

令和 8 年 度

南房総市富浦町原岡地先配水管布設替工事(防安)

数 量 計 算 書

安房郡市広域市町村圏事務組合

配水管布設替工（補助）

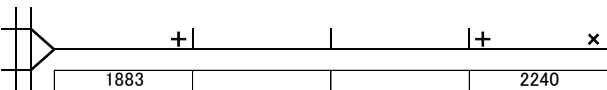
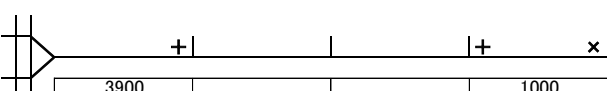
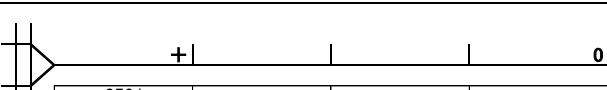
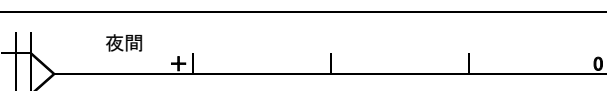
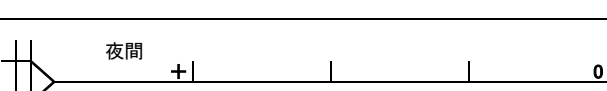
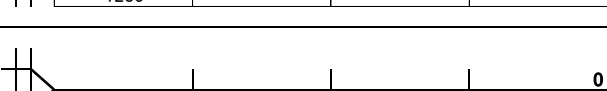
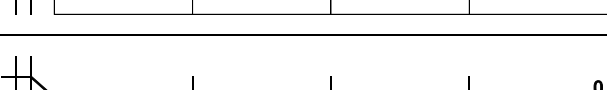
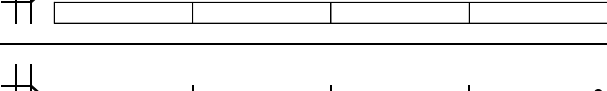
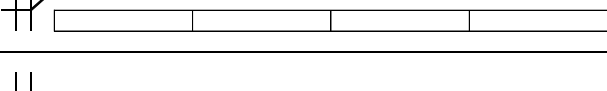
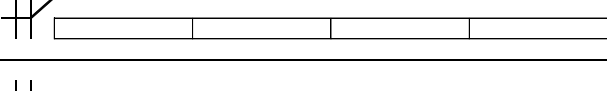
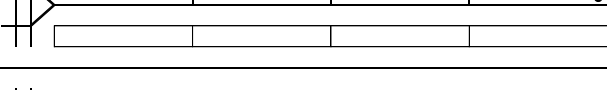
配水管材料数量計算書

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
【管材費】					
【配水管】		図番2			
ダクタイル鋳鉄 直管	GX形 S種 内面粉体 φ 250×L5,000	55 + 5	60	本	
ダクタイル鋳鉄 異形管 曲管	GX形 φ 250×22 1/2°	1	1	個	
ダクタイル鋳鉄 異形管 曲管	GX形 φ 250×5 5/8°	2	2	個	
ダクタイル鋳鉄 異形管 曲管	GX形 φ 250×45°	(夜間) 2	2	個	支給品
ダクタイル鋳鉄 異形管 継ぎ輪	GX形 φ 250	(夜間) 1 + 1	2	個	
ダクタイル鋳鉄 両受ソフトシール仕切弁	GX形 φ 250	1	1	基	
ダクタイル鋳鉄 異形管 接合材	GX形 φ 250	5	5	個	
ダクタイル鋳鉄 G-Link	GX形 φ 250	(夜間) 2 + 4	6	個	
ダクタイル鋳鉄 P-Link	GX形 φ 250	3	3	個	
ダクタイル鋳鉄 ライナ	GX形 φ 250	11	11	個	
ダクタイル鋳鉄 メカニカル帽	GX/NS/SⅡ形用 φ 250	1	1	個	
ダクタイル鋳鉄 耐震補強金具	K形 φ 250	(夜間) 1	1	個	
フランジ補強金具(爪形)	φ 250	(夜間) 2	2	個	
仕切弁筐	FCD,ネジ式 DP=800用 座台共 土砂流入防止付	1	1	基	
ポリエチレンスリーブ	φ 250×L6000	295.247 = 295.25	295	m	
固定用ゴムバンド(締め具付)	ポリエチレンスリーブ用	(60 + 5 + 6 + 3) × 2 箇所 = 148	148	本	
明示テープ	W30mm φ 250	π × 0.2716 × 1.5 × 4 × 295.25 / 5m = 302.31	302	m	
明示シート	ダブル W150 φ 250	弁筐 消火栓室 290.86 - 0.20 - 0.60 = 290.06			
	ダブル W150 φ 250	(夜間) 4.63 = 4.63			
		290.06 + 4.63 = 294.69	295	m	
【排泥管・末端接続部】		図番7			
鋳鉄管用 PE挿口付サドル分水栓	密着コア・防食フィルム含 φ 250×φ 50	排泥管 1	1	個	
水道配水用ポリエチレン管 継手 EFソケット	HPPE φ 50	排泥管 1	1	個	
PE挿口付 ソフトシール仕切弁	青銅製 丸ハンドル形 φ 50	排泥管 1	1	個	

配水管材料数量計算書

[illegible]

口径 $\phi 250$ mm

番号	切管組み合わせ 上段：切管番号 下段：切管長	直管長	備 考	
		使用長 L1 残管長 L2		
1		5000	切断のみ	0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 2ヶ所 0ヶ所 0ヶ所
		4123		
		877		
2		5000	切断のみ	0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 2ヶ所 0ヶ所 0ヶ所
		4900		
		100		
3		5000	切断のみ	0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 1ヶ所 0ヶ所 0ヶ所
		3591		
		1409		
4		5000	切断のみ	0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 1ヶ所 0ヶ所 0ヶ所
		2020		
		2980		
5		5000	切断のみ	0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 1ヶ所 0ヶ所 0ヶ所
		1235		
		3765		
0		0		0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所
		0		
		0		
0		0		0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所
		0		
		0		
0		0		0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所
		0		
		0		
0		0		0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所
		0		
		0		
0		0		0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所
		0		
		0		
0		0		0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所
		0		
		0		
小計	切管計 = 5 スクラップ延長 9.131 m スクラップ量(kg) kg/m 9.131 m × 38.71 = 353.46 kg (直部) 0 □ × 29.9 = 0 kg (受口) 3 □ × 0.44 = 1.32 kg (挿し口) 合計 354.78 kg	残管総延長 9131	切断のみ	0ヶ所 0ヶ所 0ヶ所 7ヶ所
		使用管総延長 15869		

配水管		HI-VP		切 管 調 書						
名 称	形 状 寸 法	本数	乙切管					管長	残管	切断
			排水管	排水管	排水管					
耐衝撃性硬質ポリ塩化ビニル管 フレーション直管	φ50×4000L	1	2.090	0.600	0.200			2.890	1.110	3
合 計	φ50×4000L	1本						2.890 ^m	1.110 ^m	□ 3

配水管労務数量計算書(昼間)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
	配水管 DIP-GX φ 250	図番7より 290.86	290.86	m	(実延長)
	排水管・末端接続 HPPE φ 50	図番7より 0.97	0.97	m	バルブ
	排水管・末端接続 HI-VP φ 50	(2.89) 2.29	(2.89) 2.29	m	(実延長)
[配水管]					
鋳鉄管吊込み据付工	機械力 φ 250	両受仕切弁 $290.86 - 1 \times 0.30 = 290.56$	290.6	m	
GX形継手工(直管)	φ 250	(夜間) $60 - 2$	58	口	
GX形継手工(異形管)	φ 250	5	5	口	
GX形継手工(P-Link)	φ 250	3	3	口	
GX形継手工(G-Link)	φ 250	(夜間) $6 - 4$	2	口	
鋳鉄管 メカニカル継手工	K形 φ 250	特殊押輪 (夜間) $3 - 1$	2	口	
鋳鉄管切断工	φ 250	切管 (夜間) $7 - 2$	5	口	
ポリエチレンスリーブ被覆工	固定用ゴムバンド φ 250	290.56	291	m	
仕切弁設置工	機械力 φ 250	両受GX 1	1	基	
仕切弁筐設置工	ねじ式	1	1	箇所	
明示テープ貼付工	φ 250	290.56	291	m	仕 0.3*1=
明示シート敷設工	幅15cmダブル	290.06	290	m	消室 0.6*1= 仕筐 0.2*3=
砕石基礎工	RC-40 t=10cm	0.20	0.2	m ²	
[排泥管]					
サドル分水栓建込み工	DIP用 φ 250 × φ 50	1	1	箇所	
コア取付工	φ 50	1	1	箇所	
ポリエチレン管 融着継手工	(継手口数2口) φ 50	ソケット 1	1	ヶ所	
硬質塩化ビニル管据付工	φ 50	2.89	2.9	m	
硬質塩化ビニル管 TS継手工	φ 50	5	5	口	
硬質塩化ビニル管 切断工	φ 50	3	3	口	
止水栓設置工	筐設置共 φ 50	1	1	箇所	
小口径鋼管継手工	ねじ込み接合 φ 50	HPPE VP $1 + 1$	2	口	
明示テープ貼付工	VP用 φ 50	3.26	3	m	
明示シート敷設工	幅15cmダブル	3.26 = 3.26	3	m	
コンクリート壁貫通工	ハンマドリル	1	1	箇所	

配水管労務数量計算書(昼間)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
[撤去工]		図番2			
石綿管吊上げ積込撤去工	人力 φ 75	200.73	200.7	m	
石綿管カラー継手取外し工	φ 75	$200.73 \div 3.0 = 66.9$	66	口	直管1本3m
[処分費]					
廃材運搬処分費	4tダンプ 石綿管	$\begin{matrix} \text{m} & \text{kg/m} & (\phi 75\text{ACP}) \\ 200.73 \times 5.57 & = & 1118.07 \end{matrix}$	1	回	
		$\begin{matrix} \text{kg} \\ \text{重量計} & 1118.07 \end{matrix}$			
		$\begin{matrix} \text{m} & (\phi 75\text{ACP}) \\ 200.73 \times 0.095^2 \times \pi / 4 & = & 1.42 \end{matrix}$			
		$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ \text{体積計} & 1.42 \end{matrix}$			
	4tダンプ 鋳鉄管(既設)	$\begin{matrix} \text{m} & \text{kg/m} & (\phi 250\text{K}) \\ 0.74 \times 43.42 & = & 32.13 \end{matrix}$	1	回	
		$\begin{matrix} \text{kg} \\ \text{重量計} & 32.13 \end{matrix}$			
		$\begin{matrix} \text{m} & \text{m} & \text{m} & (\phi 250\text{K}) \\ 0.74 \times 0.270^2 \times \pi / 4 & = & 0.04 \end{matrix}$			
		$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ \text{体積計} & 0.04 \end{matrix}$			
	鋳鉄管(残管)	$\begin{matrix} \text{m} & \text{kg/m} & (\phi 250\text{K}) \\ 9.13 \times 38.71 & = & 353.46 \end{matrix}$			
		$\begin{matrix} \text{kg} \\ \text{重量計} & 353.46 \end{matrix}$			
		$\begin{matrix} \text{m} & \text{m} & \text{m} & (\phi 250\text{K}) \\ 9.13 \times 0.270^2 \times \pi / 4 & = & 0.52 \end{matrix}$			
		$\begin{matrix} \text{m}^3 \\ \text{体積計} & 0.52 \end{matrix}$			
	鋳鉄管(挿し口突部)	$\begin{matrix} \text{kg/m} \\ 3 \times 0.44 & = & 1.32 \end{matrix}$			
		$\begin{matrix} \text{kg} \\ 32.13 + 353.46 + 1.32 & = & 386.91 \end{matrix}$			
[技術管理費]					
通水試験工	既設管と連絡	$290.86 \div 2,000 = 0.15$	0.15	日	

配水管労務数量計算書(夜間)

[illegible]

配水管土工延長

[illegible]

配水管土工集計表(昼間)

名 称	形 状 寸 法	富浦1号線(1) DP=0.8m 配水管 φ 250 ①	富浦1号線(2) DP=0.80m 配水管 φ 250 ②	ILB(1) DP=0.8m 配水管 φ 250 ③	ILB(2) DP=0.8m 配水管 φ 250 ④	ILB(3) DP=0.8m 排水管 排水管・水溝接続 φ 50 ⑤	小計	数量	単位	摘 要
[土工]										
アスファルト舗装版 切断工	t=15cmまで	155.50	391.46				546.96	550	m	
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	バックホウ t=10cm以下	50.54	127.22				177.76	180	m ²	
インターロッキングブロック 撤去工	再利用			8.05	3.25	1.96	13.26	13	m ²	
機械掘削積込工 (現場→仮置場)	バックホウ掘削積込	51.55	129.71	7.91	3.21	1.53	193.91	190	m ³	
AS塊運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック	2.53	6.36				8.89	9	m ³	
残土運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック	51.55	129.71	7.91	3.21	1.53	193.91	190	m ³	
整地		51.55	129.71	7.91	3.21	1.53	193.91	190	m ³	
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	33.80	85.18	5.74	2.28	0.99	127.99	130	m ³	
下層路盤工	RC-40 t=15cm			8.05	3.25	1.96	13.26	13	m ²	
下層路盤工	RC-40 t=20cm	50.54	127.22				177.76	178	m ²	
上層路盤工	RM-30 t=15cm	50.54	127.22	8.05	3.25	1.96	191.02	191	m ²	
仮復旧表層工	再生密粒As13mm t=5cm	50.54	127.22	8.05	3.25	1.96	191.02	191	m ²	
AS塊積込 (仮置場→処分場)	ルーズ	2.53	6.36				8.89	10	m ³	
AS塊運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック	2.53	6.36				8.89	9	m ³	
[処分費]										
AS塊処理費		5.95	14.95				20.90	21	t	

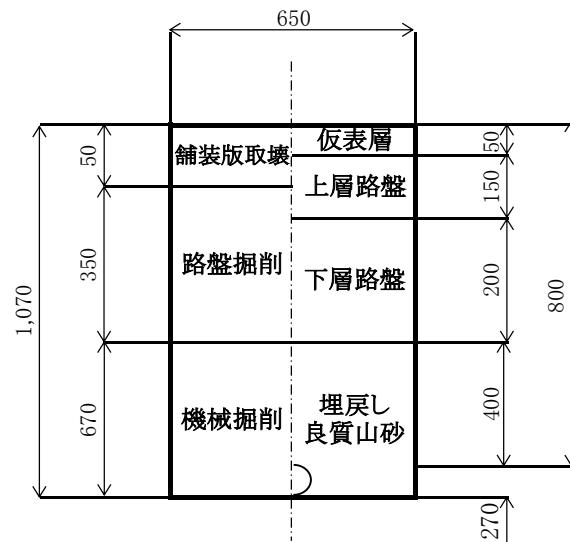
配水管土工集計表(夜間)

名 称	形 状 寸 法	算 式					数量	単位	摘 要
[土工] インターロッキングブロック 撤去工		ILB(4) DP=0.8~1.2m 夜間 配水管φ250(夜間) ⑥							
	再利用	3.01				= 3.01	3	m ²	
	機械掘削積込工	バックホウ掘削積込	3.58			= 3.58	4	m ³	
	残土運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック	3.58			= 3.58	4	m ³	
	整地		3.58			= 3.58	4	m ³	
	機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	2.71			= 2.71	3	m ³	
	下層路盤工	RC-40 t=15cm	3.01			= 3.01	3	m ²	
	上層路盤工	RM-30 t=15cm	3.01			= 3.01	3	m ²	
	仮復旧表層工	再生密粒As13mm t=5cm	3.01			= 3.01	3	m ²	

① 配水管 φ 250 富浦1号線(1)

DP=0.8m

掘削時 復旧時



掘削延長 77.75m

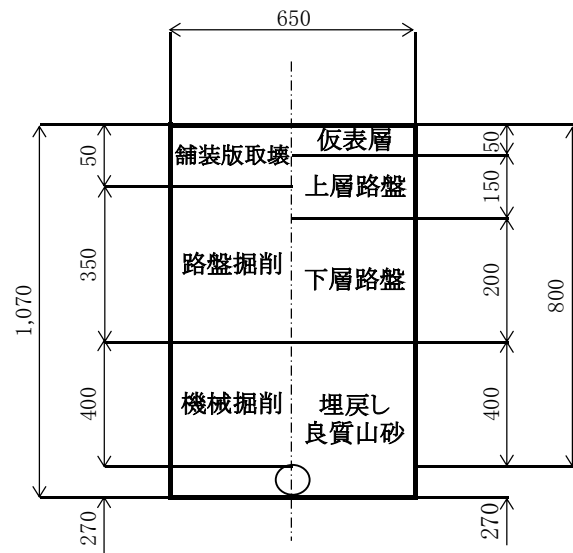
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで	77.75 × 2条	= m	155.50
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	77.75 × 0.65	= m ²	50.54
機械掘削積込工		77.75 × 0.65 × 1.02	= m ³	51.55
AS塊運搬工	現場～仮置場	77.75 × 0.65 × 0.05	= m ³	2.53
残土運搬工		51.55	= m ³	51.55
整地		51.55	= m ³	51.55
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	77.75 × 0.65 × 0.67 － 0.27 ² × π/4	= m ³	33.80
下層路盤工	RC-40 t=20cm	77.75 × 0.65	= m ²	50.54
上層路盤工	RM-30 t=15cm	77.75 × 0.65	= m ²	50.54
仮復旧表層工	再生密粒As t=5cm	77.75 × 0.65	= m ²	50.54
AS積込	ルーズ	2.53	= m ³	2.53
AS塊運搬工	仮置場～処分場	2.53	= m ³	2.53
AS塊処理費		2.53 × 2.35	= t	5.95

② 配水管 φ 250 富浦1号線(2)

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 195.73m

1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで	$195.73 \times 2 \text{条}$	= m	391.46
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	195.73×0.65	= m ²	127.22
機械掘削積込工		$195.73 \times 0.65 \times 1.02$ $- 0.27^2 \times \pi / 4$	= m ³	129.71
AS塊運搬工		$195.73 \times 0.65 \times 0.05$	= m ³	6.36
残土運搬工		129.71	= m ³	129.71
整地		129.71	= m ³	129.71
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$195.73 \times 0.65 \times 0.67$ $- 0.27^2 \times \pi / 4$	= m ³	85.18
下層路盤工	RC-40 t=20cm	195.73×0.65	= m ²	127.22
上層路盤工	RM-30 t=15cm	195.73×0.65	= m ²	127.22
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	195.73×0.65	= m ²	127.22
AS積込	ルーズ	6.36	= m ³	6.36
AS塊運搬工	仮置場～処分場	6.36	= m ³	6.36
AS塊処理費		6.36×2.35	= t	14.95

DP=0.8m

Figure 1: Plan view of the road construction area. The diagram shows a rectangular area with dimensions 650 (width) and 1,070 (length). The area is divided into sections for '仮表層' (Temporary Surface Layer), '上層路盤' (Upper Subgrade), '下層路盤' (Lower Subgrade), '舗装版取壊' (Pavement Removal), '路盤掘削' (Subgrade Excavation), '機械掘削' (Mechanical Excavation), '埋戻し' (Backfill), and '良質山砂' (Good Quality Mountain Sand). Dimensions for each section are provided: 80, 270, 720, 150, 150, 450, and 270.

