

令和 8 年 度

鋸南町元名・保田地先 配水管布設替工事(防安)
(鋸南町元名701番地先)

数 量 計 算 書

安房郡市広域市町村圏事務組合 水道部

配水管布設工 ϕ 150 (補助)

材 料
 ϕ 1 5 0 (補 助)

配水管布設材料

(1/2)

名 称	形 状 寸 法	算 式			数 量	単 位	摘 要
配水管		図番 4	図番 5	図番 6			
【管材φ150】							
ダクタイル鋳鉄直管	GX形 S種 内面エポキシ φ150×L5,000	16	+	64	80	本	
ダクタイル鋳鉄直管	GX形 S種 内面エポキシ φ150×L5,000	1	+	4	5	本	切管用
ダクタイル鋳鉄二受T字管	GX形 φ150×φ150			+	1	個	
ダクタイル鋳鉄二受T字管	GX形 φ150×φ75			+	2	個	
ダクタイル鋳鉄曲管	GX形 φ150×45°	2			2	個	
ダクタイル鋳鉄曲管	GX形 φ150×22 1/2°		+	1	1	個	
ダクタイル鋳鉄曲管	GX形 φ150×11 1/4°	1	+	1	2	個	
ダクタイル鋳鉄曲管	GX形 φ150×5 5/8°	1			1	個	
ダクタイル鋳鉄両受曲管	GX形 φ150×45°	4			4	個	
ダクタイル鋳鉄両受短管	GX形 φ150	1	+	2	3	個	
ダクタイル鋳鉄フランジ付T字管	GX形 GF7.5K φ150×φ75	1			1	個	
ダクタイル鋳鉄継ぎ輪	GX形 φ150		+	1	1	個	
ダクタイル鋳鉄受挿しソフトシール仕切弁	GX形 φ150	1	+	2	3	基	
ダクタイル鋳鉄異形管接合部品	GX形 φ150	7	+	6	13	組	
ダクタイル鋳鉄G-Link	GX形 φ150	9	+	7	16	組	
ダクタイル鋳鉄ライナ	GX形 φ150	10	+	13	23	個	
ダクタイル鋳鉄栓	GX形,異形管用 φ150,抜止付		+	1	1	個	
フランジ一体型急速空気弁	内外面粉体, 7.5K φ25	1			1	基	
耐震補修弁(レバー式)	内外面粉体, 7.5K φ75×L200	1			1	基	
フランジ結合付属品	フランジ結合補強具パッキン φ75	2			2	組	
【管材(排水)】							
ダクタイル鋳鉄曲管	GX形 φ75×90°			+	1	個	
ダクタイル鋳鉄受挿しソフトシール仕切弁	GX形 φ75			+	1	基	
ダクタイル鋳鉄異形管接合部品	GX形 φ75			+	2	組	
ダクタイル鋳鉄G-Link	GX形 φ75			+	1	組	
ダクタイル鋳鉄VCジョイント	内外面粉体 φ75 抜止付			+	1	組	
水道用硬質塩化ビニル直管	耐衝撃性 TS φ75×L4,000			+	1	本	切管用
水道用硬質塩化ビニルエルボ	耐衝撃性 TS φ75×90°			+	4	個	

配水管布設材料

(2/2)

[illegible]

配水管布設 切管集計表

口径 $\phi 150$ 予算種別 H: 配管 T: 単独

[illegible]

合計
9本

1.698	13	0	0	1.876	7	0	0
直管 5本				直管 4本 本 本			
GXS GX1				GXS GX1			

配水管布設 切管集計表

T: 单独

合計
本

HIVP

勞 務
φ 1 5 0 (補 助)

配水管布設労務

(1/2)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
	DIP φ 150	$(23.68) \quad (411.97)$ $23.68 + 411.14$	(435.65) 434.82	m	(実延長)
	排水管 DIP φ 75	(2.11) 2.11	(2.11) 2.11	m	(実延長)
	排水管 VP φ 75	(2.47) 1.87	(2.47) 1.87	m	(実延長)
【布設労務】					
鋳鉄管吊込み据付工	機械力 φ 150	GX受挿し仕切弁 $435.65 - 3 \times 0.55 = 434.00$	434.0	m	
GX形継手工(直管)	φ 150	$80 + 5$	85	口	
GX形継手工(異形管)	φ 150	$13 + 1$	14	口	
GX形継手工(G-Link)	φ 150	16	16	口	
GX形継手取外し工(異形管)	φ 150	栓 1	1	口	
鋳鉄管切断工	φ 150	切管 13	13	口	
フランジ継手工	7.5K φ 75	1	1	口	
空気弁設置工	φ 25以下	1	1	基	
エアーバック設置工	塩ビ管用 φ 150	1	1	箇所	
ポリエチレンスリーブ被覆工	固定用ゴムパント'使用 φ 150	435.65	435.7	m	
明示テープ貼り付け工	φ 150	278.82	278.8	m	
仕切弁設置工	機械力 φ 150	3	3	基	
【布設労務(排水)】					
鋳鉄管吊込み据付工	機械力 φ 75	GX受挿仕切弁 $2.11 - 1 \times 0.49 = 1.62$	1.6	m	
GX形継手工(異形管)	φ 75	2	2	口	
GX形継手工(G-Link)	φ 75	1	1	口	
鋳鉄管切断工	φ 75	切管 1	1	口	
メカニカル継手工	特殊押輪 φ 75	VCJ 1	1	口	
ポリエチレンスリーブ被覆工	固定用ゴムパント'使用 φ 75	2.11	2.1	m	
明示テープ貼り付け工	φ 75	1.47	1.5	m	
硬質塩化ビニル管布設工	φ 75	$2.47 = 2.47$	2.5	m	
硬質塩化ビニル管 TS継手工	φ 75	$4 \times 2 - 1 = 7$	7	口	

(2/2)

[illegible]

土 工
 ϕ 1 5 0 (補 助)

配水管布設土工延長

[illegible]

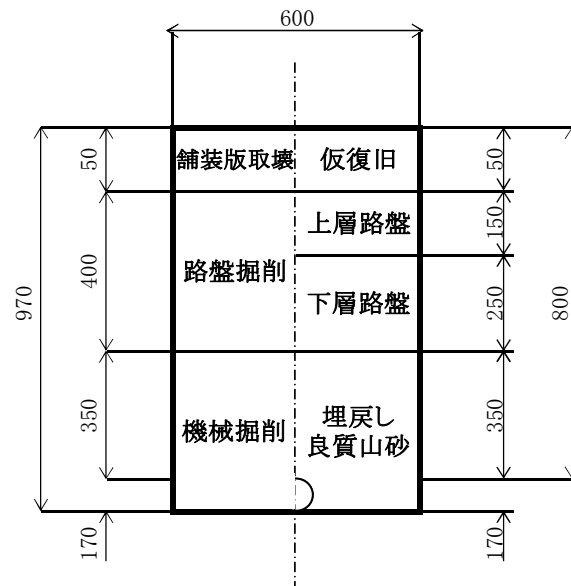
配水管布設土工数量集計表

名 称	形 状 寸 法	算 式								数量	設計数量	単位	摘 要	
<土工集計>		町道AS DP=0.80 φ 150 ①	町道AS DP=0.80 ～1.80 φ 150 土留施工 ②	町道AS DP=1.80 φ 150 土留施工 ③	町道AS (エア-バック) DP=1.80 φ 150 土留施工 ④	町道AS 排水管 DP=0.80 φ 75 ⑤				計	計			
アスファルト舗装版 切断工	t=15cmまで	860.74	+	4.00	+	4.90	+	5.30	+	7.36	882.30	880	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	258.22	+	1.80	+	2.21	+	1.58	+	2.21	266.02	270	m ²	
機械掘削積込工	バックホウ 床掘、床均し	237.56	+	2.56	+	4.23	+	2.59	+	1.85	248.79	250	m ³	
AS塊運搬工(仮置)	バックホウ積込み ダンプトラック	12.91	+	0.09	+	0.11	+	0.08	+	0.11	13.30	13	m ³	
As塊積込工	ルーズ バックホウ	12.91	+	0.09	+	0.11	+	0.08	+	0.11	13.30	13	m ³	
AS塊運搬工(処分)	バックホウ積込み ダンプトラック	12.91	+	0.09	+	0.11	+	0.08	+	0.11	13.30	13	m ³	
残土運搬工	バックホウ積込み L=5.4km以内	237.56	+	2.56	+	4.23	+	2.59	+	1.85	248.79	250	m ³	
残土受入地処理工	ブルドーザ敷均	237.56	+	2.56	+	4.23	+	2.59	+	1.85	248.79	250	m ³	
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	124.51	+	1.79	+	3.30	+	1.96	+	0.95	132.51	130	m ³	
町道アスファルト 下層路盤工	RC-40 t=25cm	258.22	+	1.80	+	2.21	+	1.58	+	2.21	266.02	266	m ²	
町道アスファルト 上層路盤工	MS-25 t=15cm	258.22	+	1.80	+	2.21	+	1.58	+	2.21	266.02	266	m ²	
町道アスファルト 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t=5cm	258.22	+	1.80	+	2.21	+	1.58	+	2.21	266.02	266	m ²	
<仮設工>														
土留工 (軽量鋼矢板建てこみ)	両側全面 1段梁 W0.9×矢板長2.0m							1.75			1.75	1.8	m	
土留工 (軽量鋼矢板建てこみ)	両側全面 1段梁 W0.9×矢板長2.5m			2.00		2.45					4.45	4.5	m	
<処分費>														
AS塊処理費		30.34	+	0.21	+	0.26	+	0.19	+	0.26	31.26	31.3	t	

① φ 150mm 町道AS舗装

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 430.37m

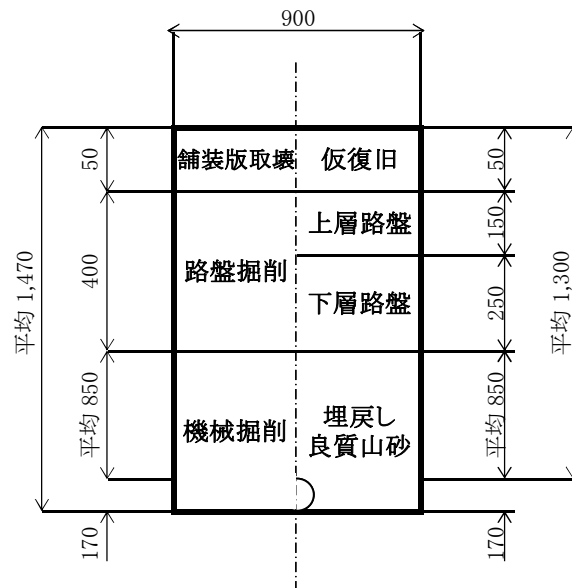
1式当り

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	$430.37 \times 2 \text{条} = 860.74$	m	860.74
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$430.37 \times 0.60 = 258.22$	m ²	258.22
機械掘削積込工		$430.37 \times 0.60 \times 0.92 = 237.56$	m ³	237.56
AS塊運搬工		$430.37 \times 0.60 \times 0.05 = 12.91$	m ³	12.91
残土運搬工		$237.56 = 237.56$	m ³	237.56
残土受入地処理工		$237.56 = 237.56$	m ³	237.56
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$430.37 \times (0.60 \times 0.52 - 0.17^2 \times \pi/4) = 124.51$	m ³	124.51
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$430.37 \times 0.60 = 258.22$	m ²	258.22
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$430.37 \times 0.60 = 258.22$	m ²	258.22
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$430.37 \times 0.60 = 258.22$	m ²	258.22
AS塊処理費		$12.91 \times 2.35 = 30.34$	t	30.34

② φ 150mm 町道AS舗装

DP=0.80~1.80m

掘削時 復旧時



(矢板建てこみ)

掘削延長 2.00m

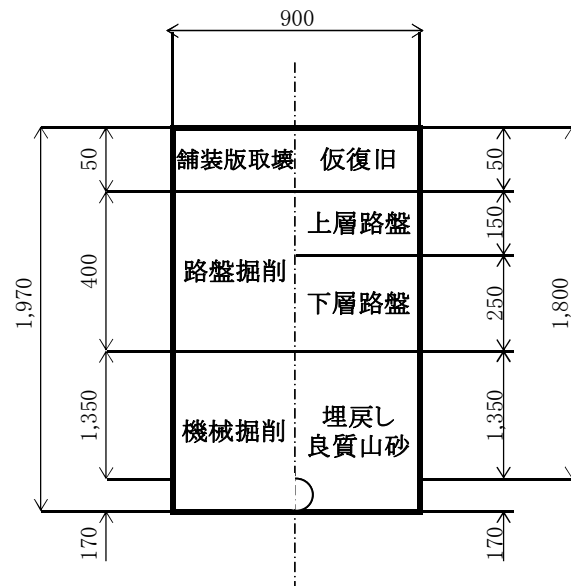
1式当り

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	$2.00 \times 2 \text{条} = 4.00$	m	4.00
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.00 \times 0.90 = 1.80$	m ²	1.80
機械掘削積込工		$2.00 \times 0.90 \times 1.42 = 2.56$	m ³	2.56
AS塊運搬工		$2.00 \times 0.90 \times 0.05 = 0.09$	m ³	0.09
残土運搬工		$2.56 = 2.56$	m ³	2.56
残土受入地処理工		$2.56 = 2.56$	m ³	2.56
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$2.00 \times (0.90 \times 1.02 - 0.17^2 \times \pi / 4) = 1.79$	m ³	1.79
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$2.00 \times 0.90 = 1.80$	m ²	1.80
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.00 \times 0.90 = 1.80$	m ²	1.80
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$2.00 \times 0.90 = 1.80$	m ²	1.80
土留工 (軽量鋼矢板建てこみ)	両側全面 1段梁 W0.9×矢板長2.5m	$2.00 = 2.00$	m	2.00
AS塊処理費		$0.09 \times 2.35 = 0.21$	t	0.21

