/m ²			
※10m当たりブロック㎡数=18.0㎡(0.2m×9段×10m)			

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				
コンクリート取壊し (無筋Co)	コンクリートブロック塀断面面積 構造物取壊し工詳細図より (空洞ブロック部分) $A = 0.20 \times 0.12 \times 10.00 = 0.240$ (基礎部分) $A = (0.22+0.26)/2 \times 0.13 + 0.26 \times 0.44 + 0.33 \times 0.15 = 0.195$ 0.435 $V = 0.435 \times 10.00 = 4.35$	7.1	m ³		
	集水枡 $V = 0.548 \times 1.00 = 0.55$ 構造物取壊し工詳細図より				
	既設側溝(市道側) $V = 0.212 \times 6.00 = 1.27$ 構造物取壊し工詳細図より				
	既設側溝(県道側) $V = 0.120 \times 6.00 = 0.72$ 構造物取壊し工詳細図より				
	既設コンクリート舗装 $V = 0.30 \times 0.10 \times 5.50 = 0.17$ 既設Co幅				
	計 = 7.06				
Co殻運搬	$V = \quad = 7.06$	7.1	m ³		
建設廃棄物 受入料金 (鉄筋Co)	$V = 4.35 + 0.155 = 4.51$ 現場打側溝蓋(市道側)	4.5	m ³		
建設廃棄物 受入料金 (無筋Co)	$V = 7.06 - 4.51 = 2.55$	2.6	m ³		

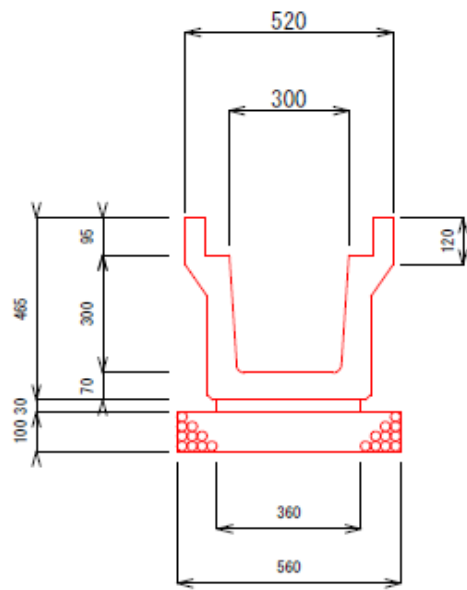
数 量 計 算 書					
工 種	伐木除根工				
種 別	伐木除根工			数 量	
名 称	計 算 式				
伐木・除根 (伐木・伐竹)	$A = \overset{\text{延長}}{5.00} \times \overset{\text{幅}}{2.50} = 12.50$			12.5	m ²

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)	<p>平面図(2)より</p>  <p>ヘロンの公式により</p> <p>①…</p> $s = \frac{5.687 + 1.600 + 5.286}{2} = 6.287$ $A = \sqrt{\frac{6.287 \times (6.287 - 5.687) \times (6.287 - 1.600) \times (6.287 - 5.286)}{4}} = 4.20$ <p>②…</p> $s = \frac{5.286 + 5.303 + 4.368}{2} = 7.479$ $A = \sqrt{\frac{7.479 \times (7.479 - 5.286) \times (7.479 - 5.303) \times (7.479 - 4.368)}{4}} = 10.53$ <p>既設側溝(県道)取壊し箇所面積 既設側溝(市道)取壊し箇所面積</p> $0.50 \times 6.00 + 0.53 \times 6.00 = 6.18$ <p>側溝新設箇所と集水柵を控除</p> $- 0.50 \times 6.00 + 1.00 \times 1.00 = -4.00$ <p>計 = 16.91</p>		16.9	m ²
表層 (再生密粒度 As13, t=4cm)	A = = 16.91		16.9	m ²

