

令8県営経営体基盤 薬師寺・柴 第 1 工区 排水路工事

実 施 設 計 書

実 施 設 計 書

1. 工 事 名 令8県営経営体基盤 薬師寺・柴 第 1 工区 排水路工事

2. 工事場所 下野市 薬師寺、柴 地内

3. 工 期 令和 年 月 日 から
令和 年 月 日 まで

4. 設計金額

工 事 価 格	円也	消費税を含ま ない請負額	円也	請負率	%
消費税相当額	円也	消 費 税 額	円也		
請 負 工 事 費	円也	請 負 額	円也		

5. 工事概要

整 地 工 =	0.20	ha	排水路工 =	-	m
用水路工 =	40	m	道 路 工 =	-	m

排水路工事直接工事費明細書

金 _____ 円也

内 訳

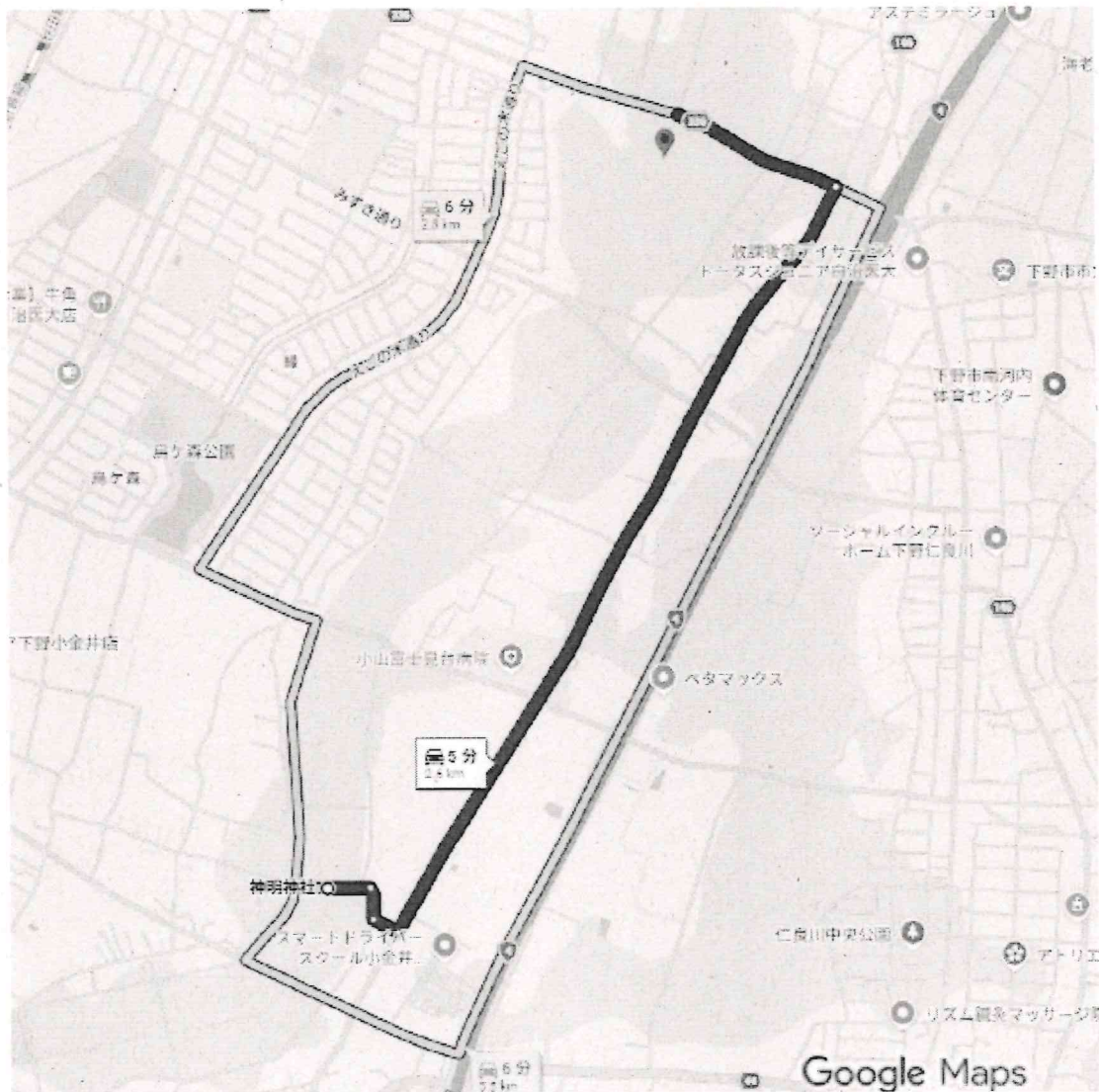
名 称	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
直 接 工 事 費					
整 地 工	0.20	ha			
整地工付帯工	1	式			
用水路工	40	m			
用水路付帯工	1	式			
排水路工	-	m			
排水路付帯工	1	式			
調整池工	1	式			
道 路 工	-	m			
道路付帯工	1	式			
湧水処理工	1	式			
計					

整地工付帯工数量計算書

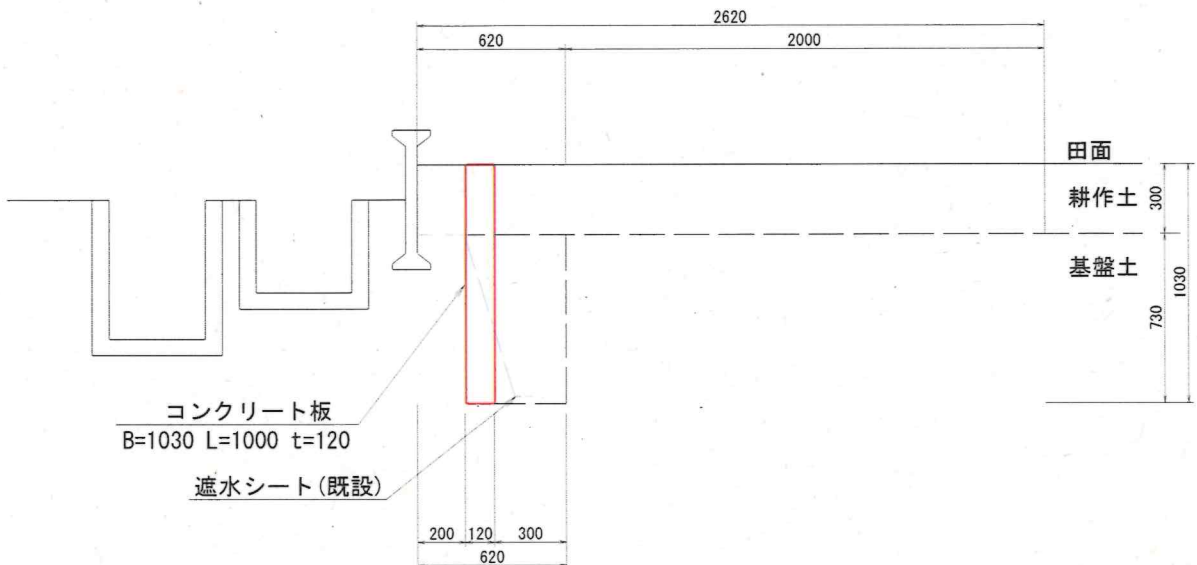
第 1 工区

路 線 名 称	芝付工	人力石礫除去		遮水壁設置					
24-1圃区	318.6								
24-4圃区		0.54							
30-2圃区		0.36							
地区外 35-5圃区付近			46.0						
計	318.6 m ²	0.90 ha	46.0 m			- 箇所	- m	- 箇所	-

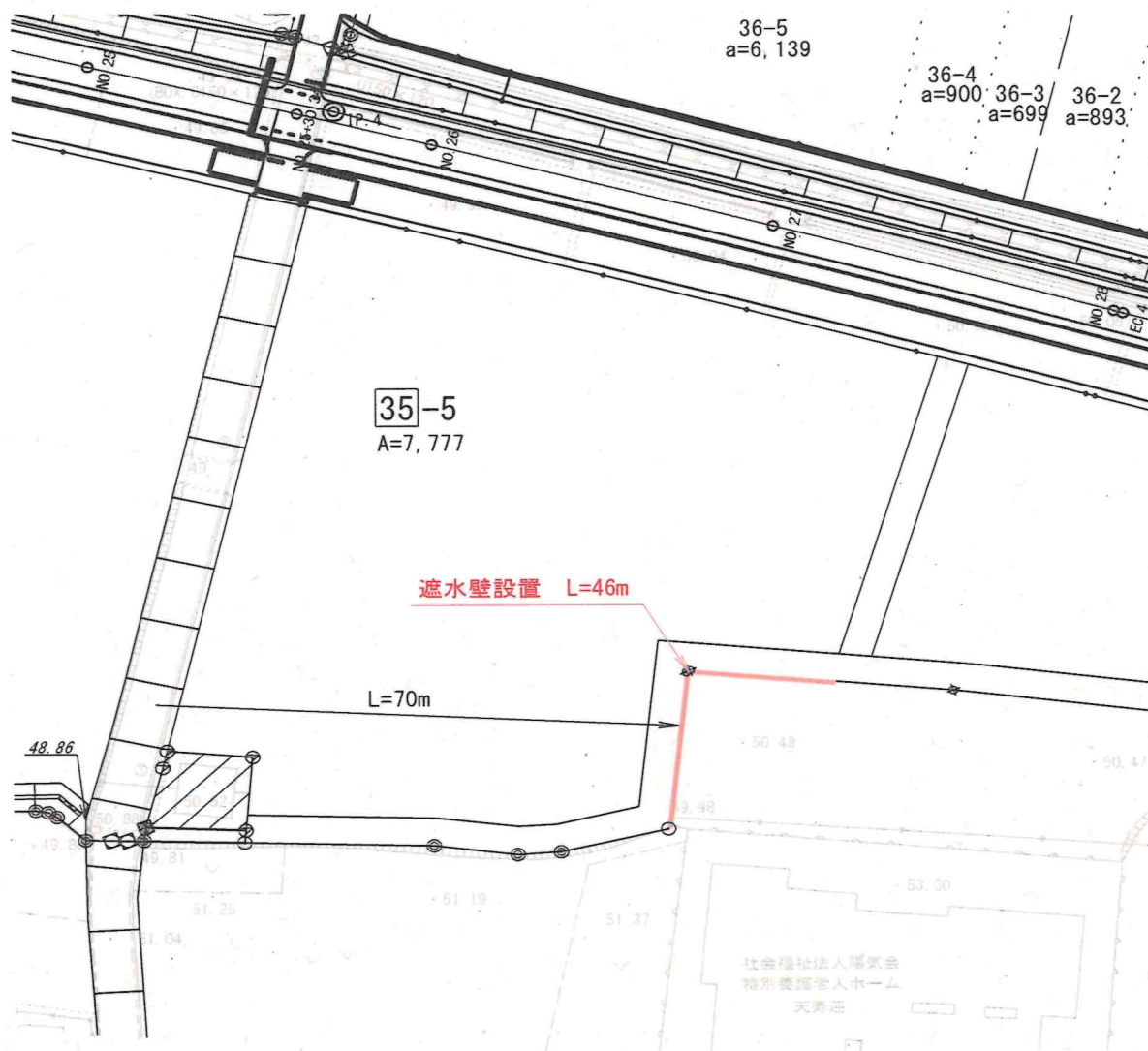
運搬距離算出図(土砂)



L=2.6km

名 称		遮水壁設置		第 1 工区
 コンクリート板 B=1030 L=1000 t=120 遮水シート(既設) 田面 耕作土 300 基盤土 730 1030 2620 620 2000 200 120 300 620				
				100m当り
名 称	区 分	算 式	数 量	
耕作土 機械掘削	小規模	$2.62 \times 0.30 \times 100 =$	78.6	m ³
耕作土 埋戻し	+タコ	$2.62 \times 0.30 \times 100 =$	78.6	m ³
基盤土 機械掘削	小規模	$0.42 \times 0.73 \times 100 =$	30.66	m ³
基盤土 埋戻し	+タコ	$30.66 - (0.30 \times 0.73 \times 100) =$	8.8	m ²
整形	基面整正	$0.12 \times 100 =$	12.0	m ²
シート 撤去・設置	軟質塩化ビニル t=0.5mm	$1.00 \times 100 =$	100.0	m ²
コンクリート板 設置	B=1.03, L=1.00 t=12cm	$100.00 =$	100.0	枚
コンクリート板 小運搬	W=297kg	$100 \times 297 / 1000 =$	29.7	t
小運搬	L=70m	$100 \times 297 / 1000 =$	29.7	t

遮水壁設置工小運搬図



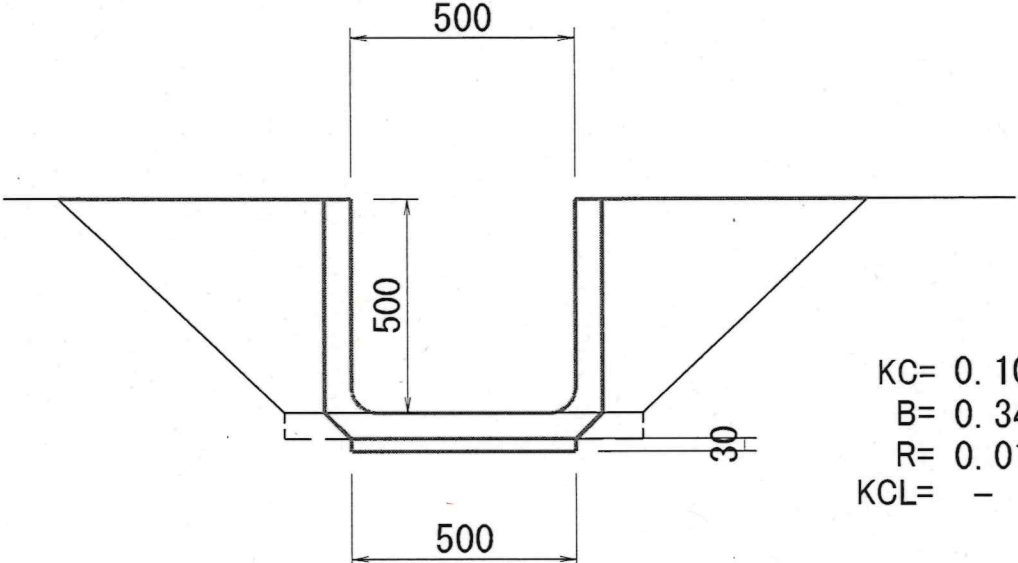
用水路工直接工事数量明細書

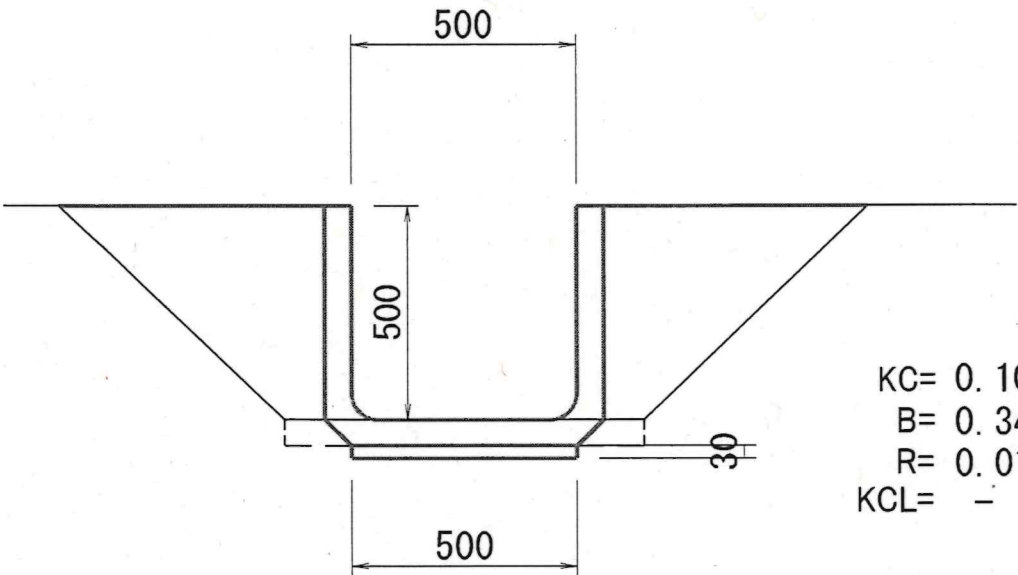
【208-147024】

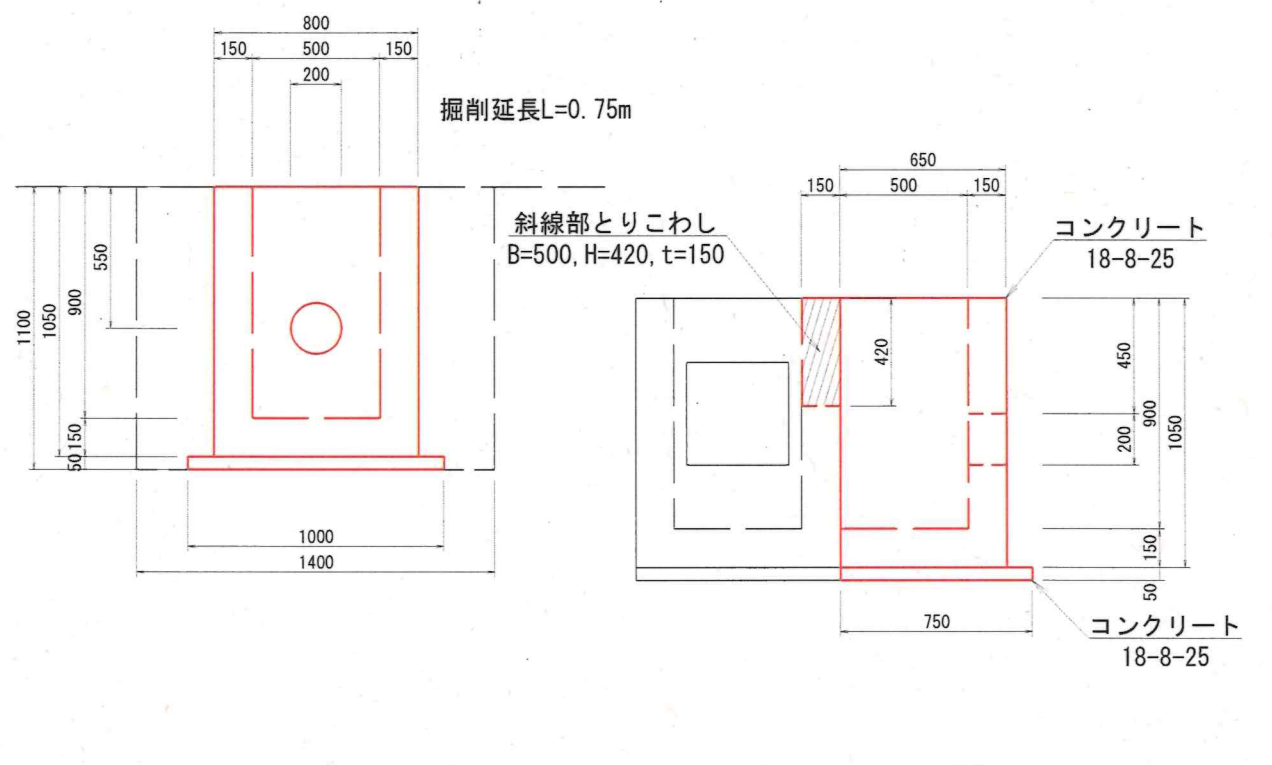
用水路付帯工数量計算書

第 1 工区

路線名称	U形水路 U50×50	U形水路(再布設) U50×50	水路嵩上げコン U40×40	現場打ち水槽 8-1型	漏水補修 取水口		
9圃区 U50×50小用		45					
21圃区 現況水路	40						
38圃区 U40×40小用			120				
46圃区 U40×40小用				1			
19圃区 U40×40小用					4		
20圃区 U40×40小用					2		
計	40	45	120	1箇所	6箇所	-	-