③ φ 150mm 町道AS舗装

DP=1.80m

掘削時 復旧時



(矢板建てこみ)

掘削延長 2.45m

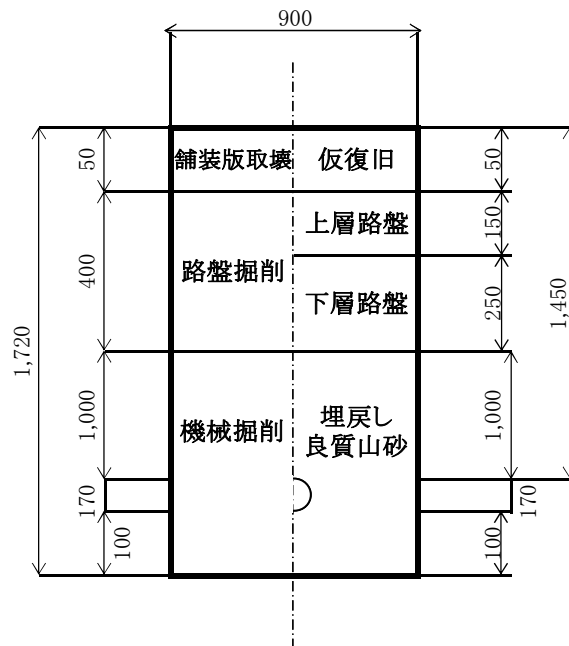
1式当り

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	$2.45 \times 2 \text{条} = 4.90$	m	4.90
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.45 \times 0.90 = 2.21$	m ²	2.21
機械掘削積込工		$2.45 \times 0.90 \times 1.92 = 4.23$	m ³	4.23
AS塊運搬工		$2.45 \times 0.90 \times 0.05 = 0.11$	m ³	0.11
残土運搬工		$4.23 = 4.23$	m ³	4.23
残土受入地処理工		$4.23 = 4.23$	m ³	4.23
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$2.45 \times (0.90 \times 1.52 - 0.17^2 \times \pi/4) = 3.30$	m ³	3.30
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$2.45 \times 0.90 = 2.21$	m ²	2.21
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.45 \times 0.90 = 2.21$	m ²	2.21
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$2.45 \times 0.90 = 2.21$	m ²	2.21
土留工 (軽量鋼矢板建てこみ)	両側全面 1段梁 W0.9×矢板長2.5m	$2.45 = 2.45$	m	2.45
AS塊処理費		$0.11 \times 2.35 = 0.26$	t	0.26

④ φ 150mm 町道AS舗装

DP=1.45m (エアーバック)

掘削時 復旧時



(矢板建てこみ)

掘削延長 1.75m

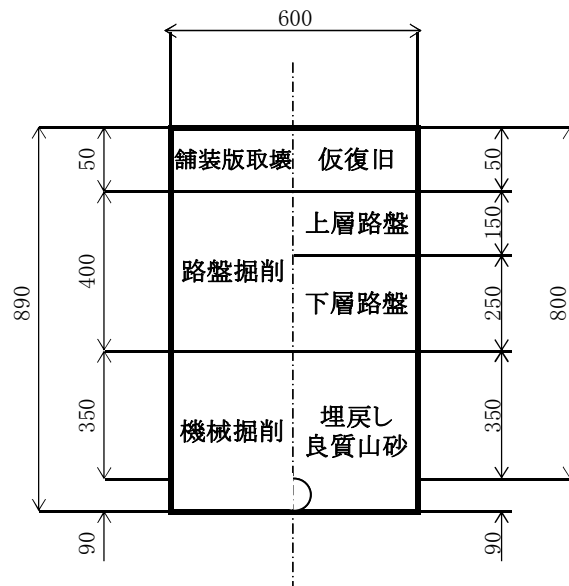
1式当り

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	$(0.90 + 1.75) \times 2条 = 5.30$	m	5.30
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.75 \times 0.90 = 1.58$	m ²	1.58
機械掘削積込工		$\frac{1.75 \times (0.90 \times 1.67 - 0.17^2 \times \pi/4)}{2} = 2.59$	m ³	2.59
AS塊運搬工		$1.75 \times 0.90 \times 0.05 = 0.08$	m ³	0.08
残土運搬工		$2.59 = 2.59$	m ³	2.59
残土受入地処理工		$2.59 = 2.59$	m ³	2.59
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$\frac{1.75 \times (0.90 \times 1.27 - 0.17^2 \times \pi/4)}{2} = 1.96$	m ³	1.96
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$1.75 \times 0.90 = 1.58$	m ²	1.58
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.75 \times 0.90 = 1.58$	m ²	1.58
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$1.75 \times 0.90 = 1.58$	m ²	1.58
土留工 (軽量鋼矢板建てこみ)	両側全面 1段梁 W0.9×矢板長2.0m	$1.75 = 1.75$	m	1.75
AS塊処理費		$0.08 \times 2.35 = 0.19$	t	0.19

⑤排水管 φ 75mm 町道AS舗装

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 3.68m

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	$3.68 \times 2 \text{条} = 7.36$	m	7.36
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$3.68 \times 0.60 = 2.21$	m ²	2.21
機械掘削積込工		$3.68 \times 0.60 \times 0.84 = 1.85$	m ³	1.85
AS塊運搬工		$3.68 \times 0.60 \times 0.05 = 0.11$	m ³	0.11
残土運搬工		$1.85 = 1.85$	m ³	1.85
残土受入地処理工		$1.85 = 1.85$	m ³	1.85
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$3.68 \times (0.60 \times 0.44 - 0.09^2 \times \pi/4) = 0.95$	m ³	0.95
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$3.68 \times 0.60 = 2.21$	m ²	2.21
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$3.68 \times 0.60 = 2.21$	m ²	2.21
仮復旧基層工	再生密粒As13 t= 5cm	$3.68 \times 0.60 = 2.21$	m ²	2.21
AS塊処理費		$0.11 \times 2.35 = 0.26$	t	0.26

配水管接続工（単独）

DIP—GX ϕ 150

DIP—GX ϕ 75

HPPE ϕ 50

HIVP ϕ 150

HIVP ϕ 50

材 料
(单 独)

配水管接続材料

(1/3)

名 称	形 状 寸 法	算 式			数 量	単 位	摘 要
配水管		図番 4	図番 5	図番 6			
【管材 DIP-φ150】							
ダクタイル鋳鉄直管	GX形 S種 内面エポキシ φ150×L5,000		+	1	1	本	
ダクタイル鋳鉄直管	GX形 S種 内面エポキシ φ150×L5,000	2	+	2	4	本	切管用
ダクタイル鋳鉄曲管	GX形 φ150×45°	1			1	個	
ダクタイル鋳鉄曲管	GX形 φ150×22 1/2°		+	1	1	個	
ダクタイル鋳鉄両受曲管	GX形 φ150×45°	3			3	個	
ダクタイル鋳鉄継ぎ輪	GX形 φ150		+	1	1	個	
ダクタイル鋳鉄受挿しソフトシール仕切弁	GX形 φ150		+	1	1	基	
ダクタイル鋳鉄異形管接合部品	GX形 φ150	3	+	1	4	組	
ダクタイル鋳鉄G-Link	GX形 φ150	4	+	4	8	組	
ダクタイル鋳鉄ライナ	GX形 φ150	1	+	3	4	個	
フレキシブル管	ベベルエント×GX形挿し口 SUS304,150A,L=1,000	1			1	本	
フレキシブル管	ベベルエント×GX形挿し口 SUS304,150A,L=1,500	1			1	本	
VSジョイント	内外面粉体 φ150 抜止付	2			2	個	
ダクタイル鋳鉄栓	GX形,異形管用 φ150,抜止付		+	1	1	個	
仕切弁管 蓋色:青 文字:仕切弁	FCD,ネジ式 H=450~640 座台共 土砂流入防止付		+	1	1	組	
硬質塩化ビニル直管	VU φ200×L4000	-			-	本	配水管布設 の残管を使用
仕切弁用 コンクリート平板	300×300×t60		+	受挿し 1	1	枚	
【管材 DIP-φ75】							
ダクタイル鋳鉄直管	GX形 S種 内面エポキシ φ75×L4,000		+	3	3	本	切管用
ダクタイル鋳鉄曲管	GX形 φ75×5 5/8°		+	1	1	個	
ダクタイル鋳鉄両受曲管	GX形 φ75×45°		+	2	2	個	
ダクタイル鋳鉄両受短管	GX形 φ75		+	1	1	個	
ダクタイル鋳鉄継ぎ輪	GX形 φ75		+	1	1	個	
ダクタイル鋳鉄受挿しソフトシール仕切弁	GX形 φ75		+	1	1	基	
ダクタイル鋳鉄異形管接合部品	GX形 φ75		+	3	3	組	
ダクタイル鋳鉄G-Link	GX形 φ75		+	8	8	組	
ダクタイル鋳鉄ライナ	GX形 φ75		+	2	2	個	
ダクタイル鋳鉄管帽	K形,内面粉体 φ75,抜止付		+	1	1	個	
仕切弁管 蓋色:青 文字:仕切弁	FCD,ネジ式 H=450~640 座台共 土砂流入防止付		+	1	1	組	
硬質塩化ビニル直管	VU φ200×L4000	-			-	本	配水管布設 の残管を使用
仕切弁用 コンクリート平板	300×300×t60		+	受挿し 1	1	枚	

配水管接続材料

(2/3)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
【管材 HPPE-φ50】					
鋳鉄管用 サドル分水栓	HPPE挿しロー一体,防食フィルム含 φ150×φ50	1 + 4	5	個	
密着コア	φ50	1 + 4	5	個	
水道配水用ポリエチレン管 プレーンエンド直管	φ50×5,000	3 + 1	4	本	切管用
EFバンド(両受)	φ50×45°	1	1	個	
EFソケット	φ50	3 + 8	11	個	
ソフトシール仕切弁	PE挿し口付, 両挿し φ50	1 + 4	5	基	
異種管継手	HPPE×VP φ50	1 + 4	5	個	
仕切弁筐 蓋色:青 文字:仕切弁	FCD,ネジ式 H=450~640 座台共 土砂流入防止付	1 + 4	5	組	
硬質塩化ビニル 直管	VU φ200×L4000	-	-	本	配水管布設 の残管を使用
仕切弁用 コンクリート平板	300×300×t60	1 + 4	5	枚	
【管材 HIVP-φ150】					
水道用硬質塩化ビニル 直管	耐衝撃性 TS φ150×L4,000	+ 1	1	本	
VCジョイント	内外面粉体 φ150 抜止付	+ 1	1	組	
VSバンド	内外面粉体 φ150×45° 抜止付	+ 2	2	組	
【管材 HIVP φ50】					
水道用硬質塩化ビニル 直管	耐衝撃性 TS φ50×L4,000	1 + 2	3	本	切管用
水道用硬質塩化ビニル エルボ	耐衝撃性 TS φ50×90°	1 + 4	5	個	
VSバンド	内外面粉体 φ50×90° 抜止付	1 + 4	5	個	
水道用硬質塩化ビニル キャップ	TS φ50	1 + 4	5	個	
【その他材料】					
固定用ゴムバンド	DIP φ150用	直管受口 異形管受口 G-Link (5 + 4 + 8) × 2			
		= 34	34	個	
	DIP φ75用	直管受口 異形管受口 G-Link (2 + 3 + 8) × 2			
		= 26	26	個	
明示テープ(幅30mm)	DIP φ150用	0.17×3.14×1.5×4ヶ所/5.0m≒0.64 0.64 × 22.73 = 14.55			
		0.09×3.14×1.5×3ヶ所/4.0m≒0.32 0.32 × 11.18 = 3.58			
		計 18.13	18.1	m	

配水管接続材料

(3/3)

[illegible]

口径 $\phi 150$ 予算種別 H: 配管 T: 单独

HIVP

口径 $\phi 75$ 予算種別 H: 配管 T: 单独

GXS GX1

[illegible]

0.000	0	0	0	2.080	5	0	0
直管				直管 4本 本 本			
HPPE				HPPE			

口径 $\phi 50$ 予算種別 H: 配管 T: 单独

HIVP

勞 務
(單 獨)