1式当り

[illegible]

DP=0.8m

1式当り

[illegible]

[illegible]

DP=0.8~1.2m

Figure 1: Plan view of the construction site. The diagram shows a rectangular area with dimensions 1,270 (width) and 1,000 (depth). The area is divided into sections for '仮表層' (Temporary Surface Layer), '上層路盤' (Upper Subgrade), '下層路盤' (Lower Subgrade), '舗装版取壊' (Paving Slab Removal), '路盤掘削' (Subgrade Excavation), '機械掘削' (Mechanical Excavation), and '埋戻し 良質山砂' (Backfill with Good Quality Mountain Sand). Dimensions for each section are provided: 650 for the top section, 80 for the top-left section, 270 for the middle-left section, 920 for the bottom-left section, 50 for the top-right section, 150 for the middle-right section, 150 for the bottom-right section, and 270 for the bottom-right section.

1式当り

[illegible]

配水管布設替工（单独）

配水管材料数量計算書

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
【管材費】		図番7			
鑄鉄管用 PE挿しロー一体サドル分水栓	密着コア・防食フィルム含 φ 250× φ 50	1	1	個	
水道配水用ポリエチレン管 プレインセント直管	HPPE φ 50×L5,000	切管 1	1	本	JW
水道配水用ポリエチレン管 継手 EFソケット	HPPE φ 50	2	2	個	
PE挿口付 ソフトシール仕切弁	青銅製 丸ハンドル形 φ 50	1	1	基	
両袋ナット形伸縮鋼管継手	HPPE×VP・離脱防止付 φ 50	1	1	個	HPPE:JW
明示テープ	W30mm φ 50	$\pi \times 0.063 \times 1.5 \times 4$ $\times 4.100 / 5 = 0.97$	1	m	
明示シート	ダブル W150 φ 50	4.10 = 4.10	4	m	
サドルキャップ	φ 50 閉栓キャップ	1	1	個	
【エアミルク充填工】		図番3 図番4 (φ 75) (φ 250)			
エアミルク注入材	φ 75	$(78.75 + 15.93) \times$ $0.075^2 \times \pi \div 4 = 0.42$			
	φ 250	m $512.11 \times 0.250^2 \times \pi \div 4 = 25.14$	25.6	m3	
水道用 硬質ポリ塩化ビニル管直管	プレインセント φ 50×L4000	$6.8 \div 4m = 1.7$	2	本	
水道用 硬質ポリ塩化ビニル管継手	TSエルボ φ 50	φ 250 6	6	個	
水道用 硬質ポリ塩化ビニル管継手	TSバルブソケット(金属入) φ 50	φ 75 φ 250 4 + 6	10	個	
石綿管用キャップ	φ 75	4	4	個	
排水用 硬質ポリ塩化ビニル管継手	VUキャップ φ 300	φ 250 6	6	個	管端閉塞用
ダクタイル鋳鉄 異形管 帽	K形 特殊押輪付 φ 75	φ 75 1	1	個	
青銅製スリース弁	φ 50	φ 75 φ 250 4 + 6	10	個	
ねじ込み鋼管継手	ストリートエルボ 50A×90°	φ 75 4	4	個	
ねじ込み鋼管継手	プラグ 50A	φ 75 φ 250 4 + 6	10	個	バルブ閉塞用

配水管		H P P E									切 管 調 書		
名 称	形 状 寸 法										管長	残管	切断
		本数	乙切管										
水道配水用ホリイチレン管 フレーション直管	φ50×5000L	1	3.126							3.126	1.874	1	
						</							

エアミルク充填 VP 切 管 調 書										
名 称	形 状 寸 法	本数	乙切管					管長	残管	切断
			φ 75 0. 500	φ 75 0. 500	φ 75 0. 500	φ 75 0. 500	φ 250 0. 500			
硬質ポリ塩化ビニル管 フレーション直管	φ 50 × 4000L	1	φ 75 0. 500	φ 75 0. 500	φ 75 0. 500	φ 75 0. 500	φ 250 0. 500			
			φ 250 0. 500	φ 250 0. 500	φ 250 0. 500			4. 000	0. 000	8
		1	φ 250 0. 500	φ 250 0. 500	φ 250 0. 300	φ 250 0. 300	φ 250 0. 300			
			φ 250 0. 300	φ 250 0. 300	φ 250 0. 300			2. 800	1. 200	9
合 計	φ 50 × 4000L	2本						6. 800 ^m	1. 200 ^m	□ 17

配水管労務数量計算書

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
	配水管 HPPE φ 50	図番7 4.10	4.10	m	(実延長)
[配水管]					
サドル分水栓建込み工	DIP用 φ 250 × φ 50	1	1	箇所	
コア取付工	φ 50	1	1	箇所	
ポリエチレン管据付工	φ 50	4.10 = 4.10	4.1	m	
ポリエチレン管 融着継手工	(2口) φ 50	ソケット 2	2	ヶ所	
ポリエチレン管 切断工	φ 50	1	1	口	
止水栓設置工	接合／筐込 φ 50	1	1	ヶ所	既設筐再使用
小口径鋼管継手工	ねじ込み接合 φ 50	HPPE 1 + VP 1 + サドルキャップ 1	3	口	
止水栓設置工	筐のみ φ 25	1	1	ヶ所	既設筐再使用
明示テープ貼付工	VP+HPPE φ 50	4.10	4	m	
明示シート敷設工	幅15cmダブル 止水栓／筐	4.10 - 側溝 0.56 - 止水栓筐 0.20 = 3.34	3	m	
止水栓撤去工	φ 50	1	1	ヶ所	
止水栓撤去工	筐のみ φ 25	1	1	ヶ所	
塩ビ管切断工	φ 50	2	2	口	
[既設管残置]					
エアミク注入工	φ 75	図番3 (φ 75) 図番4 (φ 250) $(78.75 + 15.93) \times 0.075^2 \times \pi \div 4 = 0.42$			
	φ 250	$512.11 \times 0.250^2 \times \pi \div 4 = 25.14$	25.6	m3	
硬質塩化ビニル管据付工	φ 50	6.80	6.8	m	
硬質塩化ビニル管 切断工	φ 50	17	17	口	
硬質塩化ビニル管 TS継手工	φ 50	エルボ*2 12 + バルソケ 10	22	口	
メカニカル継手工	石綿管用キャップ φ 75	4	4	口	
RR継手工	キャップ取付 φ 300	6	6	口	代用
サドル分水栓建込工	キャップ穿孔 φ 200 × φ 50	2 × 2 + 2	6	口	代用
鋼管継手工	ねじ込み継手 50A	8	8	口	
止水栓設置工	止水栓のみ φ 50	10	10	箇所	
メカニカル継手工取り外し工	φ 250	1	1	口	
石綿管継手取外し工	φ 250	2 × 2 + 1	5	口	

配水管土工延長

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
配水管 φ 50					
富浦1号線(3)	既設管 φ 50同時撤去 DP=0.8m	1.04	1.04	m	⑨
原岡8号線(1)	既設管 φ 50同時撤去 DP=0.8m	2.50	2.50	m	⑩
計			3.54	m	
既設管 φ 75残置					
富浦1号線	エアミルク注入設備 DP=1.0m 設置		2	箇所	⑪
ILB	エアミルク注入設備 DP=1.0m 設置		2	箇所	⑫
富浦1号線	エアミルク注入設備 DP=1.0m 注入時		2	箇所	⑬
ILB	エアミルク注入設備 DP=1.0m 注入時		2	箇所	⑭
既設管 φ 250残置					
富浦1号線	エアミルク注入設備 DP=1.0m 設置		3	箇所	⑮
ILB	エアミルク注入設備 DP=1.0m 設置		1	箇所	⑯
富浦1号線	エアミルク注入設備 DP=1.0m 注入時		3	箇所	⑰
ILB	エアミルク注入設備 DP=1.0m 注入時		1	箇所	⑱
試掘工					
富浦1号線	DP=1.0m		1	箇所	⑲
富浦1号線	DP=1.0m		1	箇所	⑳
ILB	DP=1.3m		1	箇所	㉑

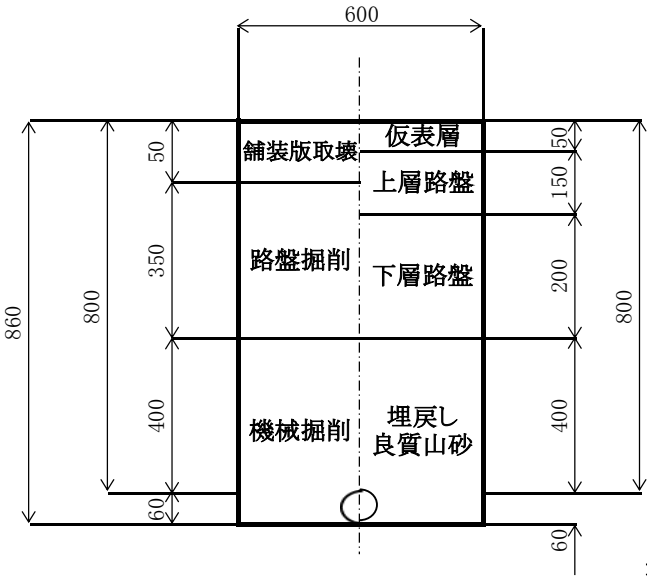
配水管土工集計表

名 称	形 状 寸 法	富浦1号線 DP=0.8m	富浦1号線 DP=0.8m	富浦1号線 DP=1.0m 設置 既設管残量	ILB DP=1.0m 設置 既設管残量	富浦1号線 DP=1.0m ILA# 既設管残量	ILB DP=1.0m ILA# 既設管残量	富浦1号線 DP=1.0m 設置 既設管残量	ILB DP=1.0m 設置 既設管残量	富浦1号線 DP=1.0m ILA# 既設管残量	ILB DP=1.0m ILA# 既設管残量	富浦1号線 DP=1.0m 設置 既設管残量	富浦1号線 DP=1.0m 試験工	ILB DP=1.3m 試験工	小計	数量	単位	摘 要
[土工]		配水管 φ50	配水管 φ50	⑬	⑭	⑮	⑯	⑰	⑱	⑲	⑳	㉑	㉒	㉓				
アスファルト舗装版 切断工	t=15cmまで	2.08		8.00				6.00				4.00			20.08	20	m	
コンクリート舗装版 切断工	t=15cmまで		5.00												5.00	5	m	
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	バックホウ t=10cm以下	0.62		2.00		2.00	2.00	3.00		3.00	1.00	1.00	3.24		17.86	18	m ²	
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	バックホウ t=10cm超え15cm以下		1.50												1.50	2	m ²	
インターロッキングブロック 撤去工	再利用				2.00				1.00					1.00	4.00	4	m ²	
機械掘削積込工 (現場→仮置)	バックホウ掘削積込	0.50	1.10	2.07	2.01	0.70	0.60	3.49	1.13	1.05	0.30	0.95	3.08	1.22	18.20	20	m ³	
AS塊運搬工 (現場→仮置)	バックホウ積込 ダンプトラック	0.03		0.10		0.10	0.10	0.15		0.15	0.05	0.05	0.16		0.89	1	m ³	
CO塊運搬工 (現場→仮置)	バックホウ積込 ダンプトラック		0.18												0.18	0.2	m ³	
残土運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック	0.50	1.10	2.07	2.01	0.70	0.60	3.49	1.13	1.05	0.30	0.95	3.08	1.22	18.20	20	m ³	
整地		0.50	1.10	2.07	2.01	0.70	0.60	3.49	1.13	1.05	0.30	0.95	3.08	1.22	18.20	20	m ³	
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	0.28	0.80	1.37	1.47			2.44	0.86			0.60	1.94	0.95	10.71	10	m ³	
下層路盤工	RC-40 t=15cm				2.00		2.00		1.00		1.00			1.00	7.00	7	m ²	
下層路盤工	RC-40 t=20cm	0.62		2.00		2.00		3.00		3.00		1.00	3.24		14.86	15	m ²	
上層路盤工	RM-30 t=15cm	0.62		2.00	2.00	2.00	2.00	3.00	1.00	3.00	1.00	1.00	3.24	1.00	21.86	22	m ²	
上層路盤工	RC-40 t=27cm		1.50												1.50	2	m ²	
仮復旧表層工	再生密粒As13mm t=5cm	0.62	1.50	2.00	2.00	2.00	2.00	3.00	1.00	3.00	1.00	1.00	3.24	1.00	23.36	23	m ²	
AS積込	ルーズ	0.03		0.10		0.10	0.10	0.15		0.15	0.05	0.05	0.16		0.89	1	m ³	
CO積込	ルーズ		0.18												0.18	0.2	m ³	
(仮置→処分場) AS塊運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック	0.03		0.10		0.10	0.10	0.15		0.15	0.05	0.05	0.16		0.89	1	m ³	
(仮置→処分場) CO塊運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック		0.18												0.18	0.2	m ³	
[処分費]																		
AS処理費		0.07		0.24		0.24		0.35		0.35	0.12	0.12	0.38		1.87	2	t	
CO処理費			0.42												0.42	0.4	t	

⑨ 配水管 φ 50 富浦1号線(3)

DP=0.8m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.04m

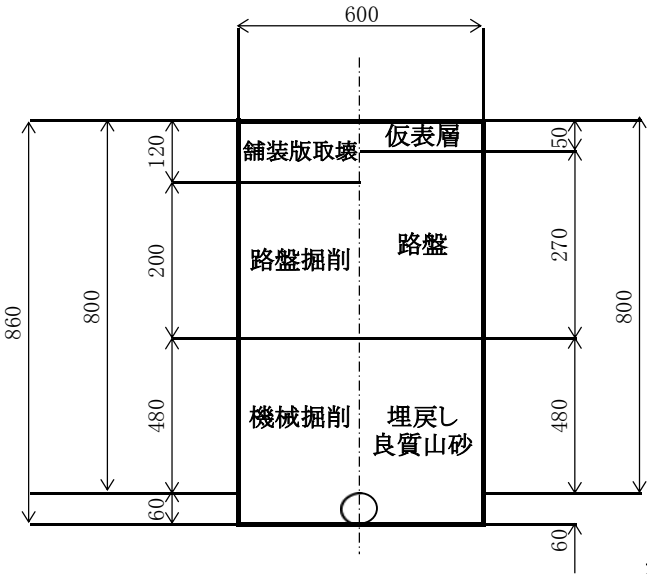
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで	1.04 × 2条	= m	2.08
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.04 × 0.60	= m ²	0.62
機械掘削積込工		1.04 × (0.60 × 0.81 - 0.06 ² × π/4)	= m ³	0.50
AS塊運搬工		1.04 × 0.60 × 0.05	= m ³	0.03
残土運搬工		0.50	= m ³	0.50
整地		0.50	= m ³	0.50
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	1.04 × (0.60 × 0.46 - 0.06 ² × π/4)	= m ³	0.28
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.04 × 0.60	= m ²	0.62
上層路盤工	RM-30 t=15cm	1.04 × 0.60	= m ²	0.62
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.04 × 0.60	= m ²	0.62
AS塊積込	ルーズ	0.03	= m ³	0.03
AS塊運搬工		0.03	= m ³	0.03
AS塊処理費		0.03 × 2.35	= t	0.07

⑩ 配水管 φ 50 原岡8号線(1)

