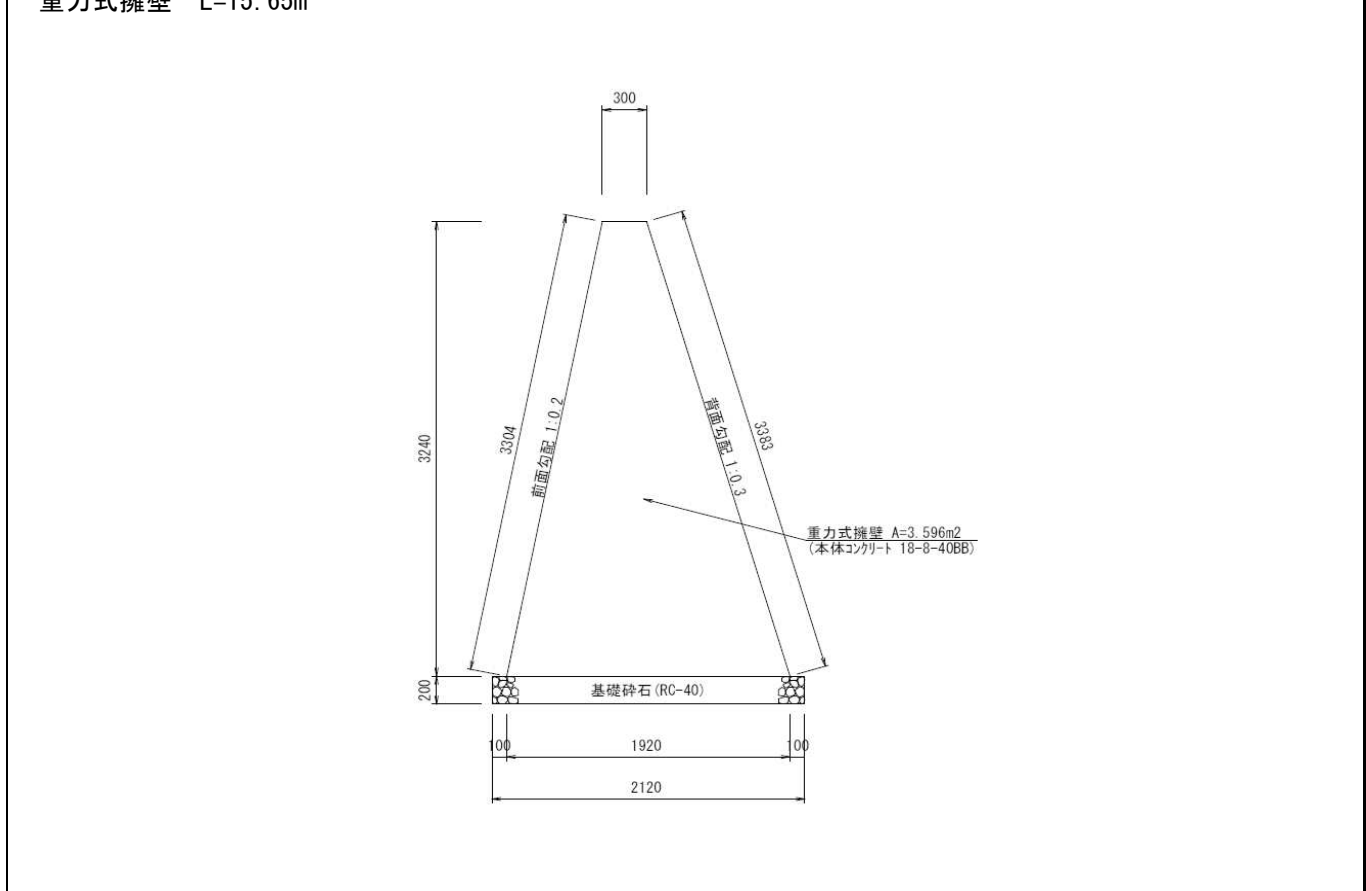


工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
<b>学校施設改修</b>					
<b>&lt;擁壁工&gt; 作業土工</b>					
床堀り(掘削)	土砂	別紙数量計算書より	145.4	150	m3 小規模
掘削	表土すき取り 土砂	別紙数量計算書より	5.2	5	m3 小規模
埋戻し	土砂(流用土)	別紙数量計算書より	87.0	90	m3 小規模
埋戻し	管基礎	別紙数量計算書より	1.4	1	m3
埋戻し	管防護	別紙数量計算書より	1.9	2	m3
基面整正		別紙数量計算書より	21.0	21	m2
上層路盤(歩道部)	表土敷き戻し 流用土(真砂土) t=150mm	別紙数量計算書より	30.9	31	m2
<b>残土処理工</b>					
土砂等運搬	現場～処分地 土砂	$145.4 + 5.2 - 87.0 - (30.9 \times 0.15)$	59.0	60	m3
残土等処分			59.0	60	m3
<b>現場打擁壁工 (構造物単位)</b>					
重力式擁壁	平均高さ2m以上5m以下 18-8-40BB	別紙数量計算書より	56.3	56	m3
端部処理	止め壁1型		1	式	
端部処理	止め壁2型		1	式	
<b>&lt;構造物撤去工&gt; 構造物取壊し工</b>					
コンクリート構造物取壊し	無筋構造物 機械施工	別紙数量計算書より	22.6	23	m3
コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物 機械施工	別紙数量計算書より	2.3	2	m3
<b>運搬処理工</b>					
殻運搬	コンクリート殻(無筋)	別紙数量計算書より	22.6	23	m3
殻処分	コンクリート殻(無筋)		22.6	23	m3
殻運搬	コンクリート殻(鉄筋)	別紙数量計算書より	2.3	2	m3
殻処分	コンクリート殻(鉄筋)		2.3	2	m3
現場発生品運搬	鋼材	別紙数量計算書より 0.416+0.048=	0.464	0.464	t
スクラップ		別紙数量計算書より 0.416+0.048=	0.464	0.464	t

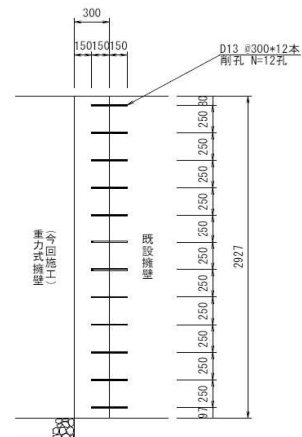
工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
<b>&lt;附帯工&gt;</b>					
<b>柵工</b>					
フェンス	ネットフェンス H3000mm	図面より	24.0	24	m
フェンス撤去	ネットフェンス H3000mm		1	式	
<b>電線管路工</b>					
電線管	波付硬質合成樹脂管 FEP50mm以下 設置	図面より	22.5	23	m
電線管	波付硬質合成樹脂管 FEP50mm以下 撤去	図面より	22.5	23	m
電線	管内配線 10mm以下 設置	図面より	22.5	23	m
電線	管内配線 10mm以下 撤去	図面より	22.5	23	m
<b>給水管路工</b>					
散水管路	硬質塩化ビニル管 呼び径20mm 設置	図面より	22.5	23	m
散水管路	硬質塩化ビニル管 呼び径20mm 撤去	図面より	22.5	23	m
<b>雨水排水設備工</b>					
プレキャストU型側溝	300	図面より	21.7	22	m
側溝蓋	U型側溝用グレーチング蓋	図面より	2.0	2	枚
現場打水路	300×600	図面より	1.3	1	m
側溝蓋	既設グレーチング蓋 設置・撤去	図面より	1.0	1	枚
プレキャスト集水柵	500×500	図面より	1.0	1	箇所
暗渠排水管	管径200～400mm	図面より		1	式
マンホール		図面より	1.0	1	箇所
<b>施設移設工</b>					
施設設置撤去工	かまどベンチ一時撤去・再設置	図面より	2.0	2	基
<b>&lt;仮設工&gt;</b>					
<b>工事中道路工</b>					
敷鉄板	22×1,524×3,048mm 設置・撤去	別紙数量計算書より	19.0	19	m2
<b>&lt;共通仮設費&gt;</b>					
<b>運搬費</b>					
仮設材運搬費		3.208	3.208	t	