名 称		U形水路 U50×50		第 1 工区	
 KC= 0.10 B= 0.34 R= 0.01 KCL= -					
100m 当り					
名 称	区 分	算 式	数 量		
機械掘削	バックホウ 0.35m ³	0.10×100=	10.00	m3	
機械盛土	+タンバ	0.34×100=	34.00	m3	
埋戻し	+タコ	0.01×100=	1.00	m3	
整形工	基面整正	0.50×100=	50.00	m2	
U形水路布設	50×50	100=	100.00	m	
蓋板工	U500	100=	100.00	枚	

名 称		U形水路 U50×50(再布設)		第 1 工区	
 KC= 0.10 B= 0.34 R= 0.01 KCL= -					
100m 当り					
名 称	区 分	算 式	数 量		
機械掘削	バックホウ 0.35m³	0.10×100=	10.00	m³	
機械盛土	+タンパ	0.34×100=	34.00	m³	
埋戻し	+タコ	0.01×100=	1.00	m³	
整形工	基面整正	0.50×100=	50.00	m²	
U形水路再利用撤去	U50×50	100=	100.00	m	
U形水路布設	U50×50	100=	100.00	m	

名 称		水槽 8-1 型	第 1 工区
			
名 称	区 分	算 式	数 量
機械掘削	バックホウ 0.35m ³	$1.40 \times 1.10 \times 0.75 =$	1.2 m ³
埋戻し	人力+ コンパクタ	$1.16 - (1.00 \times 0.75 \times 0.05 + 0.80 \times 1.05 \times 0.65) =$	0.6 m ³
埋戻し	機械埋戻し	$1.16 - (1.00 \times 0.75 \times 0.05 + 0.80 \times 1.05 \times 0.65) =$	0.6 m ³
整形	基面整正	$1.00 \times 0.75 =$	0.8 m ²
コンクリート 人力打設	均し 18-8-25	$1.00 \times 0.75 \times 0.05 =$	0.04 m ³
コンクリート 人力打設	18-8-25	$0.80 \times 0.65 \times 1.05 - 0.50 \times 0.50 \times 0.90 - 0.108 \times 0.108 \times 3.14 \times 0.15 =$	0.3 m ³
型 枠	小型構造物	$0.65 \times 1.05 \times 2 + 0.80 \times 1.05 + 0.50 \times 0.90 \times 3 - 0.108 \times 0.108 \times 3.14 \times 2 + 0.216 \times 3.14 \times 0.15 =$	3.6 m ²
養生	一般 小型構造物	$0.32 =$	0.3 m ³
とりこわし	無筋構造物	$0.50 \times 0.42 \times 0.15 =$	0.03 m ³
とりこわし処分	L=3.2km	$0.03 =$	0.03 m ³

建設廃棄物運搬距離算出図(CO)



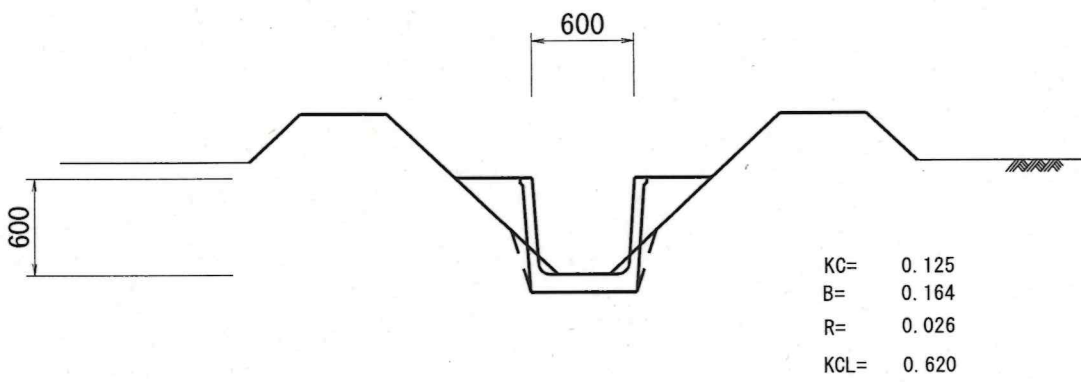
L=3.2km

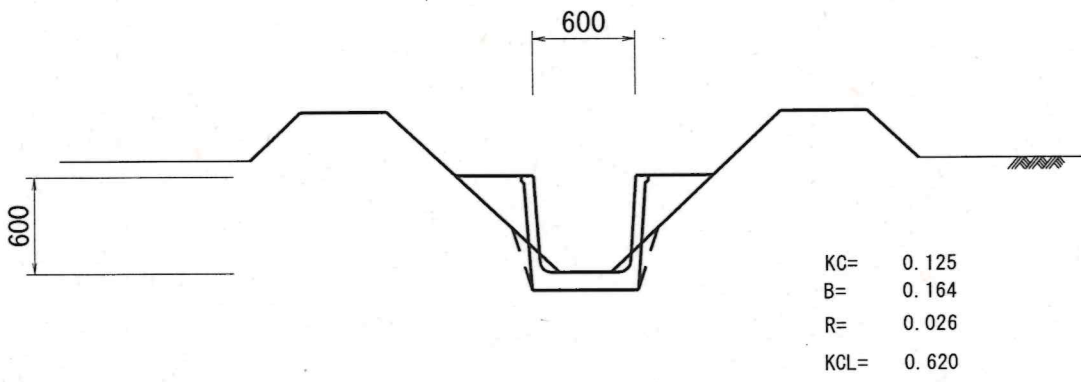
施設名 新栄建材(有)
下野市花田字内屋敷67-7

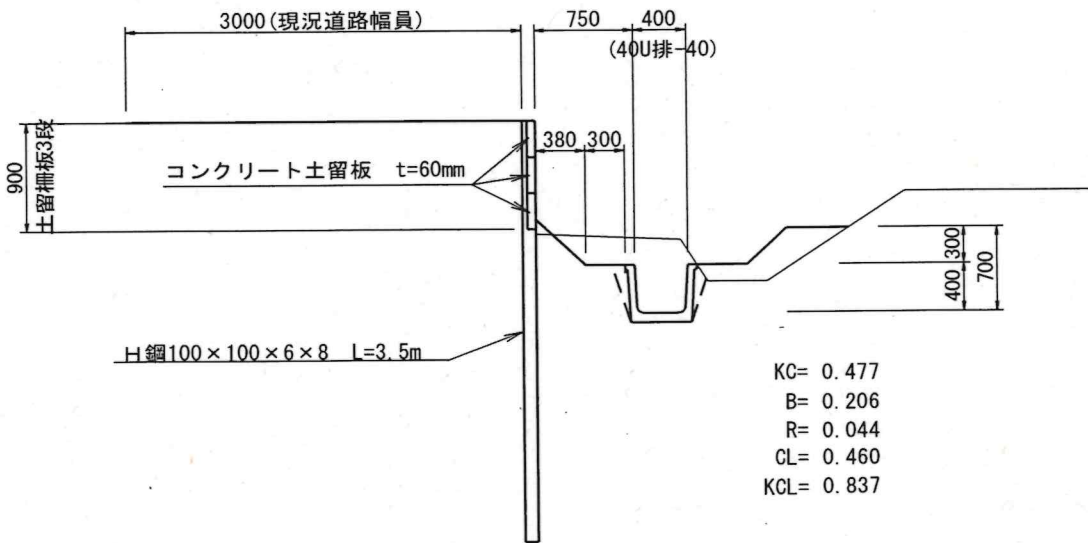
排水路付帯工数量計算書

第 1 工区

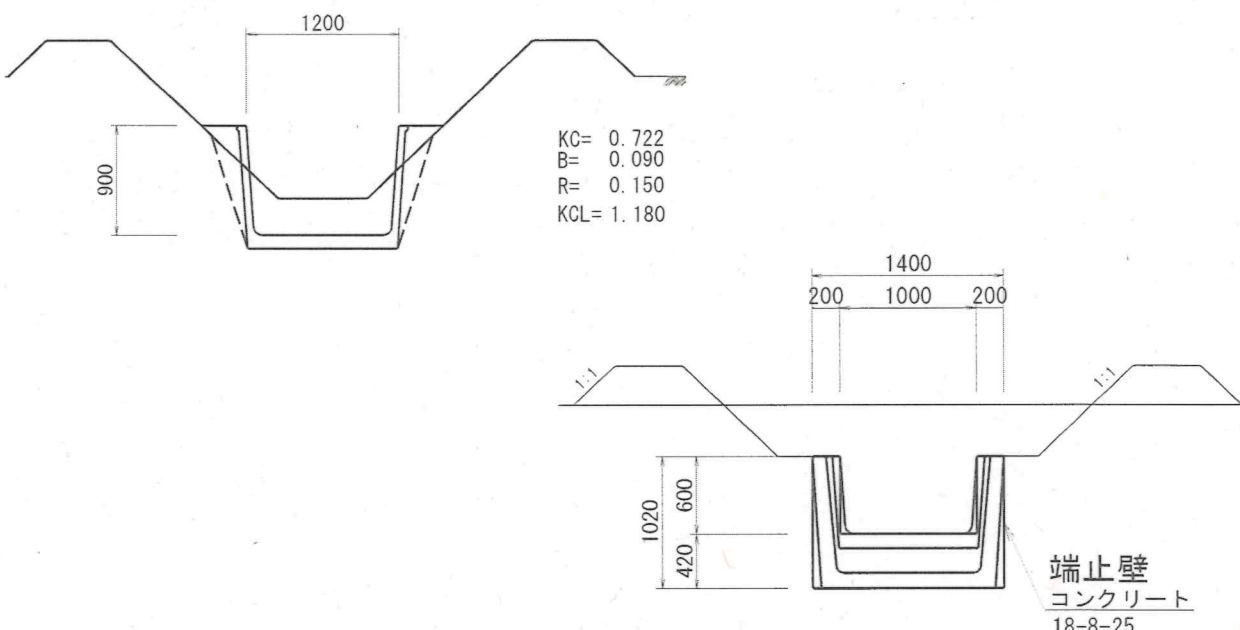
路線名称	法止め工 3段	法止め工 5段	深み水路	落差工		法面保護工(防草)		敷コン 150U柵-90	敷コン+小段復旧	取付壁	パイパス水路	漏水補修
				60U排-60 H=30	H=50	150U柵-90	100U排-60					
38圃区 290×130小排	6			2	2							
1圃区 250×100小排		141										
三味場 西側 330×150支排			1									
33圃区 320×130支排						60						
7圃区 310×130小排							100					
14圃区 320×130支排								6				
9圃区 360×150支排									75			
調整池上流 西側 370×130支排										1		
12圃区 150×60											1	
34圃区 既設水路												
計	6 m	141 m	1 箇所	2 m	2 m	60 m	100 m	6 m	75 m	1 箇所	1 箇所	1 箇所
-												

名 称		圃場用U形排水落差（一体） 60U排-60H=30追設		第 1 工区
60 U 排 - 60  KC= 0.125 B= 0.164 R= 0.026 KCL= 0.620				
				100m 当り
名 称	区 分	算 式	数 量	
機械掘削	バックホウ 0.60m ³	0.125×100=	12.50	m ³
機械盛土	+タンパ	0.164×100=	16.40	m ³
埋戻し	+タコ	0.026×100=	2.60	m ³
整形工	基面整正	0.620×100=	62.00	m ²
不足土		12.5-(16.4+2.6)/0.9=	△ 8.61	m ³
U形排水落差布設	60×60 H=30	100=	100.00	m
既設水路取壊し	鉄筋 100U排60 L=4.0	0.34×4.0=	1.4	
取壊し処分	L=4.3	0.34×4.0=	1.4	

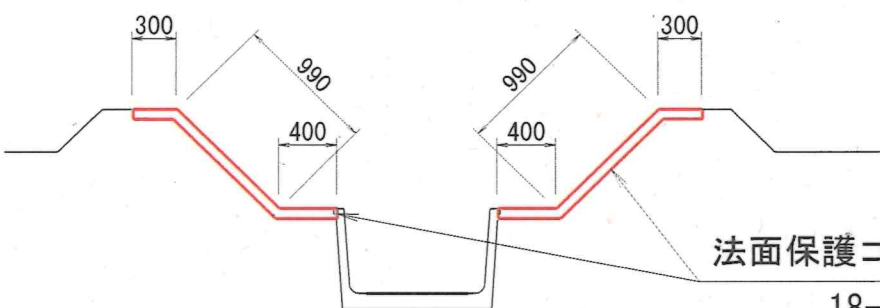
名 称		圃場用U形排水落差（一体） 60U排-60H=50追設		第 1 工区	
60 U 排－60					
					
100m 当り					
名	称	区 分	算 式	数 量	
機械掘削		バックホウ 0.60m ³	0.125×100＝	12.50	m ³
機械盛土		+タンバ	0.164×100＝	16.40	m ³
埋戻し		+タコ	0.026×100＝	2.60	m ³
整形工		基面整正	0.620×100＝	62.00	m ²
不足土			12.5-(16.4+2.6)/0.9＝	△ 8.61	m ³
U形排水落差布設		60×60 H=50	100＝	100.00	m

構 造 物 名		法止め工 3段		第 1 工区	
 3000 (現況道路幅員) 750 400 (40U 間 - 40) 900 土留板 3段 コンクリート土留板 $t=60\text{mm}$ 380 300 H鋼 $100 \times 100 \times 6 \times 8$ $L=3.5\text{m}$ KC= 0.477 B= 0.206 R= 0.044 CL= 0.460 KCL= 0.837					
					150m 当り
名 称	区 分	算 式	数 量		
H 鋼 打 込 み	H鋼100×100× 6×8L=3.5m	100本	100.0	本	
土 留 め 工	3段	150.00=	150.0	m	
	C0土留め板 $t=60\text{mm}$, $L=1.5\text{m}$, 62kg	300枚	300.0	枚	
既設畦畔ブロック 取壊し	無筋 N=1	$0.031 \times 6=$	0.2	m ³	

構 造 物 名		法止め工 5 段		第 1 工区	
</					

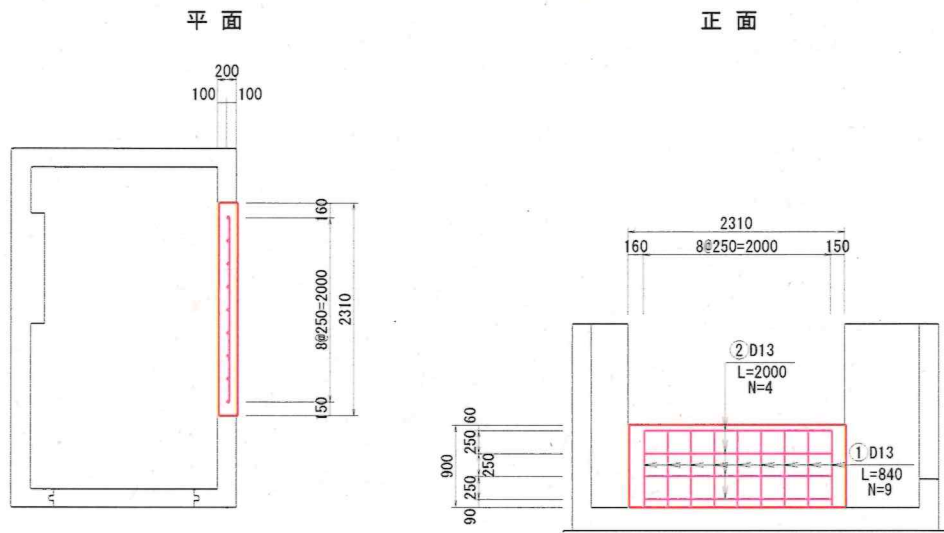
名 称		深み水路100-120		第 1 工区	
120U 排-90 [追設]					
 KC= 0.722 B= 0.090 R= 0.150 KCL= 1.180 端止壁 コンクリート 18-8-25 1.0箇所当たり (L=6.0m)					
名 称	区 分	算 式		数 量	
機械掘削	バックホウ 0.60m ³	0.722×6.0＝		4.33 m ³	
機械盛土	+タンバ	0.090×6.0＝		0.54 m ³	
埋戻し	+タコ	0.150×6.0＝		0.90 m ³	
整形工	基面整正	1.18×6.0+1.40×0.15×2＝		7.56 m ²	
残土		4.33-(0.54+0.90)/0.9＝		2.73 m ³	
U形排水路 (2面) 布設	120×90	6.00＝		6.00 m	
生コンクリート	18-8-25	(1.40×1.02-1.00×0.60)×0.15×2＝		0.25 m ³	
型枠	無筋構造物 一般	(1.40×1.02×2+1.02×0.15×2+0.60×0.15×2-1.00×0.60×2)×2＝		4.28 m ²	
養生	無筋構造物	0.25＝		0.25 m ³	

名 称		法面保護工 150U柵-90用	第 1 工区
法面保護コンクリート 18-8-25 t=7cm 目地材 10m間隔			
			100m 当り
名 称	区 分	算 式	数 量
整形	機械法面	$(0.30+0.85+0.40) \times 2 \times 100 =$	310.00 m ²
コンクリート 人力打設	t=7cm 18-8-25	$(0.30+0.85+0.40) \times 0.07 \times 2 \times 100 =$	21.70 m ³
目地板取付	発砲ゴム t=10mm	$(0.30+0.85+0.40) \times 0.07 \times 2 \times 9.0 =$	1.95 m ²

名 称		法面保護工 100U排-60用		第 1 工区
 法面保護コンクリート 18-8-25 t=7cm 目地材 10m間隔				
				100m 当り
名	称 区 分	算 式	数 量	
整形	機械法面	$(0.30+0.99+0.40) \times 2 \times 100 =$	338.00	m2
コンクリート 人力打設	t=7cm 18-8-25	$(0.30+0.99+0.40) \times 0.07 \times 2 \times 100 =$	23.66	m3
目地板取付	発砲ゴム t=10mm	$(0.30+0.99+0.40) \times 0.07 \times 2 \times 9.0 =$	2.13	m2

名 称	取 付 壁	第 1 工区
-----	-------	--------

配 筋 図



- ① D13 L=840 N=9 W=7.522kg
② D13 L=2000 N=4 W=7.960kg
③ D13 L=500 N=17 W=8.458kg

W=23.940kg

1 箇所当り

名 称	区 分	算 式	数 量
コンクリート 人力打設	21-12-25	$0.20 \times 2.31 \times 0.90 =$	0.42 m ³
型 枠	鉄筋構造物	$2.31 \times 0.90 \times 2 =$	4.2 m ²
鉄 筋	D 13	$23.940 / 1000 =$	0.024 t

名 称		U50×50 追設 (バイパス水路)	第 1 工区
			1.0箇所当り
名 称	区 分	算 式	数 量
機械掘削	バックホウ 0.35m3	$0.85 \times 0.56 \times 5.0 =$	2.4 m3
埋戻し	人力+タコ	$2.38 - (0.62 \times 0.50 \times 5.0) =$	0.8 m3
埋戻し	機械埋戻し	$2.38 - (0.62 \times 0.50 \times 5.0) =$	0.8 m3
U形水路布設	U50×50	$5.00 =$	5.0 m
U形水路用蓋	U50用	$5.00 =$	5.0 枚
ポリエチレン管 布設	シングル管 φ450	$3.00 =$	3.0 m
ポリエチレン管 布設	φ450 45° エルボ	$1.00 =$	1.0 個
防草 コンクリート	コンクリート t=7cm	$1.70 \times 1.20 \times 0.07 =$	0.1 m3
防草 コンクリート	養生	$1.70 \times 1.20 \times 0.07 =$	0.1 m3
防草 コンクリート	とりこわし t=7cm	$1.70 \times 1.20 \times 0.07 =$	0.1 m3
とりこわし処分	L=4.3km	$1.70 \times 1.20 \times 0.07 =$	0.1 m3