DP=0.8m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.50m

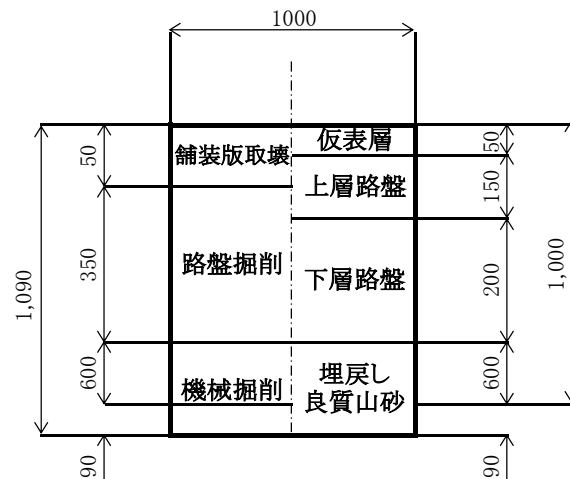
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
コンクリート 舗装版切断工	t=15cmまで	2.50 × 2条	= m	5.00
コンクリート 破碎工	t=10cm超え15cm以下	2.50 × 0.60	= m ²	1.50
機械掘削積込工		2.50 × (0.60 × 0.74 － 0.06 ² × π/4)	= m ³	1.10
CO塊運搬工		2.50 × 0.60 × 0.12	= m ³	0.18
残土運搬工		1.10	= m ³	1.10
整地		1.10	= m ³	1.10
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	2.50 × (0.60 × 0.54 － 0.06 ² × π/4)	= m ³	0.80
上層路盤工	RC-40 t=27cm	2.50 × 0.60	= m ²	1.50
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	2.50 × 0.60	= m ²	1.50
CO塊積込	ルーズ	0.18	= m ³	0.18
CO塊運搬工		0.18	= m ³	0.18
CO塊処理費		0.18 × 2.35	= t	0.42

⑪ 既設管 φ75残置 富浦1号線 エアミルク注入設備

DP=1.0m 設置

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.0m

掘削延長 2箇所

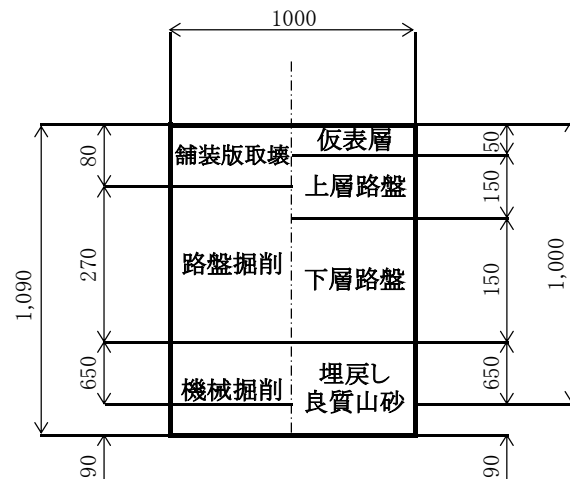
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで	1.00 × 4条 × 2箇所	= m	8.00
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.00 × 1.00 × 2箇所	= m ²	2.00
機械掘削積込工		1.00 × (1.00 × 1.04 - 0.09 ² × π/4) × 2箇所	= m ³	2.07
AS塊運搬工		1.00 × 1.00 × 0.05 × 2箇所	= m ³	0.10
残土運搬工		2.07	= m ³	2.07
整地		2.07	= m ³	2.07
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	1.00 × (1.00 × 0.69 - 0.09 ² × π/4) × 2箇所	= m ³	1.37
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.00 × 1.00 × 2箇所	= m ²	2.00
上層路盤工	RM-30 t=15cm	1.00 × 1.00 × 2箇所	= m ²	2.00
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.00 × 1.00 × 2箇所	= m ²	2.00
AS塊積込	ルーズ	0.10	= m ³	0.10
AS塊運搬工		0.10	= m ³	0.10
AS塊処理費		0.10 × 2.35	= t	0.24

⑫ 既設管 φ75残置 ILB エアミルク注入設備

DP=1.0m 設置

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.0m

掘削延長 2箇所

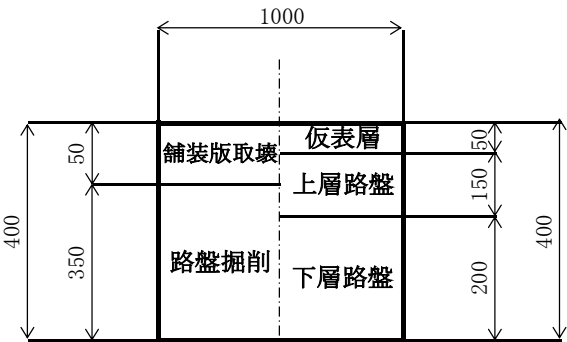
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
インターロッキングブロック 撤去工	再利用	$1.00 \times 1.00 \times 2\text{箇所}$	= m ²	2.00
機械掘削積込工		$1.00 \times (1.00 \times 1.01 - 0.09^2 \times \pi / 4) \times 2\text{箇所}$	= m ³	2.01
残土運搬工		2.01	= m ³	2.01
整地		2.01	= m ³	2.01
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.00 \times (1.00 \times 0.74 - 0.09^2 \times \pi / 4) \times 2\text{箇所}$	= m ³	1.47
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$1.00 \times 1.00 \times 2\text{箇所}$	= m ²	2.00
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$1.00 \times 1.00 \times 2\text{箇所}$	= m ²	2.00
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.00 \times 1.00 \times 2\text{箇所}$	= m ²	2.00

⑬ 既設管 φ 75残置 富浦1号線 エアミルク注入設備

DP=1.0m 注入時

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.0m

掘削延長 2箇所

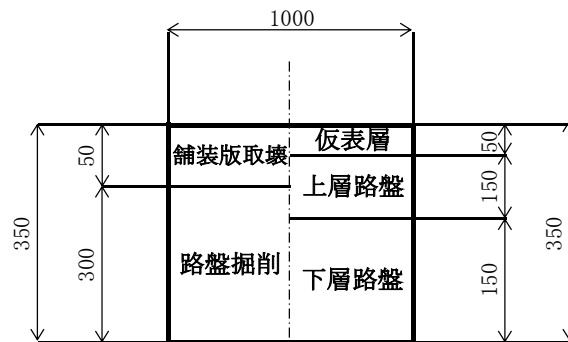
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで	=	m	
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.00 \times 1.00 \times 2\text{箇所}$	m^2	2.00
機械掘削積込工		$\times 2\text{箇所}$	m^3	0.70
AS塊運搬工		$\times 2\text{箇所}$	m^3	0.10
残土運搬工		0.70	m^3	0.70
整地		0.70	m^3	0.70
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.00 \times 1.00 \times 2\text{箇所}$	m^2	2.00
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$1.00 \times 1.00 \times 2\text{箇所}$	m^2	2.00
仮復旧表層工	再生密粒As t=5cm	$1.00 \times 1.00 \times 2\text{箇所}$	m^2	2.00
AS塊積込	ルーズ	0.10	m^3	0.10
AS塊運搬工		0.10	m^3	0.10
AS塊処理費		0.10×2.35	t	0.24

⑭ 既設管 φ 75残置 ILB エアミルク注入設備

DP=1.0m 注入時

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.0m

掘削延長 2箇所

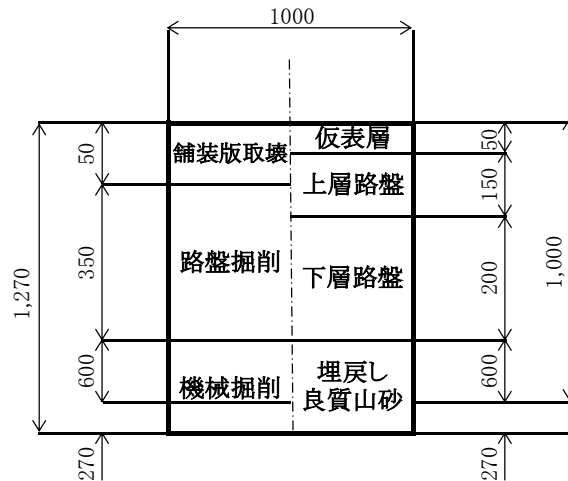
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.00 \times 1.00 \times 2\text{箇所}$	= m ²	2.00
機械掘削積込工		$1.00 \times 1.00 \times 0.30$ × 2箇所	= m ³	0.60
AS塊運搬工		$1.00 \times 1.00 \times 0.05$ × 2箇所	= m ³	0.10
残土運搬工		0.60	= m ³	0.60
整地		0.60	= m ³	0.60
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$1.00 \times 1.00 \times 2\text{箇所}$	= m ²	2.00
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$1.00 \times 1.00 \times 2\text{箇所}$	= m ²	2.00
AS塊積込	ルーズ	0.10	= m ³	0.10
AS塊運搬工		0.10	= m ³	0.10
仮復旧表層工	再生密粒As t=5cm	$1.00 \times 1.00 \times 2\text{箇所}$	= m ²	2.00

⑮ 既設管 φ 250残置 富浦1号線 エアミルク注入設備

DP=1.0m 設置

掘削時 復旧時



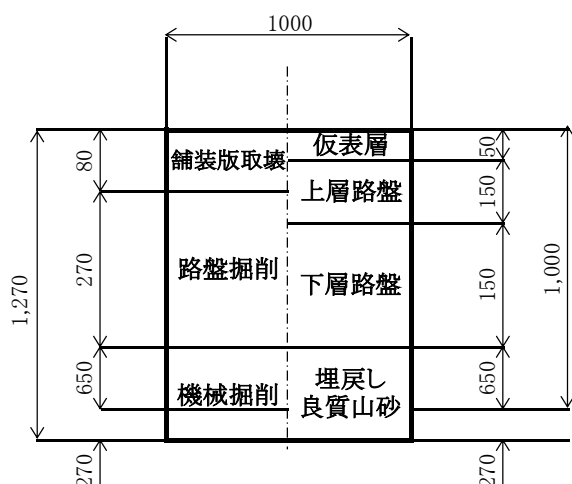
掘削延長:L=1.0m

掘削延長 3箇所

1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで	1.00 × 2条 × 3箇所	= m	6.00
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.00 × 1.00 × 3箇所	= m ²	3.00
機械掘削積込工		1.00 × (1.00 × 1.22 - 0.27 ² × π/4) × 3箇所	= m ³	3.49
AS塊運搬工		1.00 × 1.00 × 0.05 × 3箇所	= m ³	0.15
残土運搬工		3.49	= m ³	3.49
整地		3.49	= m ³	3.49
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	1.00 × (1.00 × 0.87 - 0.27 ² × π/4) × 3箇所	= m ³	2.44
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.00 × 1.00 × 3箇所	= m ²	3.00
上層路盤工	RM-30 t=15cm	1.00 × 1.00 × 3箇所	= m ²	3.00
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.00 × 1.00 × 3箇所	= m ²	3.00
AS塊積込	ルーズ	0.15	= m ³	0.15
AS塊運搬工		0.15	= m ³	0.15
AS塊処理費		0.15 × 2.35	= t	0.35

掘削時 復旧時



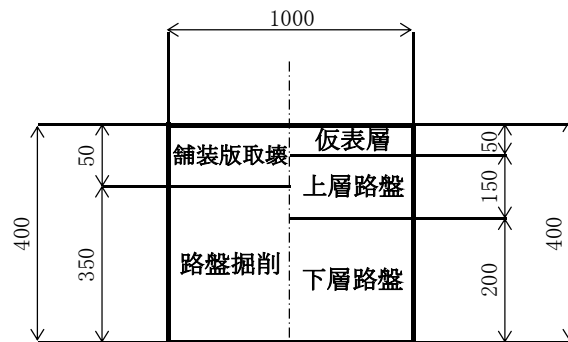
掘削延長 1箇所

[illegible]

⑰ 既設管 φ 250残置 富浦1号線 エアミルク注入設備

DP=1.0m 注入時

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.0m

掘削延長 3箇所

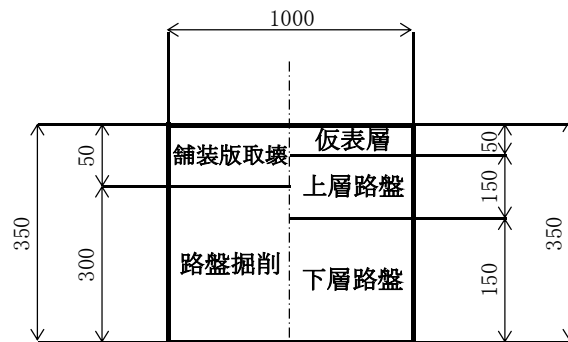
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで	=	m	
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.00 × 1.00 × 3箇所	= m ²	3.00
機械掘削積込工		1.00 × 1.00 × 0.35 × 3箇所	= m ³	1.05
AS塊運搬工		1.00 × 1.00 × 0.05 × 3箇所	= m ³	0.15
残土運搬工		1.05	= m ³	1.05
整地		1.05	= m ³	1.05
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.00 × 1.00 × 3箇所	= m ²	3.00
上層路盤工	RM-30 t=15cm	1.00 × 1.00 × 3箇所	= m ²	3.00
仮復旧表層工	再生密粒As t=5cm	1.00 × 1.00 × 3箇所	= m ²	3.00
AS塊積込	ルーズ	0.15	= m ³	0.15
AS塊運搬工		0.15	= m ³	0.15
AS塊処理費		0.15 × 2.35	= t	0.35

⑮ 既設管 φ 250残置 ILB エアミルク注入設備

DP=1.0m 注入時

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.0m

掘削延長 1箇所

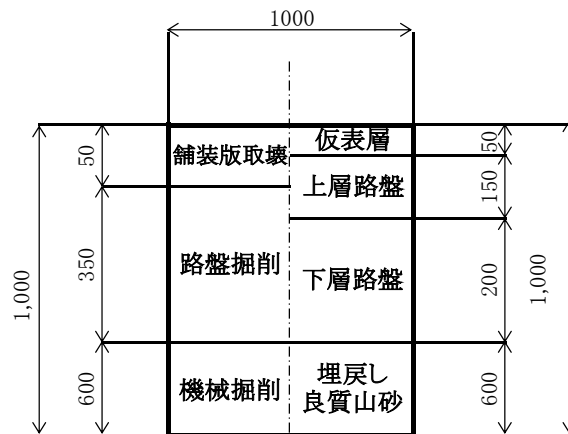
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.00 × 1.00 × 1箇所	= m ²	1.00
機械掘削積込工		1.00 × 1.00 × 0.30 × 1箇所	= m ³	0.30
AS塊運搬工		1.00 × 1.00 × 0.05 × 1箇所	= m ³	0.05
残土運搬工		0.30	= m ³	0.30
整地		0.30	= m ³	0.30
下層路盤工	RC-40 t=15cm	1.00 × 1.00 × 1箇所	= m ²	1.00
上層路盤工	RM-30 t=15cm	1.00 × 1.00 × 1箇所	= m ²	1.00
仮復旧表層工	再生密粒As t=5cm	1.00 × 1.00 × 1箇所	= m ²	1.00
AS塊積込工	ルーズ	0.05	= m ³	0.05
AS塊運搬工		0.05	= m ³	0.05
AS塊処理費		0.05 × 2.35	= t	0.12

⑬ 試掘工 富浦1号線

DP=1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.0m

掘削延長 1箇所

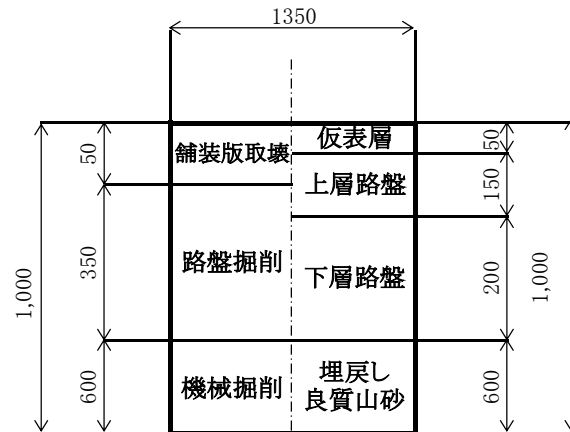
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで	1.00 × 4条 × 1箇所	= m	4.00
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.00 × 1.00 × 1箇所	= m ²	1.00
機械掘削積込工		1.00 × 1.00 × 0.95 × 1箇所	= m ³	0.95
AS塊運搬工		1.00 × 1.00 × 0.05 × 1箇所	= m ³	0.05
残土運搬工		0.95	= m ³	0.95
整地		0.95	= m ³	0.95
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	1.00 × 1.00 × 0.60 × 1箇所	= m ³	0.60
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.00 × 1.00 × 1箇所	= m ²	1.00
上層路盤工	RM-30 t=15cm	1.00 × 1.00 × 1箇所	= m ²	1.00
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.00 × 1.00 × 1箇所	= m ²	1.00
AS塊積込	ルーズ	1.00 × 1.00 × 0.05	= m ³	0.05
AS塊運搬工		1.00 × 1.00 × 0.05	= m ³	0.05
AS塊処理費		0.05 × 2.35	= t	0.12