測 点	区間距離	床掘り 土砂			掘削(表土すき取り) 土砂(真砂土) t=100mm			埋戻し 流用土			埋戻し 管基礎(砕砂)			埋戻し 管防護(砕砂)		
		断 面	平 均 断 面	立 積	断 面	平 均 断 面	立 積	断 面	平 均 断 面	立 積	断 面	平 均 断 面	立 積	断 面	平 均 断 面	立 積
<擁壁工>																
No.0 + 0.00		8.0	-	-	0.3	-	-	5.0	-	-						
+ 7.825	7.825	9.2	8.60	67.3	0.3	0.30	2.3	5.8	5.40	42.3						
+ 15.65	7.825	10.6	9.90	77.5	0.3	0.30	2.3	6.7	6.25	48.9						
<附帯工>																
フェンス		数量計算書より		0.9				数量計算書より		0.5						
電線・給水		数量計算書より		2.9	数量計算書より		0.5	数量計算書より		1.6	数量計算書より		1.4	数量計算書より		1.9
プレキャストU型側溝		数量計算書より		2.2	数量計算書より		0.6	数量計算書より		1.6						
暗渠排水管		数量計算書より		0.5				数量計算書より		0.2						
控除 電線・給水分								数量計算書より(控除)		-2.1						
控除 既設構造物分		数量計算書より(控除)		-5.9	数量計算書より(控除)		-0.5	数量計算書より(控除)		-6.0						
合 計	15.650			145.4			5.2			87.0			1.4			1.9



[illegible]

B-B断面图

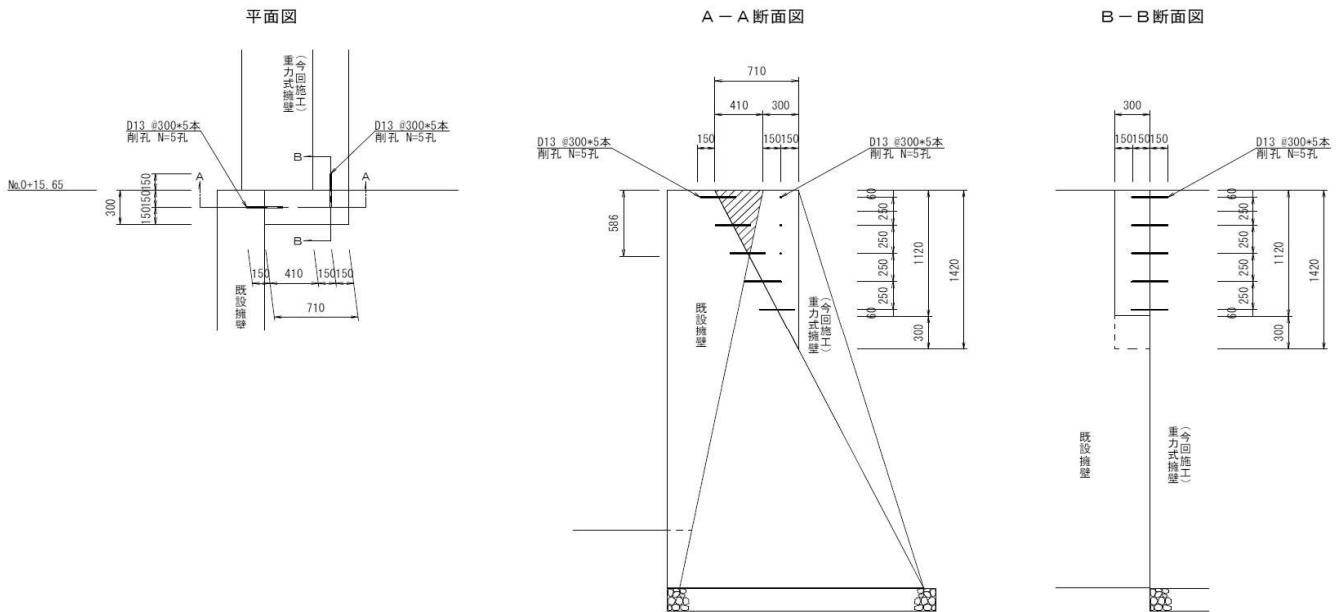


止め壁 1 型	一式当り
型枠	$0.525 \times 1.312 \times 1/2 + (0.825 + 0.239) \times 2.927 \times 1/2 + 0.30 \times 2.927 = 2.780$
本体コンクリート 18-8-40BB	$(0.825 + 0.239) \times 2.927 \times 1/2 + 0.30 = 0.467$
削孔工 深さ200mmまで	$12 \times 12 = 24$
差し筋 D13(SD345)	$0.30 \times 24 \times 0.995 / 1000 = 0.0072$
	0.007 t

[illegible]

# 数量計算書

端部処理  
止め壁 2 型



止め壁2型		一式当り
型枠	$0.410 \times 0.586 \times 1/2 + 0.710 \times 1.420 \times 1/2 + 0.30 \times 1.420 = 1.052$	1.05 m <sup>2</sup>
本体コンクリート 18-8-40BB	$0.710 \times 1.420 \times 1/2 + 0.30 = 0.151$	0.15 m <sup>3</sup>
削孔工 深さ200mmまで	5+5=10	10 孔
差し筋 D13 (SD345)	$0.30 \times 10 \times 0.995 / 1000 = 0.0030$	0.003 t

[illegible]

