

城山公園(丸之内)斜面外

災害復旧工事

(恒久対策) ✓

【数量計算書】✓

再確認 70-2"

目次、P19、P25、P29、P39、P46

令和 6 年 12 月

目 次

	頁
01 数量総括表	1 ✓
02-1 残土処理工	8 ✓
03-1 法面整形工	9 ✓
03-2 強度ネット工	10 ✓
03-3 植生工	13 ✓
04-1 鉄筋挿入工(無足場工法)	14 ✓
05-1 作業土工(かご枠工)	17 ✓
05-2 かご枠工	18 ✓
06-1 水抜きパイプ工	23 ✓
07-1 作業土工(流路工)	24 ✓
07-2 流路工	25 ✓
08-1 道路土工	36 ✓
09-1 作業土工(擁壁工)	38 ✓
09-2 擁壁工(テラセル)	39 ✓
09-3 擁壁工(網状鉄筋挿入工)	41 ✓
10-1 作業土工(排水工)	58 ✓
10-2 排水工	59 ✓
11-1 構造物撤去工	61 ✓
12-1 舗装工	62 ✓
13-1 防護柵工	63

これだけ表紙がある。

他は表紙がいいかな。

設計数量総括表

設計名：
ブロック：

事業区分：
工事区分：

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 工						
	残土処理工					
		土砂等運搬	小規模、土砂 パツクホウ山積0.28m ³	m ³	136.3	
		残土等処分		m ³	136.3	
法面工						
	法面整形工					
		法面整形(切土部)	土砂、現場制約有り	m ²	5,751.2	
	高強度ネツト工					
		高強度ネツト張工		m ²	3,516.3	
		ざぶとん設置工		箇所	1,489	
		高強度ネツトIIA部材		式	1	※高強度ネツトIIA部材表参照
		高強度ネツトIIB部材		式	1	※高強度ネツトIIB部材表参照
	植生工					
		侵食防止用植生ネツト工 (SP45)	切土法面 種子肥料有り、土壌改良材無し	m ²	4,052.5	市場単価
補強土工						
	鉄筋挿入工 (無足場工法)					
		鉄筋挿入工	φ90, SD345, D19, L=3.0m/本 法勾配～1:0.9	本	770	※単位数量計算書参照

設計数量総括表

設計名：
ブロック：

事業区分：
工事区分：

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量	摘 要
		鉄筋挿入工	φ 90, SD345, D19, L=4.0m/本 法勾配～1:0.9	本	719	※単位数量計算書参照
		削孔機械固定用 ワイヤーセット工	非樹林帯	回	166	削孔本数9本に1回計上
		確認試験工		本	45	全本数の3%かつ3本以上
かご工						
	作業土工					
		床掘り	土砂, 小規模	m ³	167.1	
		埋戻し	流用土, 小規模	m ³	54.2	
	かご枠工					
		かご枠(最上段)	B1000×H500(全蓋)	m ²	44.6	
		かご枠(中・下段)	B1000×H500(半蓋) 勾配1:0.5用	m ²	143.2	
		詰石	割栗石 φ 150～200	m ³	178.4	
		吸出し防止材	t=10mm	m ²	469.7	
地下水排除工						
	水抜きパイプ工					
		排水補強パイプ	STK400, φ 60.5×t2.3, 高耐食ZAMメッキ銅管 L=1.8m/本	本	8	
		ポリエチレン管	φ 75	m	70.4	