② 試掘工 富浦1号線

DP=1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長:L=2.4m

掘削延長 1箇所

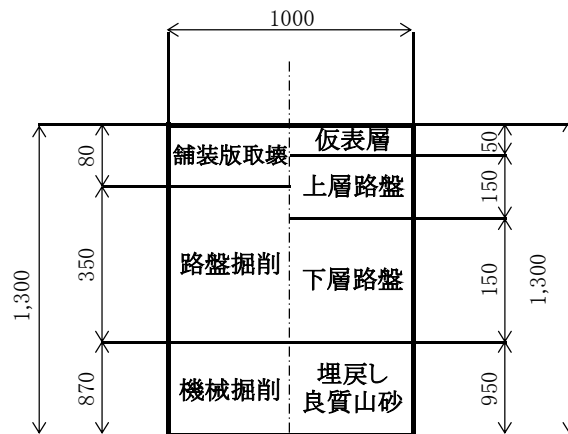
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.40 \times 1.35 \times 1\text{箇所}$	= m ²	3.24
機械掘削積込工		$2.40 \times 1.35 \times 0.95$ × 1箇所	= m ³	3.08
AS塊運搬工		$2.40 \times 1.35 \times 0.05$ × 1箇所	= m ³	0.16
残土運搬工		3.08	= m ³	3.08
整地		3.08	= m ³	3.08
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$2.40 \times 1.35 \times 0.60$ × 1箇所	= m ³	1.94
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$2.40 \times 1.35 \times 1\text{箇所}$	= m ²	3.24
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$2.40 \times 1.35 \times 1\text{箇所}$	= m ²	3.24
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.40 \times 1.35 \times 1\text{箇所}$	= m ²	3.24
AS塊積込	ルーズ	$2.40 \times 1.35 \times 0.05$	= m ³	0.16
AS塊運搬工		$2.40 \times 1.35 \times 0.05$	= m ³	0.16
AS塊処理費		0.16×2.35	= t	0.38

②1 試掘工 ILB

DP=1.3m

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.5m

掘削延長 1箇所

1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
インターロッキングブロック 撤去工	再利用	$1.00 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	= m ²	1.00
機械掘削積込工		$1.00 \times (1.00 \times 1.22 - 0.00^2 \times \pi/4) \times 1 \text{箇所}$	= m ³	1.22
残土運搬工		1.22	= m ³	1.22
整地		1.22	= m ³	1.22
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.00 \times (1.00 \times 0.95 - 0.00^2 \times \pi/4) \times 1 \text{箇所}$	= m ³	0.95
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$1.00 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	= m ²	1.00
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$1.00 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	= m ²	1.00
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.00 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	= m ²	1.00

消 火 栓 設 置 替

消火栓設置材料数量計算書

[illegible]

消火栓設置・撤去労務数量計算書

[illegible]

消 火 栓 室 撤 去 土 工 延 長

[illegible]

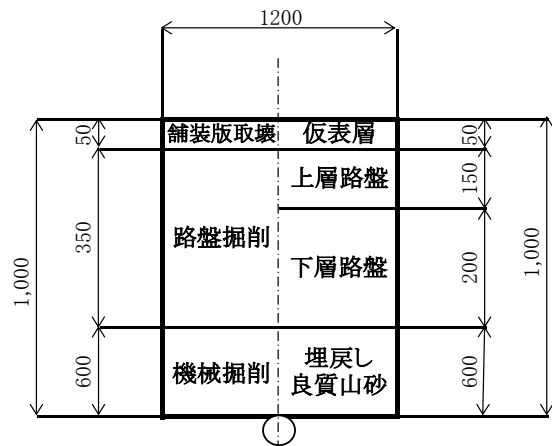
消火栓室撤去土工数量集計表

名 称	形 状 寸 法				数 量	単 位	摘 要
		消火栓室撤去 富浦1号線 撤去 H=1.0m					
[土工]							
アスファルト舗装版 切断工	t=15cmまで	4.40			4	m	
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	0.82			1	m ²	
機械掘削積込工	バックホウ 床掘	0.78			1	m ³	
(現場→仮置場) AS塊運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック	0.04			0.1	m ³	
残土運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック	0.78			1	m ³	
整地		0.78			1	m ³	
機械埋戻工	機械締固め 発生土	0.72			1	m ³	
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.20			1	m ²	
上層路盤工	RM-30 t=15cm	1.20			1	m ²	
仮復旧表層工	再生密粒As13mm t=5cm	1.20			1	m ²	
AS塊積込工	ルーズ	0.04			0.1	m ³	
(仮置場→処分場) AS塊運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック	0.04			0.1	m ³	
[処分費]							
AS塊処理費		0.09			0.1	t	

[撤去]富浦1号線 消火栓 既設消火栓室撤去

DP=1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.0m

掘削箇所 1箇所

1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで	1.00 × 2条 + 1.20 × 2条	= m	4.40
アスファルト舗装版 直接掘削積込工	t=10cmまで	1.00 × 1.20 - 0.70 × 0.54	= m ²	0.82
機械掘削積込工		1.00 × 1.20 × 0.95 - 0.70 × 0.54 × 0.95	= m ³	0.78
AS塊運搬工		1.00 × 1.20 × 0.05 - 0.70 × 0.54 × 0.05	= m ³	0.04
残土運搬工		0.78	= m ³	0.78
整地		0.78	= m ³	0.78
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	1.00 × 1.20 × 0.60	= m ³	0.72
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.00 × 1.20	= m ²	1.20
上層路盤工	RM-30 t=15cm	1.00 × 1.20	= m ²	1.20
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.00 × 1.20	= m ²	1.20
AS塊積込工	ルーズ	0.04	= m ³	0.04
AS塊運搬工	仮置場～処分場	0.04	= m ³	0.04
AS塊処理費		0.04 × 2.35	= t	0.09

給水管布設替工(单独)

給水管切替材料表

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単 位	摘 要
【管材費】		図番10			
鋳鉄管用 PE挿しロー一体サドル分水栓	密着コア・防食フィルム含 φ250×φ20	10	10	基	一覧表より
鋳鉄管用 PE挿しロー一体サドル分水栓	密着コア・防食フィルム含 φ250×φ25	1	1	基	一覧表より
鋳鉄管用 PE挿しロー一体サドル分水栓	密着コア・防食フィルム含 φ250×φ50	4	4	基	一覧表より
HPPE直管 プレーンエンド	HPPE φ20×L5000	$26.00 \div 5.00 = 5.20$	6	本	一覧表より
HPPE直管 プレーンエンド	HPPE φ25×L5000	$2.70 \div 5.00 = 0.54$	1	本	一覧表より
HPPE直管 プレーンエンド(JW)	HPPE φ50×L5000	$11.60 \div 5.00 = 2.32$	3	本	一覧表より
HPPE継手 EFソケット	クランプ含 φ20	20	20	個	一覧表より
HPPE継手 EFソケット	クランプ含 φ25	2	2	個	一覧表より
HPPE継手 EFソケット	クランプ含 φ50	4	4	個	一覧表より
HPPE継手 EFエルボ	クランプ含 φ20	18	18	個	一覧表より
HPPE継手 EFエルボ	クランプ含 φ25	2	2	個	一覧表より
HPPE継手 EFエルボ	クランプ含 φ50	8	8	個	一覧表より
乙形ボール止水栓	両挿し φ20	9	9	基	一覧表より
乙形ボール止水栓	両挿し φ25	1	1	基	一覧表より
PE挿し口付 ソフトシール仕切弁	丸ハンドル形青銅製 φ50	4	4	基	一覧表より
止水栓筐	FCD製 φ100	10	10	基	一覧表より
止水栓筐	FCD製 φ150	4	4	基	一覧表より
止水栓筐用はかま・底板	φ100用	10	10	個	一覧表より
止水栓筐用はかま・底板	φ150用	4	4	個	一覧表より
排水用 硬質ポリエチレン管直管	VU φ100×L4000	$2.00 \div 4.00 = 0.50$	1	本	一覧表より
排水用 硬質ポリエチレン管直管	VU φ150×L4000	$0.80 \div 4.00 = 0.20$	1	本	一覧表より
水道用耐衝撃性 硬質ポリ塩化ビニル管直管	HIVP φ16×L4000	$0.50 \div 4.00 = 0.13$	1	本	一覧表より
水道用耐衝撃性 硬質ポリ塩化ビニル管直管	HIVP φ20×L4000	$3.80 \div 4.00 = 0.95$	1	本	一覧表より
水道用耐衝撃性 硬質ポリ塩化ビニル管直管	HIVP φ30×L4000	$1.10 \div 4.00 = 0.28$	1	本	一覧表より
両袋ナット形ソケット	PE+VP 離脱防止付 φ20	4	4	個	一覧表より
両袋ナット形径違ソケット	PE+VP 離脱防止付 P20×V16	5	5	個	一覧表より
両袋ナット形径違ソケット	PE+VP 離脱防止付 P25×V16	1	1	個	一覧表より
両袋ナット形径違ソケット	PE+VP 離脱防止付 P50×V30	3	3	個	HPPE:JW 一覧表より
両袋ナット形径違ソケット	PE+VP 離脱防止付 P50×V40	1	1	個	HPPE:JW 一覧表より

給水管切替材料表

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単 位	摘 要
水道用耐衝撃性 硬質ポリ塩化ビニル管継手	HITSエルボ φ16×90°	2	2	個	一覧表より
水道用耐衝撃性 硬質ポリ塩化ビニル管継手	HITSエルボ φ20×90°	4	4	個	一覧表より
水道用耐衝撃性 硬質ポリ塩化ビニル管継手	HITSソケット φ30	1	1	個	一覧表より
水道用耐衝撃性 硬質ポリ塩化ビニル管継手	HITS径違チーズ φ30×φ20	1	1	個	一覧表より
サドル分水栓キャップ	φ20	1	1	個	一覧表より
明示シート	ダブル W150	$16.14 + 3.00 = 19.14$	19	m	給水土工表より

給水管労務数量計算書

(1/1)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
サドル分水栓建込み工	DIP用 φ 250 × φ 20	10	10	箇所	
サドル分水栓建込み工	DIP用 φ 250 × φ 25	1	1	箇所	
サドル分水栓建込み工	DIP用 φ 250 × φ 50	4	4	箇所	
コア取付工	φ 20 ~ φ 50	φ 20 10 + φ 25 1 + φ 50 4	15	箇所	
ポリエチレン管据付工	φ 20	29.11	29.1	m	
ポリエチレン管据付工	φ 25	3.07	3.1	m	
ポリエチレン管据付工	φ 50	15.35	15.4	m	
ポリエチレン管 融着継手工	(2口) φ 20	ソケット 20 + エルボ [°] 18	38	ヶ所	
ポリエチレン管 融着継手工	(2口) φ 25	ソケット 2 + エルボ [°] 2	4	ヶ所	
ポリエチレン管 融着継手工	(2口) φ 50	ソケット 4 + エルボ [°] 8	12	ヶ所	
硬質塩化ビニル TS継手工	φ 16	エルボ [°] 2 × 2口	4	口	
硬質塩化ビニル TS継手工	φ 20	エルボ [°] 4 × 2口 + チーズ分岐 1口	9	口	
硬質塩化ビニル TS継手工	φ 30	ソケット 1 + チーズ 1 × 2口	4	口	
小口径鋼管継手工	ねじ込み接合 φ 16	5 + 1	6	口	
小口径鋼管継手工	ねじ込み接合 φ 20	4 × 2口 + 片側 5 + サドルCa 1	14	口	
小口径鋼管継手工	ねじ込み接合 φ 25	1	1	口	
小口径鋼管継手工	ねじ込み接合 φ 30	3	3	口	
小口径鋼管継手工	ねじ込み接合 φ 40	1	1	口	
小口径鋼管継手工	ねじ込み接合 φ 50	3 + 1	4	口	
止水栓設置工	筐設置共 φ 20	9	9	箇所	
止水栓設置工	筐設置共 φ 25	1	1	箇所	
止水栓設置工	筐設置共 φ 50	4	4	箇所	
ポリエチレン管切断工	φ 20	取出し ヶ所数 9 × ヶ所当り 切断数 3 + 新管 + 既設 2	29	口	
ポリエチレン管切断工	φ 25	取出し ヶ所数 1 × ヶ所当り 切断数 3	3	口	
ポリエチレン管切断工	φ 50	取出し ヶ所数 4 × ヶ所当り 切断数 2	8	口	
硬質塩化ビニル管切断工	φ 16	既設 2 × 5箇所	10	口	
硬質塩化ビニル管切断工	φ 20	既設 2 × 10箇所	20	口	
硬質塩化ビニル管切断工	φ 25	既設 2	2	口	
硬質塩化ビニル管切断工	φ 30	既設 2 × 3箇所 + 新管 2	8	口	
硬質塩化ビニル管切断工	φ 40	既設 2	2	口	
明示シート敷設工	幅15cm タプル	富浦1号線 16.14 + インターロッキング 3.00	19.0	m	市道部延長

給水切替一覧表(土工)

番号	道路土工延長				宅内土工延長			
	富浦1号線 DP=0.80	ILB DP=0.80	U字溝	法定外AS DP=0.6	宅内AS DP=0.3	宅内CO DP=0.3~0.6	宅内土 DP=0.3	宅内ILB DP=0.3
①	1.04		0.56				1.0	
②	1.04		0.56				1.0	
③	1.04		0.56					
④	1.04		0.56				1.0	
⑤	2.1				3.0			
⑥	1.04		0.56				1.0	
⑦	1.04		0.56			1.8		
⑧	1.04		0.56	1.5				
⑨	1.04		0.56				1.0	
⑩	1.04		0.56		1.0			
⑪	1.6				1.3			
⑫	1.04		0.56			1.0		
⑬	2.04		0.56				1.5	
⑭		1.1	0.56			1.0		
⑮		1.9	0.56					1.0
計	16.14	3	7.28	1.5	5.3	3.8	6.5	1.0

給水管土工延長

[illegible]

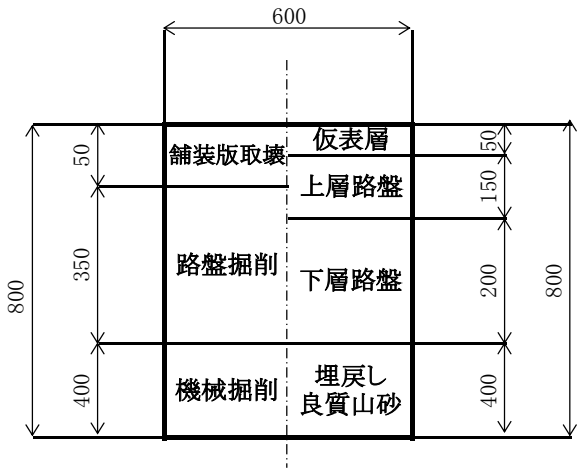
給水管土工数量集計表

名 称	形 状 寸 法	算 式										数量	単位	摘 要
		富浦1号線 DP=0.8m (機械) ①	ILB DP=0.8m (機械) ②	法定外AS舗装 DP=0.6m (機械) ③	宅内AS舗装 DP=0.3m (機械) ④	私道CO舗装 DP=0.6m (機械) ⑤	宅内CO舗装 DP=0.3m (機械) ⑥	宅内土 DP=0.3m (機械) ⑦	宅内ILB DP=0.3m (機械) ⑧	小計				
【土工】														
アスファルト舗装版 切断工	t=15cmまで	32.28		1.50	12.40					46.18	46	m		
コンクリート舗装版 切断工	t=15cmまで					4.20	5.20			9.40	9	m		
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	バックホウ t=10cm以下	9.68		0.90	3.18					13.76	14	m ²		
インターロッキングブロック 撤去工	再利用		1.80							1.80	2	m ²		
インターロッキングブロック 撤去再設置工	再利用								0.60	0.60	1	m ²		
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	バックホウ t=10cm以下					1.08	1.20			2.28	2	m ²		
機械掘削積込工 (現場→仮置場)	床掘	7.26	1.30	1.11	1.11	0.54	0.24	1.17	0.13	12.86	10	m ³		
AS塊運搬工 (現場→仮置場)	現場→仮置場	0.48		0.05	0.16					0.69	1	m ³		
CO塊運搬工 (現場→仮置場)	現場→仮置場					0.11	0.12			0.23	0.2	m ³		
残土運搬工		7.26	1.30	0.50	1.11	0.11	0.12		0.08	10.48	10	m ³		
整地	狭小幅員	7.26	1.30	0.50	1.11	0.11	0.12		0.08	10.48	10	m ³		
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	3.87	0.64	0.27						4.78	5	m ³		
機械埋戻工	機械締固め 発生土				0.48	0.43	0.12	1.17	0.05	2.25	2	m ³		
下層路盤工	RC-40 t=10cm								0.60	0.60	1	m ²		
下層路盤工	RC-40 t=15cm		1.80	0.90						2.70	3	m ²		
下層路盤工	RC-40 t=20cm	9.68								9.68	10	m ²		
上層路盤工	RM-30 t=10cm			0.90					0.60	1.50	2	m ²		
上層路盤工	RM-30 t=15cm	9.68	1.80							11.48	11	m ²		
仮復旧表層工	再生密粒As13mm t=5cm	9.68	1.80	0.90	3.18					15.56	16	m ²		
宅内AS,CO 路盤工	RC-40 t=10cm				3.18	1.08	1.20			5.46	5	m ²		
私道・宅内CO コンクリート打設工	18-8-25 人力打設					0.11	0.12			0.23	0.2	m ³		
AS塊積込工	ルーズ	0.48		0.05	0.16					0.69	1	m ³		
CO塊積込工	ルーズ					0.11	0.12			0.23	0.2	m ³		
AS塊運搬工	仮置場～処分場	0.48		0.05	0.16					0.69	1	m ³		
CO塊運搬工	仮置場～処分場					0.11	0.12			0.23	0.2	m ³		
【処分費】														
AS塊処理費		1.13		0.90	3.18					5.21	5	t		
CO塊処理費						0.26	0.28			0.54	1	t		

① 給水管 富浦1号線

DP=0.8m

掘削時 復旧時



※給水管控除省略

掘削延長 16.14m

1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで	16.14 × 2条	= m	32.28
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	16.14 × 0.60	= m ²	9.68
機械掘削積込工		16.14 × 0.60 × 0.75	= m ³	7.26
AS塊運搬工		16.14 × 0.60 × 0.05	= m ³	0.48
残土運搬工		7.26	= m ³	7.26
整地		7.26	= m ³	7.26
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	16.14 × 0.60 × 0.40	= m ³	3.87
下層路盤工	RC-40 t=20cm	16.14 × 0.60	= m ²	9.68
上層路盤工	RM-30 t=15cm	16.14 × 0.60	= m ²	9.68
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	16.14 × 0.60	= m ²	9.68
AS塊積込工	ルーズ	0.48	m ³	0.48
AS塊運搬工		0.48	m ³	0.48
AS塊処理費		0.48 × 2.35	= t	1.13

DP=0.8m

Figure 1: Plan view of the construction site. The diagram shows a rectangular area divided into a grid. The overall width is 600 and the overall height is 800. The grid is divided into four main sections: Top Left (80x270), Top Right (80x150), Bottom Left (450x270), and Bottom Right (450x150). The sections are labeled as follows: Top Left: '舗装版取壊' (Paving slab removal); Top Right: '仮表層' (Temporary surface layer); Bottom Left: '路盤掘削' (Roadbed excavation); Bottom Right: '下層路盤' (Lower roadbed). A dashed line runs vertically through the center of the grid. The labels '埋戻し' (Backfill) and '良質山砂' (Good quality mountain sand) are located in the bottom right section.