配水管接続労務

(1/3)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
	DIP φ 150	$\begin{matrix} (6.33) & (3.98) & (12.42) \\ 6.32 & + & 3.98 & + & 12.42 \end{matrix}$	$\begin{matrix} (22.73) \\ 22.72 \end{matrix}$	m	(実延長)
	DIP φ 75	$\begin{matrix} (11.18) \\ 11.17 \end{matrix}$	$\begin{matrix} (11.18) \\ 11.17 \end{matrix}$	m	(実延長)
	フレキシブル管150A	$\begin{matrix} (1.00) & (1.50) \\ 1.00 & + & 1.50 \end{matrix}$	$\begin{matrix} (2.50) \\ 2.50 \end{matrix}$	m	(実延長)
	HPPE φ 50	$\begin{matrix} (7.40) & (3.18) & (3.18) & (3.65) \\ 7.40 & + & 3.18 & + & 3.18 & + & 3.65 \end{matrix}$			
		$\begin{matrix} (4.12) \\ 4.12 \end{matrix}$	$\begin{matrix} (21.53) \\ 21.53 \end{matrix}$	m	(実延長)
	HIVP φ 150	$\begin{matrix} (2.15) \\ 1.93 \end{matrix}$	$\begin{matrix} (2.15) \\ 1.93 \end{matrix}$	m	(実延長)
	HIVP φ 50	$\begin{matrix} (1.75) & (1.27) & (2.30) & (2.07) \\ 1.73 & + & 1.24 & + & 2.29 & + & 2.06 \end{matrix}$			
		$\begin{matrix} (2.06) \\ 2.05 \end{matrix}$	$\begin{matrix} (9.45) \\ 9.37 \end{matrix}$	m	(実延長)
【布設労務DIP-φ150】					
铸铁管吊込み据付工	機械力 φ 150	$\begin{matrix} \text{GX受挿し仕切弁} \\ 22.73 - 1 \times 0.55 = 22.18 \end{matrix}$	22.2	m	
GX形継手工(直管)	φ 150	$\begin{matrix} 1 & + & 4 \\ & & \text{栓} \end{matrix}$	5	口	
GX形継手工(異形管)	φ 150	$\begin{matrix} 4 & + & 1 \end{matrix}$	5	口	
GX形継手工(G-Link)	φ 150	8	8	口	
GX形継手取外し工(異形管)	φ 150	$\begin{matrix} \text{栓} \\ 1 \end{matrix}$	1	口	
铸铁管切断工	φ 150	$\begin{matrix} \text{切管} \\ 7 \end{matrix}$	7	口	
メカニカル継手工	φ 150	$\begin{matrix} \text{VSJ} \\ 2 \times 2 \end{matrix}$	4	口	
ポリエチレンスリーブ被覆工	固定用ゴムバンド使用 φ 150	22.73	22.7	m	
明示テープ貼り付け工	φ 150	14.55	14.6	m	
仕切弁設置工	機械力 φ 150	1	1	基	
仕切弁筐設置工		1	1	箇所	
【布設労務DIP-φ75】					
铸铁管吊込み据付工	機械力 φ 75	$\begin{matrix} \text{GX受挿し仕切弁} \\ 11.18 - 1 \times 0.49 = 10.69 \end{matrix}$	10.7	m	

配水管接続労務

(2/3)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
GX形継手工(直管)	φ 75	2	2	口	
GX形継手工(異形管)	φ 75	3	3	口	
GX形継手工(G-Link)	φ 75	8	8	口	
鋳鉄管切断工	φ 75	切管 5	5	口	
メカニカル継手工	K形 特殊押輪 φ 75	管帽 1	1	口	
メカニカル継手取外し工	K形 特殊押輪 φ 75	管帽 1	1	口	
ポリエチレンスリーブ被覆工	固定用ゴムバンド使用 φ 75	11.18	11.2	m	
明示テープ貼り付け工	φ 75	3.58	3.6	m	
仕切弁設置工	機械力 φ 75	1	1	基	
仕切弁筐設置工		1	1	箇所	
【布設労務フレキシブル管150A】					
小口径管布設工	150A	2.50 = 2.50	2.5	m	
【布設労務HPPE φ 50】					
サドル分水栓取付工	DIP φ 150 × φ 50	5	5	箇所	
コア取付工	φ 50	5	5	箇所	
ポリエチレン管据付工	φ 50	21.53	21.5	m	
ポリエチレン管 融着接合工	EF継手(2口) φ 50	11	11	箇所	
ポリエチレン管 融着接合工	EF継手(1口) φ 50	両受ベント 1 × 2	2	箇所	
ポリエチレン管切断工	φ 50	5	5	口	
小口径鋼管ねじ込み接合工	φ 50	異種管継手 5 × 2	10	口	
止水栓取付工	φ 50	5	5	基	
仕切弁筐設置工		5	5	箇所	
【布設労務HIVP φ 150】					
硬質塩化ビニル管布設工	φ 150	2.15	2.2	m	
硬質塩化ビニル管切断工	φ 150	2	2	口	
メカニカル継手工	特殊押輪 φ 150	VCJ 1	1	口	
メカニカル継手工	φ 150	VCJ VSベント 1 + 4	5	口	

(3/3)

[illegible]

土 工
(单 独)

配水管接續土工延長

[illegible]

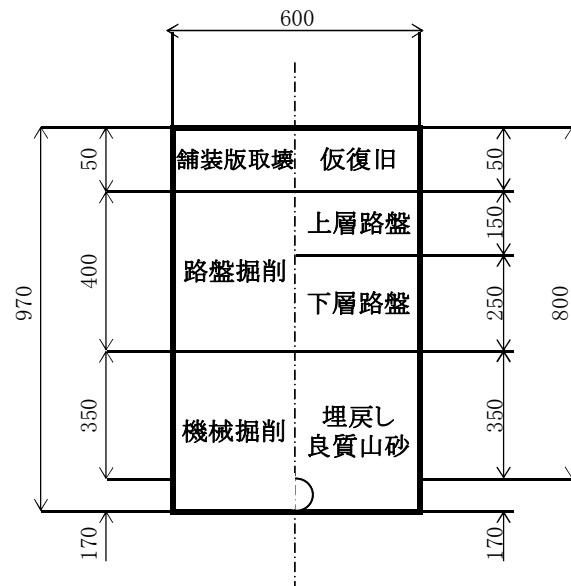
配水管接續土工数量集計表

[illegible]

① φ 150mm 町道AS舗装

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 11.89m

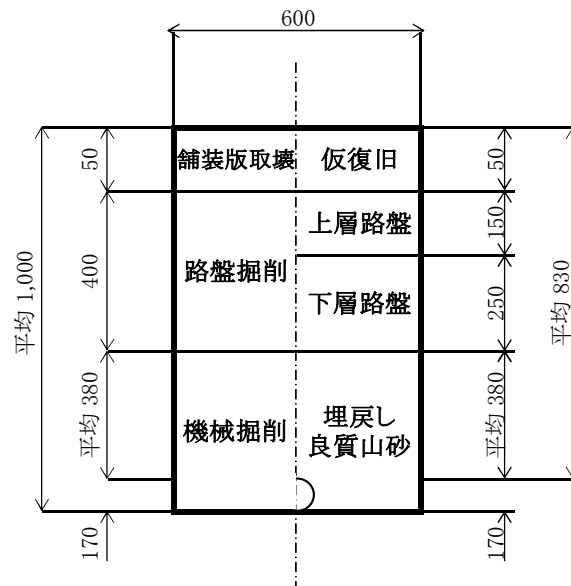
1式当り

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	$11.89 \times 2 \text{条} = 23.78$	m	23.78
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$11.89 \times 0.60 = 7.13$	m ²	7.13
機械掘削積込工		$11.89 \times 0.60 \times 0.92 = 6.56$	m ³	6.56
AS塊運搬工		$11.89 \times 0.60 \times 0.05 = 0.36$	m ³	0.36
残土運搬工		$6.56 = 6.56$	m ³	6.56
残土受入地処理工		$6.56 = 6.56$	m ³	6.56
機械埋戻し工	タンバ転圧 良質山砂	$11.89 \times (0.60 \times 0.52 - 0.17^2 \times \pi/4) = 3.44$	m ³	3.44
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$11.89 \times 0.60 = 7.13$	m ²	7.13
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$11.89 \times 0.60 = 7.13$	m ²	7.13
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$11.89 \times 0.60 = 7.13$	m ²	7.13
AS塊処理費		$0.36 \times 2.35 = 0.85$	t	0.85

② φ 150mm 町道AS舗装

DP=0.80~0.86m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.96m

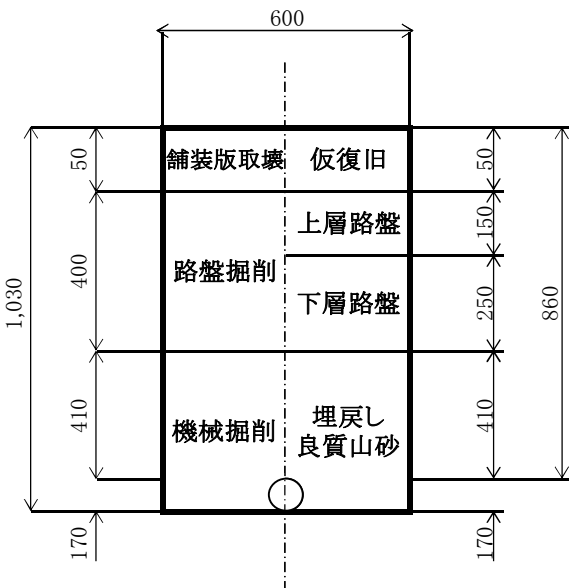
1式当り

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	$2.96 \times 2 \text{条} = 5.92$	m	5.92
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.96 \times 0.60 = 1.78$	m ²	1.78
機械掘削積込工		$2.96 \times 0.60 \times 0.95 = 1.69$	m ³	1.69
AS塊運搬工		$2.96 \times 0.60 \times 0.05 = 0.09$	m ³	0.09
残土運搬工		$1.69 = 1.69$	m ³	1.69
残土受入地処理工		$1.69 = 1.69$	m ³	1.69
機械埋戻し工	タンバ転圧 良質山砂	$2.96 \times (0.60 \times 0.55 - 0.17^2 \times \pi/4) = 0.91$	m ³	0.91
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$2.96 \times 0.60 = 1.78$	m ²	1.78
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.96 \times 0.60 = 1.78$	m ²	1.78
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$2.96 \times 0.60 = 1.78$	m ²	1.78
AS塊処理費		$0.09 \times 2.35 = 0.21$	t	0.21

③ φ 150mm 町道AS舗装[同時撤去]

DP=0.86m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.70m

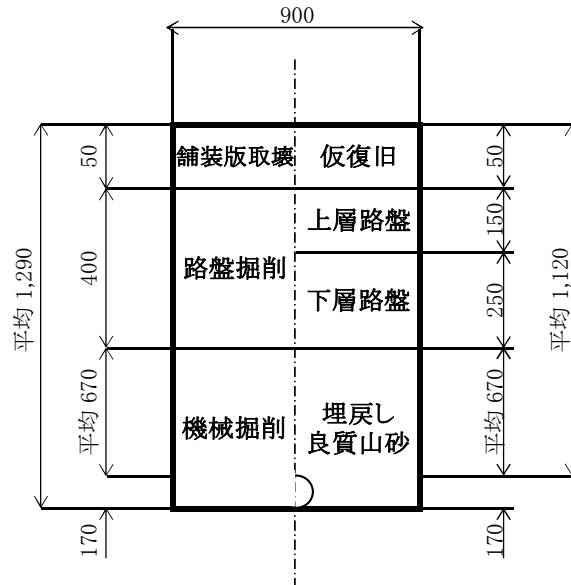
1式当り

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	$2.70 \times 2 \text{条} = 5.40$	m	5.40
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.70 \times 0.60 = 1.62$	m ²	1.62
機械掘削積込工		$2.70 \times (0.60 \times 0.98 - 0.17^2 \times \pi/4) = 1.53$	m ³	1.53
AS塊運搬工		$2.70 \times 0.60 \times 0.05 = 0.08$	m ³	0.08
残土運搬工		$1.53 = 1.53$	m ³	1.53
残土受入地処理工		$1.53 = 1.53$	m ³	1.53
機械埋戻工	タンバ転圧良質山砂	$2.70 \times (0.60 \times 0.58 - 0.17^2 \times \pi/4) = 0.88$	m ³	0.88
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$2.70 \times 0.60 = 1.62$	m ²	1.62
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.70 \times 0.60 = 1.62$	m ²	1.62
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$2.70 \times 0.60 = 1.62$	m ²	1.62
AS塊処理費		$0.08 \times 2.35 = 0.19$	t	0.19

④ φ 150mm 町道AS舗装

DP=0.80～1.45m

掘削時 復旧時



(矢板建てこみ)