U型側溝 3種300A

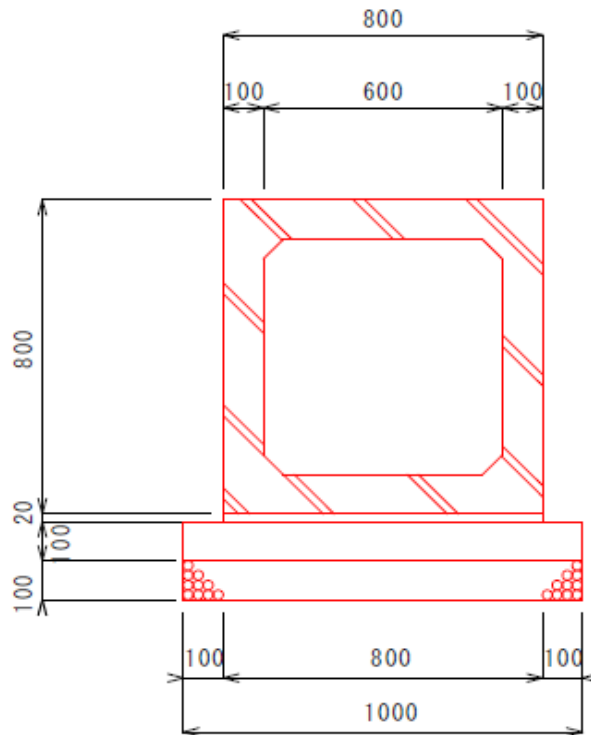
(10m当り)



名 称	計 算		単位	数 量
U型側溝 3種300A (リサイクル認定製品)	※工法図(4)より L =		= 10.00 m	10.00
基礎材 (RC-40)	= 0.10 × 0.56 × 10.0		= 0.56 m ³	0.56
敷モルタル (1:3)	= 0.03 × 0.36 × 10.0		= 0.11 m ³	0.11
基面整正	= 0.56 × 10.00		= 5.60 m ²	5.60

ボックスカルバート (600×600)

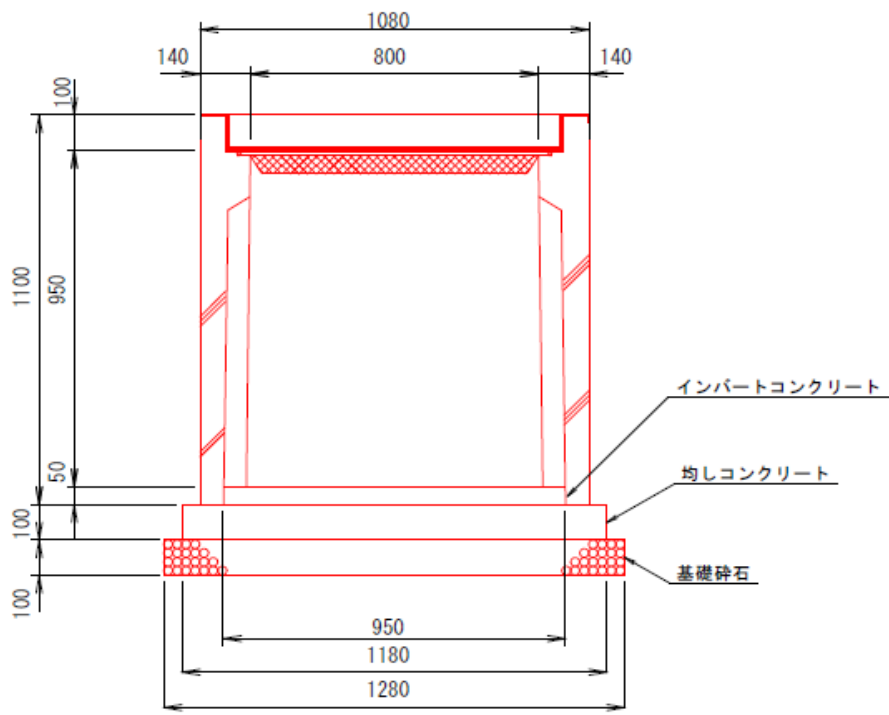
(10m当り)



名 称	計	算	単位	数 量
ボックスカルバート 600×600	※工法図(4)より L	= 10.00	m	10.00
敷モルタル (1:3)	= 0.02 × 0.80 × 10.0	= 0.16	m ³	0.16
均しコンクリート (18-8-40BB)	= 0.10 × 1.00 × 10.0	= 1.00	m ³	1.00
均しコンクリート 型枠	= 0.10 × 1.00 × 10.0 × 2	= 2.00	m ²	2.00
基礎碎石 (RC-40)	= 0.10 × 1.00 × 10.0	= 1.00	m ³	1.00
基面整正	= 1.00 × 10.00	= 10.00	m ²	10.00