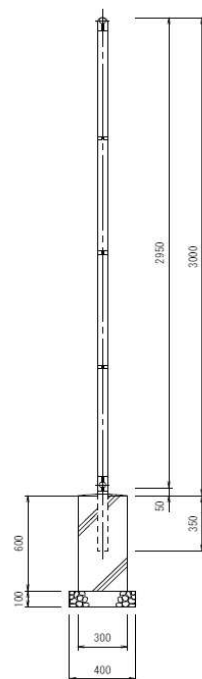
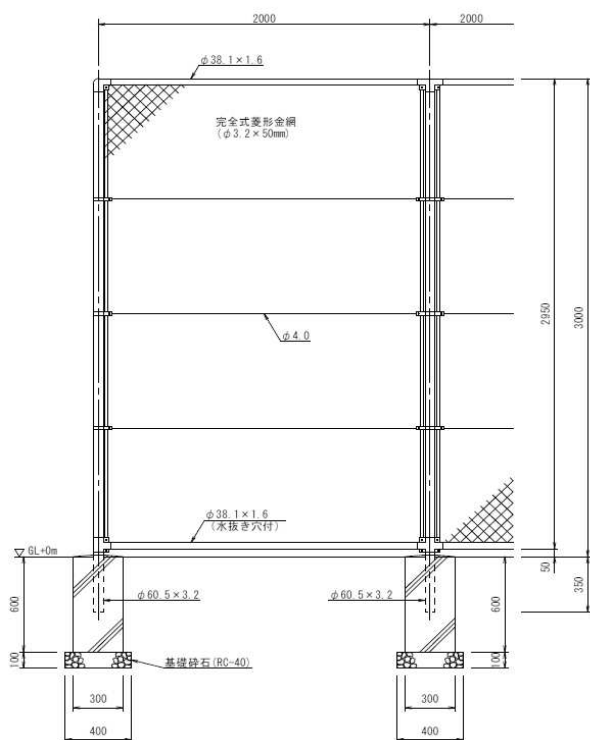
## 数 量 計 算 書

フェンス

ネットフェンス L=24.00m(設置)

正面図

側面図

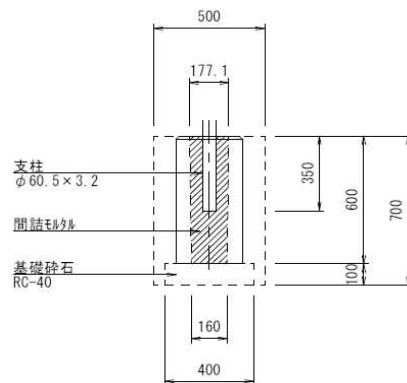


基礎ブロック施工数量

擁壁工重複部 N=8個

単独施工部 N=5個

間詰モルタル・土工参考図



1個当り

間詰モルタル	$V=1/3 \times 0.60 \times (0.16 \times 0.16 + 0.16 \times 0.1771 + 0.1771 \times 0.1771) - \pi \times 1/4 \times 0.0605^2 \times 0.35 = 0.0161$	0.016m <sup>3</sup>
床掘り	$V=0.50 \times 0.50 \times 0.70 = 0.175$	0.175m <sup>3</sup>
埋戻し	$V=0.50 \times 0.50 \times 0.70 - 0.30 \times 0.30 \times 0.60 - 0.40 \times 0.40 \times 0.10 = 0.105$	0.105m <sup>3</sup>

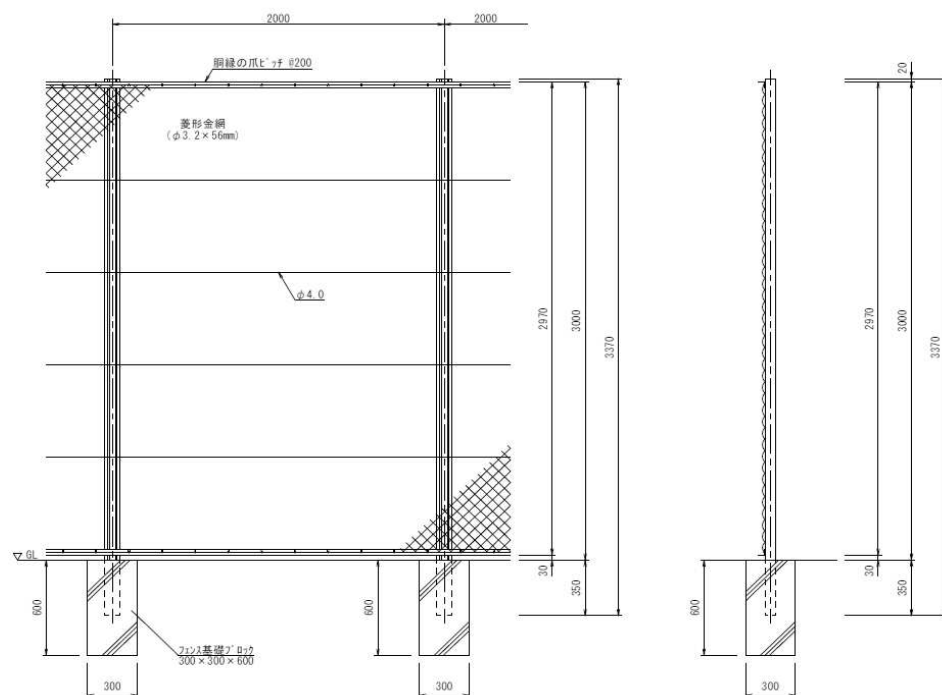
工 種	種 別	数 式	単位	数 量
金網・支柱 (手間)	基礎ブロック間隔=2m	24.00	m	24.0
ネットフェンス(材)	丸パイプ型(セパレートタイプ) 亜鉛めっき Z-GS6 3.2*50mm H3000	24.00	m	24.0
基礎ブロック (設置手間)	金網柵 基礎砕石 t=10cm	13	基	13
モルタル練 (材工共)	高炉	図面より 0.016*13=	m <sup>3</sup>	0.21
床掘り	土砂	図面より 0.175*5= ※基礎ブロック 5個分	m <sup>3</sup>	0.9
埋戻し	流用土	図面より 0.105*5= ※基礎ブロック 5個分	m <sup>3</sup>	0.5
基面整正		0.40*0.40*8= ※基礎ブロック 8個分	m <sup>2</sup>	1.3
【参考数量】				
基礎ブロック(材)	300*300*600	13	個	13
基礎砕石 (材工共)	RC-40 t=10cm	0.40*0.40*13=	m <sup>2</sup>	2.08



正面图

参考重量:18.08kg/m

側面図

[illegible]

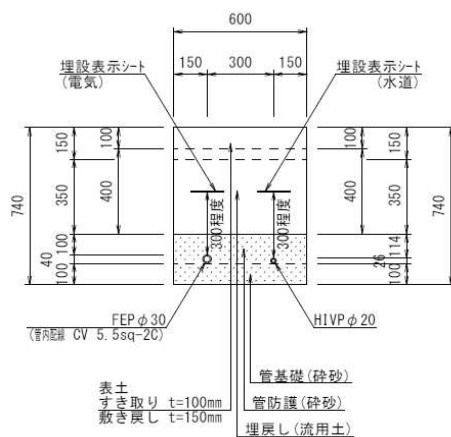
## 数 量 計 算 書

## 電線管路工

電線管 L=22.55m(設置・撤去)

電線 L=22.55m(設置・撤去)