掘削延長 0.81m

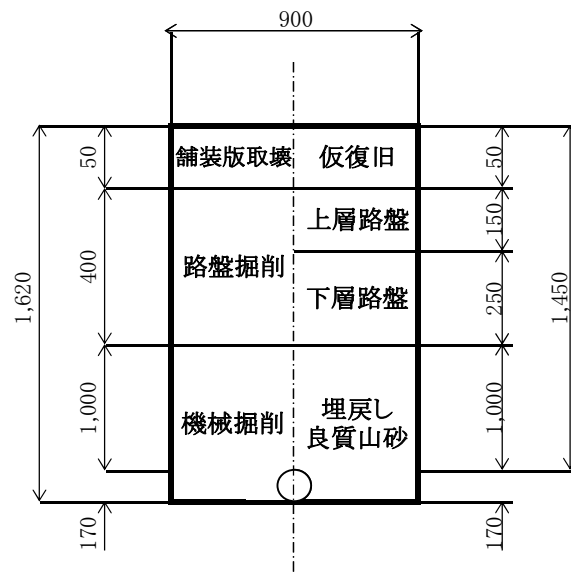
1式当り

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	$0.81 \times 2 \text{条} = 1.62$	m	1.62
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$0.81 \times 0.90 = 0.73$	m ²	0.73
機械掘削積込工		$0.81 \times 0.90 \times 1.24 = 0.90$	m ³	0.90
AS塊運搬工		$0.81 \times 0.90 \times 0.05 = 0.04$	m ³	0.04
残土運搬工		$0.90 = 0.90$	m ³	0.90
残土受入地処理工		$0.90 = 0.90$	m ³	0.90
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$0.81 \times (0.90 \times 0.84 - 0.17^2 \times \pi/4) = 0.59$	m ³	0.59
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$0.81 \times 0.90 = 0.73$	m ²	0.73
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$0.81 \times 0.90 = 0.73$	m ²	0.73
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$0.81 \times 0.90 = 0.73$	m ²	0.73
土留工 (軽量鋼矢板建てこみ)	両側全面 1段梁 W0.9×矢板長2.0m	$0.81 = 0.81$	m	0.81
AS塊処理費		$0.04 \times 2.35 = 0.09$	t	0.09

⑤ φ 150mm 町道AS舗装[同時撤去]

DP=1.45m

掘削時 復旧時



(矢板建てこみ)

掘削延長 0.06m

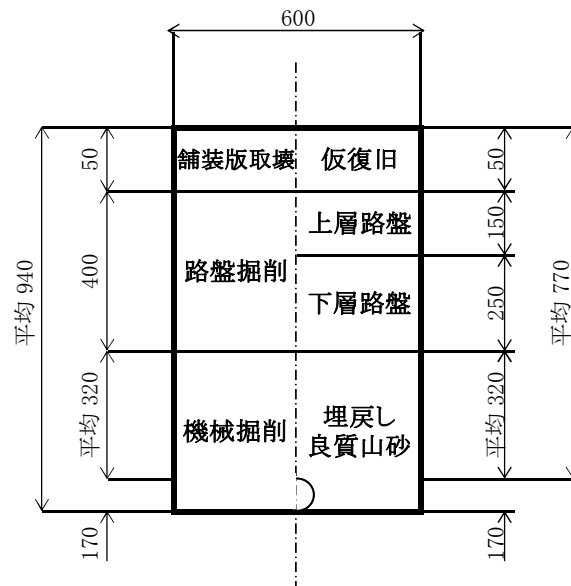
1式当り

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	$0.06 \times 2条 = 0.12$	m	0.12
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$0.06 \times 0.90 = 0.05$	m ²	0.05
機械掘削積込工		$0.06 \times (0.90 \times 1.57 - 0.17^2 \times \pi/4) = 0.08$	m ³	0.08
AS塊運搬工		$0.06 \times 0.90 \times 0.05 = 0.00$	m ³	0.00
残土運搬工		$0.08 = 0.08$	m ³	0.08
残土受入地処理工		$0.08 = 0.08$	m ³	0.08
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$0.06 \times (0.90 \times 1.17 - 0.17^2 \times \pi/4) = 0.06$	m ³	0.06
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$0.06 \times 0.90 = 0.05$	m ²	0.05
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$0.06 \times 0.90 = 0.05$	m ²	0.05
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$0.06 \times 0.90 = 0.05$	m ²	0.05
土留工 (軽量鋼矢板建てこみ)	両側全面 1段梁 W0.9×矢板長2.0m	$0.06 = 0.06$	m	0.06
AS塊処理費		$0.00 \times 2.35 = 0.00$	t	0.00

⑥ φ 150mm 町道AS舗装

DP=0.80~0.75m

掘削時 復旧時



掘削延長 8.23m

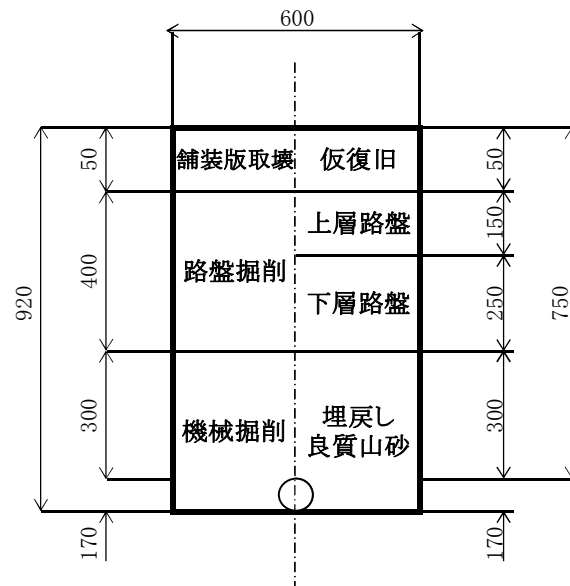
1式当り

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	$8.23 \times 2 \text{条} = 16.46$	m	16.46
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$8.23 \times 0.60 = 4.94$	m ²	4.94
機械掘削積込工		$8.23 \times 0.60 \times 0.89 = 4.39$	m ³	4.39
AS塊運搬工		$8.23 \times 0.60 \times 0.05 = 0.25$	m ³	0.25
残土運搬工		$4.39 = 4.39$	m ³	4.39
残土受入地処理工		$4.39 = 4.39$	m ³	4.39
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$8.23 \times (0.60 \times 0.49 - 0.17^2 \times \pi/4) = 2.23$	m ³	2.23
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$8.23 \times 0.60 = 4.94$	m ²	4.94
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$8.23 \times 0.60 = 4.94$	m ²	4.94
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$8.23 \times 0.60 = 4.94$	m ²	4.94
AS塊処理費		$0.25 \times 2.35 = 0.59$	t	0.59

⑦ φ 150mm 町道AS舗装[同時撤去]

DP=0.75m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.50m

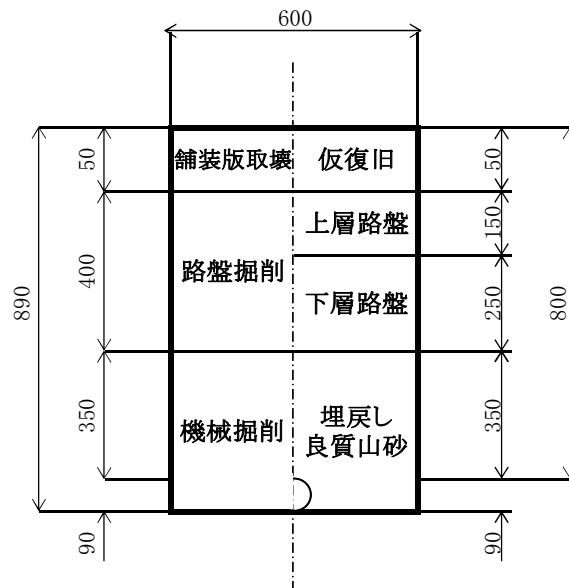
1式当り

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	$0.50 \times 2 \text{条} = 1.00$	m	1.00
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$0.50 \times 0.60 = 0.30$	m ²	0.30
機械掘削積込工		$0.50 \times (0.60 \times 0.87 - 0.17^2 \times \pi/4) = 0.25$	m ³	0.25
AS塊運搬工		$0.50 \times 0.60 \times 0.05 = 0.02$	m ³	0.02
残土運搬工		$0.25 = 0.25$	m ³	0.25
残土受入地処理工		$0.25 = 0.25$	m ³	0.25
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$0.50 \times (0.60 \times 0.47 - 0.17^2 \times \pi/4) = 0.13$	m ³	0.13
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$0.50 \times 0.60 = 0.30$	m ²	0.30
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$0.50 \times 0.60 = 0.30$	m ²	0.30
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$0.50 \times 0.60 = 0.30$	m ²	0.30
AS塊処理費		$0.02 \times 2.35 = 0.05$	t	0.05

⑧ φ 75mm 町道AS舗装

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 8.02m

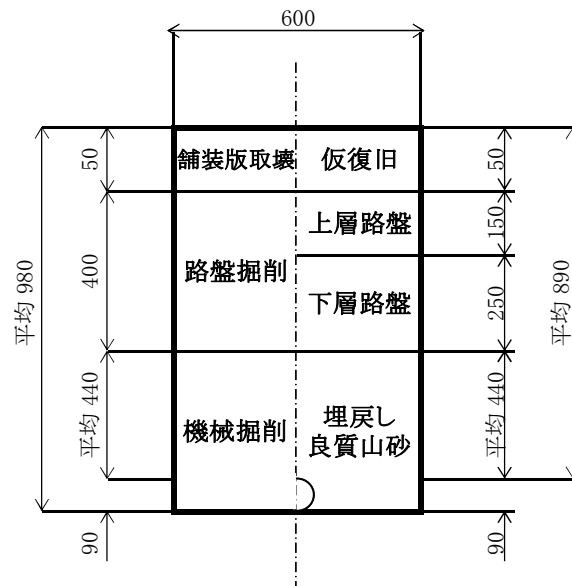
1式当り

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	$8.02 \times 2 \text{条} = 16.04$	m	16.04
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$8.02 \times 0.60 = 4.81$	m ²	4.81
機械掘削積込工		$8.02 \times 0.60 \times 0.84 = 4.04$	m ³	4.04
AS塊運搬工		$8.02 \times 0.60 \times 0.05 = 0.24$	m ³	0.24
残土運搬工		$4.04 = 4.04$	m ³	4.04
残土受入地処理工		$4.04 = 4.04$	m ³	4.04
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$8.02 \times (0.60 \times 0.44 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 2.07$	m ³	2.07
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$8.02 \times 0.60 = 4.81$	m ²	4.81
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$8.02 \times 0.60 = 4.81$	m ²	4.81
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$8.02 \times 0.60 = 4.81$	m ²	4.81
AS塊処理費		$0.24 \times 2.35 = 0.56$	t	0.56

⑨ φ 75mm 町道AS舗装

DP=0.80~0.98m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.09m

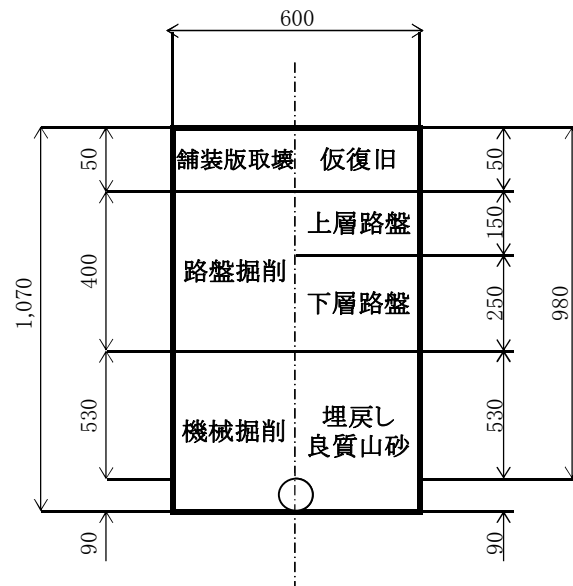
1式当り

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	$2.09 \times 2 \text{条} = 4.18$	m	4.18
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.09 \times 0.60 = 1.25$	m ²	1.25
機械掘削積込工		$2.09 \times 0.60 \times 0.93 = 1.17$	m ³	1.17
AS塊運搬工		$2.09 \times 0.60 \times 0.05 = 0.06$	m ³	0.06
残土運搬工		$1.17 = 1.17$	m ³	1.17
残土受入地処理工		$1.17 = 1.17$	m ³	1.17
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$2.09 \times (0.60 \times 0.53 - 0.09^2 \times \pi/4) = 0.65$	m ³	0.65
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$2.09 \times 0.60 = 1.25$	m ²	1.25
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.09 \times 0.60 = 1.25$	m ²	1.25
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$2.09 \times 0.60 = 1.25$	m ²	1.25
AS塊処理費		$0.06 \times 2.35 = 0.14$	t	0.14

⑩ φ 75mm 町道AS舗装[同時撤去]

DP=0.98m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.06m

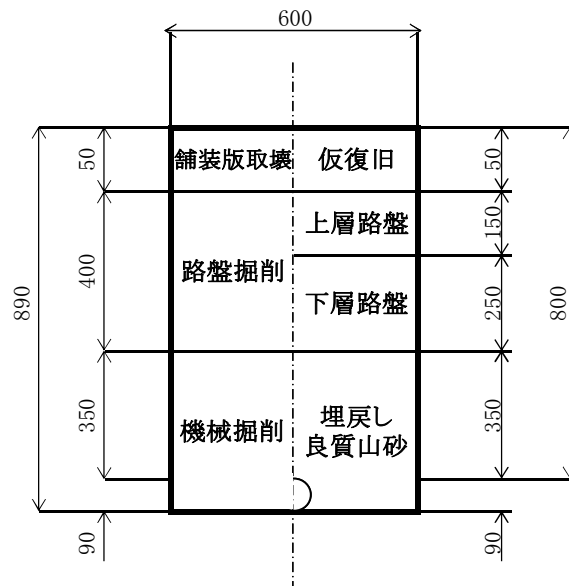
1式当り

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	$1.06 \times 2 \text{条} = 2.12$	m	2.12
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.06 \times 0.60 = 0.64$	m ²	0.64
機械掘削積込工		$1.06 \times (0.60 \times 1.02 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 0.64$	m ³	0.64
AS塊運搬工		$1.06 \times 0.60 \times 0.05 = 0.03$	m ³	0.03
残土運搬工		$0.64 = 0.64$	m ³	0.64
残土受入地処理工		$0.64 = 0.64$	m ³	0.64
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.06 \times (0.60 \times 0.62 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 0.39$	m ³	0.39
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$1.06 \times 0.60 = 0.64$	m ²	0.64
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.06 \times 0.60 = 0.64$	m ²	0.64
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$1.06 \times 0.60 = 0.64$	m ²	0.64
AS塊処理費		$0.03 \times 2.35 = 0.07$	t	0.07