第 1 工区

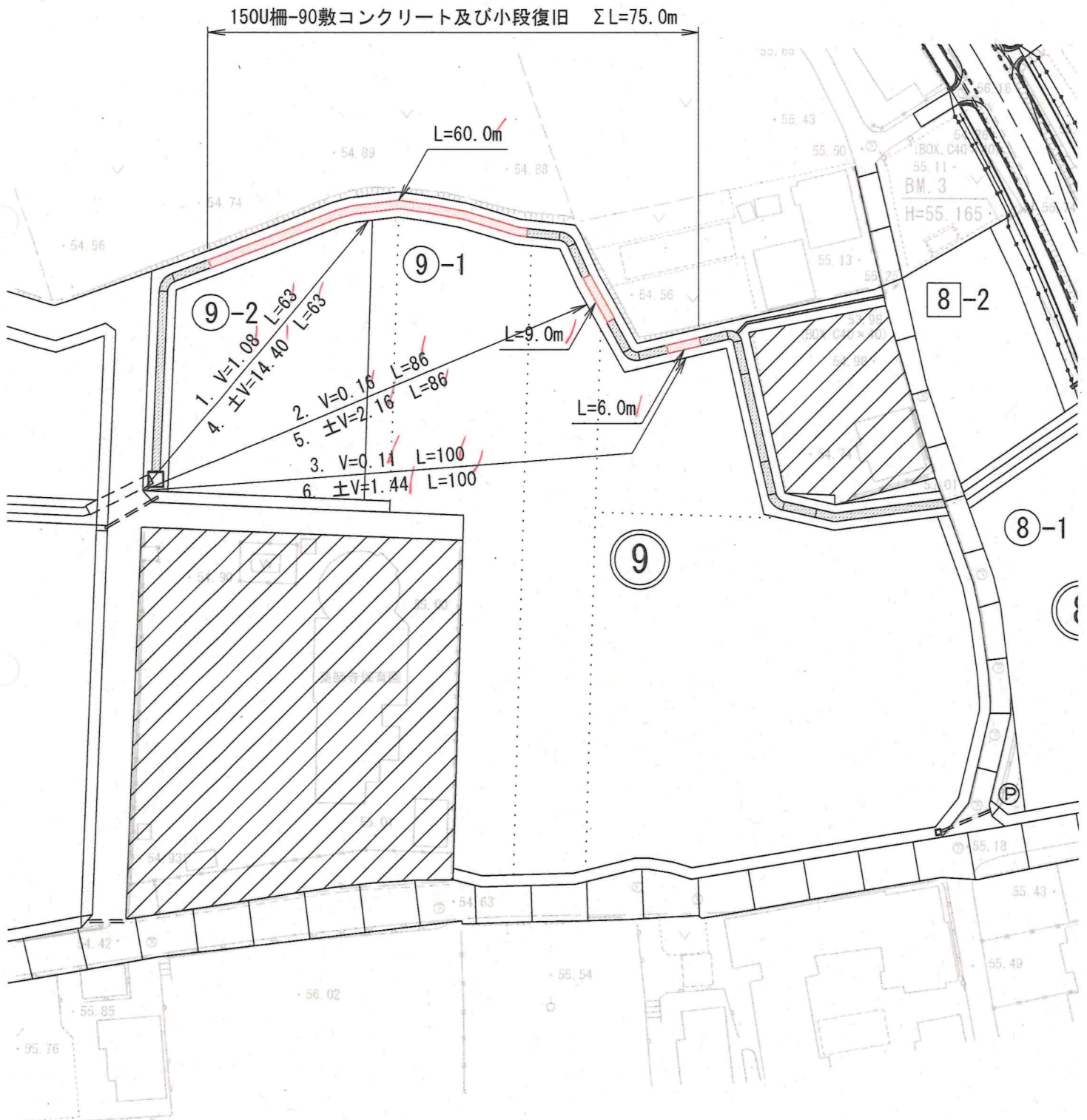
【208-147024】

第 1 工区

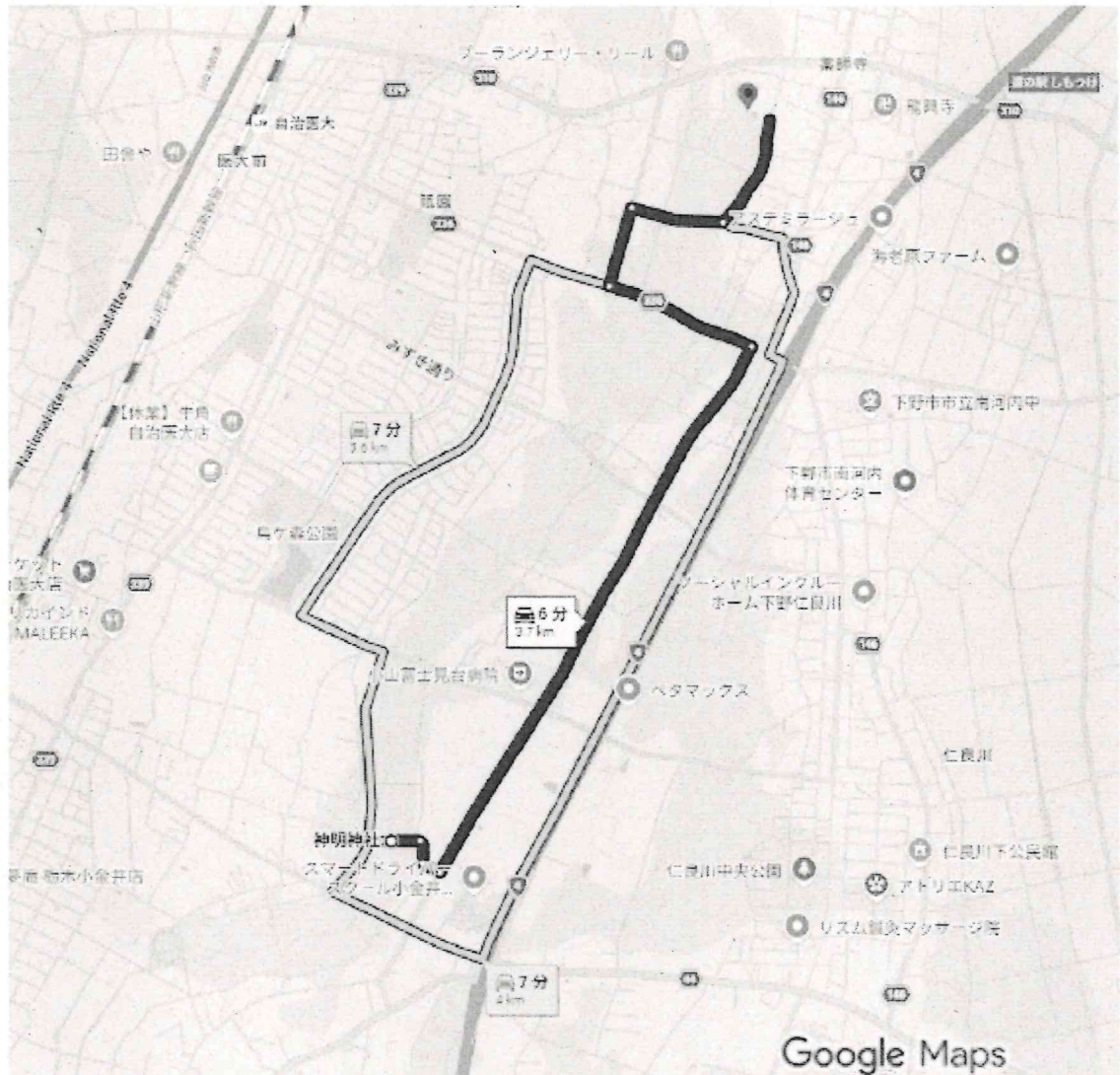
【208-147024】

排水路工小運搬図

S=1/1000



運搬距離算出図(土砂)



$L=3.7\text{km}$

第 1 工区

[illegible]

構造物名

構造物取壊し U字フリューム数量表

第 1 工区

B1

B

H

寸法及び数量表

1.0m当り

呼 び 名	B	H	外 面 積	内 面 積	容 積
B × H	mm	mm	A1m ² = B1×H2	A2m ² = B×H	Vm ³ /m= (A1-A2)×1
35 × 35	360	315	0.131	0.100	0.03
30 × 30	310	275	0.100	0.075	0.03
25 × 25	260	240	0.075	0.055	0.02
20 × 20	210	200	0.053	0.037	0.02
			-	-	-
			-	-	-
			-	-	-
			-	-	-
			-	-	-
			-	-	-

B1

B

H

寸法及び数量表

1.0m当り

呼 び 名	B1	H1	外 面 積	内 面 積	容 積
B × H	mm	mm	A1m ² = B1×H1	A2m ² = B×H	Vm ³ /m= (A1-A2)×1
80 × 80	960	880	0.845	0.640	0.21
100 × 60	1,200	780	0.936	0.600	0.34
45 × 45	560	505	0.283	0.203	0.08
90 × 90	1,080	990	1.069	0.810	0.26
200 × 100	2,200	1,100	2.420	2.000	0.42
40 × 30	500	350	0.175	0.120	0.06
150 × 90	1,700	1,000	1.700	1.350	0.35
150 × 120	1,700	1,320	2.244	1.800	0.44
			-	-	-
			-	-	-
			-	-	-
			-	-	-

B1

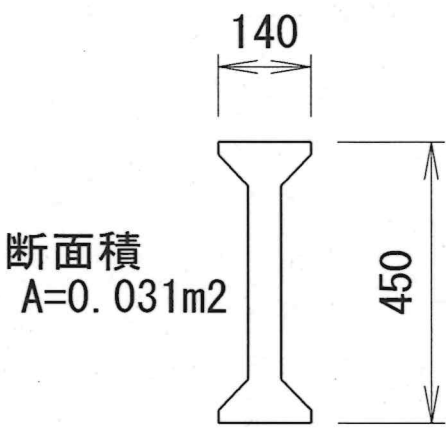
B

H

寸法及び数量表

1.0m当り

呼 び 名	B1	H1	外 面 積	内 面 積	容 積
B × H	mm	mm	A1m ² = B1×H1	A2m ² = B×H	Vm ³ /m= (A1-A2)×1
30 × 30	480	480	0.230	0.090	0.14
40 × 40	600	600	0.360	0.160	0.20
50 × 50	700	700	0.490	0.250	0.24
60 × 60	840	840	0.706	0.360	0.35
120 × 80	1,440	1,040	1.498	0.960	0.54
120 × 100	1,440	1,240	1.786	1.200	0.59
120 × 120	1,500	1,500	2.250	1.440	0.81
150 × 120	1,740	1,480	2.575	1.800	0.78
200 × 150	2,320	1,860	4.315	3.000	1.32
			-	-	-

構 造 物 名	畦畔ブロック H=450		第 1 工区
略 図	 断面積 A=0.031m²		
	1 箇所 (6.0m) 当り		
鉄筋コンクリート	0.031×6.0=		0.19 m ³
構 造 物 名			第 1 工区
略 図			
	1 箇所当り		
鉄筋コンクリート			m ³

建設廃棄物運搬距離算出図(CO)



L=4.3km

施設名 新栄建材(有)
下野市花田字内屋敷67-7

第 1 工区

調 整 池 工 直 接 工 事 費 明 細 書

調整池 一式

工 事 金 _____ 円 也

内 訳

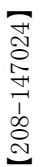
甲

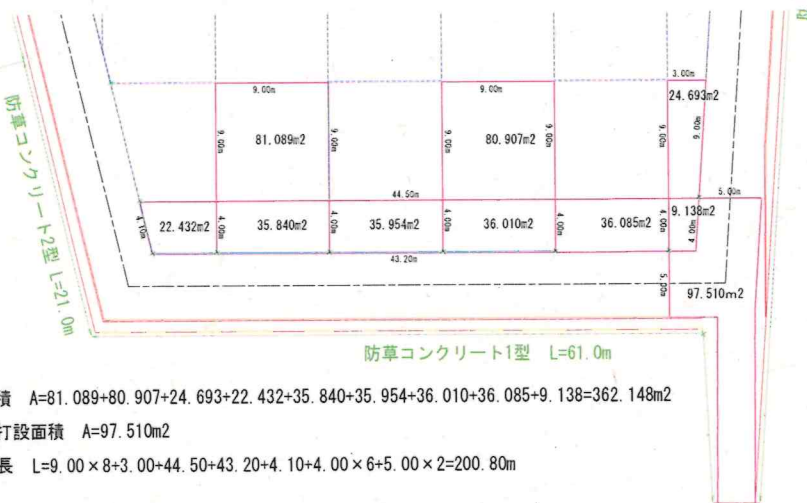
栃 木 県

種 別	細 別	規 格	施工単価 コード	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
付帯工	底版工			1	式			
	防草コン	1型		362	m			
		3型		4	m			
計								

[illegible]

【208-147024】



名 称	1号調整池底板工			縮 尺
 防草コンクリート2型 L=21.0m 防草コンクリート1型 L=61.0m 1号底板敷コン打設面積 $A=81.089+80.907+24.693+22.432+35.840+35.954+36.010+36.085+9.138=362.148\text{m}^2$ 1号スロープ部敷コン打設面積 $A=97.510\text{m}^2$ 目地板取付延長 $L=9.00 \times 8+3.00+44.50+43.20+4.10+4.00 \times 6+5.00 \times 2=200.80\text{m}$				
名 称	規 格	算 式	数 量	単位
基礎処理工	T=200 RC-40	$362.148=$	362.15	m ²
生コンクリート打設	ポンプ車打設 18-8-25	スロープ $(362.148+97.510) \times 0.15=$	68.95	m ³
養 生	無筋構造物 CD6		68.95	m ³
溶接金網	100×100	$362.148+97.510=$	459.66	m ²
水抜き管	VUφ40	$362.148 \times 4/10 \times 0.15=$	21.73	m
目地板取付	T=10mm エラストイト	$200.80=$	200.80	m
機械掘削	0.6m ³ /バックホウ	$362.148 \times 0.35=$	126.75	m ³
基面整正		$362.148=$	362.15	m ²
		・水抜き管設置歩掛について S06005ドレーン工(ウィーブホール取付)の設置歩掛(普通作業員) を参照		
		普通作業員 0.32人/10箇所		
		VU40 L=4m/本 当たりの設置可能箇所数は26箇所		
		4m/0.15m=26.6箇所 ≒26箇所		

数 量 計 算 書			
名 称	ネットフェンス防草コンクリート 1型	縮尺	1 :

ネットフェンス防草コンクリート 1型

1 :

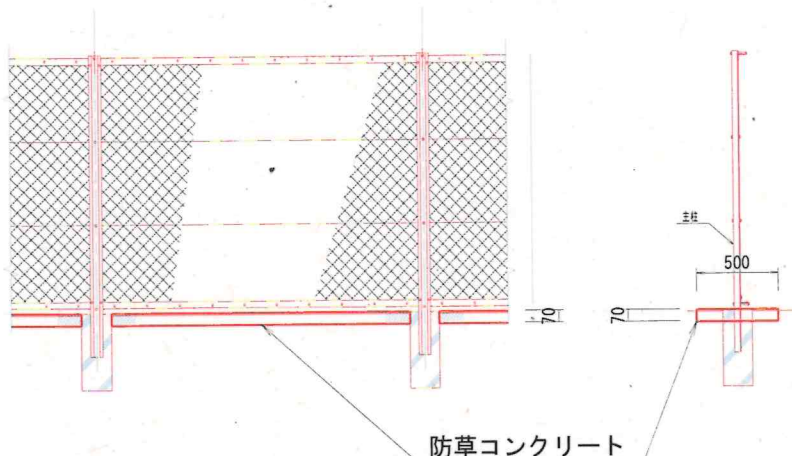
1 型

正面図

側面図

100m当たり算出

側面図



目地材 10m間隔

100m 当たり 算出

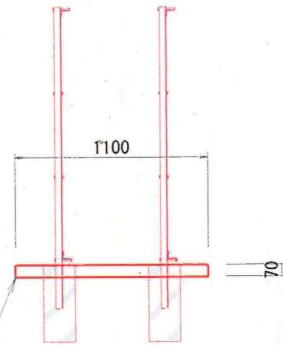
[illegible]

数量計算書

名 称	ネットフェンス防草コンクリート 3型	縮尺	1 :
-----	--------------------	----	-----

3 型

側 面 図



防草コンクリート
18-8-25 t=7cm

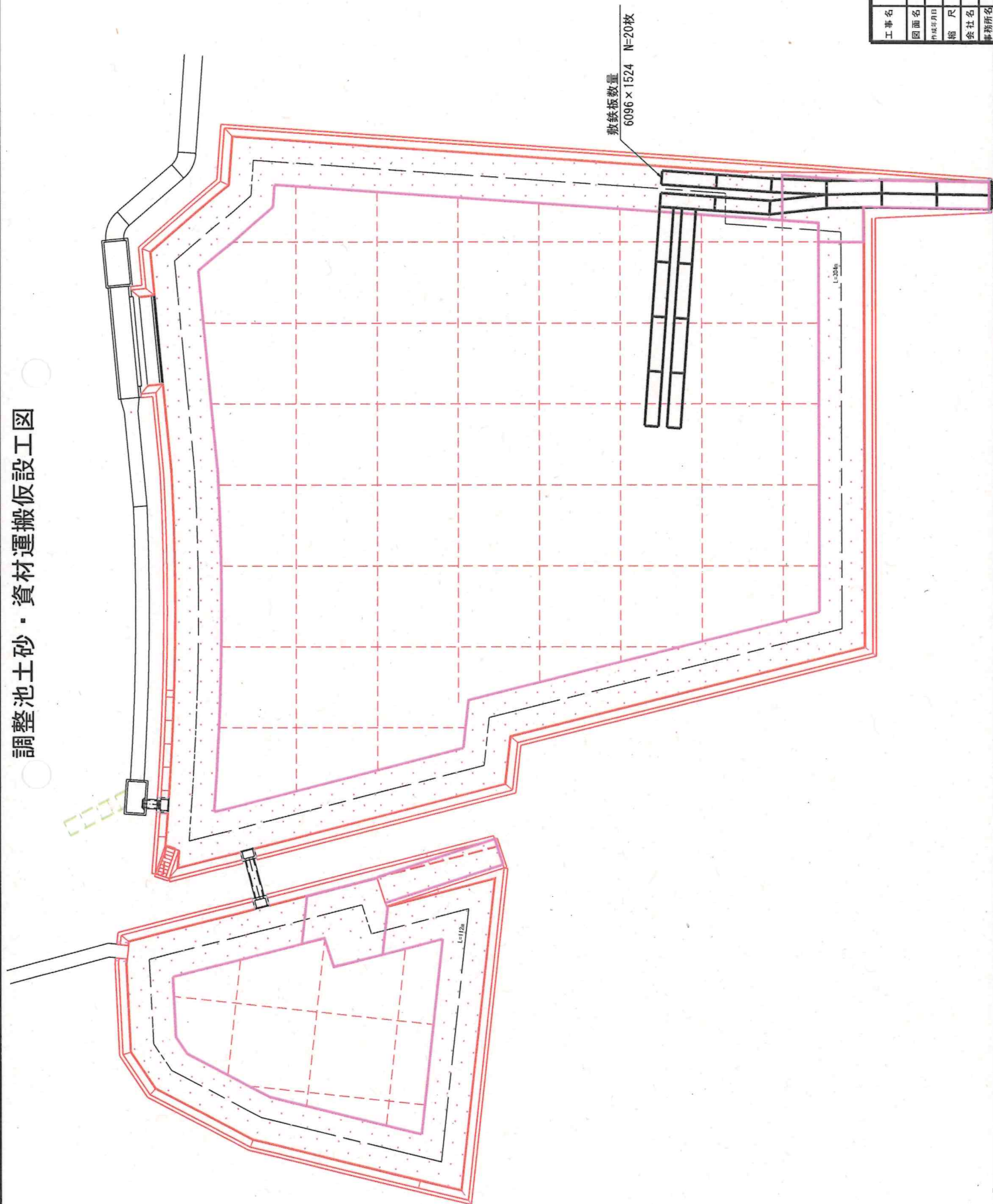
100m当たり算出

名 称	規 格	算 式	数 量	単位
人力掘削		$1.10 \times 0.06 \times 100.00 =$	6.6	m3
整形	基面整正	$1.10 \times 100.00 =$	110.0	m2
生コンクリート	t=7cm 18-8-25	$1.10 \times 0.07 \times 100.00 =$	7.7	m3
養生	一般・小型	$1.10 \times 0.07 \times 100.00 =$	7.7	m3
目地板取付	発砲ゴム t=10mm	$1.10 \times 0.07 \times 9 =$	0.7	m2