電線管(電線)・散水管 施工標準図



工 種	種 別	数 式	単位	数 量
<電線管>				
波付硬質合成樹脂管敷設	新設 FEP30mm 1条	22.55	m	22.6
埋設表示シート(材)	150*50 シングル ポリエチレンクロス	22.55	m	22.6
【参考数量】				
電線管(材)	FEP(波付硬質ポリエチレン管) 30mm	22.55	m	22.6
波付硬質合成樹脂管敷設	撤去 FEP30mm 1条	22.55	m	22.6
<電線>				
ケーブル及び電線配線	新設 管内配線 5mm以下	22.55	m	22.6
電線(材)	CV5.5sq-2C	22.55	m	22.6
ケーブル及び電線配線	撤去 管内配線 10mm以下	22.55	m	22.6

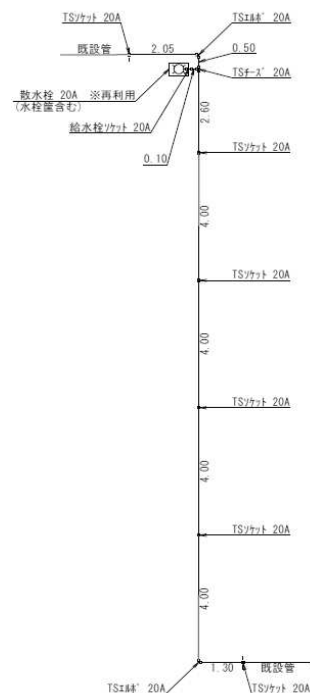
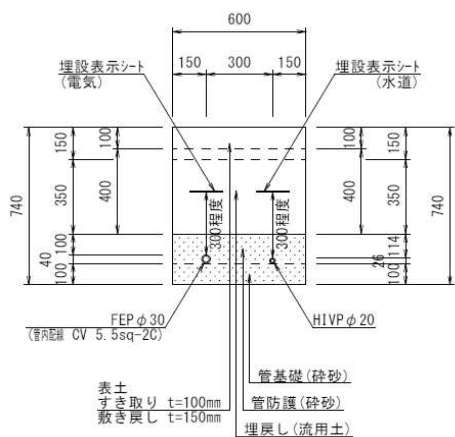
## 数 量 計 算 書

給水管路工

散水管路 L=22.55m(設置・撤去)

散水管 設置詳細図

電線管(電線)・散水管 施工標準図



工 種	種 別	数 式	単位	数 量
<散水管路>				
硬質塩化ビニル管 布設(手間)	呼び径20	22.55	m	22.6
硬質塩化ビニル管 (HI管)(材)	呼び径20	22.55	m	22.6
硬質塩化ビニル管 継手(手間)	TS継手工 呼び径20	ソケット6*2+チース° 1*3+エルボ° 2*2+給水栓ソケット1*2	口	21
硬質塩化ビニル管 継手(HI継手)(材)	ソケット 呼び径20	6	個	6
硬質塩化ビニル管 継手(HI継手)(材)	チース° 呼び径20	1	個	1
硬質塩化ビニル管 継手(HI継手)(材)	エルボ° 呼び径20	2	個	2
硬質塩化ビニル管 継手(HI継手)(材)	給水栓用ソケット 呼び径20	1 TS	個	1
埋設表示シート (材)	150*50 シングル ポリエチレンクロス	22.55	m	22.6
散水栓取付け (材工共)	VP用 呼び径20 筐取付け含む	1 ※水栓・筐再利用	箇所	1
既設管 撤去切断	硬質塩化ビニル管 呼び径20	4	口	4
撤去管 吊上げ積込み	硬質塩化ビニル管 呼び径20	22.55	m	22.6

## 数 量 計 算 書

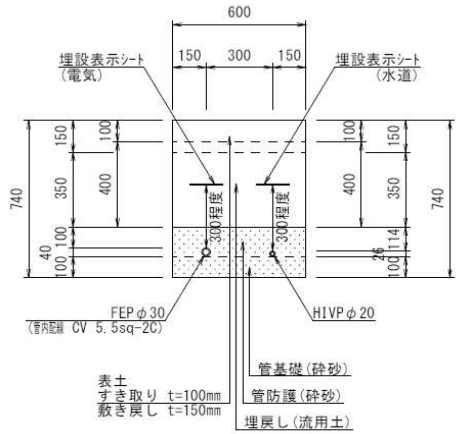
電線管路工・給水管路工  
土工計算

施工延長

擁壁工重複部 L=15.00m

単独施工部 L=7.55m

電線管(電線)・散水管 施工標準図



工 種	種 別	数 式	単位	数 量
掘削	表土すき取り t=100mm	$0.60 \times 0.10 \times 7.55 =$	m <sup>3</sup>	0.5
床掘り	土砂	$0.60 \times (0.74 - 0.10) \times 7.55 =$	m <sup>3</sup>	2.9
埋戻し	管基礎(砕砂)	$0.60 \times 0.10 \times (7.55 + 15.00) =$	m <sup>3</sup>	1.4
埋戻し	管防護(砕砂)	$\{0.60 \times 0.14 - \pi \times 1/4 \times (0.04^2 + 0.026^2)\} \times (7.55 + 15.00) =$	m <sup>3</sup>	1.9
埋戻し	流用土	$0.60 \times 0.35 \times 7.55 =$	m <sup>3</sup>	1.6
上層路盤	表土敷き戻し t=150mm	$0.60 \times 7.55 =$	m <sup>2</sup>	4.5
基面整正		$0.60 \times 15.00 =$	m <sup>2</sup>	9.0
【参考数量】				
全体工事 埋戻し控除分		$0.90 + 1.23 =$	2.13	m <sup>3</sup> 2.1
	管基礎(砕砂)	$0.60 \times 0.10 \times 15.00 =$	0.90	
	管防護(砕砂)	$\{0.60 \times 0.14 - \pi \times 1/4 \times (0.04^2 + 0.026^2) \times 15.00 =$	1.23	

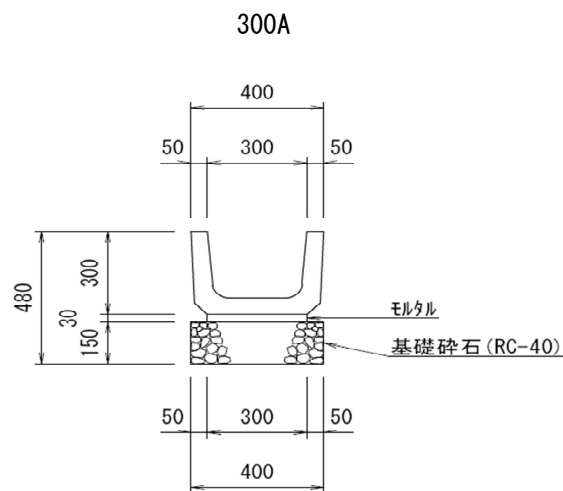
## 数 量 計 算 書

プレキャストU型側溝

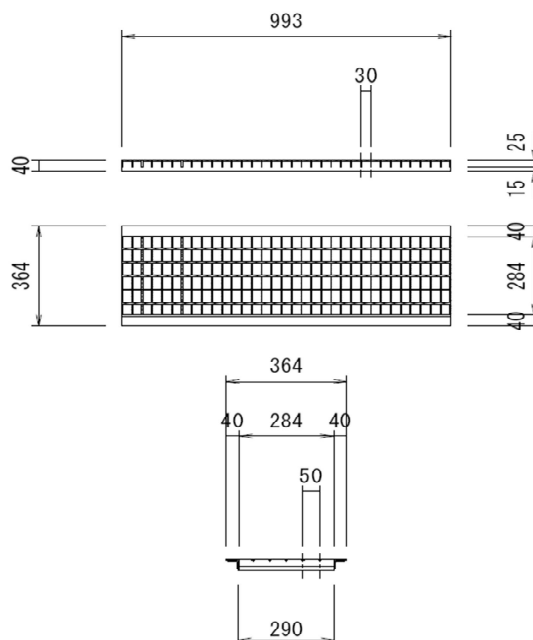
300A L=21.70m(設置)