設計数量総括表

設計名：
ブロック：

事業区分：
工事区分：

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
排水構造物工						
	作業土工					
		掘削	土砂, 小規模	m ³	61.6	
		床掘り	土砂, 小規模	m ³	496.5	
		埋戻し	流用土, 小規模	m ³	475.8	
	流路工					
		管渠工	ポリエチレン管, φ 300	m	59.0	※単位数量計算書参照
		暗渠工	ポリエチレン多孔管, φ 300	m	70.0	※単位数量計算書参照
		ポリエチレン角形マンホール (帯工部)	B500 × H625	m	38.0	※単位数量計算書参照
		ポリエチレン角形マンホール	B500 × H625	m	246.0	※単位数量計算書参照
		管渠工	ポリエチレン管, φ 600	m	3.0	
		1号集水桝	B600 × L600 × H800	箇所	1	※単位数量計算書参照
		2号集水桝	B700 × L700 × H900	箇所	3	※単位数量計算書参照
		3号集水桝	B1500 × L1500 × H2000	箇所	1	※単位数量計算書参照
		4号集水桝	B1000 × L1000 × H1200	箇所	1	※単位数量計算書参照
		5号集水桝	B700 × L700 × H1400	箇所	1	※単位数量計算書参照
		6号集水桝	B700 × L700 × H2000	箇所	2	※単位数量計算書参照

設計数量総括表

設計名：
ブロック：

事業区分：
工事区分：

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
道路工						(緊急車両用)
	道路土工	掘削工	土砂：オープン掘削	m ³	11.7	
		残土処理工	土砂	m ³	70.2	
	作業土工 (擁壁工)	床掘り	土砂, 小規模	m ³	134.3	
		埋戻し	流用土, 小規模	m ³	72.6	
		基面整正		m ²	63.9	
	擁壁工 (フラセル工)	壁面工	直高面積	m ²	77.0	
			3セルタイプL2650×B800	枚	193	
			セルロック	個	1,351	
		セルブツカー	■30×550	本	212	
		土のう	ジオセルバッグ	袋	118	
		樹脂アンカーピン	■20×300	本	118	
		砕石	C-40または(RC-40)	m ³	64.5	

設計数量総括表

設計名：
ブロック：

事業区分：
工事区分：

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
道路工						(緊急車両用)
	擁壁工 (網状鉄筋挿入工)	削孔工	削孔径 φ 115mm 礫質土	m	443.9	
			削孔径 φ 115mm 軟岩	m	148.0	
			合計	m	591.9	
		鋼材挿入工	L ≤ 10m L=6.5m (3.0m+3.0m+0.5m)	本	44	
			L ≤ 10m L=8.0m (3.0m+3.0m+2.0m)	本	42	
			合計	本	86	
		注入打設工	セメントミルク σ ck=24N/mm ² 割増倍率 α = 1.1	m ³	19.7	削孔長合計 × π × (0.115) ² / 4 × α
		移設工	施工基面：1箇所 (設置+撤去)	回	1	
		加圧及び頭部処理工	L ≤ 10m	本	86	
		確認試験工	総打設本数の3%かつ3本以上	本	3	
		足場工		空m ³	498.3	
		基本試験工	定着地盤の確認	式	1	
		キャップイングビーム工 コンクリート打設工	σ ck=24N/mm ²	m ³	21.6	
		キャップイングビーム工 型枠工		m ²	34.5	
		キャップイングビーム工 鉄筋工	SD345D13	kg	965	
		キャップイングビーム工 目地工	1箇所	m ²	0.7	

設計数量総括表

設計名：
ブロック：

事業区分：
工事区分：

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
道路工						(緊急車両用)
	擁壁工 (網状鉄筋挿入工)	勾じコンクリート工 コンクリート打設工	σck=18N/mm ²	m ³	19.3	
		勾じコンクリート工 型枠工		m ²	28.3	
	作業土工 (排水工)	床掘り	土砂, 小規模	m ³	17.2	
		埋戻し	流用土, 小規模	m ³	11.1	
		基面整正		m ²	11.3	
	排水工	落蓋側溝	PU3-B300-H300	m	52.0	T14用 ^ケ レ ^フ ツ ^ク 蓋
	構造物撤去工	コンクリート構造物取壊し	U型水路	m ³	2.9	b=28.9m
			重力式擁壁	m ³	29.9	b=16.8m
		舗装取壊し	t=4cm	m ³	3.6	A=89m ²
	舗装工	舗装準備工	不陸整正	m ²	81.8	
		アスファルト舗装工	表層 (密粒度アスコ) t=4cm	m ²	126.0	
			路盤工 (再生粒度調整碎石RM-25) t=15cm	m ²	126.0	