假設工 直接工事数量明細書

【208-147024】

調整池土砂・資材運搬仮設工図



工事名	令8県営営体基盤整備事業・栗新 第 工区 水路・付帯工事			
図面名	調整池土砂・資材運搬仮設工図			
作成年月日	令和 8年 7月	日		
縮尺	図面番号			
会社名	(株)ハオコンサルティング			
事務所名	栃木県下都賀産業振興事務所			

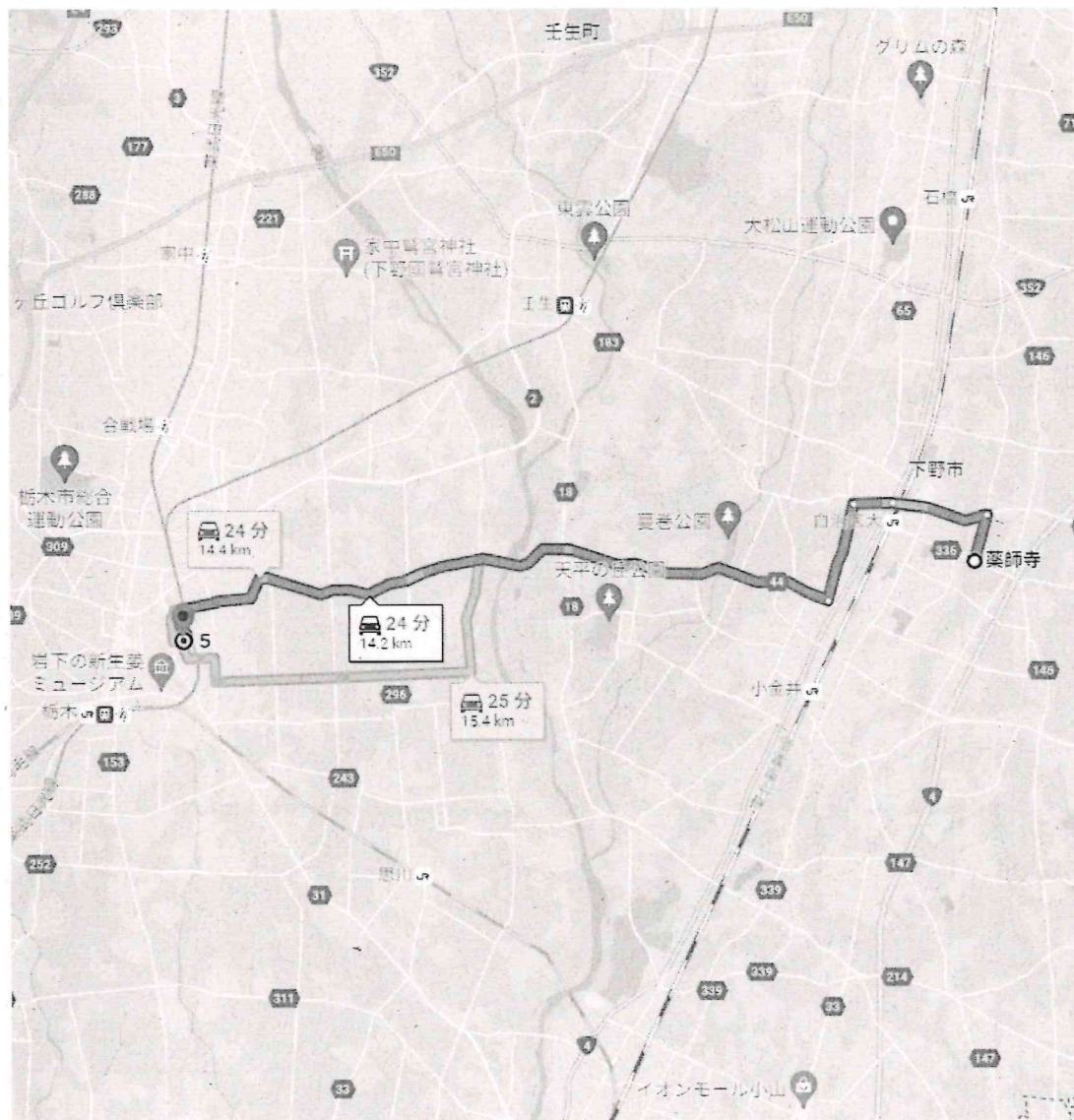
第1工区

1.14 ÷ 2 日

運搬工直接工事数量明細書

【208-147024】

敷鉄板 運搬距離算出図



L=14.2km

運搬基地

栃木土木事務所
栃木市神田町6-6

第 1 工区

道路工直接工事数量明細書

B-1レベル 工種	B-2レベル 種別	B-3レベル、C1レベル 細別	規格	単位	数量			備 考
					当初	第1回変更	第2回変更	
道路工								
	道路付帯工	取付舗装-7 (500支道) ✓		箇所	1			明細ブロック
		取付舗装-8 (500支道) ✓		箇所	1			明細ブロック
		取付舗装-9 (500支道) ✓		箇所	1			明細ブロック
		取付舗装-10 (300耕道) ✓		箇所	1			明細ブロック
		取付舗装-11 (500支道) ✓		箇所	1			明細ブロック
		取付舗装-12 (500支道) ✓		箇所	1			明細ブロック
		取付舗装-16 (500支道) ✓		箇所	1			明細ブロック
		取付舗装-19 (500支道) ✓		箇所	1			明細ブロック
		取付舗装-20 (500支道) ✓		箇所	1			明細ブロック
		取付舗装-21 (500支道) ✓		箇所	1			明細ブロック
		取付舗装-22 (300耕道) ✓		箇所	1			明細ブロック
		取付舗装-23 (500支道) ✓		箇所	1			明細ブロック
		取付舗装-24 (500支道) ✓		箇所	1			明細ブロック
		取付舗装-25 (500支道) ✓		箇所	1			明細ブロック
		取付舗装-26 (500支道) ✓		箇所	1			明細ブロック
		取付舗装-27 (500支道) ✓		箇所	1			明細ブロック
		取付舗装-28 (500支道) ✓		箇所	1			明細ブロック
		乗入れ水路工	U 5 30×30	m	19.0			明細ブロック
		土留め工	9段	m	42.0			明細ブロック
		ボックスカルバート 120×100コーナー部	L=5.40m	箇所	1.0			明細ブロック
		防護柵設置工(ガードレール)	Gr-C-4E	m	18.0			
		コンクリート構造物取壊し	無筋	m3	-			
		コンクリート構造物取壊し	鉄筋	m3	3.4			
		舗装版切断工	t=15cmまで	m	54.0			
		舗装版破砕工	全層がアスファルト層 (AS) t=10cm以下	m2	95.0			
		殻運搬・処理	コンクリート殻 (無筋) L=4.4km	m3	-			
		殻運搬・処理	コンクリート殻 (有筋) L=4.4km	m3	3.4			
		殻運搬・処理	アスファルト殻 L=4.9km	m3	4.8			
		濁水運搬・処理 舗装版切断濁水	濁水 L=16.5km	m3	0.1			

道路付帯工事数量計算書

No. 1

第 1 工区

路線名称	乗入れ水路 U5 30×30	法止め工 9段	ボックスカルバート 120×100 コーナー部	防護柵設置 Gr-C-4E						
取付舗装-9	1									
取付舗装-10	5									
取付舗装-11	1									
取付舗装-26	6									
取付舗装-27	6									
14圃区 500支道		42		5						
3圃区-1 500支道			1							
7圃区 500支道				13						
計	19	42	1	13	5	-	-	-	-	-
個所 0										

名 称		取付舗装-7 (No. 12-1)		第 1 工区	
平面図		取付舗装標準断面図		側 面 図	
1 箇所当り					
名 称	区 分	算 式		数 量	
機械掘削	バックホウ 0.60m ³	{(6.540+7.460) × 1/2 × 4.600 - 1.500 × 1.300} × 0.190=		5.75	m ³
埋戻し	機械併用+ タコ	(6.540+7.460) × 0.050 × 0.030=		0.02	m ³
表層工	再生密粒アスコン13 t=3cm	(6.550+7.450) × 1/2 × 4.500 - 1.500 × 1.250=		29.63	m ²
上層路盤工	粒調砕石0~30 t=6cm	(6.540+7.460) × 1/2 × 4.600 - 1.500 × 1.300=		30.25	m ²
下層路盤工	再生骨材RC-40 t=10cm	30.25=		30.25	m ²
アスファルト乳剤	PK-3	30.25=		30.25	m ²
舗装版切断	アスファルト舗装版 15cm以下	—		—	m
舗装版撤去	アスファルト舗装版 15cm以下 t=5cm	(1.900+2.500) × 1/2 × 2.900=		6.38	m ²

名 称		取付舗装-8 (No. 12-2)		第 1 工区	
平 面 図					
側 面 図					
取付舗装標準断面図					
表 層 工 再生密粒度アスコン(13) t=3cm					
上層路盤工 粒調砕石 0~30 t=6cm					
下層路盤工 再生骨材 0~40 t=10cm					
AS乳剤 PK-3					
1箇所当り					
名 称	区 分	算 式		数 量	
機械掘削	バックホウ 0.60m ³	{(2.812+3.421) × 1/2 × 4.600 + (6.990+6.776) × 1/2 × 4.600 - 1.500 × 1.500} × 0.190=		8.31 m ³	
埋戻し	機械併用+ タコ	(2.812+6.990+3.421+6.776) × 0.050 × 0.030=		0.03 m ³	
表層工	再生密粒アスコン13 t=3cm	(2.818+3.415) × 1/2 × 4.500 + (6.988+6.778) × 1/2 × 4.500 - 1.500 × 1.500=		42.75 m ²	
上層路盤工	粒調砕石 0~30 t=6cm	(2.812+3.421) × 1/2 × 4.600 + (6.990+6.776) × 1/2 × 4.600 - 1.500 × 1.500=		43.75 m ²	
下層路盤工	再生骨材RC-40 t=10cm	43.75=		43.75 m ²	
アスファルト乳剤	PK-3	43.75=		43.75 m ²	
舗装版切断	アスファルト舗装版 15cm以下	—		— m	
舗装版撤去	アスファルト舗装版 15cm以下 t=5cm	10.000 × 2.600=		26.00 m	

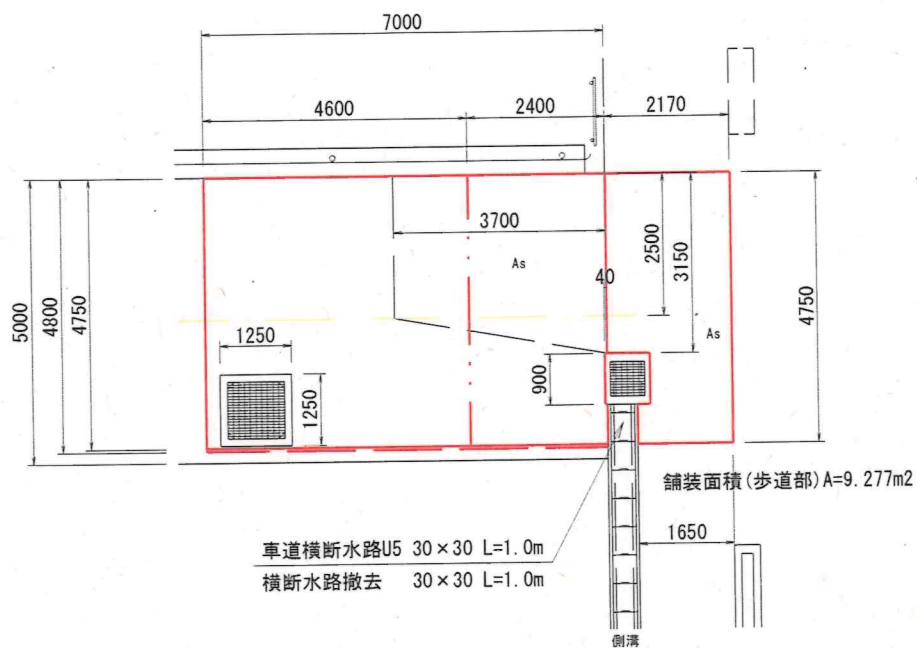
名 称

取付舗装-9 (No.12-5)-1

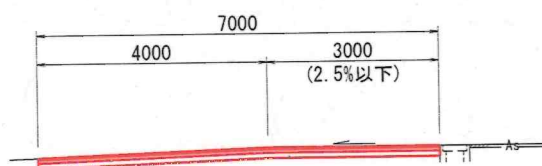
縮 尺

番 号

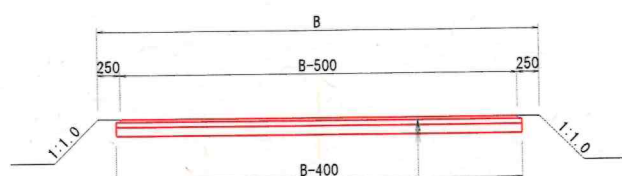
平 面 図



側 面 図

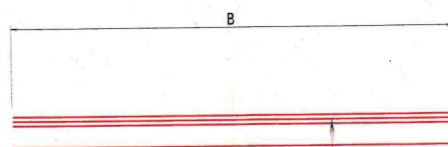


(地区内支道)

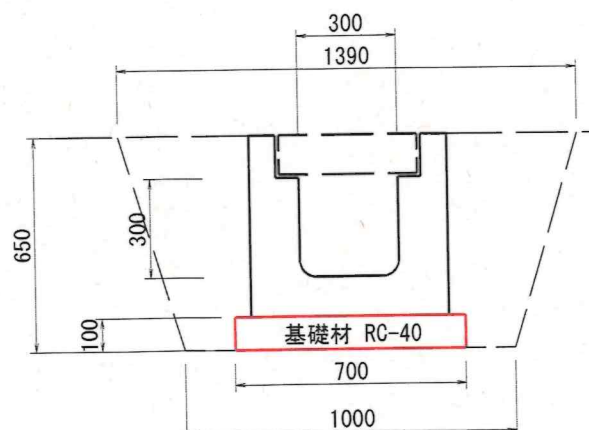


表層工	エコスラグ入り再生密粒度アスコン(13)	t= 3cm
上層路盤工	粒調砕石 0~30	t= 6cm
下層路盤工	再生骨材 0~40	t=10cm
AS乳剤 PK-3		

(地区外県道取付)



表層工	エコスラグ入り再生密粒度アスコン(20)	t= 5cm
基 層 工	再生粗粒度アスコン(20)	t= 5cm
路 盤 工	粒調砕石 0~40	t=25cm
AS乳剤 PK-3		



名 称		取付舗装-9 (No. 12-5) -2	第 1 工区
1.0箇所当たり算出			
名 称	区 分	算 式	数 量
機械掘削	バックホウ 0.60m3	$(9.277 + (2.40 \times 4.80 - 0.90 \times 0.04)) \times 0.35 + (4.60 \times 4.80 - 0.125 \times 0.125) \times 0.19 =$	11.46 m3
埋戻し	機械併用+ タコ	$7.00 \times 0.05 \times 0.03 =$	0.01 m3
下層路盤工 (支道部)	再生骨材RC-40 t=10cm	$4.60 \times 4.80 - 1.25 \times 1.25 =$	20.52 m2
上層路盤工 (支道部)	粒調砕石M-30 t=6cm	$4.60 \times 4.80 - 1.25 \times 1.25 =$	20.52 m2
表層工 (支道部)	再生密粒アスコン13 t=3cm	$4.60 \times 4.75 - 1.25 \times 1.25 =$	20.29 m2
路盤工 (支道・歩道部)	再生骨材RC-40 t=25cm	$2.40 \times 4.80 - 0.90 \times 0.04 + 9.277 =$	20.76 m2
基層工 (支道・歩道部)	再生粗粒アスコン20 t=5cm	$2.40 \times 4.80 - 0.90 \times 0.04 + 9.277 =$	20.76 m2
表層工 (支道・歩道部)	再生密粒アスコン20 t=5cm	$2.40 \times 4.75 - 0.90 \times 0.04 + 9.277 =$	20.64 m2
アスファルト 乳剤	PK-3	$20.52 + 20.76 =$	41.28 m2
		以下 別計上	
機械掘削	バックホウ 0.60m3	$(1.39 + 1.00) \times 1/2 \times 0.65 \times 1.00 =$	0.78 m3
人力埋戻し	機械併用+ タコ	$0.78 - (0.70 \times 0.10 + 0.60 \times 0.55) \times 1.00 =$	0.38 m3
整形工	基面整正	$0.70 \times 1.00 =$	0.70 m2
基礎材	RC-40 t=10cm	$0.70 \times 0.10 \times 1.00 =$	0.07 m3
乗り入れ水路 布設	U 5 30×30	$1.00 =$	1.00 m
		以下 別計上	
舗装版取壊し	15cm以下, t=5cm 支道・歩道部	$(2.50 + 3.15) \times 1/2 \times 3.70 + 9.272 =$	19.72 m2
舗装版切断	アスファルト 15cm以下, t=5cm	$3.15 + 1.65 + 2.17 + 4.75 =$	11.72 m
アスファルト殻 運搬・処理		$19.72 \times 0.05 =$	0.99 m3
現況側溝撤去	コンクリート殻 鉄筋	$0.125 \times 1.00 =$	0.13 m3

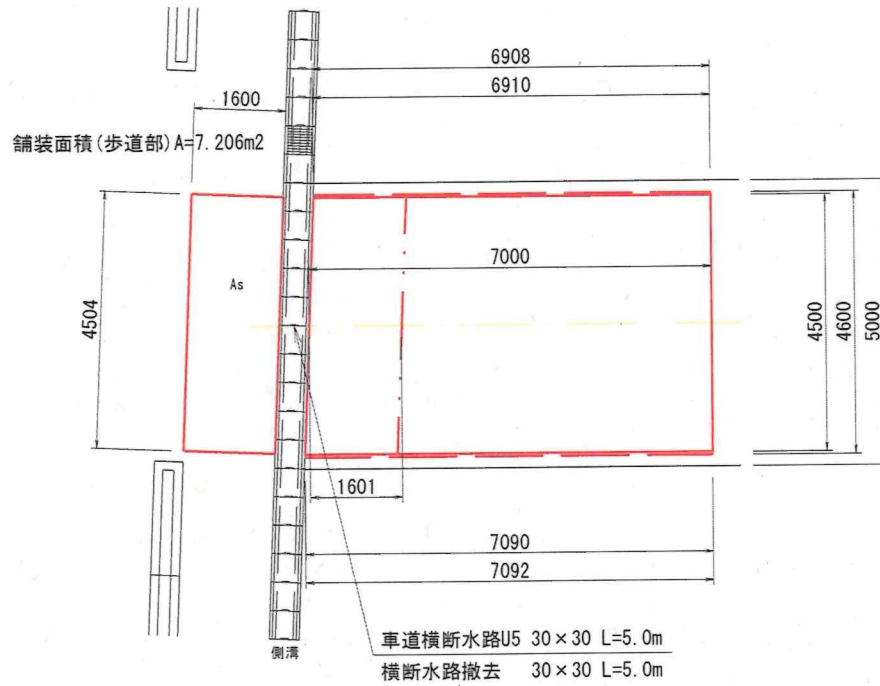
名 称

取付舗装-10 (No.12-6)-1

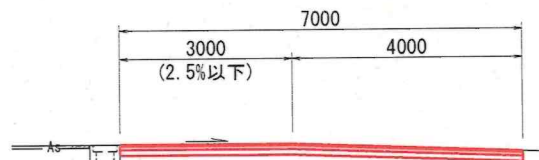
縮 尺

番 号

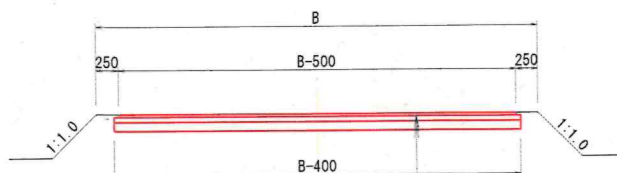
平 面 図



側 面 図

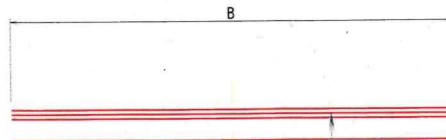


(地区内支道)