⑪ φ 50mm 町道AS舗装

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 23.61m

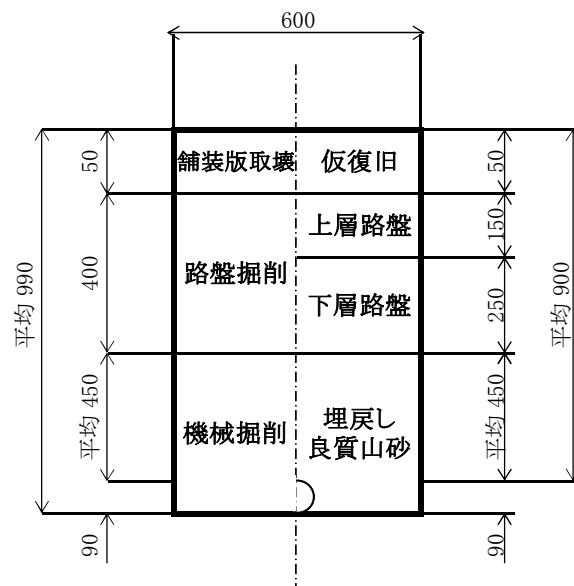
1式当り

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	$23.61 \times 2 \text{条} = 47.22$	m	47.22
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$23.61 \times 0.60 = 14.17$	m ²	14.17
機械掘削積込工		$23.61 \times 0.60 \times 0.84 = 11.90$	m ³	11.90
AS塊運搬工		$23.61 \times 0.60 \times 0.05 = 0.71$	m ³	0.71
残土運搬工		$11.90 = 11.90$	m ³	11.90
残土受入地処理工		$11.90 = 11.90$	m ³	11.90
機械埋戻し工	タンバ転圧 良質山砂	$23.61 \times (0.60 \times 0.44 - 0.09^2 \times \pi/4) = 6.08$	m ³	6.08
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$23.61 \times 0.60 = 14.17$	m ²	14.17
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$23.61 \times 0.60 = 14.17$	m ²	14.17
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$23.61 \times 0.60 = 14.17$	m ²	14.17
AS塊処理費		$0.71 \times 2.35 = 1.67$	t	1.67

⑫ φ 50mm 町道AS舗装

DP=0.80~1.00m

掘削時 復旧時



掘削延長 9.14m

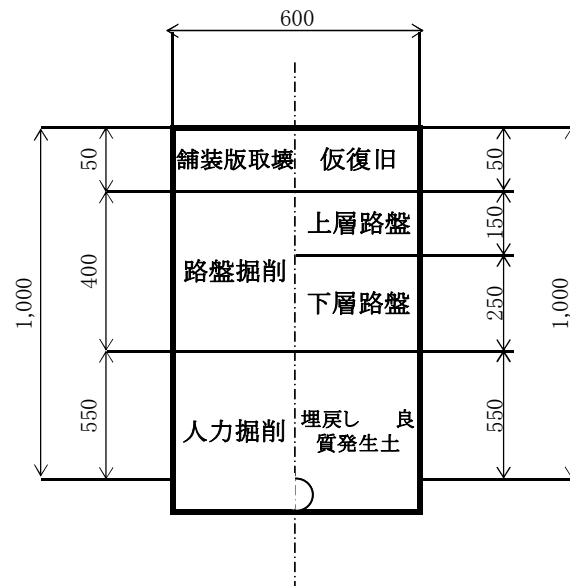
1式当り

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	$9.14 \times 2 \text{条} = 18.28$	m	18.28
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$9.14 \times 0.60 = 5.48$	m ²	5.48
機械掘削積込工		$9.14 \times 0.60 \times 0.94 = 5.15$	m ³	5.15
AS塊運搬工		$9.14 \times 0.60 \times 0.05 = 0.27$	m ³	0.27
残土運搬工		$5.15 = 5.15$	m ³	5.15
残土受入地処理工		$5.15 = 5.15$	m ³	5.15
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$9.14 \times (0.60 \times 0.54 - 0.09^2 \times \pi/4) = 2.90$	m ³	2.90
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$9.14 \times 0.60 = 5.48$	m ²	5.48
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$9.14 \times 0.60 = 5.48$	m ²	5.48
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$9.14 \times 0.60 = 5.48$	m ²	5.48
AS塊処理費		$0.27 \times 2.35 = 0.63$	t	0.63

⑬ φ 150mm 町道AS舗装[試掘工]

DP=1.00m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.00m

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	$(0.60 + 1.00) \times 2 \text{条} = 3.20$	m	3.20
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.00 \times 0.60 = 0.60$	m ²	0.60
機械掘削積込工		$1.00 \times 0.60 \times 0.40 = 0.24$	m ³	0.24
人力掘削工		$1.00 \times 0.60 \times 0.55 = 0.33$	m ³	0.33
AS塊運搬工		$1.00 \times 0.60 \times 0.05 = 0.03$	m ³	0.03
残土運搬工		$0.24 + 0.33 - 0.33 = 0.24$	m ³	0.24
残土受入地処理工		$0.24 + 0.33 - 0.33 = 0.24$	m ³	0.24
機械埋戻し工	タンバ転圧 良質発生土	$1.00 \times 0.60 \times 0.55 = 0.33$	m ³	0.33
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$1.00 \times 0.60 = 0.60$	m ²	0.60
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.00 \times 0.60 = 0.60$	m ²	0.60
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$1.00 \times 0.60 = 0.60$	m ²	0.60
AS塊処理費		$0.03 \times 2.35 = 0.07$	t	0.07

消 火 栓 設 置 ・ 撤 去

材 料

消火栓設置・撤去材料

(1/1)

[illegible]

勞 務

消火栓設置・撤去労務

(1/1)

[illegible]

土

工

消火栓土工延長

[illegible]

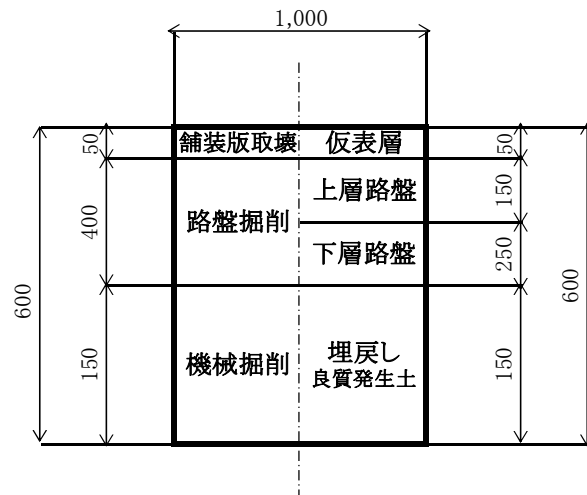
消火栓土工数量集計表

[illegible]

①消火栓室撤去 町道AS舗装

W1.0×L1.0×H0.6m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.00m

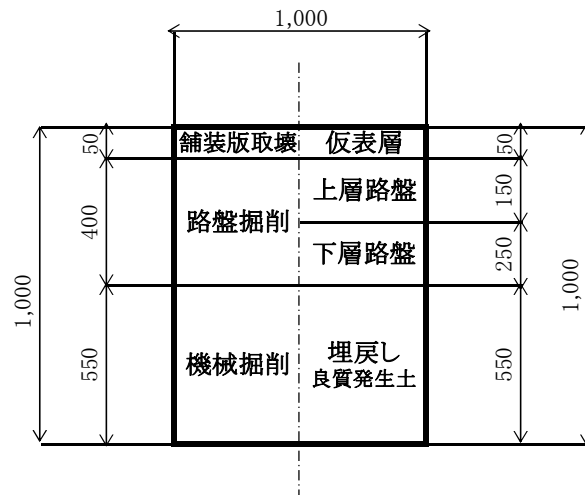
1箇所当り

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	$(1.00 + 1.00) \times 2 \text{条} = 4.00$	m	4.00
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.00 \times 1.00 = 1.00$	m ²	1.00
機械掘削積込工		$1.00 \times 1.00 \times 0.55 = 0.55$	m ³	0.55
AS塊運搬工		$1.00 \times 1.00 \times 0.05 = 0.05$	m ³	0.05
残土運搬工		$0.55 - 0.15 = 0.40$	m ³	0.40
残土受入地処理工		$0.40 = 0.40$	m ³	0.40
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	$1.00 \times 1.00 \times 0.15 = 0.15$	m ³	0.15
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$1.00 \times 1.00 = 1.00$	m ²	1.00
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.00 \times 1.00 = 1.00$	m ²	1.00
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.00 \times 1.00 = 1.00$	m ²	1.00
AS塊処理費		$0.05 \times 2.35 = 0.12$	t	0.12

②消火栓室撤去 町道AS舗装

W1.0×L1.5×H1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.50m

1箇所当り

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	$(1.50 + 1.00) \times 2\text{条} = 5.00$	m	5.00
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.50 \times 1.00 = 1.50$	m ²	1.50
機械掘削積込工		$1.50 \times 1.00 \times 0.95 = 1.43$	m ³	1.43
AS塊運搬工		$1.50 \times 1.00 \times 0.05 = 0.08$	m ³	0.08
残土運搬工		$1.43 - 0.83 = 0.60$	m ³	0.60
残土受入地処理工		$0.60 = 0.60$	m ³	0.60
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	$1.50 \times 1.00 \times 0.55 = 0.83$	m ³	0.83
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$1.50 \times 1.00 = 1.50$	m ²	1.50
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.50 \times 1.00 = 1.50$	m ²	1.50
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.50 \times 1.00 = 1.50$	m ²	1.50
AS塊処理費		$0.08 \times 2.35 = 0.19$	t	0.19

給 水 管 切 替 工

材 料

給水管切替材料表

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単 位	摘 要
管材					
サドル分水栓	鋳鉄管用、ボール式 φ150×φ20、PE挿口一体	11	11	個	含密着コア＋ 防食フィルム
サドル分水栓	鋳鉄管用、ボール式 φ150×φ25、PE挿口一体	2	2	個	含密着コア＋ 防食フィルム
水道給水用ポリエチレン管 直管	HPPE AW φ20×L5,000	$64.79 \div 5.00 = 12.96$	13	本	
水道給水用ポリエチレン管 直管	HPPE AW φ25×L5,000	$5.56 \div 5.00 = 1.11$	2	本	
硬質塩化ビニル管 直管	耐衝撃性 TS φ20×L4,000	$5.25 \div 4.00 = 1.31$	2	本	
硬質塩化ビニル管 直管	耐衝撃性 TS φ25×L4,000	$1.40 \div 4.00 = 0.35$	1	本	
水道給水用ポリエチレン EFソケット	φ20	33	33	個	
水道給水用ポリエチレン EFソケット	φ25	4	4	個	
水道給水用ポリエチレン EFエルボ	φ20	21	21	個	
水道給水用ポリエチレン EFエルボ	φ25	2	2	個	
水道配水用ポリエチレン EF45° エルボ	φ20	2	2	個	
異種管継手	HPPE×VP φ20	10	10	個	
異種管継手	HPPE×VP φ25	2	2	個	
水道用硬質塩化ビニル ソケット	耐衝撃性 TS φ25	1	1	個	
水道用硬質塩化ビニル 径違いソケット	耐衝撃性 TS φ20×φ13	10	10	個	
水道用硬質塩化ビニル エルボ	耐衝撃性 TS φ20	14	14	個	
水道用硬質塩化ビニル エルボ	耐衝撃性 TS φ25	3	3	個	
水道用硬質塩化ビニル キャップ	TS φ13	10	10	個	
水道用硬質塩化ビニル キャップ	TS φ20	1	1	個	
水道用硬質塩化ビニル キャップ	TS φ25	2	2	個	
PE挿し口付 ボール式止水栓	一文字ハンドル、両挿し φ20	11	11	個	
PE挿し口付 ボール式止水栓	一文字ハンドル、両挿し φ25	2	2	個	
その他材料					
止水栓筐	(上部樹脂製) φ100×H450	9	9	個	
止水栓筐	(上部FCD製) φ100×H450	3	3	個	
仕切弁筐 蓋色:青 文字:仕切弁	FCD,ネジ式 H=450～640 座台共 土砂流入防止付	1	1	組	
明示シート	幅150mm ダブル φ20～φ50用	$\phi 20 \quad \phi 25$ $41.70 + 4.16 = 45.86$	45.9	m	