一般計算書

工 種：土工
種 別：残土処理工
ブロック：

細別／規格	算 式	数 量
土砂等運搬	作業土工(かご砕工), 作業土工(流路工)より $V = \text{掘削} + \text{床掘り} - \text{埋戻し}$	m3
小規模、土砂 バックホウ山積0.28m3	$= 61.6 + (167.1 + 496.5) - (54.2 + 475.8) / 0.9 = 136.3 \text{ m3}$	136.3
残土等処分	$V = 136.3 \text{ m3}$	m3
		136.3

一般計算書

工種：法面工
種別：法面整形工
ブロック：

細別／規格	算 式	数 量
法面整形(切土部)	法面展開図(2)～(6) より $A=1698.7+1204.0+1473.9+290.2+284.5+329.7+470.2$ $=5751.2\text{m}^2$	m2
土砂		5751.2
現場制約有り		

一般計算書

工種：法面工
種別：高強度ネット工
ブロック：

[illegible]

高強度ネット工部材表A

品 名	単位	数 量 計 算 式	400m2当り 数 量	全体数量
高強度ネット	m ²	20 m × 20 m × 1.4 (必要数量率)	560.0	2544.6 (=1817.6*1.4)
高強度ネット	ロール	560.0 ÷ (3.5 m × 30 m)	6	38.2
ネット接続金具	個	(6 - 1) × (30 m ÷ 0.143 + 3.5 m ÷ 0.083)	1260	8015
プレート CMPL-200	枚	(20 m ÷ 2.0 m + 1) × (20 m ÷ 2.0 m + 1)	121	770
キャップナット D19用(一体型)	個	(20 m ÷ 2.0 m + 1) × (20 m ÷ 2.0 m + 1)	121	770
ざぶとん材 CMPL-200用	枚	(20 m ÷ 2.0 m + 1) × (20 m ÷ 2.0 m + 1)	121	770

高強度ネット工部材表B

品 名	単位	数 量 計 算 式	400m2当り 数 量	全体数量
高強度ネット	m ²	20 m × 20 m × 1.4 (必要数量率)	560.0	2378.2 (=1698.7*1.4)
高強度ネット	ロール	560.0 / (3.5 m × 30 m)	6	35.7
ネット接続金具	個	(6 - 1) × (30 m / 0.143 + 3.5 m / 0.083)	1260	7491
プレート CMPL-200	枚	(20 m / 2.0 m + 1) × (20 m / 2.0 m + 1)	121	719
キャップナット D19用(一体型)	個	(20 m / 2.0 m + 1) × (20 m / 2.0 m + 1)	121	719
ざぶとん材 CMPL-200用	枚	(20 m / 2.0 m + 1) × (20 m / 2.0 m + 1)	121	719

一般計算書

工種：法面工
種別：植生工
ブロック：

細別／規格	算式	数量
侵食防止用植生マット工 SP45 切土法面 種子肥料有り、土壤改良材無し	法面展開図(3)～(6)より $A=1204.0+1473.9+290.2+284.5+329.7+470.2$ $=4052.5 \text{ m}^2$	m2 4052.5

一般計算書

工 種：補強土工

種別：鉄筋挿入工(無足場工法)

ブロック:

細別／規格	算 式	数 量
鉄筋挿入工 φ 90, SD345, D19 L=3. 0m/本	n=ざぶとん材 =770本	本 770
鉄筋挿入工 φ 90, SD345, D19 L=4. 0m/本	n=ざぶとん材 =719本	本 719
削孔機械固定用 ワイヤーセット工 非樹林帯	削孔本9本に1回計上する。 n= 770 ÷ 9 = 85.6 (端数切捨)+1(1回目セット時) ⇒ 86 回 n= 719 ÷ 9 = 79.9 (端数切捨)+1(1回目セット時) ⇒ 80 回 Σn=86 + 80 =166 回	回 166
確認試験工	全体の3%かつ3本以上 n=(770+719) × 0. 03(3%)= 44. 67 ⇒ 45 本	本 45