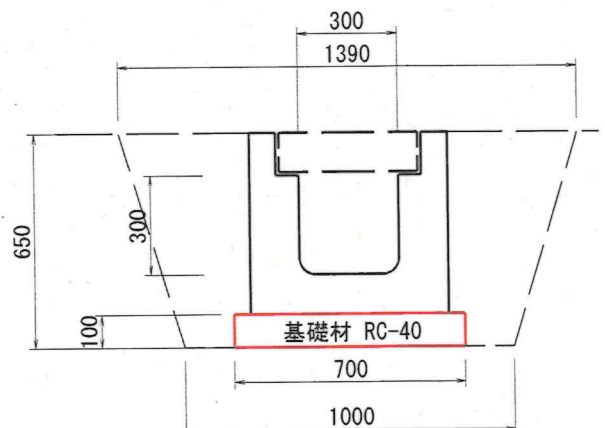


表層工	エコスラグ入り再生密粒度アスコン(13)	t= 3cm
上層路盤工	粒調砕石 0~30	t= 6cm
下層路盤工	再生骨材 0~40	t=10cm
AS乳剤 PK-3		

(地区外県道取付)



表層工	エコスラグ入り再生密粒度アスコン(20)	t= 5cm
基 層 工	再生粗粒度アスコン(20)	t= 5cm
路 盤 工	粒調砕石 0~40	t=25cm
AS乳剤 PK-3		



名 称		取付舗装-10 (付帯施設13) -2	第 1 工区
1.0箇所当たり算出			
名 称	区 分	算 式	数 量
機械掘削	バックホウ * 0.60m3	$(7.206 + (1.601 \times 4.60)) \times 0.35 + (5.399 \times 4.60) \times 0.19 =$	9.82 m3
埋戻し	機械併用+ タコ	$7.00 \times 0.05 \times 0.03 \times 2 =$	0.02 m3
下層路盤工 (支道部)	再生骨材RC-40 t=10cm	$5.399 \times 4.60 =$	24.84 m2
上層路盤工 (支道部)	粒調碎石M-30 t=6cm	$5.399 \times 4.60 =$	24.84 m2
表層工 (支道部)	再生密粒アスコン13 t=3cm	$5.399 \times 4.50 =$	24.30 m2
路盤工 (支道・歩道部)	再生骨材RC-40 t=25cm	$1.601 \times 4.60 + 7.206 =$	14.57 m2
基層工 (支道・歩道部)	再生粗粒アスコン20 t=5cm	$1.601 \times 4.60 + 7.206 =$	14.57 m2
表層工 (支道・歩道部)	再生密粒アスコン20 t=5cm	$1.601 \times 4.50 + 7.206 =$	14.41 m2
アスファルト 乳剤	PK-3	$24.84 + 14.57 =$	39.41 m2
		以下 別計上	
機械掘削	バックホウ 0.60m3	$(1.39 + 1.00) \times 1/2 \times 0.65 \times 5.00 =$	3.88 m3
人力埋戻し	機械併用+ タコ	$3.88 - (0.70 \times 0.10 + 0.60 \times 0.55) \times 5.00 =$	1.88 m3
整形工	基面整正	$0.70 \times 5.00 =$	3.50 m2
基礎材	RC-40 t=10cm	$0.70 \times 0.10 \times 5.00 =$	0.35 m3
乗入れ水路 布設	U 5 30×30	$5.00 =$	1.00 m
		以下 別計上	
舗装版取壊し	15cm以下, t=5cm 支道・歩道部	$7.206 =$	7.21 m2
舗装版切断	アスファルト 15cm以下, t=5cm	$1.60 + 1.60 + 4.504 =$	7.70 m
アスファルト殻 運搬・処理		$7.21 \times 0.05 =$	0.36 m3
現況側溝撤去	コンクリート殻 鉄筋	$0.125 \times 5.00 =$	0.63 m3

名 称		取付舗装-11 (No. 12-7) -2	第 1 工区
1.0箇所当たり算出			
名 称	区 分	算 式	数 量
機械掘削	バックホウ 0.60m3	$(8.324 + (1.95 \times 4.60 - 0.90 \times 0.04)) \times 0.35 + (5.05 \times 4.60) \times 0.19 =$	10.45 m3
埋戻し	機械併用+ タコ	$7.00 \times 0.05 \times 0.03 \times 2 =$	0.02 m3
下層路盤工 (支道部)	再生骨材RC-40 t=10cm	$5.05 \times 4.60 =$	23.23 m2
上層路盤工 (支道部)	粒調砕石M-30 t=6cm	$5.05 \times 4.60 =$	23.23 m2
表層工 (支道部)	再生密粒アスコン13 t=3cm	$5.05 \times 4.50 =$	22.73 m2
路盤工 (支道・歩道部)	再生骨材RC-40 t=25cm	$1.95 \times 4.60 - 0.90 \times 0.04 + 8.324 =$	17.26 m2
基層工 (支道・歩道部)	再生粗粒アスコン20 t=5cm	$1.95 \times 4.60 - 0.90 \times 0.04 + 8.324 =$	17.26 m2
表層工 (支道・歩道部)	再生密粒アスコン20 t=5cm	$1.95 \times 4.50 - 0.90 \times 0.04 + 8.324 =$	17.06 m2
アスファルト 乳剤	PK-3	$23.23 + 17.26 =$	40.49 m2
		以下 別計上	
機械掘削	バックホウ 0.60m3	$(1.39 + 1.00) \times 1/2 \times 0.65 \times 1.00 =$	0.78 m3
人力埋戻し	機械併用+ タコ	$3.88 - (0.70 \times 0.10 + 0.60 \times 0.55) \times 1.00 =$	3.48 m3
整形工	基面整正	$0.70 \times 1.00 =$	0.70 m2
基礎材	RC-40 t=10cm	$0.70 \times 0.10 \times 1.00 =$	0.07 m3
乗り入れ水路 布設	U 5 30×30	$1.00 =$	1.00 m
		以下 別計上	
舗装版取壊し	15cm以下, t=5cm 支道・歩道部	$3.30 \times 2.20 + 8.324 =$	15.58 m2
舗装版切断	アスファルト 15cm以下, t=5cm	$3.30 + 1.60 + 2.120 + 4.50 =$	11.52 m
アスファルト殻 運搬・処理		$15.58 \times 0.05 =$	0.78 m3
現況側溝撤去	コンクリート殻 鉄筋	$0.125 \times 1.00 =$	0.13 m3

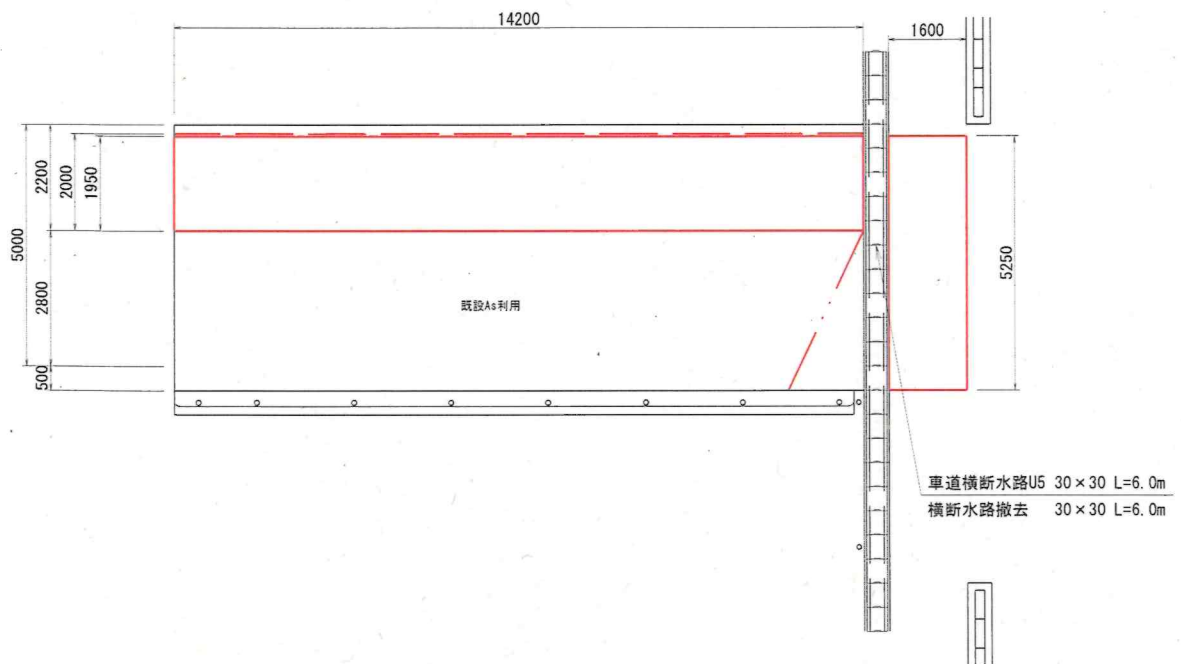
名 称

取付舗装-26 (No.12-3)-1

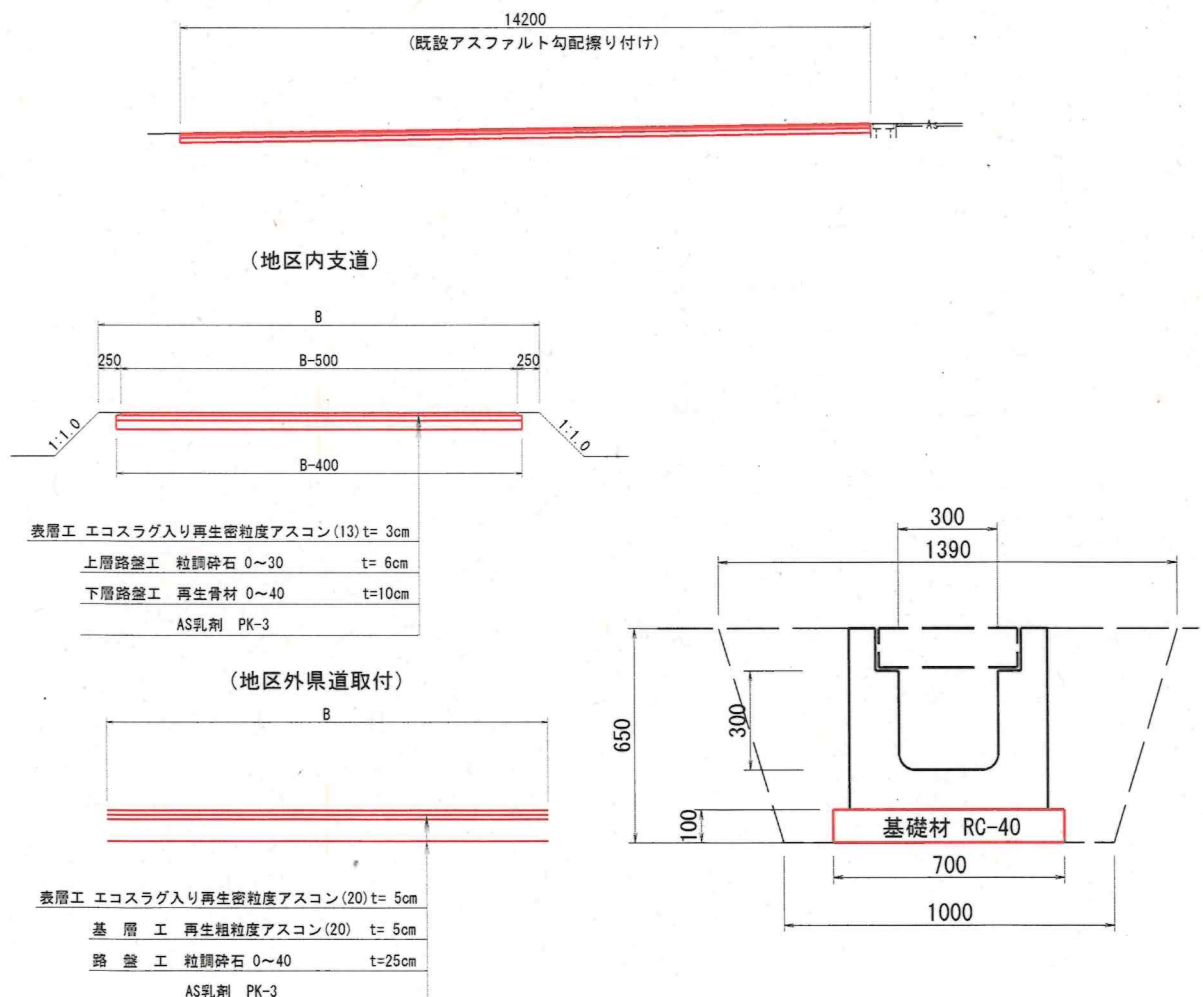
縮 尺

番 号

平 面 図



側 面 図



名 称		取付舗装-26 (No. 12-3) -2	第 1 工区
1.0箇所当たり算出			
名 称	区 分	算 式	数 量
機械掘削	バックホウ 0.60m3	$(2.00 \times 14.20) \times 0.19 + (1.60 \times 5.25) \times 0.35 =$	8.34 m3
埋戻し	機械併用+ タコ	$14.20 \times 0.05 \times 0.03 =$	0.02 m3
下層路盤工 (支道部)	再生骨材RC-40 t=10cm	$14.20 \times 2.00 =$	28.40 m2
上層路盤工 (支道部)	粒調砕石M-30 t=6cm	$14.20 \times 2.00 =$	28.40 m2
表層工 (支道部)	再生密粒アスコン13 t=3cm	$14.20 \times 1.95 =$	27.69 m2
路盤工 (支道・歩道部)	再生骨材RC-40 t=25cm	$1.60 \times 5.25 =$	8.40 m2
基層工 (支道・歩道部)	再生粗粒アスコン20 t=5cm	$1.60 \times 5.25 =$	8.40 m2
表層工 (支道・歩道部)	再生密粒アスコン20 t=5cm	$1.60 \times 5.25 =$	8.40 m2
アスファルト 乳剤	PK-3	$28.40 + 8.40 =$	36.80 m2
		以下 別計上	
機械掘削	バックホウ 0.60m3	$(1.39 + 1.00) \times 1/2 \times 0.65 \times 6.00 =$	4.66 m3
人力埋戻し	機械併用+ タコ	$3.88 - (0.70 \times 0.10 + 0.60 \times 0.55) \times 6.00 =$	1.48 m3
整形工	基面整正	$0.70 \times 6.00 =$	4.20 m2
基礎材	RC-40 t=10cm	$0.70 \times 0.10 \times 6.00 =$	0.42 m3
乗入れ水路 布設	U 5 30×30	$6.00 =$	1.00 m
		以下 別計上	
舗装版取壊し	15cm以下, t=5cm 支道・歩道部	$1.60 \times 5.25 =$	8.40 m2
舗装版切断	アスファルト 15cm以下, t=5cm	$1.60 + 1.60 + 5.25 =$	8.45 m
アスファルト殻 運搬・処理		$8.40 \times 0.05 =$	0.42 m3
現況側溝撤去	コンクリート殻 鉄筋	$0.125 \times 6.00 =$	0.75 m3

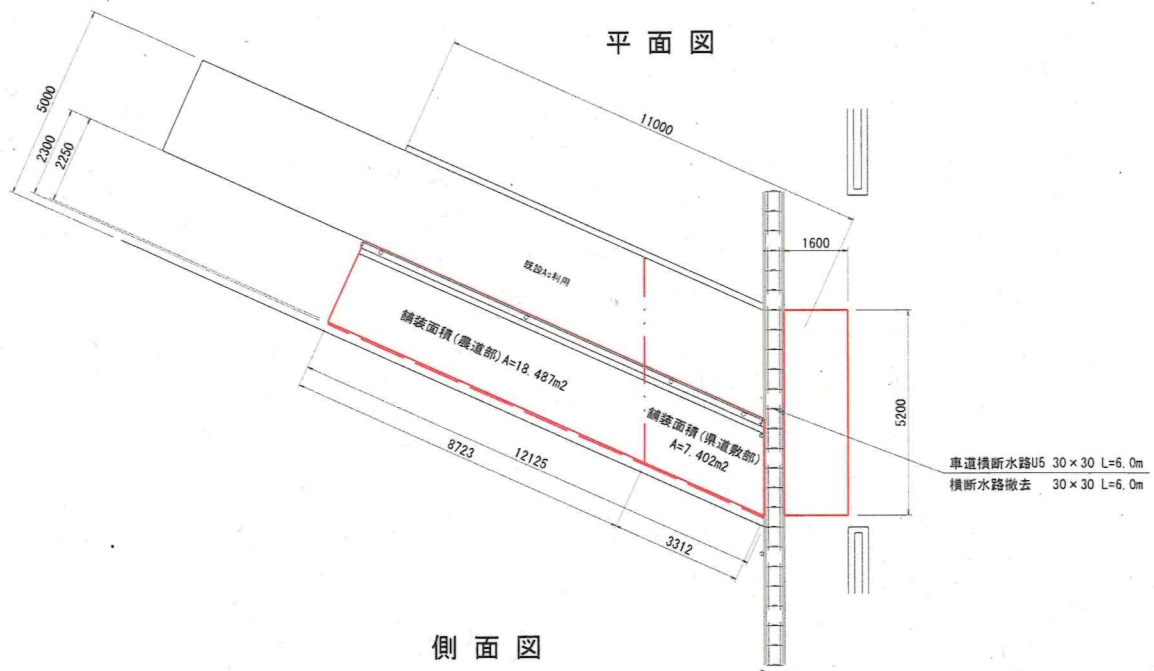
名 称

取付舗装-27 (No.12-4)-1

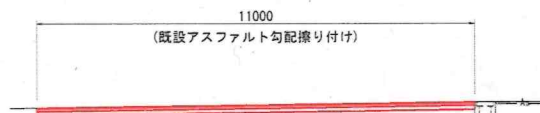
縮 尺

番 号

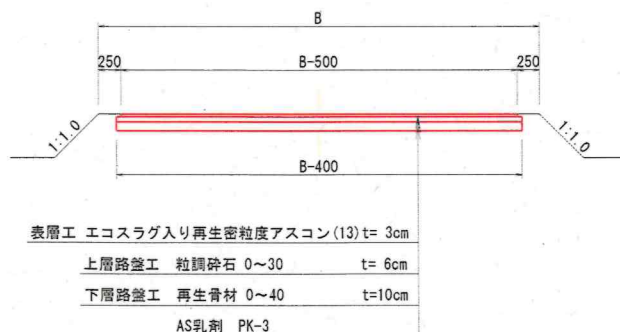
平面図



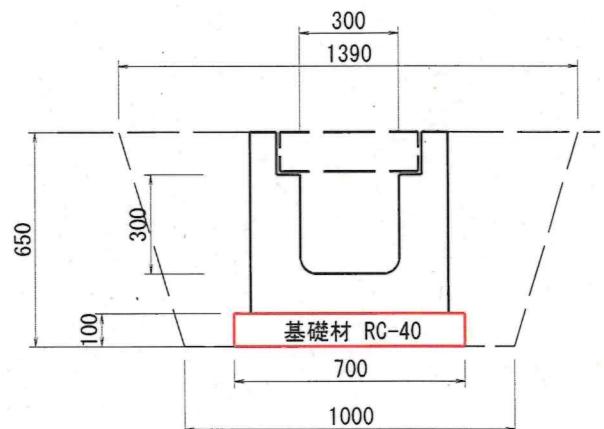
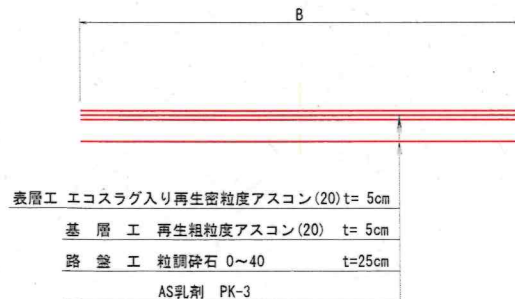
側面図