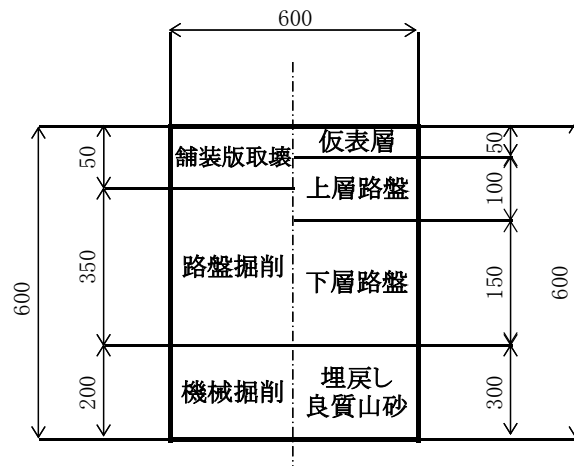
掘削延長 3.00m

[illegible]

③ 給水管 法定外AS舗装

DP=0.6m

掘削時 復旧時



※給水管控除省略

掘削延長 1.50m

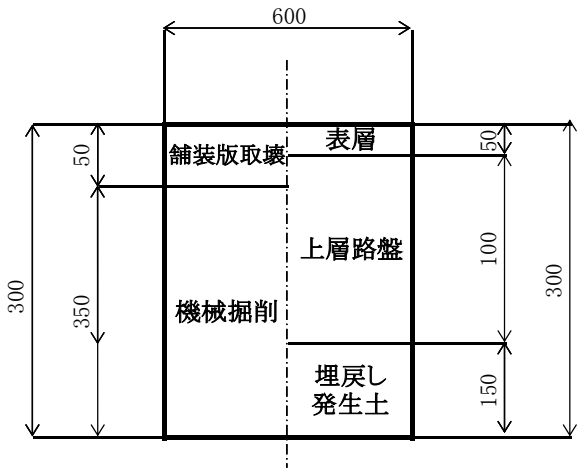
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト舗装版切断工	t=15cmまで	1.50 +	= m	1.50
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	1.50 × 0.60	= m ²	0.90
機械掘削積込工		1.50 × 0.60 × 0.55	= m ³	0.50
AS塊運搬工		1.50 × 0.60 × 0.05	= m ³	0.05
残土運搬工		0.50	= m ³	0.50
整地		0.50	= m ³	0.50
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	1.50 × 0.60 × 0.30	= m ³	0.27
下層路盤工	RC-40 t=15cm	1.50 × 0.60	= m ²	0.90
上層路盤工	RM-30 t=10cm	1.50 × 0.60	= m ²	0.90
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.50 × 0.60	= m ²	0.90
AS塊積込工	ルーズ	0.05	m ³	0.05
AS塊運搬工		0.05	m ³	0.05
AS塊処理費		0.05 × 2.35	= t	0.12

④ 給水管 宅内AS舗装

DP=0.3m

掘削時 復旧時



※給水管控除省略

掘削延長 5.30m

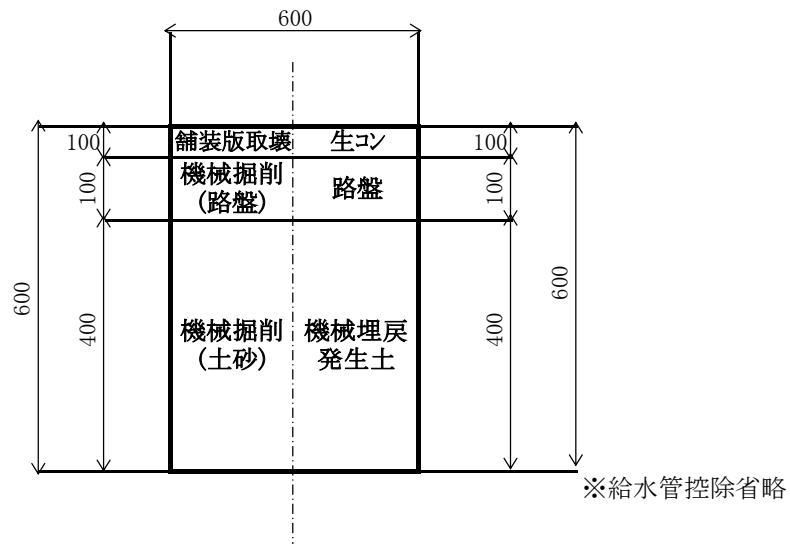
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト舗装版切断工	t=15cmまで	5.30 × 2条 + 1.80	= m	12.40
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	5.30 × 0.60	= m ²	3.18
機械掘削積込工		5.30 × 0.60 × 0.35	= m ³	1.11
AS塊運搬工		5.30 × 0.60 × 0.05	= m ³	0.16
残土運搬工		1.11	= m ³	1.11
整地		1.11	= m ³	1.11
機械埋戻工	タンバ転圧発生土	5.30 × 0.60 × 0.15	= m ³	0.48
下層路盤工	RC-40 t=0cm	5.30 × 0.60	= m ²	3.18
上層路盤工	RM-30 t=10cm	5.30 × 0.60	= m ²	3.18
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	5.30 × 0.60	= m ²	3.18
AS塊積込工	ルーズ	0.16	m ³	0.16
AS塊運搬工		0.16	m ³	0.16
AS塊処理費		0.16 × 2.35	= t	0.38

⑤ 給水管 私道CO舗装

DP=1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.80m

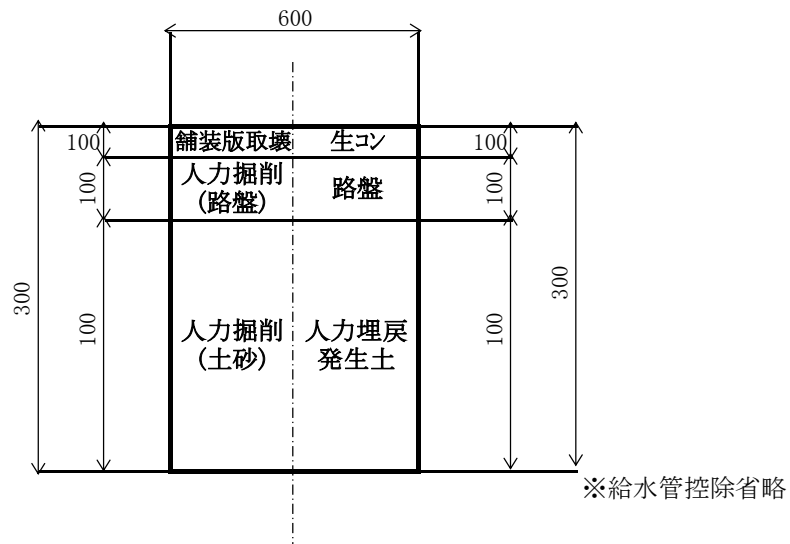
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
コンクリート 舗装版切断工	t=15cmまで	1.80 × 2条 + 0.60	= m	4.20
コンクリート 直接積込		1.80 × 0.60	= m ²	1.08
機械掘削積込工		1.80 × 0.60 × 0.50	= m ³	0.54
CO塊運搬工		1.80 × 0.60 × 0.10	= m ³	0.11
残土運搬工		0.54 - 0.43	= m ³	0.11
整地		0.54 - 0.43	= m ³	0.11
機械埋戻工	機械締固 発生土	1.80 × 0.60 × 0.40	= m ³	0.43
路盤工	RC-40 t=10cm	1.80 × 0.60	= m ²	1.08
コンクリート打設工	18-8-25 人力打設	1.80 × 0.60 × 0.10	= m ³	0.11
CO塊運搬工	ルーズ	0.11	= m ³	0.11
CO塊運搬工		0.11	= m ³	0.11
CO塊処理費		0.11 × 2.35	= t	0.26

⑥ 給水管 宅内CO舗装

DP=1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.00m

1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
コンクリート 舗装版切断工	t=15cmまで	2.00 × 2条 + 1.20	= m	5.20
コンクリート とりこわし工		2.00 × 0.60	= m ²	1.20
機械掘削積込工		2.00 × 0.60 × 0.20	= m ³	0.24
CO塊運搬工		2.00 × 0.60 × 0.10	= m ³	0.12
残土運搬工		0.24 - 0.12	= m ³	0.12
整地		0.24 - 0.12	= m ³	0.12
機械埋戻工	機械締固 発生土	2.00 × 0.60 × 0.10	= m ³	0.12
路盤工	RC-40 t=10cm	2.00 × 0.60	= m ²	1.20
コンクリート打設工	18-8-25 人力打設	2.00 × 0.60 × 0.10	= m ³	0.12
CO塊運搬工	ルーズ	0.12	= m ³	0.12
CO塊運搬工		0.12	= m ³	0.12
CO塊処理費		0.12 × 2.35	= t	0.28

DP=0.3m

Figure 1 is a schematic diagram of a rectangular area, likely representing a construction site or a cross-section of a structure. The diagram is divided into two equal halves by a vertical dashed line. The total width of the rectangle is labeled as 600, and the total height is labeled as 300. The left half is labeled '機械掘削' (Mechanical Excavation), and the right half is labeled '機械埋戻し発生土' (Mechanical Backfill Generated Soil). The diagram illustrates the spatial distribution of these two processes within the defined rectangular area.

掘削延長 6.50m

[illegible]

DP=0.3m

Figure 1: Plan view of the road construction area. The diagram shows a rectangular area with dimensions 600 (width) and 300 (height). The area is divided into several sections. The top section is 600 wide and 80 high, containing "インターロッキング" (Interlocking) on the left and "仮表層" (Temporary surface layer) on the right. Below this is a section 600 wide and 20 high, containing "砂層" (Sand layer) on the right. The bottom section is 600 wide and 100 high, containing "路盤掘削" (Roadbed excavation) on the left and "上層路盤" (Upper roadbed) on the right. The bottom-most section is 600 wide and 100 high, containing "機械掘削" (Mechanical excavation) on the left and "下層路盤" (Lower roadbed) on the right. The total height is 300, and the total width is 600.

掘削延長 1.00m

[illegible]

仮設配水管工（補助）

仮設配水管材料表

[illegible]

仮設配水管労務数量計算書

[illegible]

仮設配水管土工延長

[illegible]

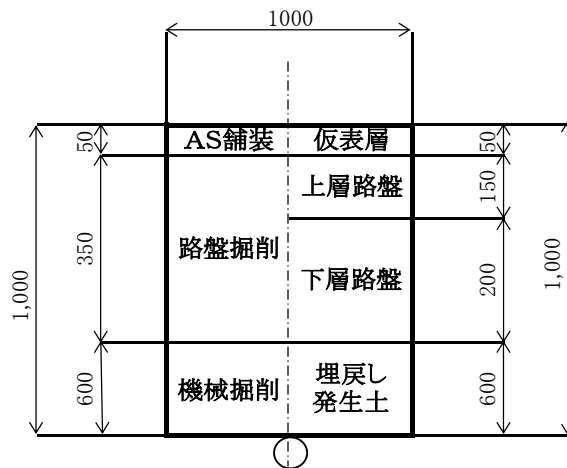
仮設配水管布設土工数量集計表

名 称	形状寸法	算 式									数量	単位	摘 要
		仮設配水管 富浦1号線 起点部 設置 ① H=1.0m	仮設配水管 富浦1号線 埋設 設置 ② H=0.3m	仮設配水管 ILB ILB埋設 設置 ③ H=0.3m	仮設配水管 ILB 仮配管接続箇所 設置 ④ DP=1.0m	仮設配水管 富浦1号線 起点部 撤去 ⑤ DP=0.80	仮設配水管 富浦1号線 埋設 撤去 ⑥ H=0.3m	仮設配水管 ILB ILB埋設 撤去 ⑦ H=0.3m	仮設配水管 ILB 仮配管接続箇所 撤去 ⑧ DP=1.0m	小 計			
[土工]													
アスファルト舗装版 切断工	t=15cmまで	1.00	274.42							275.42	280	m	
アスファルト舗装版 直接掘削積込工	t=10cm以下	1.50	164.65			1.50	164.65	6.53	1.00	339.83	340	m ²	
インターロッキングブロック 撤去工	再利用			6.53	1.00					7.53	8	m ³	
機械掘削積込工 (現場→仮置)	バックホウ 床掘	1.43	41.16	1.44	1.13	0.83	41.16	1.63	0.95	89.73	90	m ³	
AS塊運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック	0.08	8.23			0.08	8.23	0.33	0.05	17.00	17	m ³	
残土運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック	1.43	41.16	1.44	1.13	0.83	41.16	1.63	0.95	89.73	90	m ³	
整地		1.43	41.16	1.44	1.13	0.83	41.16	1.63	0.95	89.73	90	m ³	
機械埋戻工	タンバ転圧 発生土	0.90			0.86					1.76	2	m ³	
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂					0.30			0.65	0.95	1	m ³	
下層路盤工	RC-40 t=10cm		164.65	6.53			164.65	6.53		342.36	342	m ²	
下層路盤工	RC-40 t=15cm				1.00				1.00	2.00	2	m ²	
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.50				1.50				3.00	3	m ²	
上層路盤工	RM-30 t=15cm	1.50	164.65	6.53	1.00	1.50	164.65	6.53	1.00	347.36	347	m ²	
仮復旧表層工	再生密粒As13mm t=5cm	1.50	164.65	6.53	1.00	1.50	164.65	6.53	1.00	347.36	347	m ²	
AS塊積込工 (仮置→処分場)	ルーズ バックホウ積込	0.08	8.23			0.08	8.23	0.33	0.05	17.00	20	m ³	
AS塊運搬工	ダンプトラック	0.08	8.23			0.08	8.23	0.33	0.05	17.00	17	m ³	
[処分費]													
AS塊処理費		0.18	19.34			0.19	19.34	0.78	0.12	39.94	40	t	

[設置]①起点部 仮設配水管 富浦1号線 仮配管接続箇所

DP=1.00

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.5m

掘削箇所 1箇所

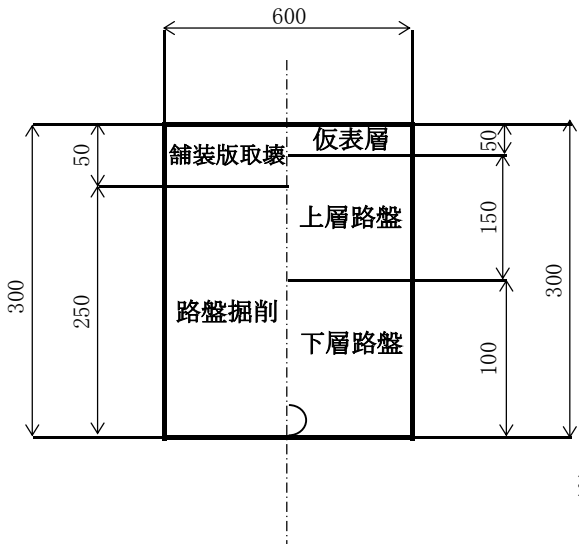
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
舗装版切断工		1.00	= m	1.00
舗装版直接掘削積込工		$1.50 \times 1.00 \times 1\text{箇所}$	= m ²	1.50
機械掘削積込工		$1.50 \times (1.00 \times 0.95 - 0.00^2 \times \pi/4) \times 1\text{箇所}$	= m ³	1.43
AS塊運搬工	現場～仮置場	1.50×0.05	= m ³	0.08
残土運搬工		1.43	= m ³	1.43
整地		1.43	= m ³	1.43
機械埋戻工	タンパ転圧 発生土	$1.50 \times (1.00 \times 0.60 - 0.00^2 \times \pi/4) \times 1\text{箇所}$	= m ³	0.90
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.50 \times 1.00 \times 1\text{箇所}$	= m ²	1.50
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$1.50 \times 1.00 \times 1\text{箇所}$	= m ²	1.50
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.50 \times 1.00 \times 1\text{箇所}$	= m ²	1.50
AS塊積込工	ルーズ	0.08	= m ³	0.08
AS塊運搬工	仮置場～処分場	0.08	= m ³	0.08
AS塊処理費		0.08×2.35	= t	0.18