單位數量計算書

10本当り

材料／規格	算 式	単位	数 量
削孔工 (φ 90) レキ質土 法高80m以上100m未満 法勾配～1:0.9	$L=1.45 \times 10=14.5m$	m	14.5
削孔工 (φ 90) 軟岩 法高80m以上100m未満 法勾配～1:0.9	$L=1.45 \times 10=14.5m$	m	14.5
鋼材挿入工 L=3.0m/本	n=10 本	本	10
注入打設工 セメントミルク W/C=50%	$V=\pi / 4 \times 0.090^2 \times 29.0 \times (1+0.4)=0.26m^3$ 割増率	m ³	0.26
頭部締付工	n=10 組	組	10
頭部処理工	n=10 組	組	10
ネジ節異形棒鋼 亜鉛メッキ SD345, D19, L=3.0m/本	n=10 本	本	10
スパーサー D19用	1箇所当りに2個使用する。 n=2*10=20 個	個	20
先端キャップ D19用	n=10 個	個	10

單位數量計算書

10本当り

材料/規格	算 式	単 位	数 量
削孔工(φ90) レキ質土 法高80m以上100m未満 法勾配～1:0.9	$L=1.95 \times 10 = 19.5m$	m	19.5
削孔工(φ90) 軟岩 法高80m以上100m未満 法勾配～1:0.9	$L=1.95 \times 10 = 19.5m$	m	19.5
鋼材挿入工 L=4.0m/本	n=10 本	本	10
注入打設工 セメントミルク W/C=50%	$V = \pi / 4 \times 0.090^2 \times 39.0 \times (1 + 0.4) = 0.35m^3$ 割増率	m ³	0.35
頭部締付工	n=10 組	組	10
頭部処理工	n=10 組	組	10
ネジ節異形棒鋼 亜鉛メッキ SD345, D19, L=4.0m/本	n=10 本	本	10
スペーサー D19用	1箇所当りに2個使用する。 n=2*10=20 個	個	20
先端キャップ D19用	n=10 個	個	10

一般計算書

工 種：かご工
種 別：作業土工
ブロック：

細別／規格	算 式	数 量
床掘り	$V=1.44 \times 40.7 + 2.79 \times 38.9 = 167.1 \text{ m}^3$	m ³
土砂、小規模		167.1
埋戻し	$V=0.50 \times 40.7 + 0.87 \times 38.9 = 54.2 \text{ m}^3$	m ³
流用土、小規模		54.2
断 面 図 (1号かご枠工) 断 面 図 (2号かご枠工)		

かご枠工(B1000×H500)数量集計表

種 別	規 格	単位	数 量					適 用
			1号	2号	3号	4号	合計	
かご枠(最上段)	B1000×H500(全蓋)	m2	29.6	19.8	2.2	2.0	44.6	
かご枠(中・下段)	B1000×H500(半蓋) 勾配1:0.5用	m2	60.8	78.1	4.3	0.0	143.2	
詰石	割栗石φ150~200	m3	77.3	93.0	6.2	1.9	178.4	
吸出し防止材	t=10mm	m2	193.0	248.3	18.8	9.6	469.7	