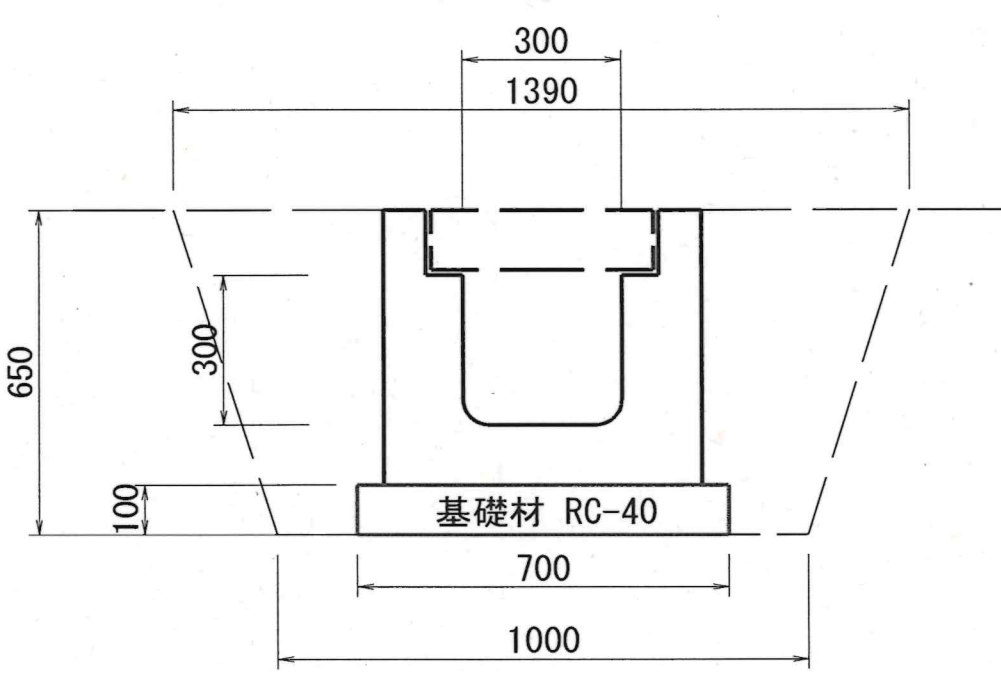
(地区内支道)



(地区外県道取付)



名 称		取付舗装-27 (No. 12-4) -2	第 1 工区
1.0箇所当たり算出			
名 称	区 分	算 式	数 量
機械掘削	バックホウ 0.60m3	$(18.48+8.723 \times 0.05) \times 0.19 + (1.60 \times 5.20 + 7.402 + 3.312 \times 0.05) \times 0.35 =$	9.15 m3
埋戻し	機械併用+ タコ	$8.723 \times 0.05 \times 0.03 + 3.312 \times 0.05 \times 0.05 =$	0.02 m3
下層路盤工 (支道部)	再生骨材RC-40 t=10cm	$18.487 + 8.723 \times 0.05 =$	18.92 m2
上層路盤工 (支道部)	粒調砕石M-30 t=6cm	$18.487 + 8.723 \times 0.05 =$	18.92 m2
表層工 (支道部)	再生密粒アスコン13 t=3cm	$18.487 =$	18.49 m2
路盤工 (支道・歩道部)	再生骨材RC-40 t=25cm	$7.402 + 3.312 \times 0.05 + 1.60 \times 5.20 =$	15.89 m2
基層工 (支道・歩道部)	再生粗粒アスコン20 t=5cm	$7.402 + 3.312 \times 0.05 + 1.60 \times 5.20 =$	15.89 m2
表層工 (支道・歩道部)	再生密粒アスコン20 t=5cm	$7.402 + 1.60 \times 5.20 =$	15.72 m2
アスファルト 乳剤	PK-3	$18.92 + 15.89 =$	34.81 m2
		以下 別計上	
機械掘削	バックホウ 0.60m3	$(1.39 + 1.00) \times 1/2 \times 0.65 \times 6.00 =$	4.66 m3
人力埋戻し	機械併用+ タコ	$3.88 - (0.70 \times 0.10 + 0.60 \times 0.55) \times 6.00 =$	1.48 m3
整形工	基面整正	$0.70 \times 6.00 =$	4.20 m2
基礎材	RC-40 t=10cm	$0.70 \times 0.10 \times 6.00 =$	0.42 m3
乗り入れ水路 布設	U 5 30×30	$6.00 =$	1.00 m
		以下 別計上	
舗装版取壊し	15cm以下, t=5cm 支道・歩道部	$1.60 \times 5.20 =$	8.32 m2
舗装版切断	アスファルト 15cm以下, t=5cm	$1.60 + 1.60 + 5.20 =$	8.40 m
アスファルト殻 運搬・処理		$8.32 \times 0.05 =$	0.42 m3
現況側溝撤去	コンクリート殻 鉄筋	$0.125 \times 6.00 =$	0.75 m3

構 造 物 名		乗り入れ水路 U5 30×30	第 1 工区
			
10m 当り			
名 称	区 分	算 式	数 量
機 械 掘 削	バックホウ 0.60m ³	$(1.390 + 1.000) \times 1/2 \times 0.650 \times 10.00 =$	7.8 m ³
人 力 埋 戻 し	バックホウ併用 +タンパ	$7.77 - (0.70 \times 0.10 + 0.60 \times 0.55) \times 10.00 =$	3.8 m ³
整 形 工	基 面 整 正	$0.70 \times 10.00 =$	7.0 m ²
基 礎 材	RC-40	$0.70 \times 0.10 \times 10.00 =$	0.7 m ³
乗り入れ水路	U 5 30×30		10.00 m
蓋板工	U300		10.00 枚

第 1 工区

構 造 物 名	設 置 箇 所	無筋コンクリート	鉄筋コンクリート	大谷石	備 考
		数 量	数 量	数 量	
U12 30×30 L=1.0	取付舗装-9		0.13		0.125×1.0
U12 30×30 L=5.0	取付舗装-10		0.63		0.125×5.0
U12 30×30 L=1.0	取付舗装-11		0.13		0.125×1.0
U12 30×30 L=6.0	取付舗装-26		0.75		0.125×6.0
U12 30×30 L=6.0	取付舗装-27		0.75		0.125×6.0
90U排-60 L=5.0	ボックスカルバート 120×100		1.00		0.20×5.0
小 計			3.39		
計			3.39		
計 上		m ³	m ³	m ³	
		-	3.4	-	

舗装版撤去及び舗装切断調書

第1工区

路 線 番 号	撤去延長 ① (m)	撤去幅 ② (m)	撤去面積 ①×② m ²	処 分 量			コンクリート 鉄 筋	AS切断 ②×箇所数 切断厚15cmまで 個所 延 長	AS切断濁水処理 t × L × K		備 考	
				舗 装 厚 t					係数			
				3 cm	4 cm	5 cm			K	0.023		
取付舗装-7	-	-	6.38			0.32				-		
取付舗装-8	-	-	26.00			1.30				-		
取付舗装-9	-	-	19.72			0.99		1	11.72	0.013		
取付舗装-10	-	-	7.21			0.36		1	7.70	0.009		
取付舗装-11	-	-	15.58			0.78		1	11.52	0.013		
取付舗装-26	-	-	8.40			0.42		1	8.45	0.010		
取付舗装-27	-	-	8.32			0.42		1	8.40	0.010		
取付舗装-12	-	-	2.47			0.12		1	2.45	0.003		
取付舗装-20	-	-	1.36			0.07		1	3.81	0.004		
計			95.44			4.78			54.05	0.062		
計 上 数 量			95	m ²		4.8	m ³		54	m	0.1	m ³

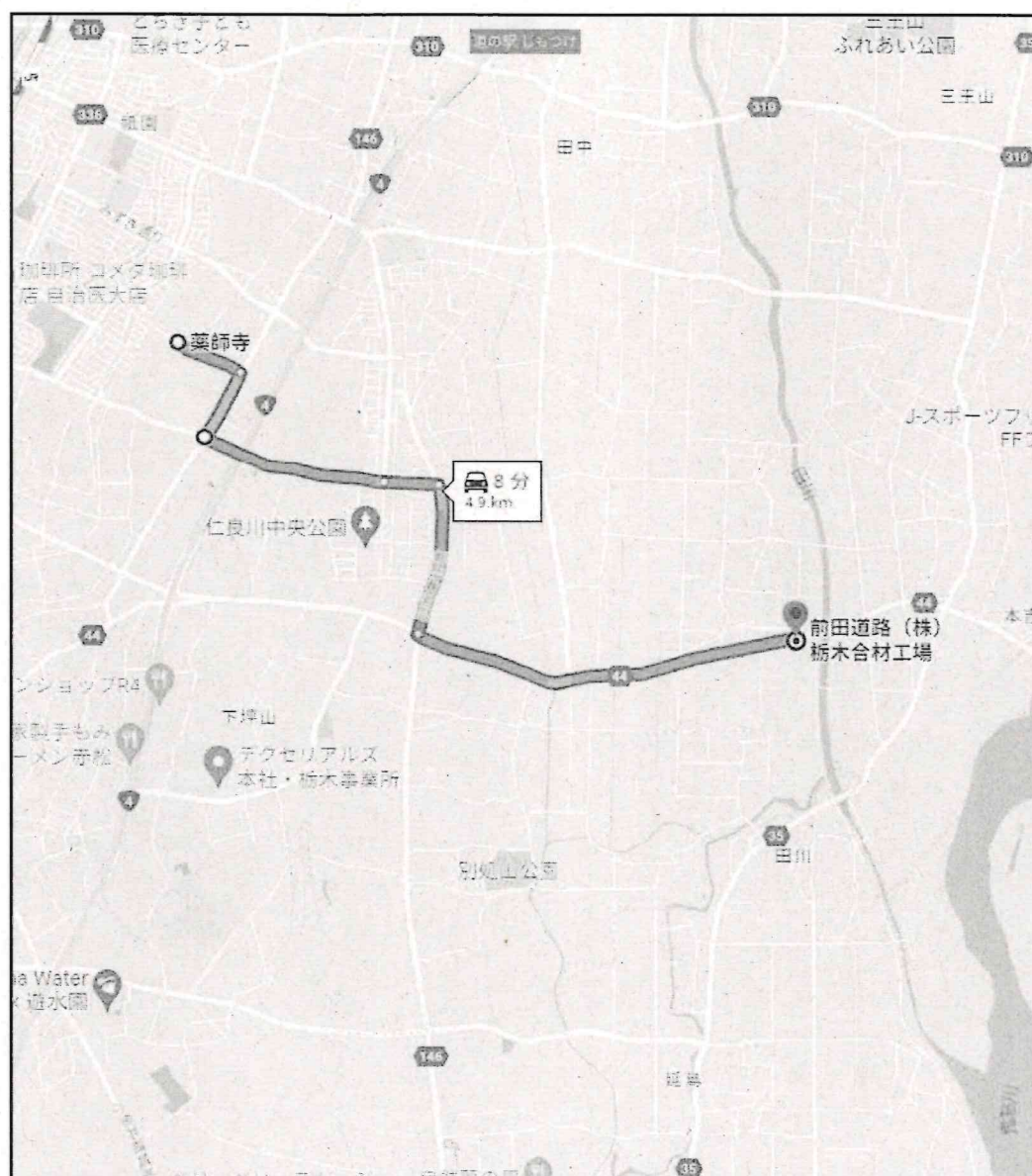
建設廃棄物運搬距離算出図(CO)



L=4.4km

施設名 新栄建材(有)
下野市花田字内屋敷67-7

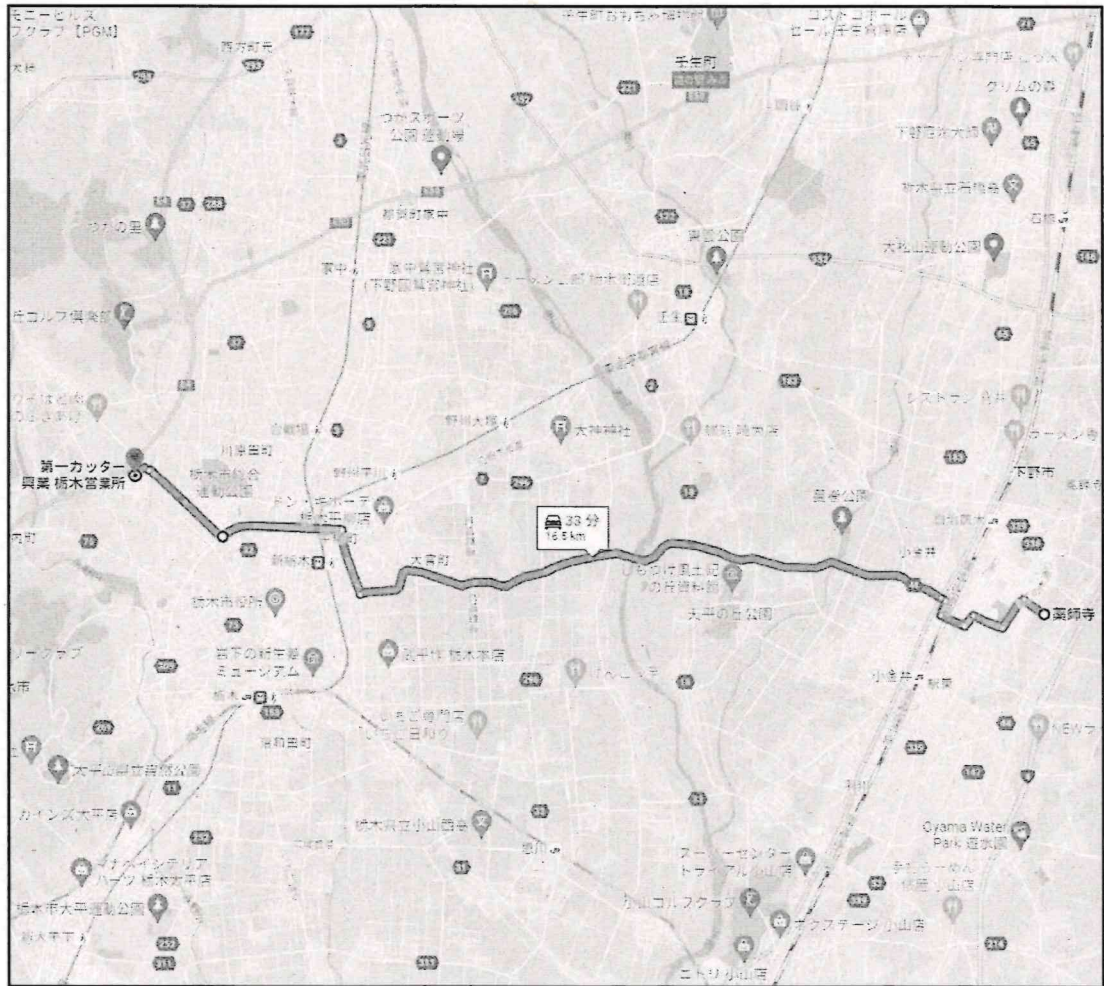
建設廃棄物運搬距離算出図(AS)



L=4.9km

施設名 前田道路(株)
下野市上坪山字藤ノ木27-1

建設廃棄物運搬距離算出図(舗装版切断濁水)



L=16.5km

施設名 第一カッター興業株式会社
栃木市吹上1348-1

第 1 工区

湧水処理工直接工事数量明細書

B-1レベル 工種	B-2レベル 種別	B-3レベル、C1レベル 細別	規格	単位	数量		備 考
					当初	第1回変更	
湧水処理工							
	湧水処理						
		湧水処理 H=40	ポリエチレン管φ50 バックホウ掘削	m	96.0		明細ブロック
		湧水処理 H=50	ポリエチレン管φ50 バックホウ掘削	m	48.0		明細ブロック
		湧水処理 H=60	ポリエチレン管φ50 バックホウ掘削	m	314.0		明細ブロック
		湧水処理 H=60	ポリエチレン管φ50（無孔管） バックホウ掘削	m	60.0		明細ブロック
		湧水処理 H=70	ポリエチレン管φ50 バックホウ掘削	m	712.0		明細ブロック
		湧水処理 H=40	ポリエチレン管φ60 バックホウ掘削	m	31.0		明細ブロック
		湧水処理 H=50	ポリエチレン管φ60 バックホウ掘削	m	31.0		明細ブロック
		湧水処理 H=60	ポリエチレン管φ60 バックホウ掘削	m	6.0		明細ブロック
		湧水処理 H=70	ポリエチレン管φ60 バックホウ掘削	m	31.0		明細ブロック
		湧水処理 H=80	ポリエチレン管φ60 バックホウ掘削	m	282.0		明細ブロック
		湧水処理 H=40	ポリエチレン管φ75 バックホウ掘削	m	1.0		明細ブロック
		湧水処理 H=50	ポリエチレン管φ75 バックホウ掘削	m	12.0		明細ブロック
		湧水処理 H=70	ポリエチレン管φ75 バックホウ掘削	m	12.0		明細ブロック
		湧水処理 H=80	ポリエチレン管φ75 バックホウ掘削	m	6.0		明細ブロック
		湧水処理 H=100	ポリエチレン管φ75 バックホウ掘削	m	40.0		明細ブロック
		湧水処理 H=100	ポリエチレン管φ75（無孔管） バックホウ掘削	m	10.0		明細ブロック
		湧水処理 H=50	ポリエチレン管φ100 バックホウ掘削	m	55.0		明細ブロック
		湧水処理 H=70	ポリエチレン管φ100 バックホウ掘削	m	43.0		明細ブロック
		湧水処理 H=40	塩ビVU管φ75 バックホウ掘削	m	3.0		明細ブロック
		湧水処理 H=80	塩ビVU管φ75 バックホウ掘削	m	30.0		明細ブロック
		湧水処理 H=60	塩ビVU管φ100 バックホウ掘削	m	3.0		明細ブロック
		湧水処理 H=80	塩ビVU管φ100 バックホウ掘削	m	4.0		明細ブロック
	接続管						
			曲管 ポリエチレン管φ50	個	8.0		
			曲管 ポリエチレン管φ75	個	2.0		
			曲管 ポリエチレン管φ100	個	1.0		
			枝管 ポリエチレン管φ50	個	5.0		
			枝管 ポリエチレン管φ60	個	5.0		

湧水処理工直接工事数量明細書

2 / 2

第1工区

湧水処理数量計算書																					
耕区 番号	耕区 面積 (㎡)	φ50(H=40)バックホウ			計	φ50(H=50)バックホウ			計	φ50(H=60)バックホウ			計	φ50(H=70)バックホウ			計	φ50(H=80)バックホウ			計
		計 算 式				計 算 式				計 算 式				計 算 式				計 算 式			
		1	2	3		1	2	3		1 (有孔管)	1 (無孔管)	3		1	2	3		1	2	3	
11-2	1,554														68					68	
11-3	1,318														68					68	
11-4	2,236														68					68	
13-3	1,860														68					68	
13-4	3,528														68					68	
20-1	1,097					48			48												
20-2	5,568									48							48				
21-1	1,539											97					97				
22-3	1,826	48						48													
22-4	4,154	48						48													
24-1	2,663																				
24-2	1,080									169	60		229		372		372			372	
計	28,423							96	48				374							712	

湧水処理数量計算書

【208-147024】

第1工区

雨水処理数量計算書																					
地区番号	地区面積 (㎡)	φ75 (H=40) バックホウ			計	φ75 (H=50) バックホウ			計	φ75 (H=70) バックホウ			計	φ75 (H=80) バックホウ			計	φ75 (H=100) バックホウ			計
		計 算 式				計 算 式				計 算 式				計 算 式				計 算 式			
		1	2	3		1	2	3		1	2	3		1	2	3		1 (有孔管)	1 (無孔管)	3	
11-2	1,554																				
11-3	1,318																				
11-4	2,236																				
13-3	1,860																				
13-4	3,528																				
20-1	1,097																				
20-2	5,568									12											
21-1	1,539																				
22-3	1,826	1			1																
22-4	4,154					12							12								
24-1	2,663																				
24-2	1,080																	40	10		50
計	28,423				1				12				12							6	50

第1工区

湧水処理数量計算書																						
地区番号	地区面積 (㎡)	φ100(H=40)バックホウ			計	φ100(H=50)バックホウ			計	φ100(H=60)バックホウ			計	φ100(H=70)バックホウ			計	φ100(H=80)バックホウ			計	
		計算式				計算式				計算式				計算式				計算式				
		1	2	3		1	2	3		1	2	3		1	2	3		1	2	3		
11-2	1,554																					
11-3	1,318																					
11-4	2,236																					
13-3	1,860																					
13-4	3,528																					
20-1	1,097																					
20-2	5,568														43					43		
21-1	1,539																					
22-3	1,826																					
22-4	4,154					55				55												
24-1	2,663																					
24-2	1,080																					
																</						