側溝蓋

U型側溝用グレーチング蓋 N=3枚(設置)



U型側溝用グレーチング蓋 (300用 T-2)



工 種	種 別	数 式	単位	数 量
プレキャストU型側溝 (材工共)	据付	21.70	m	21.7
【参考数量】	※10m当り			
U型側溝 (材)	300A 300*240*600	16.5 ※参考重量:70kg/個	個	16.5
基礎碎石 (材工共)	RC-40 t=10cm	$0.40 \times 0.15 \times 10.00 =$	m <sup>3</sup>	0.6
蓋版 (材工共)	据付 40kg/枚以下	2	枚	2
【参考数量】	※100枚当り			
U型側溝用 グレーチング蓋(材)	T-2 L=1,000mm ゴム無し	1 ※参考重量:23kg/枚	枚	100

单独施工部 L=5.35m

Figure 1: Plan view of the foundation layout. The diagram shows a rectangular foundation with a total width of 1120 and a total length of 1000. A 120 offset is indicated on the left side. The foundation is divided into two sections: '表土すき取り' (Topsoil removal) and '床掘り' (Bed excavation). The dimensions for the excavation are 180, 200, 380, and 480.

[illegible]

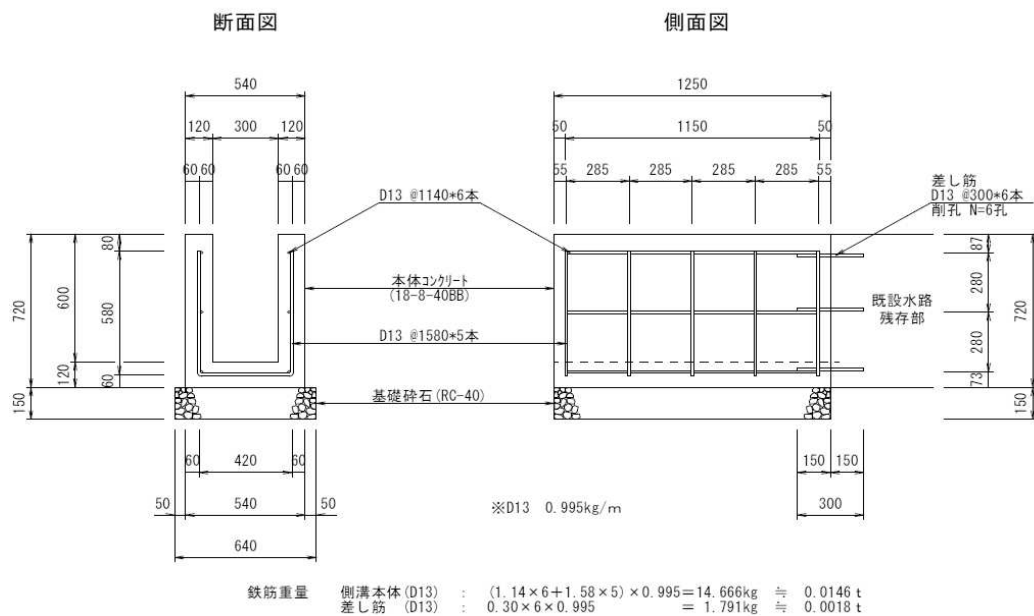
## 数 量 計 算 書

現場打水路

300×600 L=1.25m(設置)

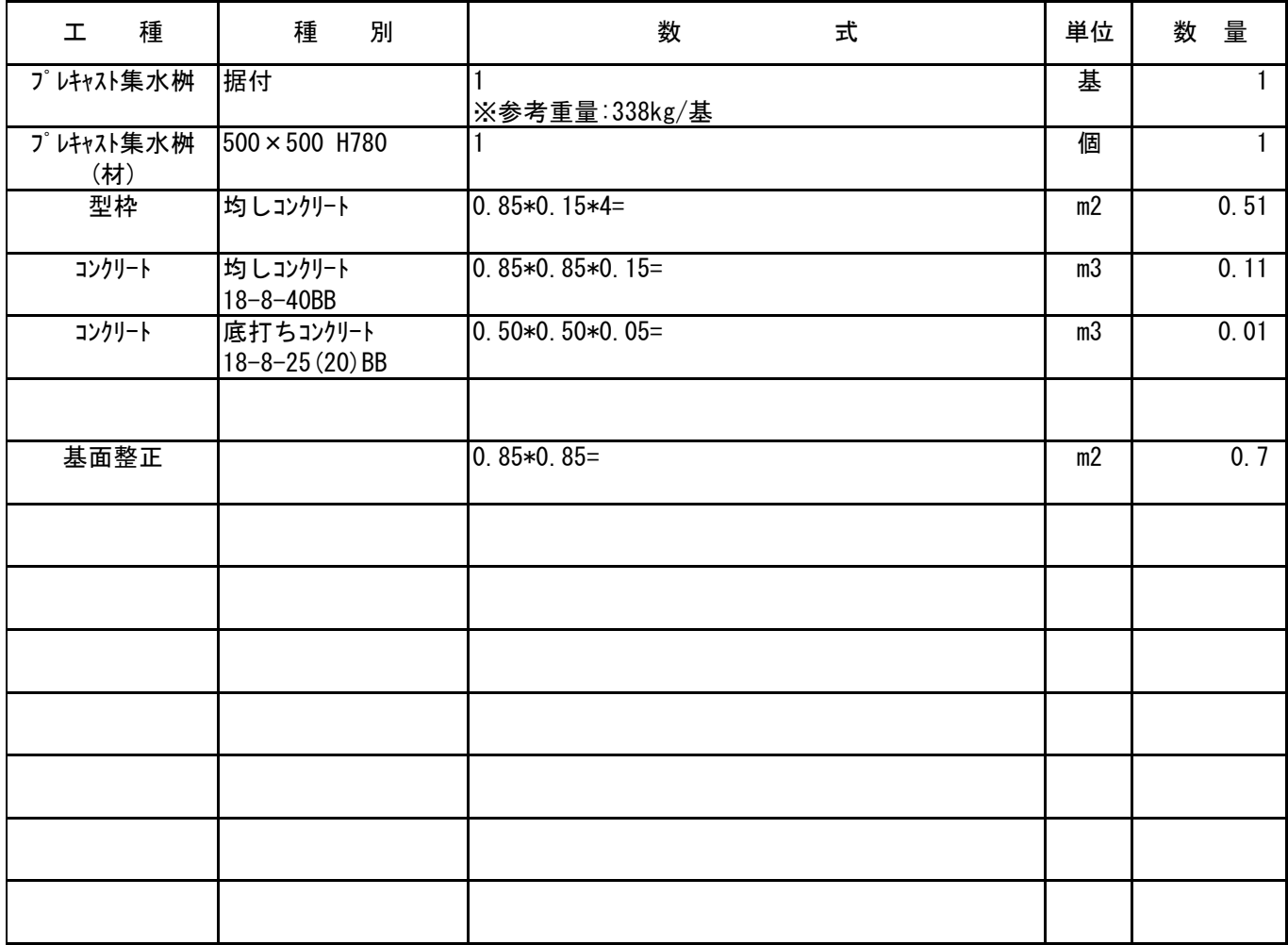
側溝蓋

既設グレーチング蓋 N=1枚(設置・撤去)