[設置]②埋設配管 仮設配水管 富浦1号線

H=0.3m

掘削時 復旧時



※仮設配水管控除なし

掘削延長 274.42m

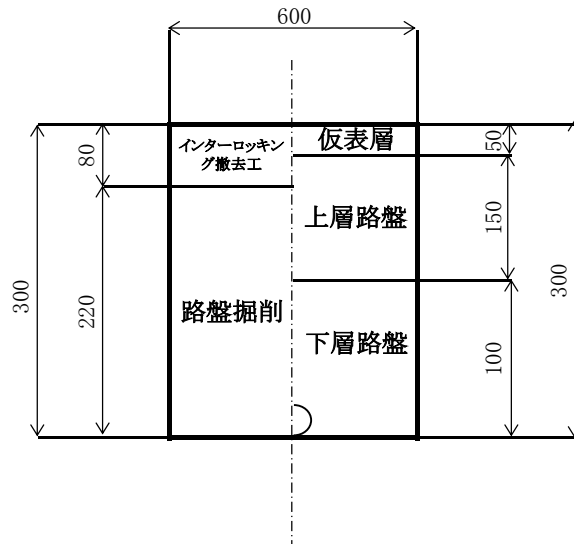
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト舗装版切断工	t=15cmまで	274.42 × 1条	= m	274.42
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	274.42 × 0.60	= m ²	164.65
機械掘削積込工		274.42 × 0.60 × 0.25	= m ³	41.16
AS塊運搬工	現場～仮置場	274.42 × 0.60 × 0.05	= m ³	8.23
残土運搬工		41.16	= m ³	41.16
整地		41.16	= m ³	41.16
下層路盤工	RC-40 t=10cm	274.42 × 0.60	= m ²	164.65
上層路盤工	RM-30 t=15cm	274.42 × 0.60	= m ²	164.65
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	274.42 × 0.60	= m ²	164.65
AS塊積込工	ルーズ	8.23	= m ³	8.23
AS塊運搬工	仮置場～処分場	8.23	= m ³	8.23
AS塊処理費		8.23 × 2.35	= t	19.34

[設置]③(埋設配管) 仮設配水管 ILB

$$H=0.3\text{m}$$

掘削時 復旧時



※仮設配水管控除なし

掘削延長 10.89m

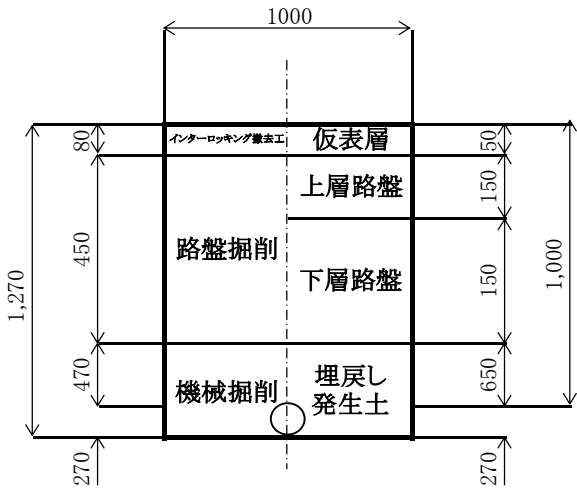
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
インターロッキングブロック 撤去工	再利用	10.89×0.60	= m ²	6.53
機械掘削積込工		$10.89 \times 0.60 \times 0.22$	= m ³	1.44
残土運搬工		1.44	= m ³	1.44
整地		1.44	= m ³	1.44
下層路盤工	RC-40 t=10cm	10.89×0.60	= m ²	6.53
上層路盤工	RM-30 t=15cm	10.89×0.60	= m ²	6.53
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	10.89×0.60	= m ²	6.53

[設置]④終点部 仮設配水管 ILB 仮配管接続箇所

DP=1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.0m

掘削箇所 1箇所

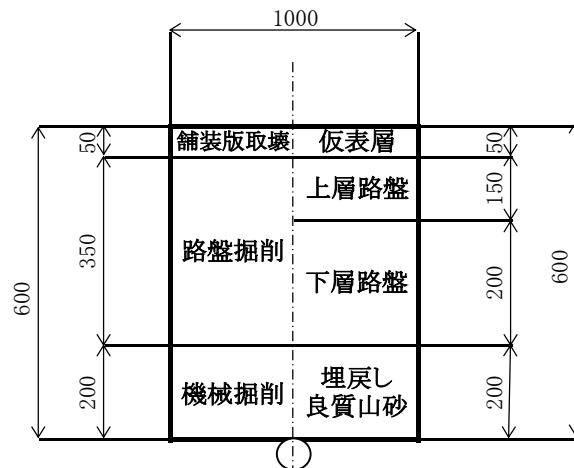
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
インターロッキングブロック 撤去工	再利用	$1.00 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	m^2	1.00
機械掘削積込工		$1.00 \times (1.00 \times 1.19 - 0.27^2 \times \pi/4) \times 1 \text{箇所}$	m^3	1.13
残土運搬工		1.13	m^3	1.13
整地		1.13	m^3	1.13
機械埋戻工	タンバ [®] 転圧 発生土	$1.00 \times (1.00 \times 0.92 - 0.27^2 \times \pi/4) \times 1 \text{箇所}$	m^3	0.86
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$1.00 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	m^2	1.00
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$1.00 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	m^2	1.00
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.00 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	m^2	1.00

[撤去]⑤起点部 仮設配水管 富浦1号線

DP=0.80

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.5m

掘削箇所 1箇所

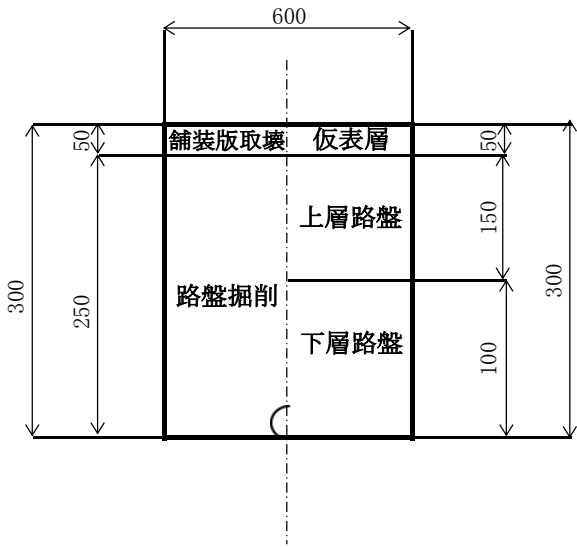
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで		m	-
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.50 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^2$	1.50
機械掘削積込工		$- 0.00^2 \times \pi/4 \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^3$	0.83
AS塊運搬工		$1.50 \times 1.00 \times 0.05$ $\times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^3$	0.08
残土運搬工		0.83	$= \text{m}^3$	0.83
整地		0.83	$= \text{m}^3$	0.83
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.50 \times (1.00 \times 0.20$ $- 0.00^2 \times \pi/4) \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^3$	0.30
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.50 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^2$	1.50
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$1.50 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^2$	1.50
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.50 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^2$	1.50
AS塊積込工	ルーズ	0.08	$= \text{m}^3$	0.08
AS塊運搬工	仮置場～処分場	0.08	$= \text{m}^3$	0.08
AS塊処理費		0.08×2.35	$= \text{t}$	0.19

[撤去]⑥埋設 仮設配水管 富浦1号線

H=1.0m

掘削時 復旧時



※仮設配水管控除なし

掘削延長 274.42m

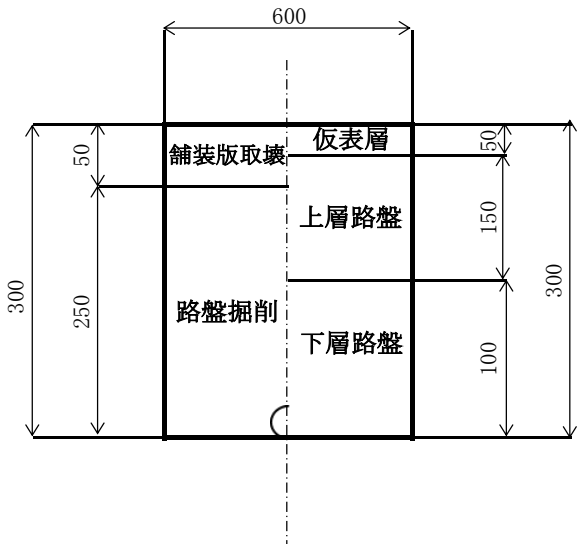
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで		m	-
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	274.42×0.60	= m ²	164.65
機械掘削積込工		$274.42 \times 0.60 \times 0.25$	= m ³	41.16
AS塊運搬工		$274.42 \times 0.60 \times 0.05$	= m ³	8.23
残土運搬工		41.16	= m ³	41.16
整地		41.16	= m ³	41.16
下層路盤工	RC-40 t=10cm	274.42×0.60	= m ²	164.65
上層路盤工	RM-30 t=15cm	274.42×0.60	= m ²	164.65
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	274.42×0.60	= m ²	164.65
AS塊積込工	ルーズ	8.23	= m ³	8.23
AS塊運搬工	仮置場～処分場	8.23	= m ³	8.23
AS塊処理費		8.23×2.35	= t	19.34

[撤去]⑦ILB埋設 仮設配水管 富浦1号線

H=0.3m

掘削時 復旧時



※仮設配水管控除なし

掘削延長 10.89m

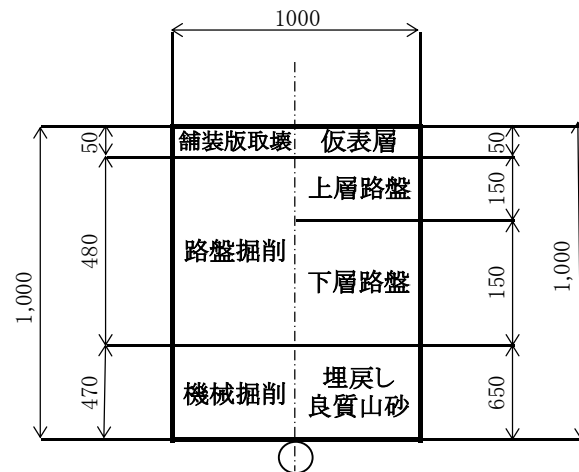
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで		m	-
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	10.89 × 0.60	= m ²	6.53
機械掘削積込工		10.89 × 0.60 × 0.25	= m ³	1.63
AS塊運搬工		10.89 × 0.60 × 0.05	= m ³	0.33
残土運搬工		1.63	= m ³	1.63
整地		1.63	= m ³	1.63
下層路盤工	RC-40 t=10cm	10.89 × 0.60	= m ²	6.53
上層路盤工	発生材 t=15cm	10.89 × 0.60	= m ²	6.53
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	10.89 × 0.60	= m ²	6.53
AS塊積込工	ルーズ	0.33	= m ³	0.33
AS塊運搬工	仮置場～処分場	0.33	= m ³	0.33
AS塊処理費		0.33 × 2.35	= t	0.78

[撤去]⑧終点部 仮設配水管 ILB埋設

DP=1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.0m

掘削箇所 1箇所

1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで		m	-
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.00 \times 1.00 \times 1\text{箇所}$	m^2	1.00
機械掘削積込工		$- 0.00^2 \times (1.00 \times 0.95 \times \pi/4) \times 1\text{箇所}$	m^3	0.95
AS塊運搬工		$1.00 \times 1.00 \times 0.05 \times 1\text{箇所}$	m^3	0.05
残土運搬工		0.95	m^3	0.95
整地		0.95	m^3	0.95
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$- 0.00^2 \times (1.00 \times 0.65 \times \pi/4) \times 1\text{箇所}$	m^3	0.65
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$1.00 \times 1.00 \times 1\text{箇所}$	m^2	1.00
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$1.00 \times 1.00 \times 1\text{箇所}$	m^2	1.00
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.00 \times 1.00 \times 1\text{箇所}$	m^2	1.00
AS塊積込工	ルーズ	0.05	m^3	0.05
AS塊運搬工	仮置場～処分場	0.05	m^3	0.05
AS塊処理費		0.05×2.35	t	0.12

仮設給水管工（単独）

仮設給水管材料表

[illegible]

仮設給水管労務数量計算書

[illegible]

仮設給水管土工延長

[illegible]

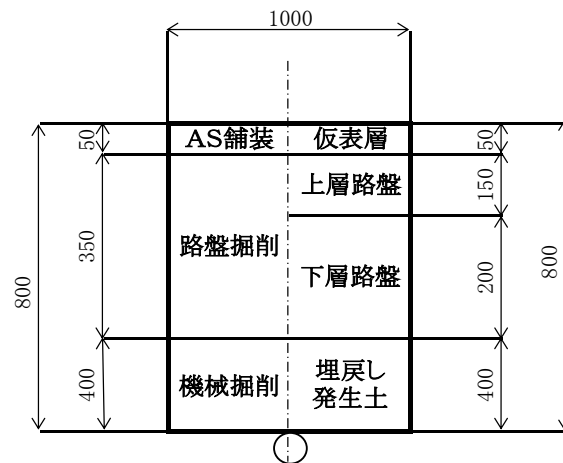
仮設給水管布設土工数量集計表

名 称	形 状 寸 法	算 式					数量	単位	摘 要
		仮設給水管 富浦1号線 設置 ① H=0.8m	仮設給水管 ILB 設置 ② H=0.8m	仮設給水管 富浦1号線 撤去 ③ H=0.8m	仮設給水管 ILB 撤去 ④ H=0.8m	仮設給水管 富浦1号線 起点部 ⑤ H=0.8m	小計		
【土工】									
アスファルト舗装版 切断工	t=15cmまで	24.00					24.00	24	m
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	8.00		1.50	1.00	1.50	12.00	12	m ²
インターロッキングブロック 撤去工	再利用		2.00				2.00	2	m ³
機械掘削積込工	バックホウ 床掘	6.00	1.48	1.13	0.75	1.13	10.49	10	m ³
(現場→仮置) AS塊運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック	0.40		0.08	0.05	0.08	0.61	1	m ³
残土運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック	6.00	1.48	1.13	0.75	1.13	10.49	10	m ³
整地		6.00	1.48	1.13	0.75	1.13	10.49	10	m ³
機械埋戻工	機械締固め 発生土	3.20	0.94				4.14	4	m ³
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂			0.60	0.45	0.60	1.65	2	m ³
下層路盤工	RC-40 t=15cm		2.00		1.00		3.00	3	m ²
下層路盤工	RC-40 t=20cm	8.00		1.50		1.50	11.00	11	m ²
上層路盤工	RM-30 t=15cm	8.00	2.00	1.50	1.00	1.50	14.00	14	m ²
仮復旧表層工	再生密粒As13mm t=5cm	8.00	2.00	1.50	1.00	1.50	14.00	14	m ²
AS塊積込工	ルーズ	0.40		0.08	0.05	0.08	0.61	1	m ³
(仮置→処分場) AS塊運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック	0.40		0.08	0.05	0.08	0.61	1	m ³
【処分費】									
AS塊処理費		0.94		0.19	0.12	0.19	1.43	1	t

[設置]①富浦1号線 仮設給水管 仮配管接続箇所

DP=0.80

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.0m

掘削箇所 8箇所

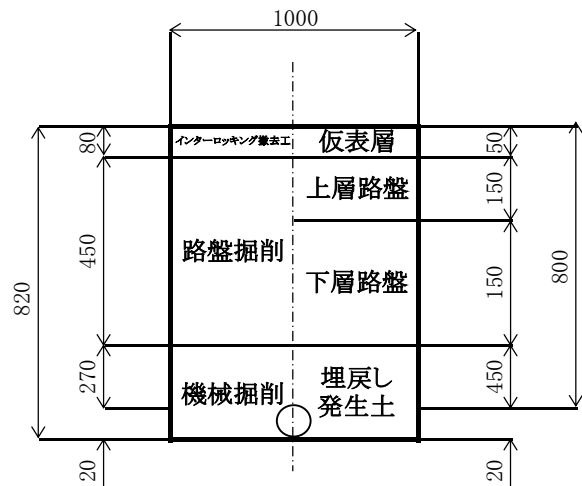
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
舗装版切断工		$1.00 \times 3 \text{条} \times 8 \text{箇所}$	= m	24.00
舗装版直接掘削積込工		$1.00 \times 1.00 \times 8 \text{箇所}$	= m ²	8.00
機械掘削積込工		$1.00 \times (1.00 \times 0.75 - 0.00^2 \times \pi/4) \times 8 \text{箇所}$	= m ³	6.00
AS塊運搬工	現場～仮置場	8.00×0.05	= m ³	0.40
残土運搬工		6.00	= m ³	6.00
整地		6.00	= m ³	6.00
機械埋戻工	タンバ転圧 発生土	$1.00 \times (1.00 \times 0.40 - 0.00^2 \times \pi/4) \times 8 \text{箇所}$	= m ³	3.20
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.00 \times 1.00 \times 8 \text{箇所}$	= m ²	8.00
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$1.00 \times 1.00 \times 8 \text{箇所}$	= m ²	8.00
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.00 \times 1.00 \times 8 \text{箇所}$	= m ²	8.00
AS塊積込工	ルーズ	0.40	= m ³	0.40
AS塊運搬工	仮置場～処分場	0.40	= m ³	0.40
AS塊処理費		0.40×2.35	= t	0.94