給水管切替材料拾い表

No.	サドル分水栓 PE挿口一体 (DIP用) 及び 防食フィルム			密着コア		HPPE 布設		HIVP 布設		EF ソケット		EF エルボ		EF 45° エルボ		異種管 メカニカル継手 (HPPE×VP)		HI ソケット		HI 径違いソケット		HI エルボ		TS キャップ		ボール式 止水栓 PE両挿口 一文字ハンドル		止水栓筐 φ100× H450 樹脂製		止水栓筐 φ100× H450 FCD製		仕切弁筐 H=450~640 FCD製		備 考 (布設延長)			
	口	径	数量	口径	数量	口径	数量	口径	数量	口径	数量	口径	数量	口径	数量	口径	数量	口径	数量	口径	数量	口径	数量	口径	数量	口径	数量	H =	数量	H =	数量	H =	数量				
1	φ150	×	φ20	1	φ20	1	φ20	7.58	φ20	0.95	φ20	3			φ20	2			φ20	1			φ20×φ13	1	φ20	2	φ13	1	φ20	1	450	1					8.66
2	φ150	×	φ20	1	φ20	1	φ20	7.15	φ20	0.70	φ20	3	φ20	2					φ20	1			φ20×φ13	1	φ20	2	φ13	1	φ20	1	450	1					7.98
3	φ150	×	φ20	1	φ20	1	φ20	6.20	φ20	0.40	φ20	3	φ20	2					φ20	1			φ20×φ13	1	φ20	1	φ13	1	φ20	1			450	1			6.73
4	φ150	×	φ20	1	φ20	1	φ20	6.02	φ20	0.40	φ20	3	φ20	2					φ20	1			φ20×φ13	1	φ20	1	φ13	1	φ20	1			450	1			6.55
5	φ150	×	φ20	1	φ20	1	φ20	6.17	φ20	0.50	φ20	3	φ20	2					φ20	1			φ20×φ13	1	φ20	1	φ13	1	φ20	1			450	1			6.80
6	φ150	×	φ25	1	φ25	1	φ25	2.88	φ25	0.90	φ25	2							φ25	1					φ25	2	φ25	1	φ25	1					1		3.93
7	φ150	×	φ20	1	φ20	1	φ20	6.44	φ20		φ20	4	φ20	3											φ20	1	φ20	1	450	1							6.57
8	φ150	×	φ20	1	φ20	1	φ20	5.83	φ20	0.40	φ20	3	φ20	2					φ20	1			φ20×φ13	1	φ20	2	φ13	1	φ20	1	450	1					6.36
9	φ150	×	φ20	1	φ20	1	φ20	5.73	φ20	0.40	φ20	3	φ20	2					φ20	1			φ20×φ13	1	φ20	1	φ13	1	φ20	1	450	1					6.26
10	φ150	×	φ20	1	φ20	1	φ20	6.01	φ20	0.40	φ20	3	φ20	2					φ20	1			φ20×φ13	1	φ20	1	φ13	1	φ20	1	450	1					6.54
11	φ150	×	φ20	1	φ20	1	φ20	2.01	φ20	0.70	φ20	2	φ20	2					φ20	1			φ20×φ13	1	φ20	2	φ13	1	φ20	1	450	1					2.84
12	φ150	×	φ20	1	φ20	1	φ20	5.65	φ20	0.40	φ20	3	φ20	2					φ20	1			φ20×φ13	1	φ20	1	φ13	1	φ20	1	450	1					6.18
13	φ150	×	φ25	1	φ25	1	φ25	2.68	φ25	0.50	φ25	2	φ25	2					φ25	1	φ25	1			φ25	1	φ25	1	φ25	1	450	1					3.33
																																				78.73	
計	φ150	×	φ20	11	φ20	11	φ20	64.79	φ20	5.25	φ20	33	φ20	21	φ20	2	φ20	10		φ20×φ13	10	φ20	14	φ20	1	φ20	11	350	9	450	3		1			71.47	
	φ150	×	φ25	2	φ25	2	φ25	5.56	φ25	1.40	φ25	4	φ25	2					φ25	2	φ25	1			φ25	3	φ25	2	φ25	2						7.26	
	φ75	×	φ50																																		
	小 計			13		13		70		7		37		23				12		1		10		17		13		13		9		3		1		78.73	

勞 務

給水管切替労務数量計算書

(1/2)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
管布設					
延長	HPPE φ 20	64.79	64.79	m	
	HPPE φ 25	5.56	5.56	m	
	VP φ 20	5.25	5.25	m	
	VP φ 25	1.40	1.40	m	
分水栓建込み工	DIP用 φ 150×φ 20	11	11	箇所	
分水栓建込み工	DIP用 φ 150×φ 25	2	2	箇所	
コア取付工	φ 20～φ 50	φ 20 φ 25 11 + 2	13	箇所	
ポリエチレン管布設工	融着接合 (EF接合) φ 20	64.79	64.8	m	
ポリエチレン管布設工	融着接合 (EF接合) φ 25	5.56	5.6	m	
		別紙			
ポリエチレン管切断工	φ 20	45	45	口	
		別紙			
ポリエチレン管切断工	φ 25	4	4	口	
ポリエチレン管継手工	融着接合 (2口継手) EF接合, φ 20	56 [33+21+2]	56	箇所	
ポリエチレン管継手工	融着接合 (2口継手) EF接合, φ 25	6 [4+2]	6	箇所	
小口径鋼管ねじ込み接合	φ 20	20 [10×2]	20	口	
小口径鋼管ねじ込み接合	φ 25	2 [1×2]	2	口	
硬質塩化ビニル管布設工	φ 20	5.25	5.3	m	
硬質塩化ビニル管布設工	φ 25	1.40	1.4	m	
TS継手工	φ 13	20 [10+10]	20	口	
TS継手工	φ 20	39 [10+14×2+1]	39	口	
TS継手工	φ 25	10 [1×2+3×2+2]	10	口	
		既設			
硬質塩化ビニル管切断工	φ 13	20	20	口	
		別紙			
硬質塩化ビニル管切断工	φ 20	24	24	口	
		別紙 既設			
硬質塩化ビニル管切断工	φ 25	4 + 4	8	口	
止水栓取付工	φ 20 管設置・接合含む	11	11	箇所	
止水栓取付工	止水栓のみ φ 25	2	2	箇所	
仕切弁筐設置工		1	1	箇所	

給水管切替労務数量計算書

(2/2)

[illegible]

ポリエチレン管切断工

(別紙)

[illegible]

ビニル管切断工

(別紙)

[illegible]

土

工

給水管切替土工種別表

No.	分岐口径	道路側延長																							延長計	管立り長さ	備考 管布設延長
		市道AS [町道]							U字溝等 下	道路 延長計	CO (機械)	CO (人力)	未舗装 (機械)	未舗装 (機械)	未舗装 (機械)	未舗装 (人力)	未舗装 (人力)							宅内 延長計			
		DP0. 80									DP0. 80	DP0. 30	DP1. 30	DP0. 80	DP0. 30	DP1. 00	DP0. 30										
1	φ20	4. 15								4. 15				1. 07	3. 24									4. 31	8. 46	0. 20	8. 66
2	φ20	3. 73							0. 55	4. 28			1. 00		1. 50									2. 50	6. 78	1. 20	7. 98
3	φ20	4. 48							0. 55	5. 03	0. 30	0. 70												1. 00	6. 03	0. 70	6. 73
4	φ20	4. 30							0. 55	4. 85	0. 30	0. 70												1. 00	5. 85	0. 70	6. 55
5	φ20	4. 45							0. 55	5. 00	0. 30	0. 80												1. 10	6. 10	0. 70	6. 80
6	φ25	3. 18							0. 55	3. 73															3. 73	0. 20	3. 93
7	φ20	4. 12							0. 55	4. 67				0. 30	0. 70									1. 00	5. 67	0. 90	6. 57
8	φ20	4. 11							0. 55	4. 66				0. 30	0. 70									1. 00	5. 66	0. 70	6. 36
9	φ20	4. 01							0. 55	4. 56				0. 30	0. 70									1. 00	5. 56	0. 70	6. 26
10	φ20	4. 09							0. 55	4. 64						0. 30	0. 70							1. 00	5. 64	0. 90	6. 54
11	φ20	0. 33							0. 51	0. 84				0. 30	1. 00									1. 30	2. 14	0. 70	2. 84
12	φ20	3. 93							0. 55	4. 48				0. 30	0. 70									1. 00	5. 48	0. 70	6. 18
13	φ25	0. 98							0. 55	1. 53				0. 30	0. 80									1. 10	2. 63	0. 70	3. 33
計	φ20	41. 70							5. 46	47. 16	0. 90	2. 20	1. 00	2. 57	8. 54	0. 30	0. 70							16. 21	63. 37	8. 10	71. 47
	φ25	4. 16							1. 10	5. 26				0. 30	0. 80									1. 10	6. 36	0. 90	7. 26
	φ50																										
	計	①45. 86							6. 56	52. 42	②0. 90	③2. 20	④1. 00	⑤2. 87	⑥9. 34	⑦0. 30	⑧0. 70							17. 31	69. 73	9. 00	78. 73

止水栓筐撤去工

名 称	箇所数	備考
宅内土(人力)		
W0. 6×L0. 6×H0. 3m	2	⑨

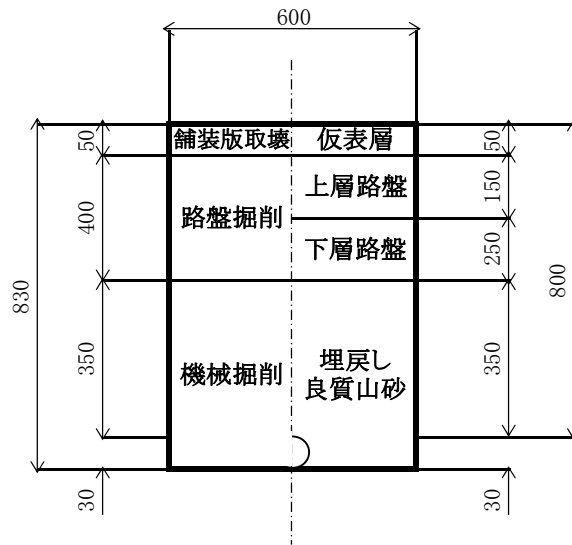
給水管切替土工集計表

名 称	形 状 寸 法	算 式									小計	設計数量	単位	摘 要
<土工集計>		町道AS DP=0.8 (機械)	宅内CO DP=0.8 (機械)	宅内CO DP=0.3 (人力)	未舗装 DP=1.3 (機械)	未舗装 DP=0.8 (機械)	未舗装 DP=0.3 (機械)	未舗装 DP=1.0 (人力)	未舗装 DP=0.3 (人力)	未舗装 DP=0.3 (人力) (僅撤去) 2箇所				
		①	②	③	④	⑤	⑥	⑦	⑧	⑨				
アスファルト舗装版 切断工	t=15cmまで	91.72									91.72	92	m	
コンクリート舗装版 切断工	t=15cmまで		+ 1.80	+ 4.40							6.20	6	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	27.52									27.52	28	m ²	
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	バックホウ t=15cm以下		+ 0.54								0.54	1	m ²	
コンクリート舗装版 人力取壊工	40mm<t≤100mm ブレーカ20kg級			+ 1.32							1.32	1	m ²	
機械掘削積込工	バックホウ 床掘、床均し	21.46	+ 0.42		+ 0.80	+ 1.43	+ 1.85				25.96	30	m ³	
人力掘削工	砂質土、礫質土 バックホウ積込		+ 0.37					+ 0.19	+ 0.14	+ 0.24	0.94	1	m ³	
AS塊運搬工(仮置)	タンクトラック	1.38									1.38	1	m ³	
AS塊積込工	バックホウ	1.38									1.38	1	m ³	
AS塊運搬工(処理)	タンクトラック	1.38									1.38	1	m ³	
CO塊運搬工(仮置)	バックホウ積込 タンクトラック		0.03	+ 0.07							0.10	0.1	m ³	
CO塊積込工	バックホウ		0.03	+ 0.07							0.10	0.1	m ³	
CO塊運搬工(処理)	タンクトラック		0.03	+ 0.07							0.10	0.1	m ³	
残土運搬工	バックホウ積込み L=5.4km以内	21.46	+ 0.05	+ 0.13							21.64	20	m ³	
残土受入地処理工	ブルドーザ数均	21.46	+ 0.05	+ 0.13							21.64	20	m ³	
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	10.42									10.42	10	m ³	
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土		+ 0.37		+ 0.80	+ 1.43	+ 1.85				4.45	4	m ³	
人力埋戻工	タンバ転圧 良質発生土			+ 0.24				+ 0.19	+ 0.14	+ 0.24	0.81	1	m ³	
町道AS 下層路盤工	RC-40 t=25cm	27.52									27.52	28	m ²	
町道AS 上層路盤工	MS-25 t=15cm	27.52									27.52	28	m ²	
町道AS 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 5cm	27.52									27.52	28	m ²	
宅内CO 路盤工	RC-40 t=10cm		+ 0.54	+ 1.32							1.86	2	m ²	
宅内CO 表層工	生コンクリート t=5cm 18-8-25		+ 0.54	+ 1.32							1.86	2	m ²	
<処分費>														
AS塊処理費		3.24									3.24	3.2	t	
CO塊処理費			+ 0.07	+ 0.16							0.23	0.2	t	