一般計算書

工 種：かご工
種 別：かご枠工
ブロック：1号

細別/規格	算 式	数 量
かご枠(最上段) B1000×H500(全蓋)	$L=5.71+11.12+24.34=41.2m$ $A=41.2 \times 0.5=20.6m^2$	m2 20.6
かご枠(中・下段) B1000×H500(半蓋) 勾配1:0.5用	1段目: $L=5.88+8.05+2.74+3.40+20.12=40.2m$ 2段目: $L=5.83+8.07+2.82+3.54+20.26=40.5m$ 3段目: $L=5.77+8.10+2.91+3.67+20.40=40.9m$ $\Sigma L=40.2+40.5+40.9=121.6m$ $A=121.6 \times 0.5=60.8m^2$	m2 60.8
詰 石 割栗石 φ150~200	$V=(20.6+60.8) \times 1.0 \times (1-0.05)=77.3 m^3$ ※ロス率	m3 77.3
吸出し防止材 t=10mm	【背面部】 1段目: $A=40.2 \times 2.0=80.4m^2$ 2段目: $A=40.5 \times 0.75=30.4m^2$ 3段目: $A=40.9 \times 0.75=30.7m^2$ 4段目: $A=41.2 \times 0.75=30.9m^2$ 【端部】 $A=2.0 \times 1.0 \times 4=8.0m^2$ $\Sigma A=(80.4+30.4+30.7+30.9+8.0) \times (1+0.07)=193.0 m^2$ ※ロス率	m2 193.0

一般計算書

工 種：かご工
種 別：かご枠工
ブロック：2号

細別/規格	算 式	数 量
かご枠(最上段) B1000×H500(全蓋)	$L=14.12+25.34=39.5m$ $A=39.5*0.5=19.8m^2$	m2 19.8
かご枠(中・下段) B1000×H500(半蓋) 勾配1:0.5用	1段目： $L=9.00+6.74+22.50=38.2m$ 2段目： $L=9.11+4.36+1.92+22.63=38.0m$ 3段目： $L=9.22+4.47+2.05+22.77=38.5m$ 4段目： $L=9.32+7.06+2.18+22.90=41.5m$ $\Sigma L=38.2+38.0+38.5+41.5=156.2m$ $A=156.2*0.5=78.1m^2$	m2 78.1
詰 石 割栗石 φ150～200	$V=(19.8+78.1)*1.0*(1-0.05)=93.0 m^3$ ※ロス率	m3 93.0
吸出し防止材 t=10mm	【背面部】 1段目： $A=38.2*2.25=86.0m^2$ 2段目： $A=38.0*1.25=47.5m^2$ 3段目： $A=38.5*0.75=28.9m^2$ 4段目： $A=41.5*0.75=31.1m^2$ 5段目： $A=39.5*0.75=29.6m^2$ 【端部】 $A=2.5*1.0*2+2.0*1.0*2=9.0 m^2$ $\Sigma A=(86.0+47.5+28.9+31.1+29.6+9.0)*(1+0.07)=248.3 m^2$ ※ロス率	m2 248.3

一般計算書

工 種：かご工
種 別：かご枠工
ブロック：3号

細別／規格	算 式	数 量
かご枠(最上段) B1000×H500(全蓋)	$L=2.15+2.15=4.3\text{m}$ ✓ $A=4.3*0.5=2.2\text{m}^2$	m^2 2.2 ✓
かご枠(中・下段) B1000×H500(半蓋) 勾配1:0.5用	1段目: $L=2.15+2.15=4.3\text{m}$ ✓ 2段目: $L=2.15+2.15=4.3\text{m}$ ✓ $\Sigma L=4.3+4.3=8.6\text{m}$ ✓ $A=8.6*0.5=4.3\text{m}^2$ ✓	m^2 4.3 ✓
詰 石 割栗石 φ150～200	$V=(2.2+4.3)*1.0*(1-0.05)=6.2 \text{ m}^3$ ✓ ※ロス率	m^3 6.2 ✓
吸出し防止材 t=10mm	【背面部】 1段目: $A=4.3*0.5=2.2\text{m}^2$ ✓ 2段目: $A=4.3*0.75=3.2\text{m}^2$ ✓ 3段目: $A=4.3*0.75=3.2\text{m}^2$ ✓ 【端部】 $A=1.5*1.0*4=6.0\text{m}^2$ ✓ $\Sigma A=(2.2+3.2+3.2+6.0)*(1+0.07)=18.8 \text{ m}^2$ ✓ ※ロス率	m^2 18.8 ✓