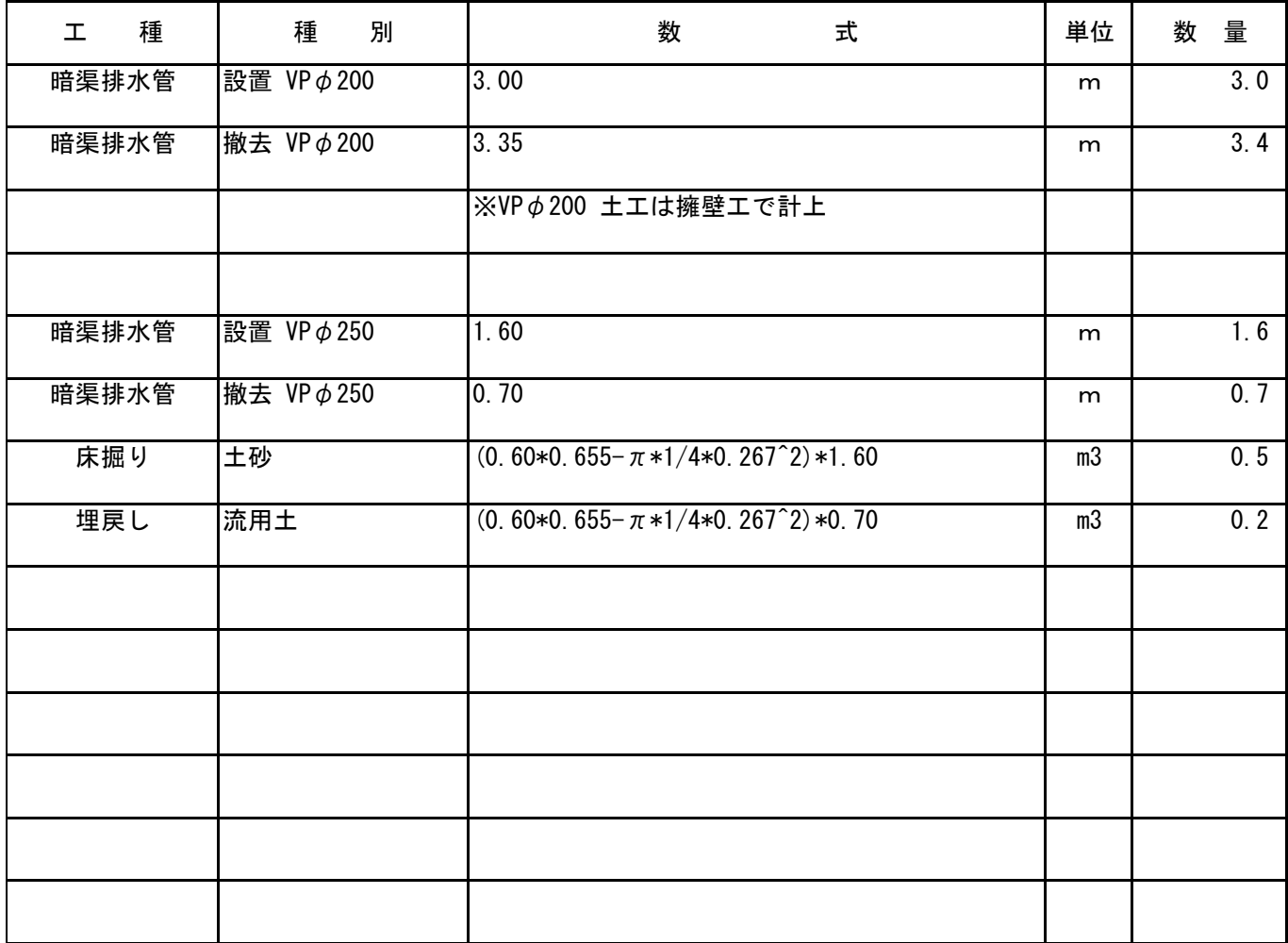
工 種	種 別	数 式	単位	数 量
現場打水路	300×600 18-8-40BB 鉄筋有り	1.25	m	1.3
削孔	深さ200mmまで 径φ30mmまで	6	孔	6
鉄筋工	D13 (SD345) 差し筋	$0.30 \times 6 \times 0.995 / 1000 =$	t	0.002
基面整正		$0.64 \times 1.25 =$	m <sup>2</sup>	0.8
【参考数量】	※10m当り			
コンクリート	18-8-40BB	$(0.54 \times 0.72 - 0.30 \times 0.60) \times 10.00 =$	m <sup>3</sup>	2.09
【参考数量】	※1.25m当り			
鉄筋	D13 (SD345)	$(1.58 \times 5 + 1.14 \times 6) \times 0.995 / 1000 =$	t	0.015
蓋版 (材工共)	再利用撤去・据付 40kg/枚以下	1	枚	1

フ リヤスト集水桧  
500×500 H780 N=1箇所(設置)