集水桝設置工①

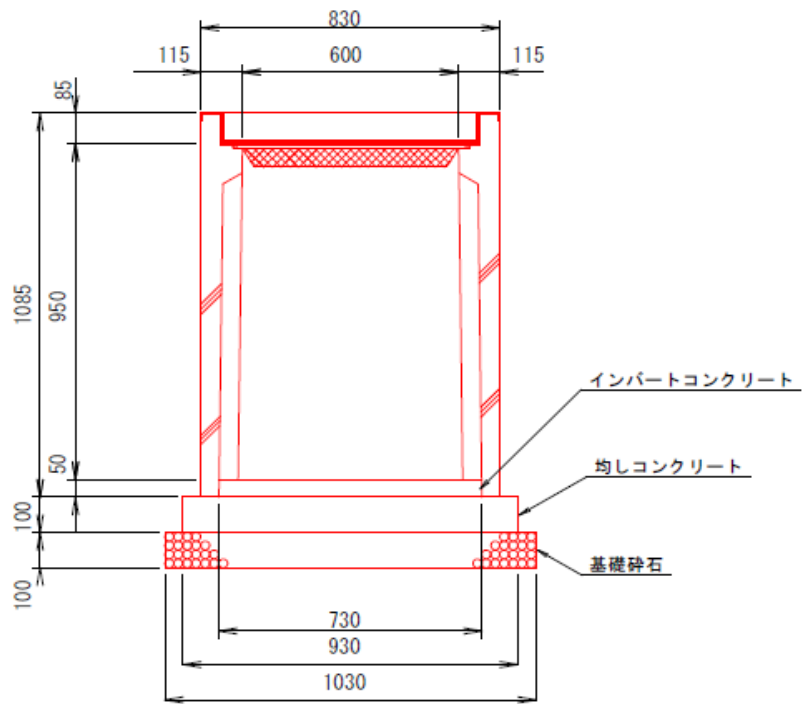
(10箇所当り)



名 称	計 算			単位	数 量
プレキャスト桝 (800×800×1000)	※工法図(3)より =			基	10.00
インバートコンクリート (18-8-25BB)	=	0.05 × 0.95 × 0.95 × 10	=	0.45	m ³ 0.45
均しコンクリート (18-8-40BB)	=	0.10 × 1.18 × 1.18 × 10	=	1.39	m ³ 1.39
同上型枠	=	0.10 × 1.18 × 4.00 × 10	=	4.72	m ² 4.72
基礎材 (RC-40)	=	0.10 × 1.28 × 1.28 × 10	=	1.64	m ³ 1.64
基面整正	=	1.28 × 1.28 × 10.00	=	16.38	m ² 16.38
グレーチング蓋 (800×800用 T-25)	=		=	10.00	枚 10

集水桝設置工②

(10箇所当り)



名 称	計	算	単位	数 量
プレキャスト桝 (600×600×1000)	※工法図(3)より =	= 10.00	基	10.00
インバートコンクリート (18-8-25BB)	= 0.05 × 0.73 × 0.73 × 10	= 0.27	m ³	0.27
均しコンクリート (18-8-40BB)	= 0.10 × 0.93 × 0.93 × 10	= 0.86	m ³	0.86
同上型枠	= 0.10 × 0.93 × 4.00 × 10	= 3.72	m ²	3.72
基礎材 (RC-40)	= 0.10 × 1.03 × 1.03 × 10	= 1.06	m ³	1.06
基面整正	= 1.03 × 1.03 × 10.00	= 10.61	m ²	10.61
グレーチング 蓋 (600×600用 T-25)	=	= 10.00	枚	10

数 量 計 算 書					
工 種	共通仮設費				
種 別	準備費			数 量	
名 称	計 算 式				
運搬 (伐木除根)	A = $\frac{12.50 \times 2.50 \times 0.4}{0.8t/m^3}$ = 12.50			12.5	m ²
建設廃棄物 受入れ料金 (枝・葉)	$A = \frac{12.50 \times 2.50 \times 0.4}{0.8t/m^3} = 12.50$ $12.50 \times 0.80 = 10.00$ $10.00 \div 0.55 = 18.18$ <small>平均高さ 処分率40%と想定 0.55空m³/t</small>			18.2	空m ³
建設廃棄物 受入れ料金 (根・株)	$A = \frac{12.50 \times 0.30 \times 0.5}{0.8t/m^3} = 1.88$ $1.88 \times 0.80 = 1.50$ $1.50 \div 0.55 = 2.73$ <small>平均根入深さ(m) 処分率50%と想定 0.55空m³/t</small>			2.7	空m ³