一般計算書

工種：かご工
種別：かご枠工
ブロック：4号

細別／規格	算式	数量
かご枠 B1000×H500(全蓋)	$L=2.00+2.00=4.0m$ $A=4.0 \times 0.5=2.0m^2$	m2 2.0
詰石 割栗石 $\phi 150 \sim 200$	$V=2.0 \times 1.0 \times (1-0.05)=1.9m^3$ ※ロス率	m3 1.9
吸出し防止材 t=10mm	【前面・背面・底面部】 $A=4.0 \times 2.0=8.0m^2$ 【端部】 $A=0.5 \times 1.0 \times 2=1.0m^2$ $\Sigma A=(8.0+1.0) \times (1+0.07)=9.6 m^2$ ※ロス率	m2 9.6

一般計算書

工種：地下水排除工
種別：水抜きパイプ工
ブロック：

細別／規格	算式	数量
排水補強パイプ STK400, φ60.5×t2.3 高耐食ZAMメッキ鋼管 L=1.8m/本	排水補強パイプ詳細図より n=8本	本 8
ポリエチレン管 φ75	排水補強パイプ詳細図より L=8.8*8=70.4 m	m 70.4

一般計算書

工 種：排水構造物工
種 別：作業土工
ブロック：

細別／規格	算 式	数 量
掘削 土砂、小規模	【明渠工】 $V=0.35 \times (70.0+39.0+20.0+47.0)=61.6 \text{ m}^3$	61.6 m^3
床掘り 土砂、小規模	【明渠工】 $V=1.06 \times 38+1.37 \times (70.0+39.0+20.0+47.0+34.0)$ $+0.08 \times 36.0=330.9 \text{ m}^3$ 【暗渠工】 $V=0.39 \times (34.0+36.0)=27.3 \text{ m}^3$ 【集水桝】 $V=6.7+8.3 \times 3+40.1+15.9+15.9+17.4 \times 2=138.3 \text{ m}^3$ $\Sigma V=330.9+27.3+138.3=496.5 \text{ m}^3$	496.5 m^3
埋戻し 流用土、小規模	【明渠工】 $V=0.55 \times 38+0.71 \times (70.0+39.0+20.0+47.0+34.0)$ $+3.68 \times 36.0=302.5 \text{ m}^3$ 【暗渠工】 $V=1.74 \times 34.0=59.2 \text{ m}^3$ 【集水桝】 $V=5.8+7.1 \times 3+31.5+12.8+13.7+14.5 \times 2=114.1 \text{ m}^3$ $\Sigma V=302.5+59.2+114.1=475.8 \text{ m}^3$	475.8 m^3

一般計算書

工 種：排水構造物工
種 別：流路工
ブロック：

細別／規格	算 式	数 量
管渠工	計画縦断図より L=59 m	m
ポリエチレン管 φ300	✓	59.0
暗渠工	計画縦断図より L=34+36=70 m	m
ポリエチレン多孔管 φ300	✓	70.0
ポリエチレン角形 フリューム (帯工部)	平面図より L=38 m	m
B500×H625	✓	38.0
ポリエチレン角形 フリューム	計画縦断図より L=70+39+20+36+47+34=246 m 牙側面では(41m)となっている。	m
B500×H625	✓	246.0
管渠工	L=3 m	m
ポリエチレン管 φ600	✓	3.0
1号集水桝 B600×L600×H800	平面図より n=1 箇所 ✓	箇所 1
2号集水桝 B700×L700×H900	平面図より n=3 箇所 ✓	箇所 3
3号集水桝 B1500×L1500×H2000	平面図より n=1 箇所 ✓	箇所 1
4号集水桝 B1000×L1000×H1200	平面図より n=1 箇所 ✓	箇所 1
5号集水桝 B700×L700×H1400	平面図より n=1 箇所 ✓	箇所 1
6号集水桝 B700×L700×H2000	平面図より n=2 箇所 ✓	箇所 2