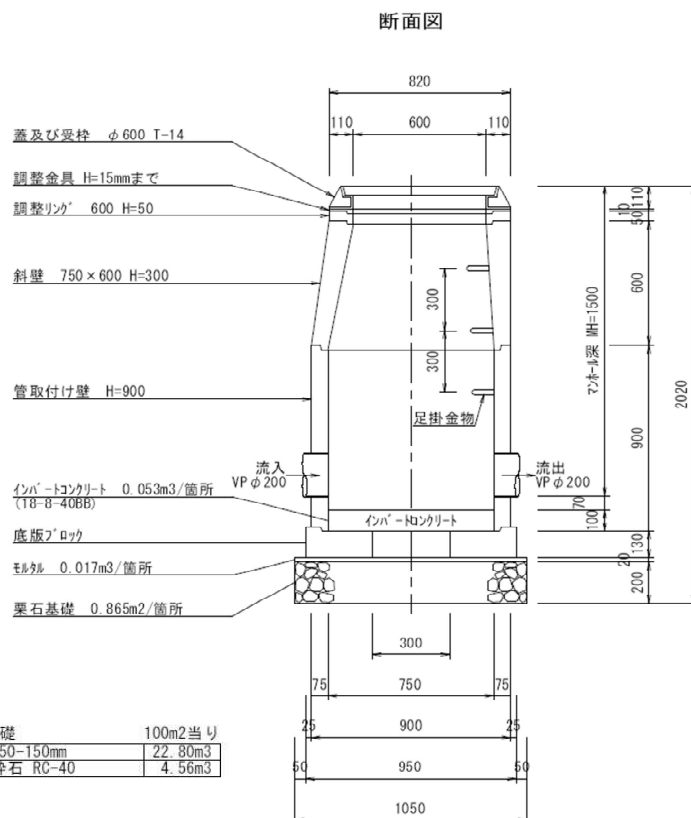
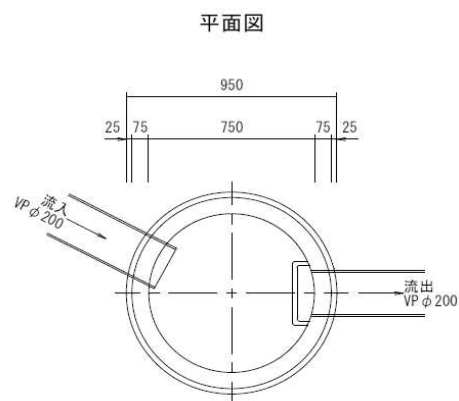


暗渠排水管			
VP φ 200	擁壁工重複部	L=3.00m(設置)	
	擁壁工重複部	L=3.35m(撤去)	
VP φ 250	単独施工部	L=1.60m(設置)	
	単独施工部	L=0.70m(撤去)	



## 数量計算書

マンホール  
0号組立マンホール N=1箇所  
マンホール深 MH=1.50m



栗石基礎	100m <sup>2</sup> 当り
栗石 50-150mm	22.80m <sup>3</sup>
再生砕石 RC-40	4.56m <sup>3</sup>

工 種	種 別	数 式	単位	数 量
組立マンホール 設置工(手間)	0号(750mm) 3m以下	1	箇所	1
グランドマンホール (蓋+受枠)(材)	T-14 φ600	1 ※参考重量:72kg/組	組	1
組立マンホール 調整金具(材)	H=15mmまで	1	個	1
組立マンホール 調整リング(材)	φ600mm H=50mm	1 ※参考重量:29kg/個	個	1
組立マンホール 斜壁(材)	0号 φ600*750*600mm	1 ※参考重量:370kg/個	個	1
組立マンホール 0号 管取付け壁(材)	I種 φ750mm H=900mm	1 ※参考重量:429kg/個	個	1
組立マンホール 底版(材)	0号 φ750mm 穴有り	1 ※参考重量:201kg/個	個	1
インバートコンクリート	18-8-40BB	図面より	m3	0.05
モルタル練	高炉	図面より	m3	0.02
栗石基礎 (材)		図面より	m2	0.87
基面整正		0.865	m2	0.9
【参考数量】	※100m2当り			
栗石基礎材量	栗石 50-150mm	図面より	m3	22.80
	RC-40	図面より	m2	4.56

かまどベンチ一時撤去・再設置 N=2基

[illegible]

60 210

100 ○ ○ ○

穴あきレガ 210\*100\*60 2kg/個

Figure 1: Reinforcement layout of the base slab. The plan view shows a rectangular slab with overall dimensions 1600mm by 570mm. The top reinforcement consists of 14 bars of diameter 10mm, spaced at 100mm, with 50mm end laps. The bottom reinforcement consists of 4 bars of diameter 10mm, spaced at 100mm, with 35mm end laps. The cross-section view shows a slab thickness of 150mm. The top reinforcement is labeled "① 丸鋼 5mm @1500mm\*5本" and the bottom reinforcement is labeled "② 丸鋼 5mm @470mm\*15本".

1基当り

穴あきレガ	75×2	※15個×5段=75個	2kg/個	150kg
無筋コンクリート	(0. 0165×0. 0045)*2350=			49kg
目地めり(横)	0. 33×0. 01×5段=	0. 0165m2		
目地めり(縦)	0. 06×0. 10×15×0. 01×5段=	0. 0045m2		
鉄筋コンクリート	0. 1368×2500=			342kg
基礎コンクリート	1. 60×0. 57×0. 15=			0. 1368m3
合 計				541kg

[illegible]

## 数 量 計 算 書

## コンクリート構造物取壊し

## 無筋構造物

重力式擁壁・コンクリートブロック L=15.65m

土止め壁 L=19.45m

フェンス基礎ブロック N=13個

マンホール(底打ちコンクリート) N=1箇所

集水桝 N=1基

## 鉄筋構造物

U型側溝 L=19.45m

マンホール本体 N=1箇所

現場打水路 L=2.75m

工 種	種 別	数 式	単位	数 量
<無筋構造物>		$20.54+0.97+0.65+0.05+0.38=$ 22.59	m <sup>3</sup>	22.6
重力式擁壁・ コンクリートブロック		図面より 20.54		
土止め壁		図面より $0.05*19.45=$ 0.97		
フェンス基礎ブロック	300×300 H600	図面より $0.05*13=$ 0.65		
マンホール 底打ちコンクリート	600×600 H1550	図面より 0.05		
集水桝	500×500 H825	図面より 0.38		
<鉄筋構造物>		$0.97+0.77+0.58=$ 2.32	m <sup>3</sup>	2.3
U型側溝	300A	$0.05*19.45=$ 0.97		
マンホール 本体コンクリート	600×600 H1550	図面より 0.77		
現場打水路	300×600	図面より $0.21*2.75$ 0.58		
<現場発生品>		マンホール蓋φ600(受枠共)		
現場発生品 運搬費	鋼材	図面より 0.048 参考重量:48kg/組	t	0.048
鉄スクラップ	鉄ヘビ-H2	図面より 0.048 ※参考重量:48kg/組	t	0.048

## 数 量 計 算 書

## 既設構造物

## 控除土量＜床掘り＞

## 擁壁工重複部

U型側溝・土止め壁 L=14.85m

フェンス基礎ブロック N=8個

マンホール N=1箇所

集水桝 N=1基

現場打水路 L=2.75m

暗渠排水管 VPφ200 L=3.35m

かまどベンチ N=2基

## 控除土量＜掘削 表土すき取り＞

## 擁壁工重複部

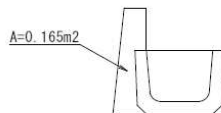
マンホール N=1箇所

集水桝 N=1基

現場打水路 L=2.75m

かまどベンチ N=2基

## U型側溝・土止め壁



工 種	種 別	数 式	単位	数 量
＜床掘り＞		$2.45+0.43+1.30+0.56+0.92+0.12+0.09=$	m3	5.9
U型側溝・土止め壁		上記より $0.165 \times 14.85=$		
フェンス基礎ブロック	300×300 H600	$0.30 \times 0.30 \times 0.60 \times 8=$		
マンホール	600×600 H1550	$0.90 \times 0.90 \times (1.70-0.10) =$		
集水桝	500×500 H825	$0.80 \times 0.80 \times (0.975-0.10) =$		
現場打水路	300×600	$0.54 \times (0.72-0.10) \times 2.75=$		
暗渠排水管	VPφ200	$\pi \times 1/4 \times 0.216^2 \times 3.35=$		
かまどベンチ	基礎1600×570×150	$1.60 \times 0.57 \times (0.15-0.10) \times 2=$		
＜掘削＞ 表土すき取り	t=100mm	$0.08+0.06+0.15+0.18=$	m3	0.5
マンホール	600×600 H1550	$0.90 \times 0.90 \times 0.10 =$		
集水桝	500×500 H825	$0.80 \times 0.80 \times 0.10 =$		
現場打水路	300×600	$0.54 \times 0.10 \times 2.75=$		
かまどベンチ	基礎1600×570×150	$1.60 \times 0.57 \times 0.10 \times 2=$		