[設置]②ILB 仮設給水管 仮配管接続箇所

DP=0.80

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.0m

掘削箇所 2箇所

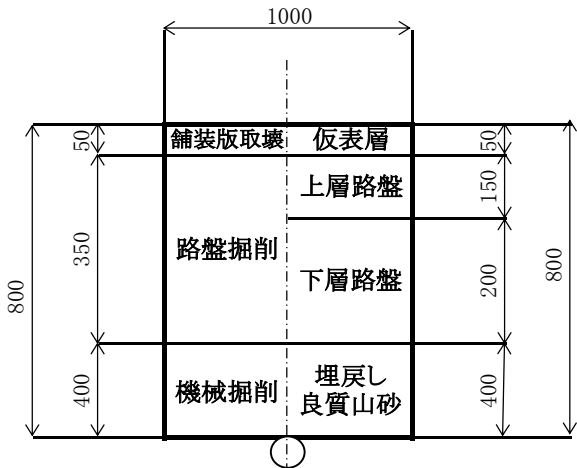
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
インターロッキングブロック撤去工	再利用	$1.00 \times 1.00 \times 2 \text{箇所}$	m^2	2.00
機械掘削積込工		$1.00 \times (1.00 \times 0.74 - 0.02^2 \times \pi / 4) \times 2 \text{箇所}$	m^3	1.48
残土運搬工		1.48	m^3	1.48
整地		1.48	m^3	1.48
機械埋戻工	タンバ [®] 転圧発生土	$1.00 \times (1.00 \times 0.47 - 0.02^2 \times \pi / 4) \times 2 \text{箇所}$	m^3	0.94
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$1.00 \times 1.00 \times 2 \text{箇所}$	m^2	2.00
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$1.00 \times 1.00 \times 2 \text{箇所}$	m^2	2.00
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.00 \times 1.00 \times 2 \text{箇所}$	m^2	2.00

[撤去]③富浦1号線 仮設給水管 仮配管接続箇所

DP=0.80

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.5m

掘削箇所 1箇所

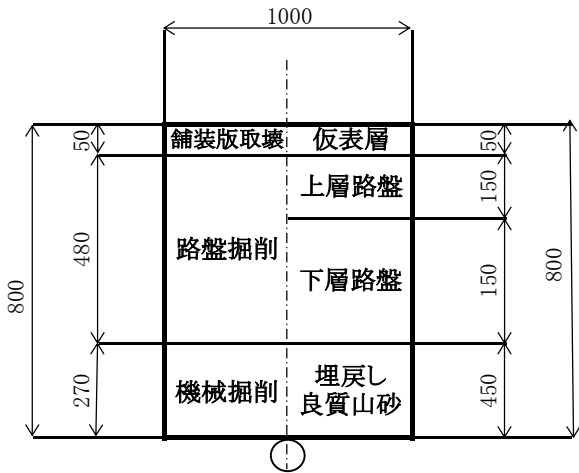
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで		m	-
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.50 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	= m ²	1.50
機械掘削積込工		$- 0.00^2 \times \pi/4 \times 1 \text{箇所}$	= m ³	1.13
AS塊運搬工		$1.50 \times 1.00 \times 0.05$ $\times 1 \text{箇所}$	= m ³	0.08
残土運搬工		1.13	= m ³	1.13
整地		1.13	= m ³	1.13
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$- 0.00^2 \times \pi/4 \times 1 \text{箇所}$	= m ³	0.60
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.50 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	= m ²	1.50
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$1.50 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	= m ²	1.50
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.50 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	= m ²	1.50
AS塊積込工	ルーズ	0.08	= m ³	0.08
AS塊運搬工	仮置場～処分場	0.08	= m ³	0.08
AS塊処理費		0.08×2.35	= t	0.19

[撤去]④ILB 仮設給水管 仮配管接続箇所

DP=0.80

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.0m

掘削箇所 1箇所

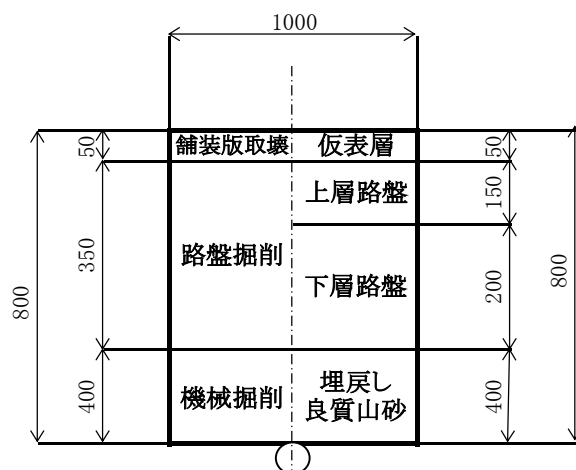
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで		m	-
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.00 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^2$	1.00
機械掘削積込工		$- 0.00^2 \times (1.00 \times 0.75 \times \pi / 4) \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^3$	0.75
AS塊運搬工		$1.00 \times 1.00 \times 0.05 \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^3$	0.05
残土運搬工		0.75	$= \text{m}^3$	0.75
整地		0.75	$= \text{m}^3$	0.75
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$- 0.00^2 \times (1.00 \times 0.45 \times \pi / 4) \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^3$	0.45
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$1.00 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^2$	1.00
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$1.00 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^2$	1.00
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.00 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^2$	1.00
AS塊積込工	ルーズ	0.05	$= \text{m}^3$	0.05
AS塊運搬工	仮置場～処分場	0.05	$= \text{m}^3$	0.05
AS塊処理費		0.05×2.35	$= \text{t}$	0.12

[撤去]⑤富浦1号線 仮設配水管

DP=0.80

掘削時 復旧時



掘削延長:L=1.5m

掘削箇所 1箇所

1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで		m	-
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.50 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^2$	1.50
機械掘削積込工		$- 0.00^2 \times (1.00 \times 0.75 \times \pi/4) \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^3$	1.13
AS塊運搬工		$1.50 \times 1.00 \times 0.05 \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^3$	0.08
残土運搬工		1.13	$= \text{m}^3$	1.13
整地		1.13	$= \text{m}^3$	1.13
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$- 0.00^2 \times (1.00 \times 0.40 \times \pi/4) \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^3$	0.60
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.50 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^2$	1.50
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$1.50 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^2$	1.50
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.50 \times 1.00 \times 1 \text{箇所}$	$= \text{m}^2$	1.50
AS塊積込工	ルーズ	0.08	$= \text{m}^3$	0.08
AS塊運搬工	仮置場～処分場	0.08	$= \text{m}^3$	0.08
AS塊処理費		0.08×2.35	$= \text{t}$	0.19

舖装本復旧工（補助）

舗装復旧工（配水管）昼間

名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考
舗 装 切 断 工	As t=15cm以下	m	93	
舗 装 版 直 接 掘 削 積 込	BH0.28m ³ アスファルト t≤10cm	m ²	610	
As 塊 運 搬 工 (現 場 ～ 仮 置 場)	バックホウ0.28m ³ 積込 4t車 運搬距離4km	m ³	31	
不 陸 整 正 工	W=1.80m以上 補足材RM-30, t=3cm	m ²	613	
表 層 工	再生密粒度As13 t=5cm 機械施工	m ²	613	
区 画 線 設 置 工	実線, 白, 15cm	m	300	
As 塊 積 込 (ル ー ズ)	バックホウ0.8m ³ 積込	m ³	30	
As 塊 運 搬 工 (仮 置 場 ～ 処 分 場)	バックホウ0.8m ³ 積込 10t車 運搬距離14km	m ³	31	
整 地		m ³	1	
As 廃 材 処 分 費		t	74	

舗装復旧工（配水管）夜間

名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考
舗 装 版 直 接 掘 削 積 込 (夜 間)	BH0.28m ³ アスファルト t≤10cm	m ²	13	
As 塊 運 搬 工 (夜 間) (現 場 ～ 仮 置 場)	バックホウ0.28m ³ 積込 4t車 運搬距離4km	m ³	1	
機 械 掘 削 工	土砂	m ³	1	夜間
残 土 運 搬 工 (土 砂)	ダンプ4t 運搬距離4Km	m ³	1	夜間
インターロッキングブロック撤去再設置工	再使用 t=8cm 人力施工	m ²	41	夜間
インターロッキングブロック設置工	再設置 t=8cm 人力施工	m ²	13	夜間 配管時撤去品

名 称	計 算 書	数 量
配水管		
本 復 旧 面 積 (配 水 管)	表層:再生密粒度As13mm 機械施工 W=3.0m以上 = 612.81m ² 車道(インターロッキング) 人力施工 夜間施工 = 53.91m ²	612.8 m ² 53.9 m ²
舗 装 版 切 断 As	t = 15 cm以下 面積計算表より = 92.94	92.9 m
舗装版直接破碎積込 As (機 械)	t = 10 cm以下 面積計算表より = 612.81	612.8 m ²
舗装版直接破碎積込 As (機 械) (夜 間)	t = 10 cm以下 インターロッキング部仮復旧 = 13.26	13.3 m ²
As塊運搬工(昼間) (現場～仮置場)	バックホウ0.28m ³ 積込 4t車 V = 612.81 × 0.05 = 30.64	30.6 m ³
As塊運搬工(夜間) (現場～仮置場)	バックホウ0.28m ³ 積込 4t車 V = 13.26 × 0.05 = 0.66	0.7 m ³
A S 塊 積 込 (ル ー ズ)	V = 30.64 + 0.66 = 31.30	31.3 m ³
As 塊 運 搬 工 (仮置場～処分場)	V = 30.64 + 0.66 = 31.30	31.3 m ³
廃 材 処 分 費 (As)	V = 31.30 × 2.35 = 73.56	73.6 t
機 械 掘 削 残 土 運 搬 工 整 地	夜間施工 V = 13.26 × 0.05 (仮復旧面積) = 0.66 昼間	0.7 m ³
不 陸 整 正 工 (補足材RM-30, 3cm)	(W=1.8m以上) A = = 612.81	612.8 m ²
表 層 工	機械施工 再生密粒度As13 t = 5 cm A = = 612.81	612.8 m ²
インターロッキングブ ロック撤去再設置工	t = 8 cm 人力施工 夜間施工 A = 53.91 - 13.26 = 40.65	40.7 m ²

名 称	計 算 書	数 量
インターロッキングブロック設置工 (再設置)	$t = 8 \text{ cm}$ 人力施工 夜間施工 $= 13.26$	13.3 m^2
区 画 線 工 (実線, 白, W=15cm)	$L = 293.98 + 3.76 + 1.82 = 299.56$	299.6 m

車道(表層:再生密粒度As13mm) 機械施工 W=3.0m以上

舗装復旧面積 (㎡)			舗装切断長 (m)	
番号	計算式	面積	計算式	切断長
①	$1.75 \times 0.51 \times 1/2$	0.45 ㎡		
②	$(2.52 + 1.75) \times 1.50 \times 1/2$	3.20 ㎡		
③	$2.06 \times 1.53 \times 1/2$	1.58 ㎡		
④	$(2.06 + 1.85) \times 3.70 \times 1/2$	7.23 ㎡		
⑤	$(1.85 + 1.75) \times 4.90 \times 1/2$	8.82 ㎡		
⑥	$(1.85 + 1.75) \times 8.40 \times 1/2$	15.12 ㎡		
⑦	$(1.87 + 1.85) \times 33.73 \times 1/2$	62.74 ㎡	33.73	33.73m
⑧	$(2.24 + 1.87) \times 7.27 \times 1/2$	14.94 ㎡	7.27	7.27m
⑨	$(2.30 + 2.24) \times 9.42 \times 1/2$	21.38 ㎡	9.42	9.42m
⑩	12.93×1.86	24.05 ㎡	7.69	7.69m
⑪	$(1.86 + 1.72) \times 2.77 \times 1/2$	4.96 ㎡	2.77	2.77m
⑫	$(1.72 + 1.67) \times 2.00 \times 1/2$	3.39 ㎡	2.00	2.00m
⑬	$(1.87 + 1.81) \times 22.13 \times 1/2$	40.72 ㎡	22.13 + 0.93	23.06m
⑭	$(2.80 + 2.15) \times 24.22 \times 1/2$	59.94 ㎡		
⑮	$(2.80 + 2.60) \times 20.45 \times 1/2$	55.22 ㎡		
⑯	$(2.80 + 2.60) \times 10.89 \times 1/2$	29.40 ㎡		
⑰	$(2.60 + 2.44) \times 13.84 \times 1/2$	34.88 ㎡		
⑱	$(2.15 + 1.97) \times 16.26 \times 1/2$	33.50 ㎡	7.00	7.00m
⑲	$(2.31 + 2.15) \times 13.66 \times 1/2$	30.46 ㎡		
⑳	$(3.50 + 2.31) \times 3.88 \times 1/2$	11.27 ㎡		
㉑	$(3.50 + 3.30) \times 4.90 \times 1/2$	16.66 ㎡		
㉒	$(3.39 + 2.33) \times 3.60 \times 1/2$	10.30 ㎡		
㉓	$(2.33 + 2.00) \times 9.20 \times 1/2$	19.92 ㎡		
㉔	$(2.00 + 1.67) \times 0.53 \times 1/2$	0.97 ㎡		
㉕	$(1.80 + 1.67) \times 13.44 \times 1/2$	23.32 ㎡		
㉖	$(2.12 + 1.80) \times 11.36 \times 1/2$	22.27 ㎡		
㉗	$(2.15 + 2.12) \times 1.60 \times 1/2$	3.42 ㎡		
㉘	$(2.18 + 2.15) \times 24.34 \times 1/2$	52.70 ㎡		
計		612.81 ㎡		92.94m

車道(インターロッキングブロック) 人力施工

舗装復旧面積 (㎡)			舗装切断長 (m)	
番号	計算式	面積	計算式	切断長
1	6.19×1.93	11.95 ㎡		
2	$(2.65 + 1.93) \times 3.99 \times 1/2$	9.14 ㎡		
3	$(1.65 + 1.66) \times 8.81 \times 1/2$	14.58 ㎡		
4	$(3.79 + 3.58) \times 2.33 \times 1/2$	8.59 ㎡		
5	$(2.20 + 2.00) \times 2.73 \times 1/2$	5.73 ㎡		
6	$(2.62 + 2.28) \times 1.60 \times 1/2$	3.92 ㎡		
計		53.91 ㎡		

鋪裝本復旧工（单独）

舗装復旧工（配水管A S）

名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考
舗 装 切 断 工	As舗装版 t=15cm以下	m	4	
舗装版直接掘削積込	BH0.28m ³ アスファルト t≤10cm	m ²	86	
As 塊 運 搬 工 （ 現 場 ～ 仮 置 場 ）	パック0.28m ³ 積込 4 t 車 運搬距離4 km	m ³	4	
不 陸 整 正 工	W=1.80m以上 補足材RM-30, t=3cm	m ²	85	
表 層 工	再生密粒度As13 t=5cm 機械施工	m ²	85	
As 塊 積 込 工 （ ル ー ズ ）	パック0.8m ³ 積込	m ³	4	
As 塊 運 搬 工 （ 仮 置 場 ～ 処 分 場 ）	パック0.8m ³ 積込 10t車 運搬距離14km	m ³	4	
As 廃 材 処 分 費		t	10	
区 画 線 設 置 工	実線, 白, 15cm	m	31	
区 画 線 設 置 工	実線, 緑, 15cm	m	14	
区 画 線 設 置 工	破線, 白, 30cm	m	3	
区 画 線 設 置 工	停止線, 白, 45cm	m	2	
区 画 線 設 置 工	文字, 白, 15cm換算	m	6	

舗装復旧工（配水管C O）

名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考
舗 装 切 断 工	Co舗装版 t=15cm以下	m	4	
コンクリート直接積込工	Co	m ²	2	
舗装版直接掘削積込	BH0.28m ³ アスファルト t≤10cm	m ²	2	
機 械 掘 削 工	土砂	m ³	0.1	
As 塊 運 搬 工 （ 現 場 ～ 仮 置 場 ）	パック0.28m ³ 積込 4 t 車 運搬距離4 km	m ³	0.1	
Co 塊 運 搬 工 （ 現 場 ～ 仮 置 場 ）	パック0.13m ³ 積込 4 t 車 運搬距離4 km	m ³	0.2	
残土運搬工（土砂）	ダンプ4t 運搬距離4Km	m ³	0.1	
整 地		m ³	0.1	
不 陸 整 正 工	W=1.80m未満 補足材RC-40, t=3cm	m ²	2	
コ ン ク リ ー ト 舗 装	18-8-25	m ³	0.4	
As 塊 積 込 工 （ ル ー ズ ）	パック0.8m ³ 積込	m ³	0.1	
Co 塊 積 込 工 （ ル ー ズ ）	パック0.8m ³ 積込	m ³	0.2	
As 塊 運 搬 工 （ 仮 置 場 ～ 処 分 場 ）	パック0.8m ³ 積込 10t車 運搬距離14km	m ³	0.1	
Co 塊 運 搬 工 （ 仮 置 場 ～ 処 分 場 ）	パック0.8m ³ 積込 10t車 運搬距離14km	m ³	0.2	
As 廃 材 処 分 費		t	0.2	
Co 廃 材 処 分 費		t	1	