給水管① 町道AS舗装

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 45.86m

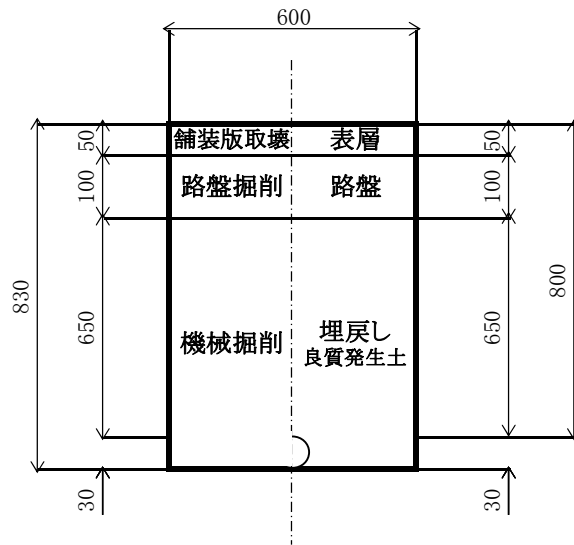
1式当り

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	$45.86 \times 2 \text{条} = 91.72$	m	91.72
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$45.86 \times 0.60 = 27.52$	m ²	27.52
機械掘削積込工		$45.86 \times 0.60 \times 0.78 = 21.46$	m ³	21.46
AS塊運搬工		$45.86 \times 0.60 \times 0.05 = 1.38$	m ³	1.38
残土運搬工		$21.46 = 21.46$	m ³	21.46
残土受入地処理工		$21.46 = 21.46$	m ³	21.46
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$45.86 \times (0.60 \times 0.38 - 0.03^2 \times \pi/4) = 10.42$	m ³	10.42
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$45.86 \times 0.60 = 27.52$	m ²	27.52
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$45.86 \times 0.60 = 27.52$	m ²	27.52
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$45.86 \times 0.60 = 27.52$	m ²	27.52
AS塊処理費		$1.38 \times 2.35 = 3.24$	t	3.24

給水管② 宅内CO舗装(機械)

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.90m

1式当り

[illegible]

掘削延長 2.20m

DP=1.30m

[illegible]

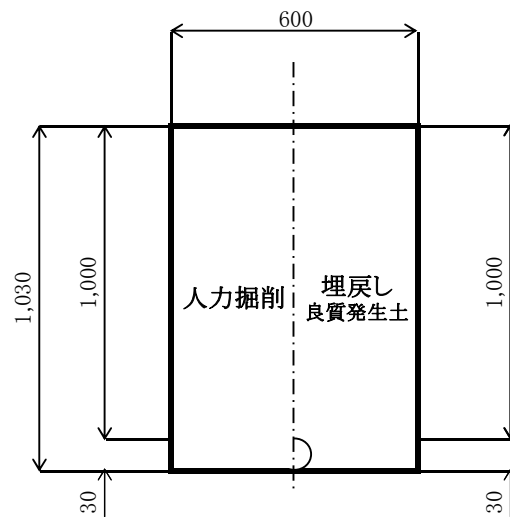
[illegible]

DP=0.30m

[illegible]

DP=1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.30m

1式当り

[illegible]

[illegible]

$$W0.6 \times L0.6 \times H=0.3m$$

1式当り

[illegible]

既 設 管 埋 没 処 理 及 び 撤 去 工

材 料 お よ び 労 務

埋没处理・撤去材料

[illegible]

埋没処理・撤去労務

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
注入・空気抜き 管布設・撤去	φ 50				
塩ビ管用管帽取付工	φ 150	1 × 6箇所	6	口	
硬質塩化ビニル管据付工	φ 50	0.50 × 6箇所 = 3.00	3.0	m	
TS継手工	φ 50	4 × 6箇所	24	口	
鋼管継手工	ねじ込み 50A	2 × 6箇所	12	口	
エアミルク注工					
塩ビ管	φ 150	$410.3 \times 0.150^2 \times \pi / 4 = 7.247$			
		計 7.247	7.25	m ³	
【撤去労務】					
鋳鉄管 吊上げ積込撤去工	機械力 φ 150	3.43 + 0.50 + 2.31 = 6.24	6.2	m	
鋳鉄管 吊上げ積込撤去工	機械力 φ 75	20.39 + 1.06 = 21.45	21.5	m	
鋳鉄管切断工	φ 150	1	1	口	
鋳鉄管切断工	φ 75	1	1	口	
鋳鉄管切断工	既設管撤去 φ 75	20.39 ÷ 6m/口 = 3.4	3	口	
GX形継手取外し工	G-Link φ 150	2	2	口	
硬質塩化ビニル管 吊上げ積込撤去工	φ 150	25.96 + 1.50 + 1.50 + 1.50			
		1.44 = 31.90	31.9	m	
硬質塩化ビニル管 切断工	φ 150	10	10	口	
硬質塩化ビニル管 切断工	既設管撤去 φ 150	25.96 ÷ 6m/口 = 4.3	4	口	
鋼管 吊上げ積込撤去工	150A	1.10 + 1.60 = 2.70	2.7	m	
鋼管 切断工	150A	1 + 1	2	口	
仕切弁筐撤去工		2	2	箇所	
止水栓筐撤去工		4	4	箇所	
現場発生品処分運搬	クレーン装置付 2t級吊能力2.9t	DIP φ 75 SP150A (21.45 × 11.73 + 2.70 × 27.70) ÷			
		1,000 = 0.33	0.3	t	
スクラップ控除	ヘビー1H	0.33	0.3	t	
現場発生品処分運搬	廃プラスチック類 2tダンプ		1	回	
廃材処分費	廃プラスチック類	$31.90 \times 0.17^2 \times \pi / 4 = 0.72$	0.7	m ³	

土 工(既 設 管 埋 没 処 理 及 び 撤 去)

既設管埋没処理及び撤去土工延長

[illegible]

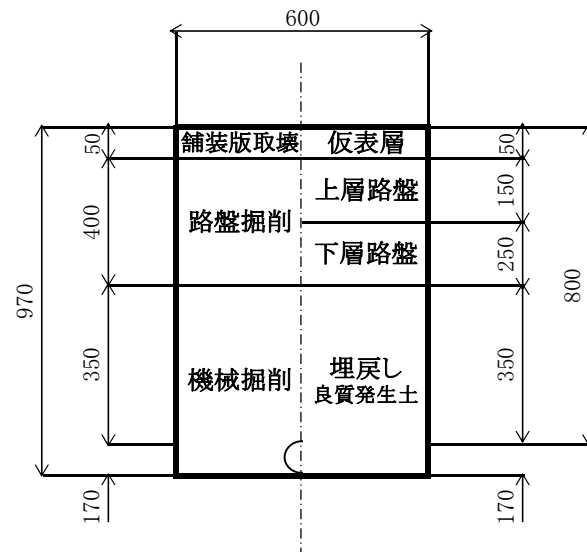
既設管理没処理及び撤去土工数量集計表

[illegible]

① φ 150mm単独撤去 町道AS舗装

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 29.39m

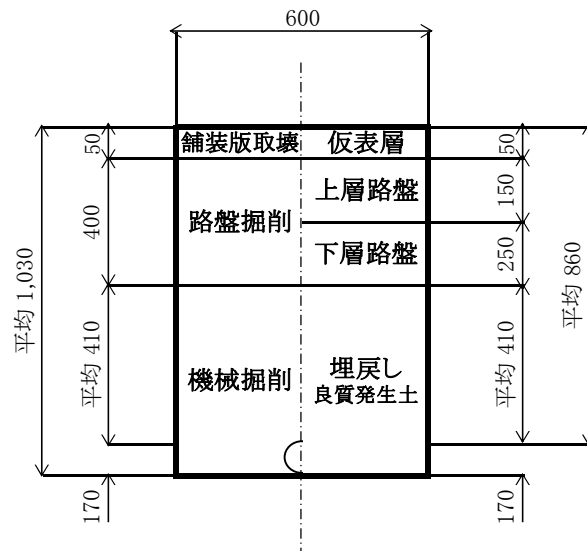
1式当り

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	$29.39 \times 2 \text{条} = 58.78$	m	58.78
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$29.39 \times 0.60 = 17.63$	m ²	17.63
機械掘削積込工		$29.39 \times (0.60 \times 0.92 - 0.17^2 \times \pi / 4) = 15.56$	m ³	15.56
AS塊運搬工		$29.39 \times 0.60 \times 0.05 = 0.88$	m ³	0.88
残土運搬工		$15.56 - 9.17 = 6.39$	m ³	6.39
残土受入地処理工		$6.39 = 6.39$	m ³	6.39
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	$29.39 \times 0.60 \times 0.52 = 9.17$	m ³	9.17
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$29.39 \times 0.60 = 17.63$	m ²	17.63
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$29.39 \times 0.60 = 17.63$	m ²	17.63
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$29.39 \times 0.60 = 17.63$	m ²	17.63
AS塊処理費		$0.88 \times 2.35 = 2.07$	t	2.07

② φ 150mm単独撤去 町道AS舗装

DP=0.75～0.98m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.31m

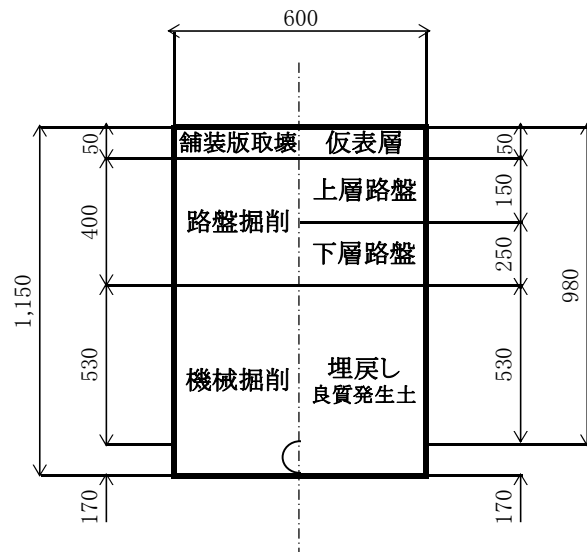
1式当り

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	$2.31 \times 2 \text{条} = 4.62$	m	4.62
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.31 \times 0.60 = 1.39$	m ²	1.39
機械掘削積込工		$2.31 \times (0.60 \times 0.98 - 0.17^2 \times \pi / 4) = 1.31$	m ³	1.31
AS塊運搬工		$2.31 \times 0.60 \times 0.05 = 0.07$	m ³	0.07
残土運搬工		$1.31 - 0.80 = 0.51$	m ³	0.51
残土受入地処理工		$0.51 = 0.51$	m ³	0.51
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	$2.31 \times 0.60 \times 0.58 = 0.80$	m ³	0.80
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$2.31 \times 0.60 = 1.39$	m ²	1.39
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.31 \times 0.60 = 1.39$	m ²	1.39
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.31 \times 0.60 = 1.39$	m ²	1.39
AS塊処理費		$0.07 \times 2.35 = 0.16$	t	0.16

③ φ 75mm単独撤去 町道AS舗装

DP=0.98m

掘削時 復旧時



掘削延長 20.39m

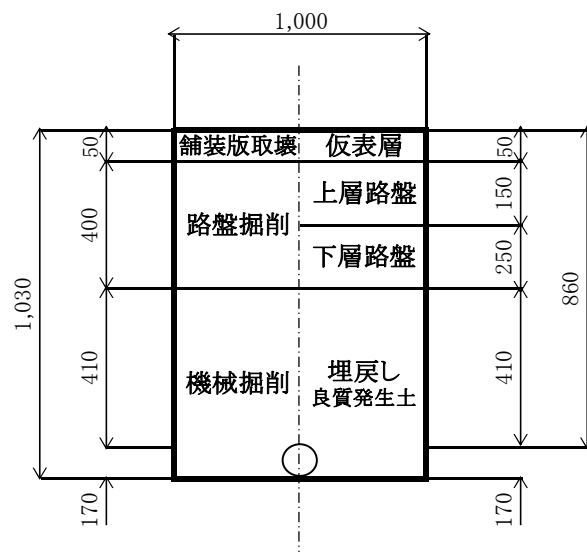
1式当り

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	$20.39 \times 2 \text{条} = 40.78$	m	40.78
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$20.39 \times 0.60 = 12.23$	m ²	12.23
機械掘削積込工		$20.39 \times (0.60 \times 1.10 - 0.17^2 \times \pi / 4) = 12.99$	m ³	12.99
AS塊運搬工		$20.39 \times 0.60 \times 0.05 = 0.61$	m ³	0.61
残土運搬工		$12.99 - 8.56 = 4.43$	m ³	4.43
残土受入地処理工		$4.43 = 4.43$	m ³	4.43
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	$20.39 \times 0.60 \times 0.70 = 8.56$	m ³	8.56
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$20.39 \times 0.60 = 12.23$	m ²	12.23
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$20.39 \times 0.60 = 12.23$	m ²	12.23
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$20.39 \times 0.60 = 12.23$	m ²	12.23
AS塊処理費		$0.61 \times 2.35 = 1.43$	t	1.43

④埋没処理φ150mm 町道AS舗装

DP=0.86m,W1.0×L1.5×H1.03m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.50m