第1工区

耕区 番号	耕区 面積 (m^2)	湧水処理数量計算書																	
		VUφ75(I=40)バックホウ			VUφ75(I=60)バックホウ			VUφ75(I=70)バックホウ			VUφ75(I=80)バックホウ			VUφ100(I=60)バックホウ			VUφ100(I=70)バックホウ		
		集水渠番号(上流より)			集水渠番号(上流より)			集水渠番号(上流より)			集水渠番号(上流より)			集水渠番号(上流より)			集水渠番号(上流より)		
		1	2	3	1	2	3	1	2	3	1	2	3	1	2	3	1	2	3
11-2	1,554										6.0								
11-3	1,318										6.0								
11-4	2,236										6.0								
13-3	1,860										6.0								
13-4	3,528										6.0								
20-1	1,097																		
20-2	5,568																		
21-1	1,539																		
22-3	1,826	3.0																	
22-4	4,154																		
24-1	2,663																		
24-2	1,080																		
計	28,423													30.0			3.0		4.0

湧水処理数量集計表 (バックホウ)

(様式1) NO.1

第 1 工区

図面 番号	耕区 番号	耕区 面積 (㎡)	吸水渠						集水渠						90° 曲管						枝 管					
			ポリエチレン管						ポリエチレン管						硬質塩ビU管						ポリエチレン管					
			φ50 (m)	φ60 (m)	φ75 (m)	φ100 (m)	φ125 (m)	φ150 (m)	φ50 (m)	φ60 (m)	φ75 (m)	φ100 (m)	φ125 (m)	φ150 (m)	φ50 (m)	φ60 (m)	φ75 (m)	φ100 (m)	φ125 (m)	φ150 (m)	φ50 (m)	φ60 (m)	φ75 (m)	φ100 (m)	φ125 (m)	φ150 (m)
1	11-2	1,554																			1					
1	11-3	1,318																			1					
1	11-4	2,236																			1					
1	13-3	1,860																			1					
1	13-4	3,528																			1					
2	20-1	1,097																				1				
2	20-2	5,568																								
2	21-1	1,539																								
2	22-3	1,826																								
2	22-4	4,154																								
3	24-1	2,663																								
3	24-2	1,080																								
合計																					8			2	1	
																					5	5	3			

湧水処理数量集計表

第 1 工区

(様式2) NO.1

図面番号	耕区番号	管 蓋				水 閘				継 手 管					水閘排水口取付						
		ポリエチレン管				硬質塩ビ管				インクリーザ					連径ソケット						
		φ50 (枚)	φ60 (枚)	φ75 (枚)	φ100 (枚)	φ50 (組)	φ65 (組)	φ75 (組)	φ100 (組)	φ125 (組)	φ150 (組)	50×60 (個)	60×75 (個)	75×100 (個)	100×150 (個)	φ50 (個)	φ65 (個)	φ75 (個)	φ100 (個)	φ125 (個)	φ150 (個)
	1 11-2	1						1				1	1					1			
	1 11-3	1						1				1	1					1			
	1 11-4	1						1				1	1					1			
	1 13-3	1						1				1	1					1			
	1 13-4	1						1				1	1					1			
	2 20-1	1										1									
	2 20-2	1							1			1	1	1					1		
	2 21-1	7										2									
	2 22-3	1						1				1	1					1			
	2 22-4	1							1			1	1	1					1		
	3 24-1	6										6									
	3 24-2	6																			
	合計	28						6	2			17	12	2				6	2		

湧水処理平均掘削深算定資料

耕区番号	管種	延長	現況田面高 (A)	上流管底高 (B)	下流管底高 (C)	平均掘削深 (D) $D = A - (B+C)/2$	備考
11-2	1 $\phi 50$	68	53.49	52.90	52.76	0.660 $\approx 0.7m$	バックホウ掘削
	2 $\phi 60$	20	53.49	52.76	52.72	0.750 $\approx 0.8m$	"
11-3	1 $\phi 50$	68	53.49	52.90	52.76	0.660 $\approx 0.7m$	バックホウ掘削
	2 $\phi 60$	25	53.49	52.76	52.71	0.755 $\approx 0.8m$	"
11-4	1 $\phi 50$	68	53.49	52.90	52.76	0.660 $\approx 0.7m$	バックホウ掘削
	2 $\phi 60$	43	53.49	52.76	52.67	0.775 $\approx 0.8m$	"
	3 $\phi 75$	6	53.49	52.67	52.66	0.825 $\approx 0.8m$	"
13-3	1 $\phi 50$	68	53.11	52.52	52.38	0.660 $\approx 0.7m$	バックホウ掘削
	2 $\phi 60$	28	53.11	52.38	52.32	0.760 $\approx 0.8m$	"
13-4	1 $\phi 50$	68	53.11	52.50	52.36	0.680 $\approx 0.7m$	バックホウ掘削
	2 $\phi 60$	41	53.11	52.36	52.28	0.790 $\approx 0.8m$	"
20-1	1 $\phi 50$	48	54.39	53.88	53.83	0.535 $\approx 0.5m$	バックホウ掘削
	2 $\phi 60$	6	54.39	53.83	53.82	0.565 $\approx 0.6m$	"
20-2	1 $\phi 50$	48	54.39	53.78	53.73	0.635 $\approx 0.6m$	バックホウ掘削
	2 $\phi 60$	31	54.39	53.73	53.70	0.675 $\approx 0.7m$	"
	3 $\phi 75$	12	54.39	53.70	53.69	0.695 $\approx 0.7m$	"
	4 $\phi 100$	43	54.39	53.69	53.64	0.725 $\approx 0.7m$	"
21-1	1 $\phi 50$	97	53.55	53.00	52.86	0.620 $\approx 0.6m$	バックホウ掘削
22-3	1 $\phi 50$	48	52.89	52.55	52.50	0.365 $\approx 0.4m$	バックホウ掘削
	2 $\phi 60$	31	52.89	52.50	52.47	0.405 $\approx 0.4m$	"
	3 $\phi 75$	1	52.89	52.47	52.47	0.420 $\approx 0.4m$	"
22-4	1 $\phi 50$	48	52.89	52.49	52.44	0.425 $\approx 0.4m$	バックホウ掘削
	2 $\phi 60$	31	52.89	52.44	52.41	0.465 $\approx 0.5m$	"
	3 $\phi 75$	12	52.89	52.41	52.40	0.485 $\approx 0.5m$	"
	4 $\phi 100$	55	52.89	52.40	52.34	0.520 $\approx 0.5m$	"
24-1	1 $\phi 50$	372	55.87	55.27	55.09	0.690 $\approx 0.7m$	バックホウ掘削
	2 $\phi 60$	125	55.87	55.13	55.06	0.775 $\approx 0.8m$	"
	3 $\phi 75$	50	53.63	52.72	52.64	0.950 $\approx 1.0m$	"
24-2	1 $\phi 50$	229	53.77	53.33	52.98	0.615 $\approx 0.6m$	バックホウ掘削

湧水处理平均掘削深算定資料

[illegible]

諸資材運搬距離算出表

番号	耕区No.	運搬資材名称	数量 A	単位体積 B	体積 C = A × B	運搬距離 D	体積 × 運搬距離 E = C × D	平均運搬距離 F = E / C	備考
		碎石5号(湧水处理)	m	m ³ /100m	m ³	m	m ³ ・m	m	
1	11-2	碎石5号φ50	55.0	9.14	5.0	39	195		
2	11-2	碎石5号φ60	20.0	9.03	1.8	39	70		
3	11-3	碎石5号φ50	55.0	9.14	5.0	41	205		
4	11-3	碎石5号φ60	25.0	9.03	2.3	41	94		
5	11-4	碎石5号φ50	44.0	9.14	4.0	45	180		
6	11-4	碎石5号φ60	43.0	9.03	3.9	45	176		
7	11-4	碎石5号φ75	6.0	8.82	0.5	45	23		
8	13-3	碎石5号φ50	55.0	9.14	5.0	44	220		
9	13-3	碎石5号φ60	28.0	9.03	2.5	44	110		
10	13-4	碎石5号φ50	25.0	9.14	2.3	36	83		
11	13-4	碎石5号φ60	41.0	9.03	3.7	36	133		
12	20-2	碎石5号φ100	43.0	8.30	3.6	23	83		
13	21-1	碎石5号φ50	97.0	9.14	8.9	50	445		
14	22-3	碎石5号φ50	8.0	9.14	0.7	20	14		
15	22-3	碎石5号φ60	31.0	9.03	2.8	20	56		
16	22-3	碎石5号φ75	1.0	8.82	0.1	20	2		
17	22-4	碎石5号φ75	12.0	8.82	1.1	34	37		
18	22-4	碎石5号φ100	55.0	8.30	4.6	34	156		
19	24-1	碎石5号φ50	365.0	9.14	33.4	48	1,603		
20	24-1	碎石5号φ60	115.0	9.03	10.4	48	499		
21	24-1	碎石5号φ50	7.0	9.14	0.6	15	9		
22	24-1	碎石5号φ60	10.0	9.03	0.9	15	14		
23	24-1	碎石5号φ75	40.0	8.82	3.5	15	53		
24	24-2	碎石5号φ50	169.0	9.14	15.4	15	231		
合 計			1,350		122		4,691	38 m	50m以下
				=	122	m ³			

諸資材運搬距離算出表

番号	耕区No.	運搬資材名称	数量 A	単位重量 B	数量 C=A	運搬距離 D	数量×運搬距離 E=C×D	平均運搬距離 F=E/C	備考
		ポリエチレン管(有孔)	m	kg/m	m	m	m・m	m	
1	11-2	φ 50	55.0	0.25	55.0	39	2,145		
2	11-2	φ 60	20.0	0.28	20.0	39	780		
3	11-3	φ 50	55.0	0.25	55.0	41	2,255		
4	11-3	φ 60	25.0	0.28	25.0	41	1,025		
5	11-4	φ 50	44.0	0.25	44.0	45	1,980		
6	11-4	φ 60	43.0	0.28	43.0	45	1,935		
7	11-4	φ 75	6.0	0.40	6.0	45	270		
8	13-3	φ 50	55.0	0.25	55.0	44	2,420		
9	13-3	φ 60	28.0	0.28	28.0	44	1,232		
10	13-4	φ 50	25.0	0.25	25.0	36	900		
11	13-4	φ 60	41.0	0.28	41.0	36	1,476		
12	20-2	φ 100	43.0	0.60	43.0	23	989		
13	21-1	φ 50	97.0	0.25	97.0	50	4,850		
14	22-3	φ 50	8.0	0.25	8.0	20	160		
15	22-3	φ 60	31.0	0.28	31.0	20	620		
16	22-3	φ 75	1.0	0.40	1.0	20	20		
17	22-4	φ 75	12.0	0.40	12.0	34	408		
18	22-4	φ 100	55.0	0.60	55.0	34	1,870		
19	24-1	φ 50	365.0	0.25	365.0	48	17,520		
20	24-1	φ 60	115.0	0.28	115.0	48	5,520		
21	24-1	φ 50	7.0	0.25	7.0	15	105		
22	24-1	φ 60	10.0	0.28	10.0	15	150		
23	24-1	φ 75	40.0	0.40	40.0	15	600		
24	24-2	φ 50	169.0	0.25	169.0	15	2,535		
合 計			1,350 m		1,350		51,765	38 m	50m以下
				=	1,350 m				

諸資材運搬距離算出表

番号	耕区No.	運搬資材名称	数量 A	単位重量 B	数量 C=A	運搬距離 D	数量×運搬距離 E=C×D	平均運搬距離 F=E/C	備考
		塩ビ管(VU)	m	kg/m	m	m	m・m	m	
1	11-2	φ75	6.0	1.16	6.0	76	456		
2	11-3	φ75	6.0	1.16	6.0	81	486		
3	11-4	φ75	6.0	1.16	6.0	90	540		
4	13-3	φ75	6.0	1.16	6.0	86	516		
5	13-4	φ75	6.0	1.16	6.0	69	414		
6	20-2	φ100	4.0	1.74	4.0	45	180		
7	22-3	φ75	3.0	1.16	3.0	40	120		
8	22-4	φ100	3.0	1.74	3.0	67	201		
合 計					40		2,913	73 m	100m未満
				=	40 m				

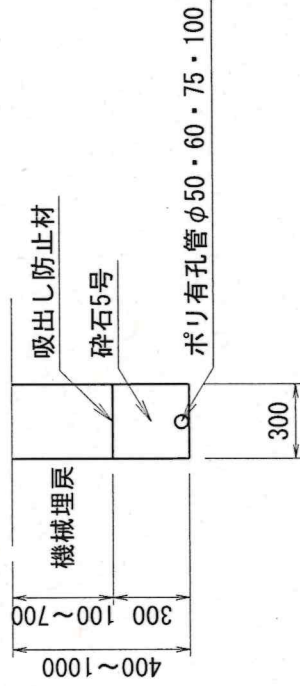
諸 資 材 運 搬 距 離 算 出 表

番号	耕区No.	運 搬 資材名称	数 量 A	単位重量 B	重量 C = A × B	運搬距離 D	重量×運搬距離 E = C × D	平均運搬距離 F = E / C	備 考
		ヒューム管 (B型)	m	kg/m	kg	m	kg・m	m	
1	11-2	φ 150	1.0	28.00	28.0	76	2,128		
2	11-3	φ 150	1.0	28.00	28.0	81	2,268		
3	11-4	φ 150	1.0	28.00	28.0	90	2,520		
4	13-3	φ 150	1.0	28.00	28.0	86	2,408		
5	13-4	φ 150	1.0	28.00	28.0	69	1,932		
6	20-2	φ 150	1.0	28.00	28.0	45	1,260		
7	22-3	φ 150	1.0	28.00	28.0	40	1,120		
8	22-4	φ 150	1.0	28.00	28.0	67	1,876		
合 計					224		15,512	69 m	100m未満
				=	224	kg			

ポリエチレン管 (バックホウ掘削) -1

第1工区

略図



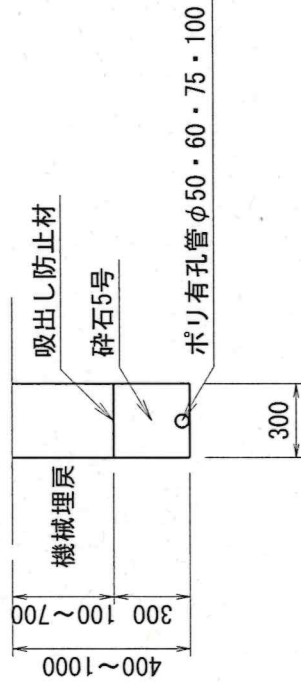
基本数値

管径	D	外径	控除面積 A
φ50	0.060	0.060	0.003
φ60	0.070	0.070	0.004
φ75	0.087	0.087	0.006

名 称	規 格	算 式	単 位	φ50			φ60			φ75		
				H=40 H1=0.10	H=50 H1=0.20	H=60 H1=0.30	H=40 H1=0.10	H=50 H1=0.20	H=60 H1=0.30	H=40 H1=0.10	H=50 H1=0.20	H=60 H1=0.30
湧水処理工 バックホウ掘削	H=40		m	100.00			100.00			100.00		
	H=50				100.00			100.00			100.00	
	H=60					100.00			100.00			100.00
	H=70											100.00
	H=80											
ポリエチレン管	φ50		m	100.00	100.00	100.00						
	φ60						100.00	100.00	100.00			
	φ75									100.00	100.00	100.00
湧水処理工 排水管布設	ポリエチレン管 φ50		m	100.00	100.00	100.00						
	ポリエチレン管 φ60						100.00	100.00	100.00			
	ポリエチレン管 φ75									100.00	100.00	100.00
	5号砕石	$(0.30 \times 0.30 - A) \times 1.05 \times 100$		9.14	9.14	9.14	9.03	9.03	9.03	8.82	8.82	8.82
湧水処理工 被覆材投入	5号砕石	断 面 積 $0.30 \times 0.30 - A$	m ²	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00
				0.087	0.087	0.087	0.086	0.086	0.086	0.084	0.084	0.084
機械埋戻			m ²	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00
		$0.30 \times H1$		0.030	0.060	0.090	0.030	0.060	0.090	0.030	0.060	0.120
吸出し防止材		0.30×100	m ²	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00

第1工区 ポリエチレン管 (バックホウ掘削) -2

略図



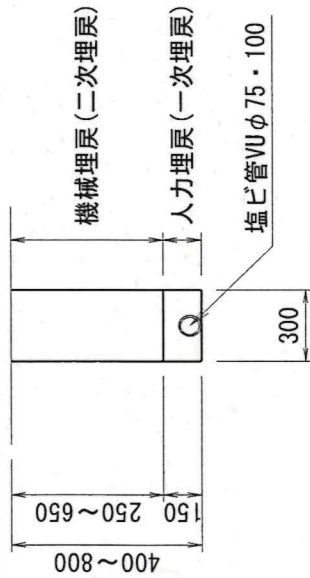
基本数値

管径	D	外径	控除面積 A
φ50	0.060	0.060	0.003
φ60	0.070	0.070	0.004
φ75	0.087	0.087	0.006
φ100	0.118	0.118	0.011

名 称	規 格	算 式	単 位	φ 75				φ 100			
				H=80 H1=0.50	H=90 H1=0.60	H=100 H1=0.70	H=110 H1=0.80	H=50 H1=0.20	H=60 H1=0.30	H=70 H1=0.40	H=80 H1=0.50
湧水処理工 バックホウ掘削	H=50							100.00			
	H=70		m							100.00	
	H=80										
	H=100			100.00		100.00					
ポリエチレン管	φ 75		m	100.00	100.00	100.00	100.00				
	φ 100							100.00	100.00	100.00	100.00
湧水処理工 排水管布設	ポリエチレン管 φ 75		m	100.00	100.00	100.00	100.00				
	ポリエチレン管 φ 100							100.00	100.00	100.00	100.00
被 覆 材	5号砕石	(0.30×0.30-A)×1.05×100	m ³	8.82	8.82	8.82	8.82	8.30	8.30	8.30	8.30
湧水処理工 被覆材投入	5号砕石	断 面 積 0.30×0.30-A	m	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00
			m ²	0.084	0.084	0.084	0.084	0.079	0.079	0.079	0.079
機械埋戻			m	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00
		0.30×H1	m ²	0.150	0.180	0.210	0.240	0.060	0.090	0.120	0.150
吸出し防止材		0.30×100	m ²	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00

V U 管 (バックホウ掘削)

略 図

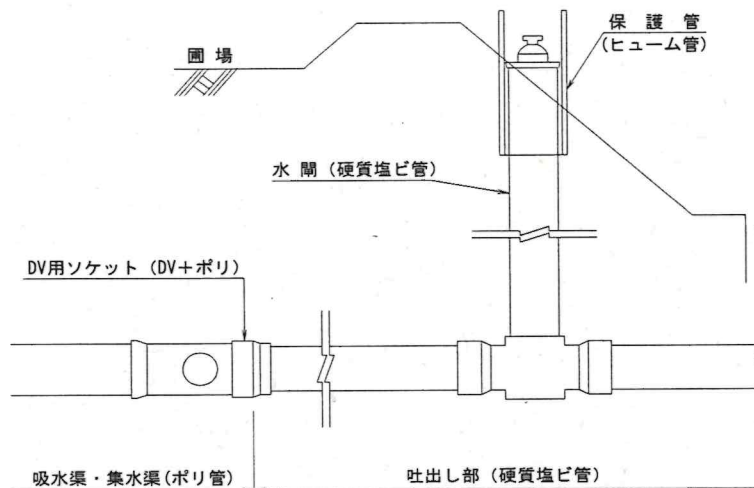


基本数値

管 径	外 径	控除面積 A	1本長 m
φ50	0.060	0.003	4.00
φ65	0.076	0.005	4.00
φ75	0.089	0.006	4.00
φ100	0.114	0.01	4.00