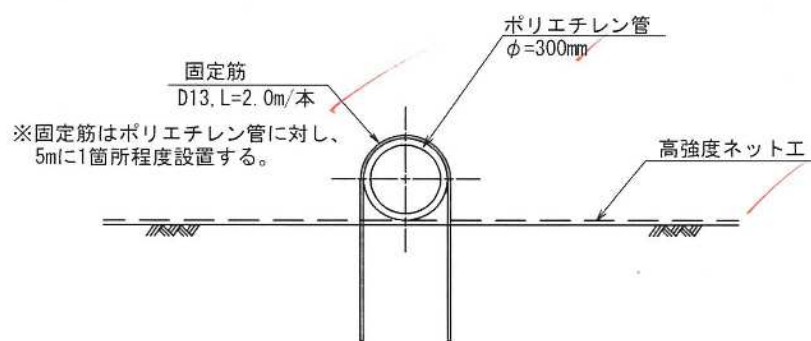
單位數量計算書

細別：管渠工
規格：ポリエチレン管, $\phi 300$

10.00m 当り

略 义

管渠標準断面

 $L = 3.0 \text{ m}$

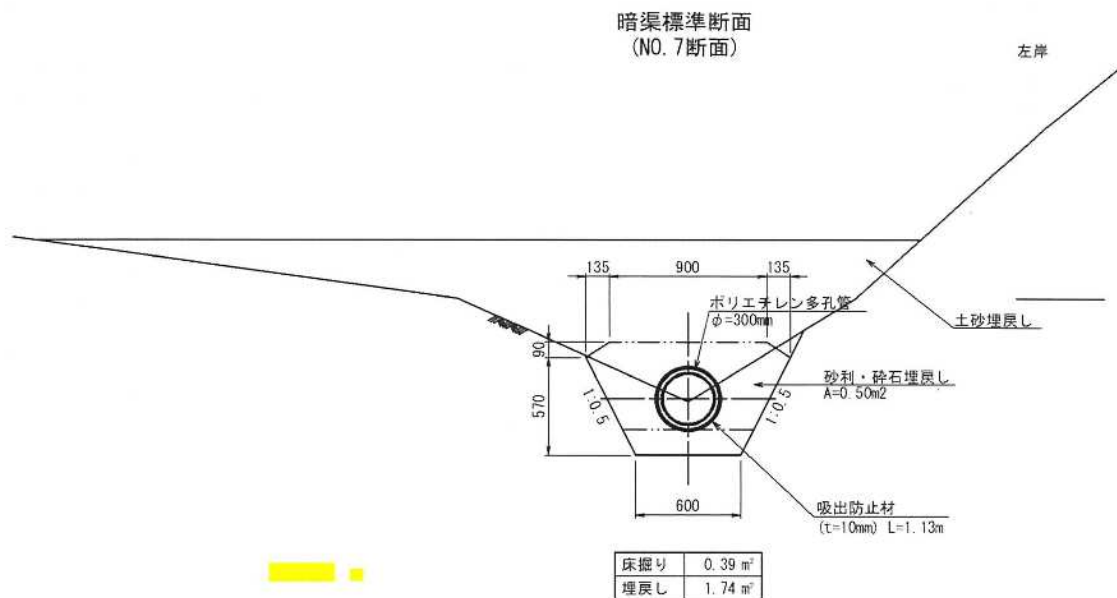
材料／規格	算 式	3	
ポリエチレン管 φ300	$L=10.0 \text{ m}$	m	10.0
固定筋 D13, L=2.0m/本	ポリエチレン管に5mに1箇所設置する。 $n=10.0/5.0=2 \text{ 箇所}$ $W=2.0 \times 2 \times 0.995=4.0 \text{ kg}$	kg	4.0

單位數量計算書

細別：暗渠工
規格：φ300

10.00m 当 9

略 义



材料／規格	算	式	3
ポリエチレン多孔管 φ 300	$L=10.0 \text{ m}$		10.0
砂利・碎石埋戻し	$V=0.50 \times 10.0 = 5.0 \text{ m}^3$		5.0
吸出防止材	$A=1.13 \times 10.0 = 11.3 \text{ m}^2$		11.3
t=10mm			