舗装復旧工（給水管） 昼間

名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考
舗 装 切 断 工	As舗装版 t=15cm以下	m	6	
舗 装 版 掘 削 積 込	BH0. 28m ³ アスファルト t≤10cm	m ²	2	
As 塊 運 搬 工 (現 場 ～ 仮 置 場)	パックホ0. 28m ³ 積込 4 t 車 運搬距離 4 km	m ³	0. 3	
不 陸 整 正 工	W=1. 80m以上 補足材RM-30, t=3cm	m ²	6	
表 層 工	再生密粒度As13 t=5cm 機械施工	m ²	6	
As 塊 積 込 工 (ル ー ズ)	パックホ0. 8m ³ 積込	m ³	0. 3	
As 塊 運 搬 工 (仮 置 場 ～ 処 分 場)	パックホ0. 8m ³ 積込 10t車 運搬距離18km	m ³	0. 3	
As 廃 材 処 分 費		t	1	
区 画 線 設 置 工	実線, 白, 15cm	m	3	

舗装復旧工（給水管） 夜間

名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考
舗装版掘削積込（夜間）	BH0. 28m ³ アスファルト t≤10cm	m ²	1	
As 塊 運 搬 工（夜間） (現 場 ～ 仮 置 場)	パックホ0. 28m ³ 積込 4 t 車 運搬距離 4 km	m ³	0. 1	
インターロッキング°フ°ロック 設 置 工	撤去再設置 t=8cm 人力施工	m ²	1	
インターロッキング°フ°ロック 設 置 工	再設置 t=8cm 人力施工	m ²	1	配管時撤去品

名 称	計 算 書	数 量
配水管(単独)		
本 復 旧 面 積 (配 水 管)	表層:再生密粒度As13mm 機械施工 W=3.0m以下 = 84.92	84.9 m ²
舗 装 版 切 断 As	t = 15 cm以下 面積計算表より = 3.95	4.0 m
舗装版直接掘削積込As (機 械)	t = 10 cm以下 面積計算表より A = 84.92 + 1.50 = 86.42	86.4 m ²
As 塊 運 搬 工 (現 場 ~ 仮 置 場)	バックホウ0.28m ³ 積込 4t車 V = 86.42 × 0.05 = 4.32	4.3 m ³
不 陸 整 正 工 (補足材RM-30, 3cm)	(W=1.8m未満) A = = 84.92	84.9 m ²
表 層 工	機械施工 再生密粒度As13 t = 5 cm A = = 84.92	84.9 m ²
As 塊 積 込 工 (ル ー ズ)	V = = 4.32	4.3 m ³
As 塊 運 搬 工 (仮 置 場 ~ 処 分 場)	V = = 4.32	4.3 m ³
廃 材 処 分 費 (As)	V = 4.32 × 2.35 = 10.15	10.2 t
区 画 線 工 (実線, 白, W=15cm)	L = 31.09 = 31.09	31.1 m
区 画 線 工 (実線, 緑, W=15cm)	L = 13.74 = 13.74	13.7 m

名 称	計 算 書	数 量
区 画 線 工 (破線, 白, W=30cm)	$L = 1.00 \times 3 \text{箇所} = 3.00$	3.0 m
区 画 線 工 (実線, 白, W=45cm)	$L = 2.00 = 2.00$	2.0 m
区 画 線 工 (実線, 白, W=15cm換算)	$L = 5.65 = 5.65$	5.7 m

名 称	計 算 書	数 量
配水管 (原岡8号線)		
本 復 旧 面 積	コンクリート舗装 (18-8-25) $= 3.54$	3.5 m ²
舗 装 版 切 断 Co	$t = 15 \text{ cm以下}$ 面積計算表より $= 4.18$	4.2 m
コ ン ク リ ー ト 破 碎 積 込 (機 械)	$t = 15 \text{ cm以下}$ 面積計算表より $A = 3.54 - 1.50 = 2.04$ (仮復旧面積) $\triangle 1 \quad \frac{1.50 \text{ m}^2}{1.50 \text{ m}^2}$	2.0 m ²
舗装版直接掘削積込As (機 械)	$t = 10 \text{ cm以下}$ (仮復旧面積) $A = 1.50 = 1.50$	1.5 m ²
機 械 掘 削 残 土 運 搬 工 整 地	$V = 1.50 \times 0.07 = 0.11$	0.1 m ³
AS 塊 運 搬 工 (現 場 ~ 仮 置 場)	バックホウ0.28m ³ 積込 4t車 $V = 1.50 \times 0.05 = 0.08$	0.1 m ³
Co 塊 運 搬 工 (現 場 ~ 仮 置 場)	バックホウ0.28m ³ 積込 4t車 $V = 2.04 \times 0.12 = 0.24$	0.2 m ³
不 陸 整 正 工 (補足材RC-40, 3cm)	(W=1.8m未満) $A = 2.04 = 2.04$	2.0 m ²

名 称	計 算 書	数 量
コ ン ク リ ー ト	21-8-25 $V = 3.54 \times 0.12 = 0.42$	0.4 m ³
AS 塊 積 込 工 (ル ー ズ)	$V = 0.08 = 0.08$	0.1 m ³
AS 塊 運 搬 工 (仮 置 場 ～ 処 分 場)	$V = 0.08 = 0.08$	0.1 m ³
Co 塊 積 込 工 (ル ー ズ)	$V = 0.24 = 0.24$	0.2 m ³
Co 塊 運 搬 工 (仮 置 場 ～ 処 分 場)	$V = 0.24 = 0.24$	0.2 m ³
廃 材 処 分 費 (AS)	$V = 0.08 \times 2.35 = 0.19$	0.2 t
廃 材 処 分 費 (Co)	$V = 0.24 \times 2.35 = 0.56$	0.6 t

名 称	計 算 書	数 量
給水管		
本 復 旧 面 積	車道（表層）機械施工 W=3.0m未満 $= 5.98$ 車道（インターロッキング） 人力施工 夜間施工 $= 1.92$	6 m ² 2 m ²
舗 装 版 切 断	$t = 15 \text{ cm以下}$ 面積計算表より $= 6.20$	6.2 m
舗 装 版 直 接 掘 削 積 込 (機 械)	$t = 10 \text{ cm以下}$ 面積計算表より $= 2.18$	2.2 m ²
舗 装 直 接 掘 削 積 込 (夜 間) (機 械)	$t = 10 \text{ cm以下}$ $= 0.69$ (仮復旧面積) ・ インターロッキング部 0.69 m ²	0.7 m ²
As 塊 運 搬 工 (現 場 ～ 仮 置 場)	バックホウ0.28m ³ 積込 4t車 $V = 5.98 \times 0.05 = 0.30$	0.3 m ³
As 塊 運 搬 工 (夜 間) (現 場 ～ 仮 置 場)	バックホウ0.28m ³ 積込 4t車 $V = 0.69 \times 0.05 = 0.03$	0.1 m ³

名 称	計 算 書	数 量
不 陸 整 正 工 (補足材RM-30, 3cm)	(W=1.8m未満) A = 5.98	6.0 m ²
表 層 工	機械施工	
	再生密粒度As13mm t = 5 cm = 5.98	6.0 m ²
インターロッキング撤去設置工 (撤去／再設置)	t = 8 cm 人力施工 夜間施工 = 1.23	1.2 m ²
インターロッキング設置工 (再設置)	t = 8 cm 人力施工 夜間施工 = 0.69	0.7 m ²
As 塊 積 込 工 (ルーズ)	バックホウ0.45m3積込 4t車 V = 0.30 + 0.03 = 0.33	0.3 m ³
As 塊 運 搬 工 (仮置場～処分場)	V = 0.33 = 0.33	0.3 m ³
廃 材 処 分 費 (As)	V = 0.33 × 2.35 = 0.78	0.8 t
区 画 線 工 (実線, 白, W=15cm)	L = 1.00 + 1.60 = 2.60	2.6 m

車道(表層:再生密粒度As13mm) 機械施工 W=3.0m以上

舗装復旧面積 (m ²)					
番号	計算式	面積(配水管)	面積(給水管)		切断長
①	$(7.00 + 4.57) \times 4.00 \times 1/2$	23.14 m ²			
②	$(4.00 + 3.50) \times 3.00 \times 1/2$	11.25 m ²			
③	$(1.95 + 1.75) \times 1.50 \times 1/2$	2.78 m ²			
④	2.52×1.50	3.78 m ²			
⑤	$(2.52 + 2.06) \times 2.55 \times 1/2$	5.84 m ²			
⑥	$(2.06 + 1.85) \times 4.25 \times 1/2$	8.31 m ²			
⑦	$(1.85 + 1.75) \times 4.90 \times 1/2$	8.82 m ²			
⑧	$(2.00 + 1.75) \times 8.40 \times 1/2$	15.75 m ²			
⑨	$2.00 \times 1.24 \times 1/2$	1.24 m ²			
⑩	$(3.67 + 1.50) \times 1.55 \times 1/2$	4.01 m ²		2.25 + 1.70	3.95m
⑪	$(2.75 + 1.60) \times 1.00 \times 1/2$		2.18 m ²	1.15 + 1.15	2.30m
計		84.92 m ²	2.18 m ²	配水管 給水管	3.95m 2.30m

車道 原岡8号線 (C O) W=3.0m未満

舗装復旧面積 (m ²)					
番号	計算式	面積(配水管)	面積(給水管)		切断長
1	3.00×1.18	3.54 m ²		3.00 + 1.18	4.18m
計		3.54 m ²			4.18m

車道 法定外道路 (A S) W=3.0m未満

舗装復旧面積 (m ²)					
番号	計算式	面積(配水管)	面積(給水管)		切断長
1	2.00×1.90		3.80 m ²	2.00 + 1.90	3.90m
計			3.80 m ²		3.90m

車道(インターロッキングブロック) 人力施工

舗装復旧面積 (m ²)					
番号	計算式	面積(配水管)	面積(給水管)	計算式	切断長
1	1.60×1.15		1.84 m ²		
2	0.43×0.19		0.08 m ²		
計			1.92 m ²		

舖装本復旧工（消火栓）

舗装復旧工（消火栓）

名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考
舗 装 切 断 工	As t=15cm以下	m	5	
舗装版直接掘削積込	BH0.28m ³ アスファルト t≤10cm	m ²	9	
As 塊 運 搬 工 （ 現 場 ～ 仮 置 場 ）	バックホウ0.28m ³ 積込 4t車 運搬距離4km	m ³	0.4	
As 塊 積 込 （ ル ー ズ ）	バックホウ0.8m ³ 積込	m ³	0.4	
As 塊 運 搬 工 （ 仮 置 場 ～ 処 分 場 ）	バックホウ0.8m ³ 積込 10t車 運搬距離14km	m ³	0.4	
As 廃 材 処 分 費		t	1	
不 陸 整 正 工	W=1.80m以上 補足材RM-30, t=3cm	m ²	9	
表 層 工	再生密粒度As13 t=5cm 機械施工	m ²	9	
区 画 線 設 置 工	実線, 白, 15cm	m	3	外側線
区 画 線 設 置 工	実線, 黄, 15cm	m	2	消火栓周囲

名 称	計 算 書	数 量
消火栓		
本 復 旧 面 積	表層:再生密粒度As13mm 機械施工 W=3.0m未満 = 8.81m ²	8.8 m ²
舗 装 版 切 断 As	t = 15 cm以下 面積計算表より = 5.42	5.4 m
舗装版直接破碎積込 As (機 械)	t = 10 cm以下 面積計算表より = 8.81	8.8 m ²
As 塊 運 搬 工 (現場～仮置場)	バックホウ0.28m ³ 積込 4t車 V = 8.81 × 0.05 = 0.44	0.4 m ³
As 塊 積 込 工) (ル ー ズ)	バックホウ0.45m ³ 積込 10t車 V = 0.44 = 0.44	0.4 m ³
As 塊 運 搬 工 (仮置場～処分場)	V = 0.44 = 0.44	0.4 m ³
廃 材 処 分 費 (As)	V = 0.44 × 2.35 = 1.03	1.0 t
不 陸 整 正 工 (補足材RM-30, 3cm)	(W=1.8m以上) A = = 8.81	8.8 m ²
表 層 工	機械施工 再生密粒度As13 t = 5 cm A = = 8.81	8.8 m ²
区 画 線 工 (実線, 白, W=15cm)	L = 2.50 = 2.50	2.5 m
区 画 線 工 (実線, 黄, W=15cm)	L = 2.41 = 2.41	2.4 m

消火栓(表層:再生密粒度As13mm) 機械施工 W = 3.0m未満

舗装復旧面積 (m ²)			舗装切断長 (m)	
番号	計算式	面積	計算式	切断長
①	$(5.16 + 2.50) \times 2.30 \times 1/2$	8.81 m ²	2.68 + 2.74 =	5.42m
計		8.81 m ²		5.42m

鋪裝版切斷排水處理

舗装版切断排水処理

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
舗装版切断排水処理工		配管土工(補) 配管土工(単) 消火栓 給水管切替仮配設置土工(補) 546.96 + 20.08 + 4.40 + 46.18 + 275.42			
AS舗装版切断延長	10cm以下	仮給設置土工(単)本復旧(補) 本復旧(単) 本復旧(消火栓) 24 + 92.94 + 10.15 + 5.42			
		= 1,025.55	1,025.55		
濁水処分量	10cm以下	$\frac{m^3}{m}$ $1,025.55 \times 0.0017 = 1.743$			
		$\frac{t}{m^3}$ $1.743 \times 1.2 = 2.092$			
		$\frac{kg}{m^3}$ $2.092 \times 1,000 = 2,092$	2,090	kg	
	[按分]				
	配水管布設替工(補助)	$2,090 \times 546.96 \div 1025.55 = 1,115$	1,115	kg	
	配水管布設替工(単独)	$2,090 \times 20.08 \div 1025.55 = 41$	41	kg	
	消火栓	$2,090 \times 4.40 \div 1025.55 = 9$	9	kg	
	給水管切替	$2,090 \times 46.18 \div 1025.55 = 94$	94	kg	
	仮配水管設置 (補助)	$2,090 \times 275.42 \div 1025.55 = 561$	561	kg	
	仮給水管設置(単独)	$2,090 \times 24.00 \div 1025.55 = 49$	49	kg	
	本復旧(補助)	$2,090 \times 92.94 \div 1025.55 = 189$	189	kg	
	本復旧(単独)	$2,090 \times 10.15 \div 1025.55 = 21$	21	kg	
	本復旧(消火栓)	$2,090 \times 5.42 \div 1025.55 = 11$	11	kg	
		計 = 2,090			
ダンプトラック運転日数	4t車	$130.0 \times 2 \div 30 \div 8 = 1.08$			
	丸源起業(株)までの片道距離	130			
	2.04tなのでDTは1台とする	$1.08 \times 1 = 1.08$	1.08	日	
	[按分]				
	配水管布設替工(補助)	$1.08 \times 546.96 \div 1025.55 = 0.57$	0.57	日	
	配水管布設替工(単独)	$1.08 \times 20.08 \div 1025.55 = 0.02$	0.02	日	
	給水管切替	$1.08 \times 46.18 \div 1025.55 = 0.05$	0.05	日	
	仮配水管設置(補助)	$1.08 \times 275.42 \div 1025.55 = 0.29$	0.29	日	
	仮給水管設置(単独)	$1.08 \times 24.00 \div 1025.55 = 0.03$	0.03	日	
	本復旧(補助)	$1.08 \times 92.94 \div 1025.55 = 0.09$	0.09	日	
	本復旧(単独)	$1.08 \times 10.15 \div 1025.55 = 0.02$	0.02	日	
	消火栓	$1.08 \times \frac{\text{設置替}}{4.40} + \frac{\text{本復旧}}{5.42} \div 1025.55 = 0.01$	0.01	日	
		計 = 1.08			

交 通 誘 導 員

No. _____

種 別	計	算	数 量	摘 要
・交通誘導員				
1. 配水管布設替工事				
配水管布設替(補)	2 人	× 22 日	44 人	昼間
配水管布設替(単)	2 人	× 1 日	2 人	昼間・単独
2. 給水管布設替工事				
給水管布設替	2 人	× 5 日	10 人	昼間・単独
3. 仮設管設置撤去工事				
仮設管設置撤去(補)	2 人	× 8 日	16 人	昼間
仮設管設置撤去(単)	2 人	× 4 日	8 人	昼間
4. エアミルク注入工事				
φ75・φ250	(A)	1 人 × 1 日	1 人	昼間
	(B)	2 人 × 3 日 - 1 人	5 人	昼間
5. 本復旧工事				
本復旧工(補)	1 人	× 3 日 (本復旧)	3 人	昼間
	1 人	× 1 日 (区画線)	1 人	昼間
本復旧工(単)				
	(A)	1 人 × 1 日 (本復旧)	1 人	昼間
	(B)	1 人 × 2 日 (本復旧)	2 人	昼間
		1 人 × 1 日 (区画線)	1 人	昼間
		合計 昼間(A)	2 人	
		昼間(B)	92 人	
・交通誘導員(夜間)				
1. 配水管布設替工事				
配水管布設替(補)	2 人	× 1 日	2 人	夜間
2. 本復旧工事				
インターロッキングブロック(補)	1 人	× 1 日	1 人	夜間
インターロッキングブロック(単)	1 人	× 1 日	1 人	夜間
		合計 夜間	4 人	