名 称	規 格	単 位	φ 75						φ 100					
			H=40 H1=0.25 H2=0.15	H=60 H1=0.45 H2=0.15	H=70 H1=0.55 H2=0.15	H=80 H1=0.65 H2=0.15	H=60 H1=0.45 H2=0.15	H=70 H1=0.55 H2=0.15	H=80 H1=0.65 H2=0.15	H=90 H1=0.75 H2=0.15	H=100 H1=0.85 H2=0.15			
暗渠排水工 バックホウ掘削	H=40	m	100.00											
	H=60					100.00	100.00							
	H=80								100.00					
硬質塩ビ管	VU75	m	100.00	100.00	100.00	100.00								
	VU100						100.00	100.00	100.00	100.00	100.00			
暗渠排水工 排水管布設	硬質塩ビ管 VU75	m	100.00	100.00	100.00	100.00								
	硬質塩ビ管 VU100						100.00	100.00	100.00	100.00	100.00			
機械埋戻し	H1 × 0.30	m ²	0.075	0.135	0.165	0.195	0.135	0.165	0.195	0.225	0.255			
人力埋戻し	(H2 × 0.30 - A) × 100	m ³	3.90	3.90	3.90	3.90	3.50	3.50	3.50	3.50	3.50			

構 造 物 名	塩 び 水 閘 $\phi 75 \sim \phi 100$	第 1 工区
---------	---------------------------------	--------



※吐出し部は粘性土により十分な埋戻しを行う。

保護管径・種類表

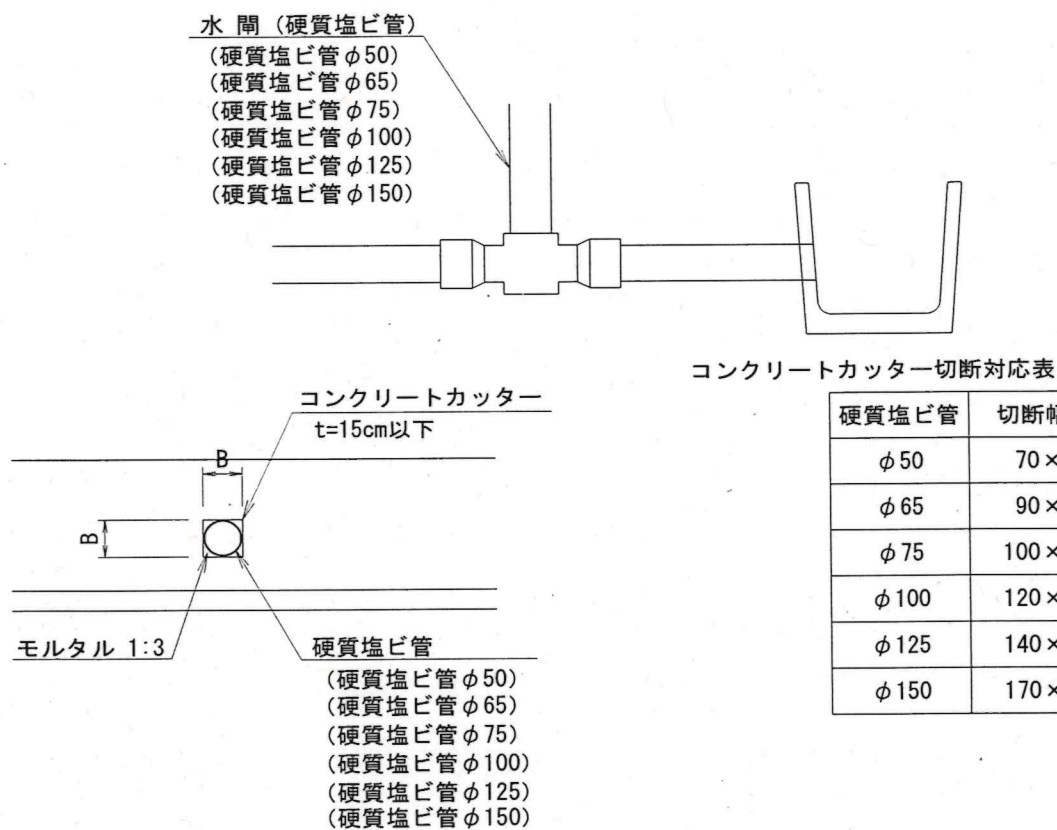
水 閘 径	保護管径	保護管種	数 量
$\phi 50$	$\phi 150$	ヒューム管	1.0 m
$\phi 65$	$\phi 150$	ヒューム管	1.0 m
$\phi 75$	$\phi 150$	ヒューム管	1.0 m
$\phi 100$	$\phi 150$	ヒューム管	1.0 m
$\phi 125$	$\phi 200$	ヒューム管	1.0 m
$\phi 150$	$\phi 200$	ヒューム管	1.0 m

ポリエチレン管→硬質塩ビ管対応表

ポリ管	硬質塩ビ管	DV用ソケット	
$\phi 50$	$\phi 50$	DV50×ホリ50	
$\phi 65$	$\phi 65$	DV65×ホリ60	
$\phi 75$	$\phi 75$	DV75×ホリ75	
$\phi 100$	$\phi 100$	DV100×ホリ100	
$\phi 125$	$\phi 125$	DV125×ホリ125	
$\phi 150$	$\phi 150$	DV150×ホリ150	

名 称	区 分	算 式	数 量
塩び水閘 $\phi 75$			
塩 び 水 閘	$\phi 75$		1.00 組
ヒ ュ ー ム 管	L=1.0m $\phi 150$		1.00 本
DV用ソケット	DV75×ホリ75		1.00 個
塩び水閘 $\phi 100$			
塩 び 水 閘	$\phi 100$		1.00 組
ヒ ュ ー ム 管	L=1.0m $\phi 150$		1.00 本
DV用ソケット	DV100×ホリ100		1.00 個

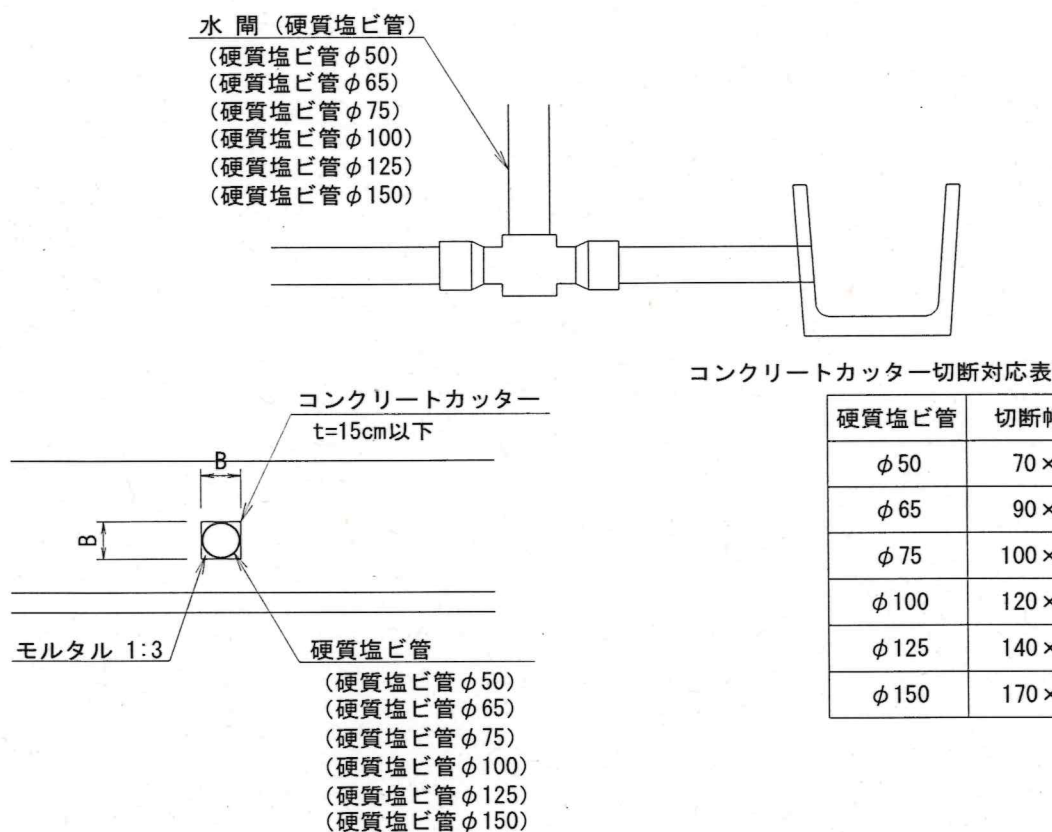
水閘排水口取付標準図



10.0箇所当り

名 称	区 分	算 式	数 量
モルタル	1 : 3	$(0.10 \times 0.10 - 0.089 \times 0.089 \times 3.14/4) \times 10.0 =$	0.038 m ²
コンクリート カッター	t=15cm以下	$0.10 \times 4 \times 10 =$	4.00 m

水閘排水口取付標準図

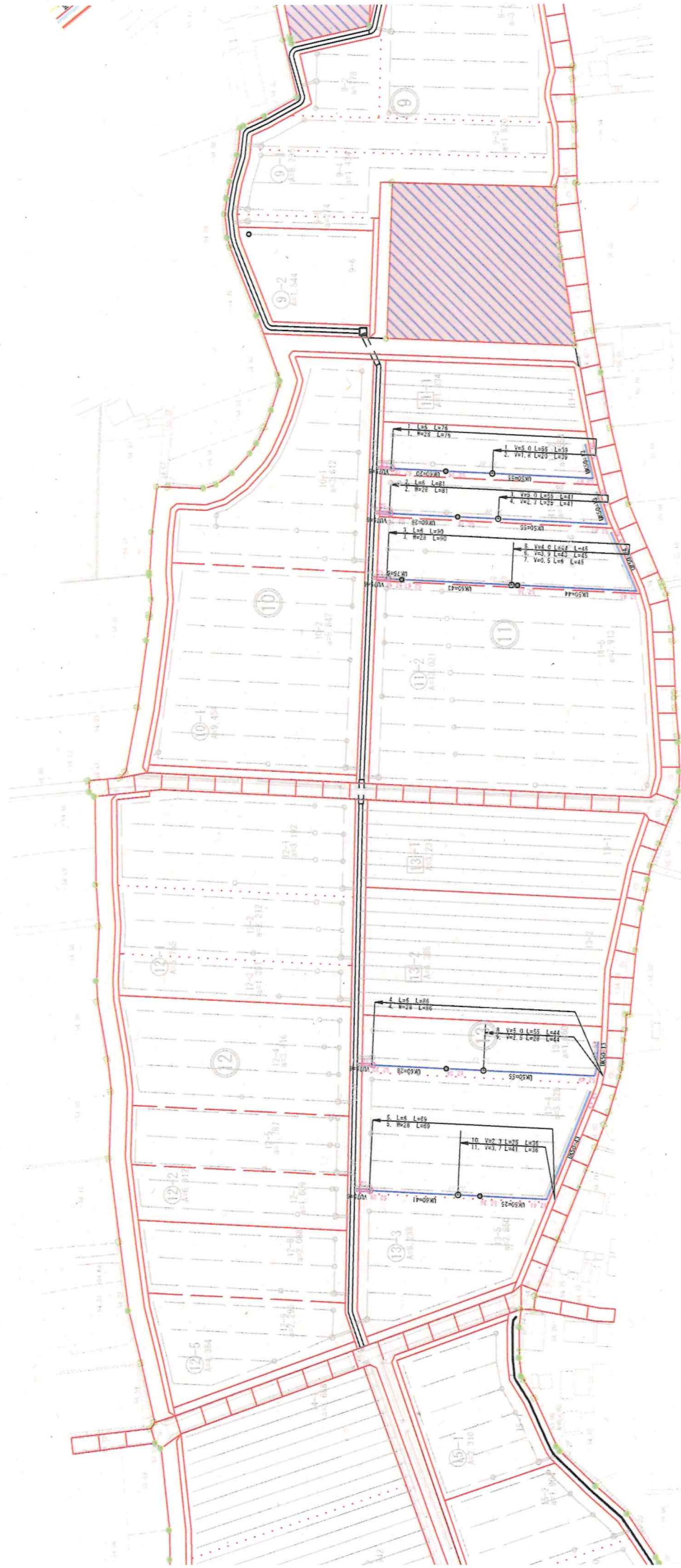


10.0箇所当り

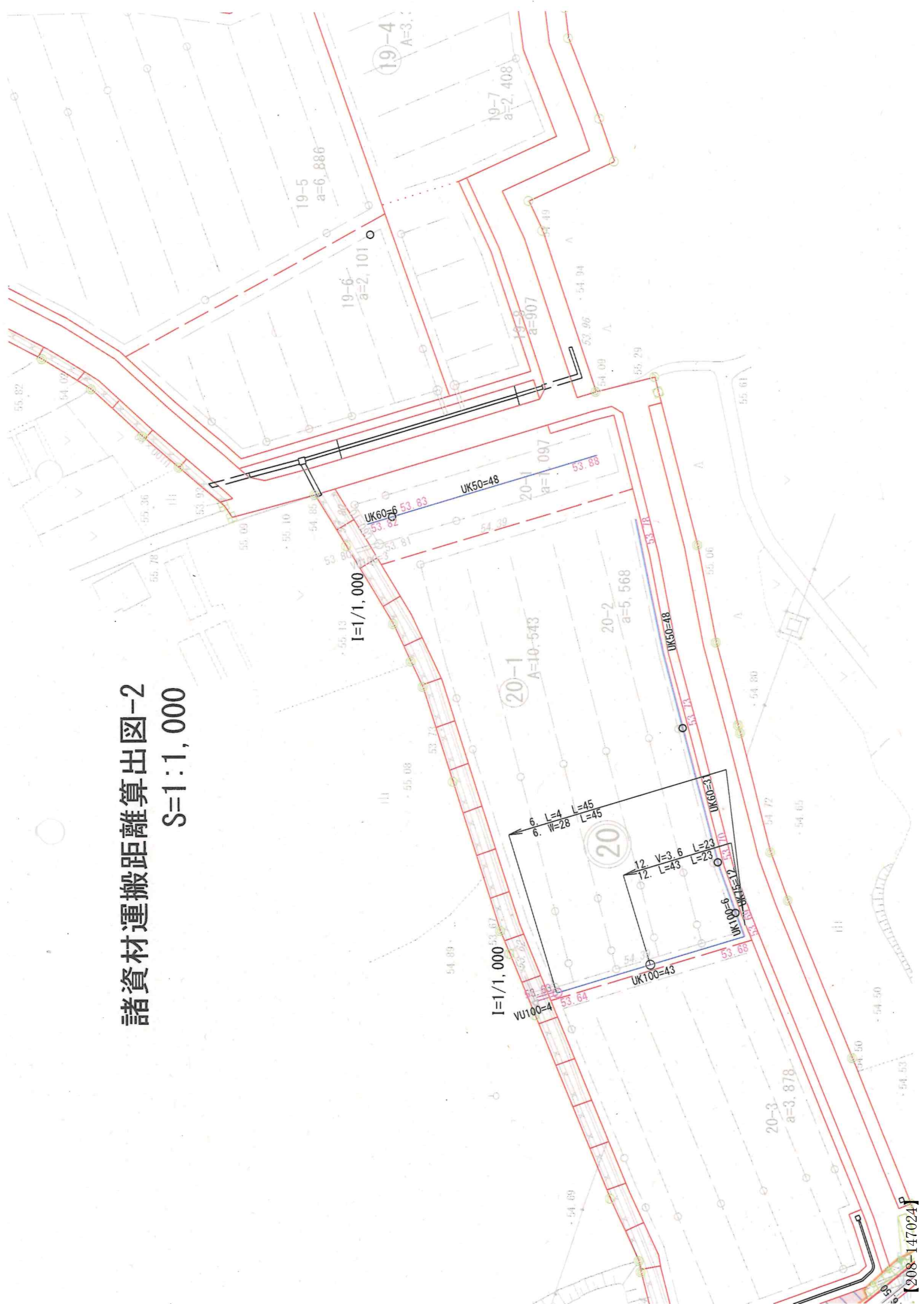
名 称	区 分	算 式	数 量
モルタル	1 : 3	$(0.12 \times 0.12 - 0.114 \times 0.114 \times 3.14/4) \times 10.0 =$	0.042 m ²
コンクリート カッター	t=15cm以下	$0.12 \times 4 \times 10 =$	4.80 m

諸資材運搬距離算出図-1

S=1:2,000

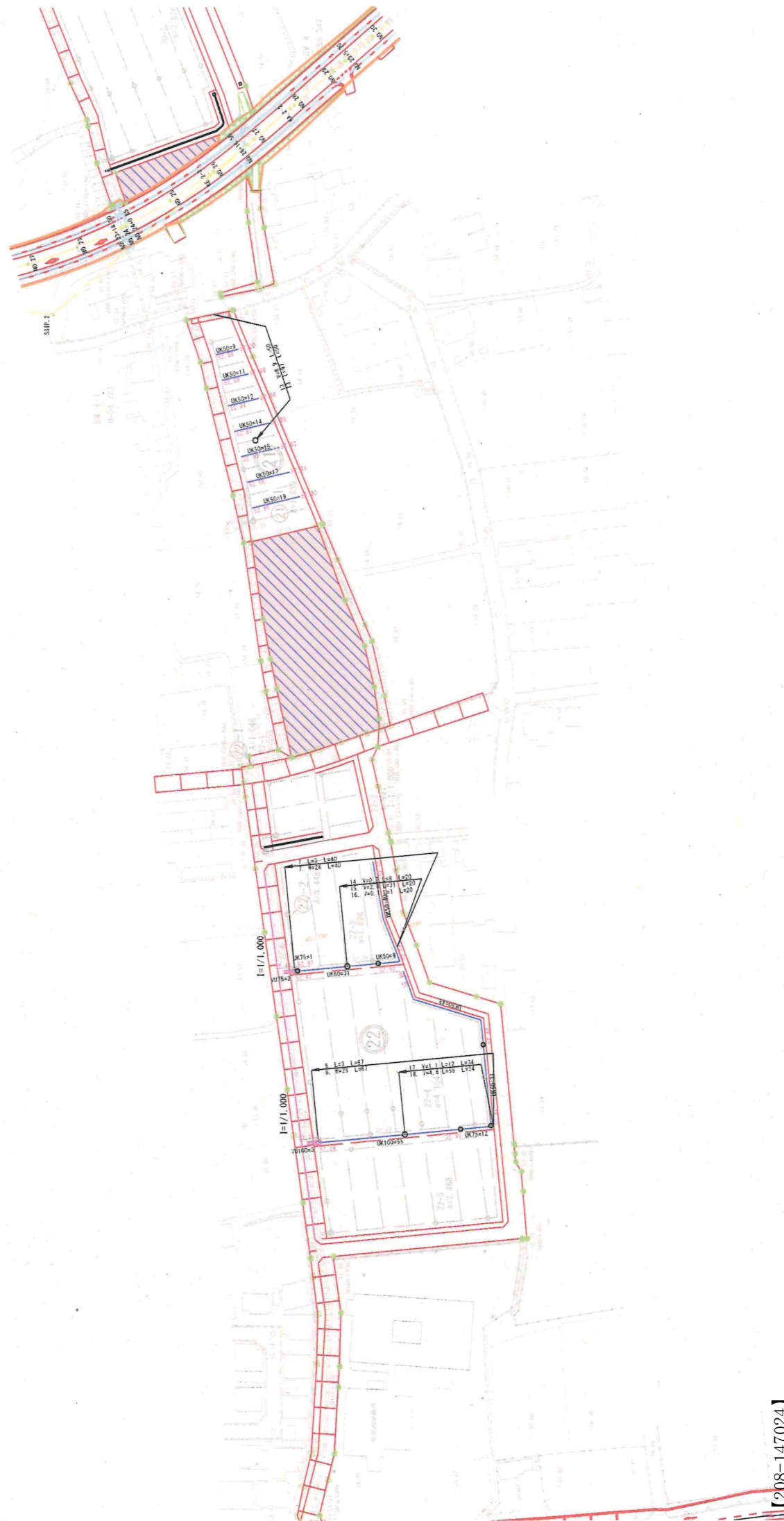


諸資材運搬距離算出図-2 S=1:1,000



諸資材運搬距離算出図-3

S=1:2,000



$S=1:1,000$