## 数 量 計 算 書

## 既設構造物

控除土量&lt;埋戻し&gt;

擁壁工重複部

U型側溝 L=16.35m

フェンス基礎ブロック N=8個

0号組立マンホール N=1箇所

プレキャスト集水桝 N=1基

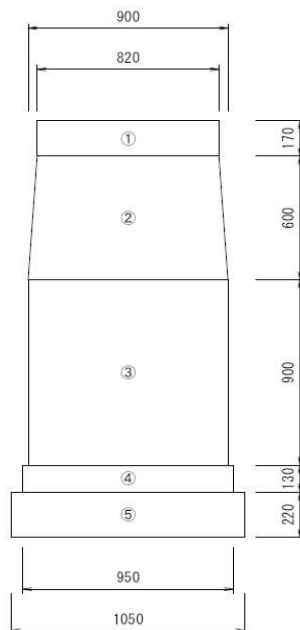
現場打水路 L=1.25m

暗渠排水管 VPφ200 L=3.00m

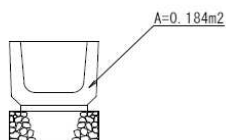
控除土量&lt;上層路盤 表土敷き戻し&gt;

かまどベンチ N=2基

## 0号組立マンホール



## U型側溝



## 0号組立マンホール体積

## 1箇所当り

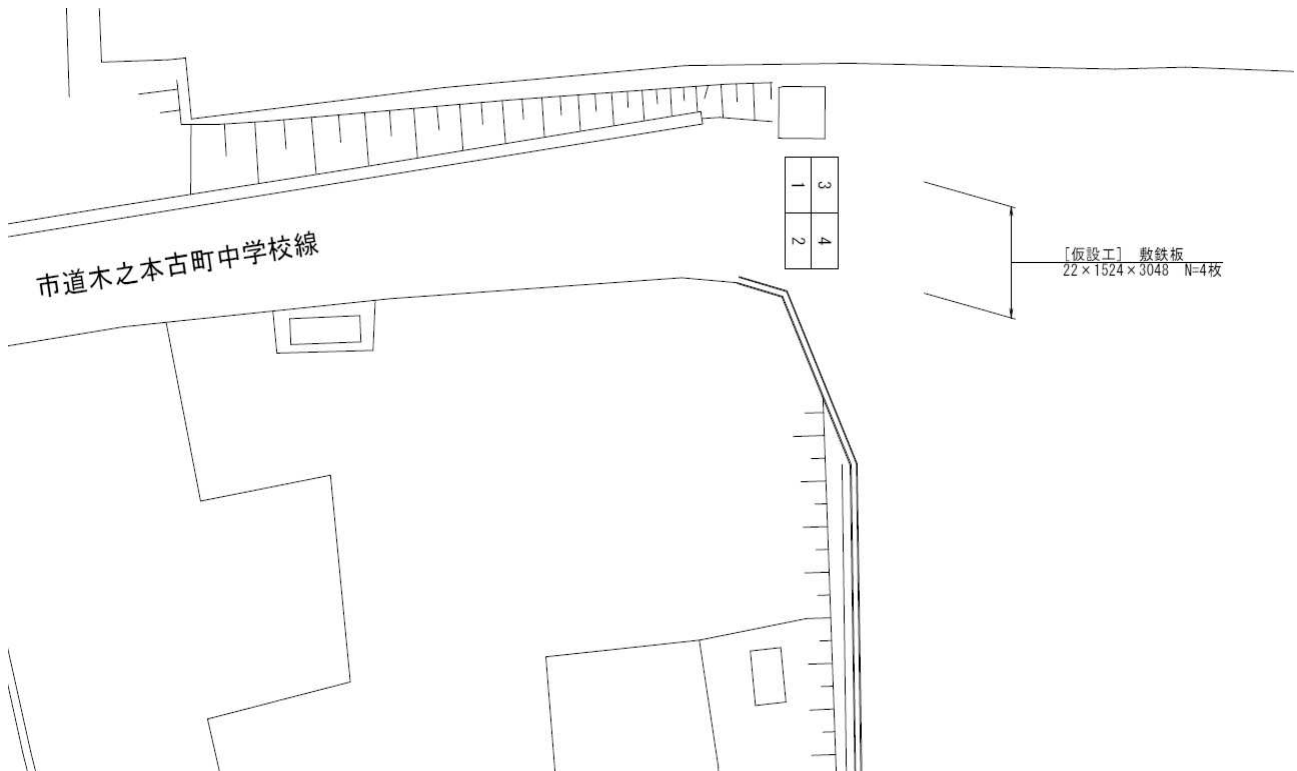
①	$V = \pi \times 1/4 \times 0.82^2 \times 0.17 = 0.090$	1.294m³
②	$V = 1/3 \times 0.60 \times \pi \times 1/4 \times (0.90^2 \times 0.90 + 0.82 \times 0.82 \times 0.90 + 0.82^2 \times 0.90) = 0.349$	
③	$V = \pi \times 1/4 \times 0.90^2 \times 0.90 = 0.573$	
④	$V = \pi \times 1/4 \times 0.95^2 \times 0.13 = 0.092$	
⑤	$V = \pi \times 1/4 \times 1.05^2 \times 0.22 = 0.190$	

工 種	種 別	数 式	単位	数 量
<埋戻し>		$3.01 + 0.43 + 1.29 + 0.58 + 0.61 + 0.11 =$	m³	6.0
U型側溝	300A	上記より $0.184 \times 16.35 =$		
フェンス基礎ブロック	300×300 H600	$0.30 \times 0.30 \times 0.60 \times 8 =$		
マンホール	0号組立 MH1500	上記より 1.294		
プレキャスト集水桝	500×500 H780	$0.75 \times 0.75 \times 0.83 + 0.85 \times 0.85 \times 0.15 =$		
現場打水路	300×600	$(0.54 \times 0.720 + 0.64 \times 0.15) \times 1.25 =$		
暗渠排水管	VPφ200	$\pi \times 1/4 \times 0.216^2 \times 3.00 =$		
<上層路盤> 表土敷き戻し	t=150mm		m²	1.8
かまどベンチ	基礎1600×570×150	$1.60 \times 0.57 \times 2 =$		

# 数量計算書

## 工事用道路工

敷鉄板(22\*1,524\*3,048) N=4枚

[illegible]