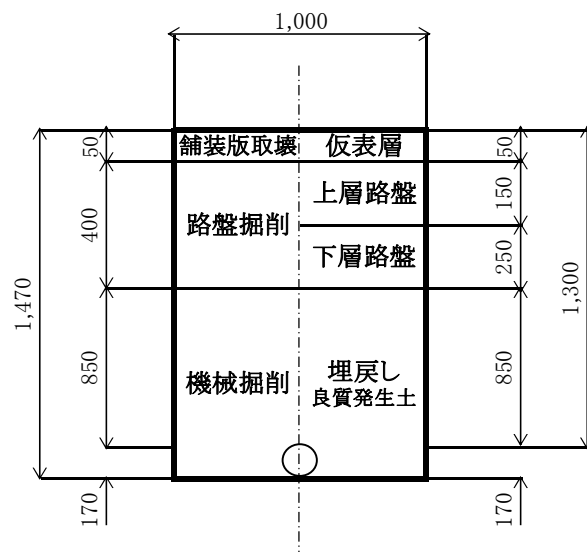
1箇所当り

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	$(1.50 + 1.00) \times 2 \text{条} = 5.00$	m	5.00
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.50 \times 1.00 = 1.50$	m ²	1.50
機械掘削積込工		$1.50 \times (1.00 \times 0.98 - 0.17^2 \times \pi/4) = 1.44$	m ³	1.44
AS塊運搬工		$1.50 \times 1.00 \times 0.05 = 0.08$	m ³	0.08
残土運搬工		$1.44 - 0.84 = 0.60$	m ³	0.60
残土受入地処理工		$0.60 = 0.60$	m ³	0.60
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	$1.50 \times (1.00 \times 0.58 - 0.17^2 \times \pi/4) = 0.84$	m ³	0.84
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$1.50 \times 1.00 = 1.50$	m ²	1.50
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.50 \times 1.00 = 1.50$	m ²	1.50
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.50 \times 1.00 = 1.50$	m ²	1.50
AS塊処理費		$0.08 \times 2.35 = 0.19$	t	0.19

⑤埋没処理φ150mm 町道AS舗装

DP=1.30m,W1.0×L1.5×H1.47m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.50m

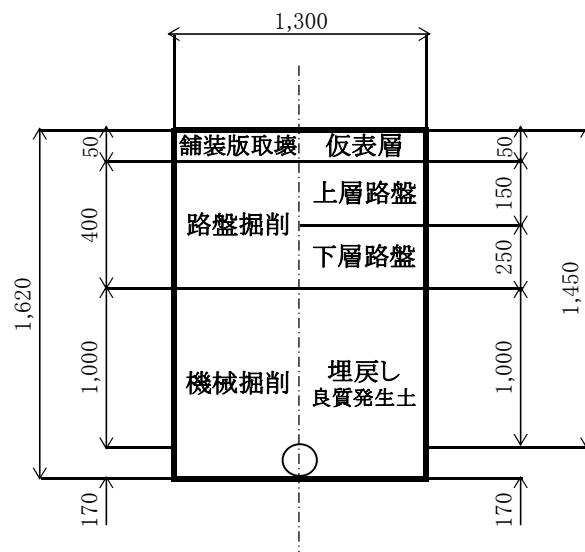
1箇所当り

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	$(1.50 + 1.00) \times 2 \text{条} = 5.00$	m	5.00
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.50 \times 1.00 = 1.50$	m ²	1.50
機械掘削積込工		$1.50 \times (1.00 \times 1.42 - 0.17^2 \times \pi/4) = 2.10$	m ³	2.10
AS塊運搬工		$1.50 \times 1.00 \times 0.05 = 0.08$	m ³	0.08
残土運搬工		$2.10 - 1.50 = 0.60$	m ³	0.60
残土受入地処理工		$0.60 = 0.60$	m ³	0.60
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	$1.50 \times (1.00 \times 1.02 - 0.17^2 \times \pi/4) = 1.50$	m ³	1.50
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$1.50 \times 1.00 = 1.50$	m ²	1.50
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.50 \times 1.00 = 1.50$	m ²	1.50
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.50 \times 1.00 = 1.50$	m ²	1.50
AS塊処理費		$0.08 \times 2.35 = 0.19$	t	0.19

⑥埋没処理φ150mm 町道AS舗装

DP=1.45m,W1.3×L1.5×H1.62m

掘削時 復旧時



(矢板建てこみ)

掘削延長 1.44m

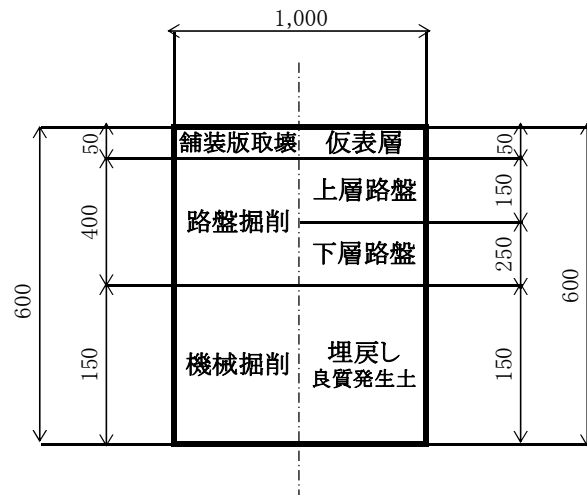
1箇所当り

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	$(1.44 + 1.30) \times 2 \text{条} = 5.48$	m	5.48
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.44 \times 1.30 = 1.87$	m ²	1.87
機械掘削積込工		$1.44 \times (1.30 \times 1.57 - 0.17^2 \times \pi/4) = 2.91$	m ³	2.91
AS塊運搬工		$1.44 \times 1.30 \times 0.05 = 0.09$	m ³	0.09
残土運搬工		$2.91 - 2.16 = 0.75$	m ³	0.75
残土受入地処理工		$0.75 = 0.75$	m ³	0.75
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	$1.44 \times (1.30 \times 1.17 - 0.17^2 \times \pi/4) = 2.16$	m ³	2.16
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$1.44 \times 1.30 = 1.87$	m ²	1.87
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.44 \times 1.30 = 1.87$	m ²	1.87
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.44 \times 1.30 = 1.87$	m ²	1.87
土留工 (軽量鋼矢板建てこみ)	両側全面 1段梁 W0.9×矢板長2.0m	$1.44 = 1.44$	m	1.44
AS塊処理費		$0.09 \times 2.35 = 0.21$	t	0.21

⑦仕切弁筐撤去 町道AS舗装

W1.0×L1.0×H0.6m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.00m

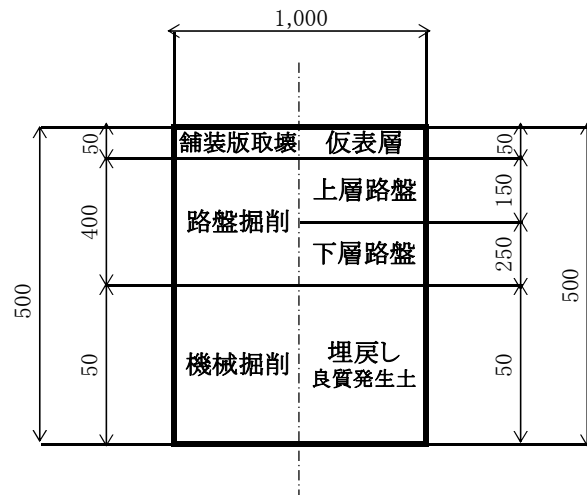
1箇所当り

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	$(1.00 + 1.00) \times 2 \text{条} = 4.00$	m	4.00
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.00 \times 1.00 = 1.00$	m ²	1.00
機械掘削積込工		$1.00 \times 1.00 \times 0.55 = 0.55$	m ³	0.55
AS塊運搬工		$1.00 \times 1.00 \times 0.05 = 0.05$	m ³	0.05
残土運搬工		$0.55 - 0.15 = 0.40$	m ³	0.40
残土受入地処理工		$0.40 = 0.40$	m ³	0.40
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	$1.00 \times 1.00 \times 0.15 = 0.15$	m ³	0.15
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$1.00 \times 1.00 = 1.00$	m ²	1.00
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.00 \times 1.00 = 1.00$	m ²	1.00
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.00 \times 1.00 = 1.00$	m ²	1.00
AS塊処理費		$0.05 \times 2.35 = 0.12$	t	0.12

⑧仕切弁筐撤去 町道AS舗装

W1.0×L1.0×H0.5m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.00m

1箇所当り

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	$(1.00 + 1.00) \times 2 \text{条} = 4.00$	m	4.00
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.00 \times 1.00 = 1.00$	m ²	1.00
機械掘削積込工		$1.00 \times 1.00 \times 0.45 = 0.45$	m ³	0.45
AS塊運搬工		$1.00 \times 1.00 \times 0.05 = 0.05$	m ³	0.05
残土運搬工		$0.45 - 0.05 = 0.40$	m ³	0.40
残土受入地処理工		$0.40 = 0.40$	m ³	0.40
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	$1.00 \times 1.00 \times 0.05 = 0.05$	m ³	0.05
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$1.00 \times 1.00 = 1.00$	m ²	1.00
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.00 \times 1.00 = 1.00$	m ²	1.00
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.00 \times 1.00 = 1.00$	m ²	1.00
AS塊処理費		$0.05 \times 2.35 = 0.12$	t	0.12

工 設 布 管 水 配 設 仮

材 料

HIVP ϕ 150 (仮設配水管)

仮設配水管材料

[illegible]

労 務

HIVP ϕ 150 (仮設配水管)

仮設配水管労務

[illegible]

土 工

HIVP ϕ 150 (仮設配水管)

仮設配水管土工延長

[illegible]

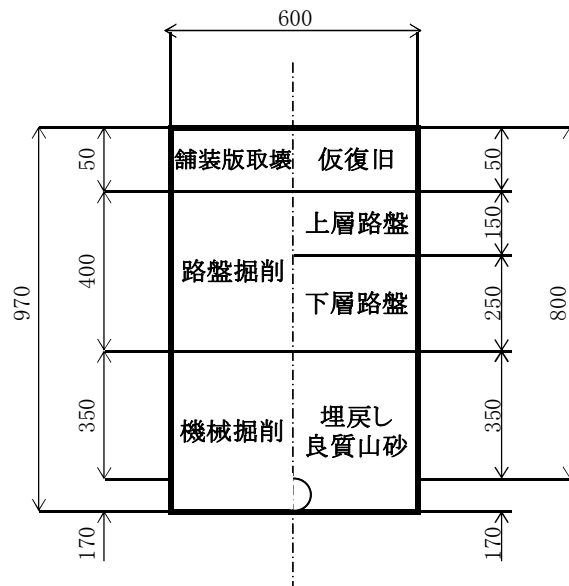
仮設配水管土工数量集計表

[illegible]

① φ 150mm 町道AS舗装

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.75m

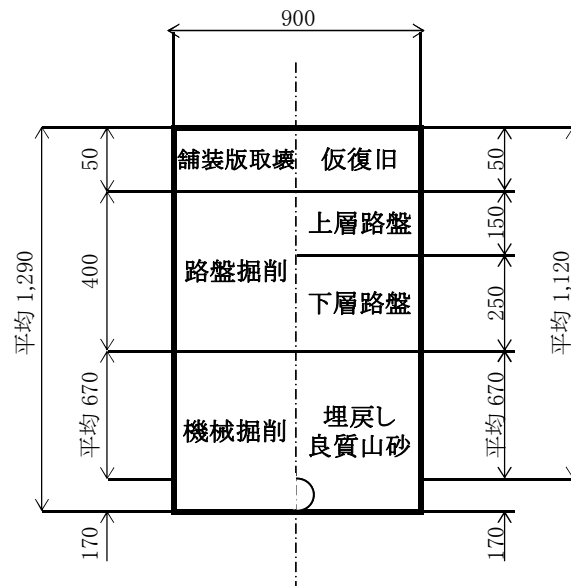
1式当り

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	$0.75 \times 2条 = 1.50$	m	1.50
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$0.75 \times 0.60 = 0.45$	m ²	0.45
機械掘削積込工		$0.75 \times 0.60 \times 0.92 = 0.41$	m ³	0.41
AS塊運搬工		$0.75 \times 0.60 \times 0.05 = 0.02$	m ³	0.02
残土運搬工		$0.41 = 0.41$	m ³	0.41
残土受入地処理工		$0.41 = 0.41$	m ³	0.41
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$0.75 \times (0.60 \times 0.52 - 0.17^2 \times \pi/4) = 0.22$	m ³	0.22
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$0.75 \times 0.60 = 0.45$	m ²	0.45
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$0.75 \times 0.60 = 0.45$	m ²	0.45
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$0.75 \times 0.60 = 0.45$	m ²	0.45
AS塊処理費		$0.02 \times 2.35 = 0.05$	t	0.05

② φ 150mm 町道AS舗装

DP=0.80~1.45m

掘削時 復旧時



(矢板建てこみ)

掘削延長 0.42m

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	$0.42 \times 2 \text{条} = 0.84$	m	0.84
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$0.42 \times 0.90 = 0.38$	m ²	0.38
機械掘削積込工		$0.42 \times 0.90 \times 1.24 = 0.47$	m ³	0.47
AS塊運搬工		$0.42 \times 0.90 \times 0.05 = 0.02$	m ³	0.02
残土運搬工		$0.47 = 0.47$	m ³	0.47
残土受入地処理工		$0.47 = 0.47$	m ³	0.47
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$0.42 \times (0.90 \times 0.84 - 0.17^2 \times \pi/4) = 0.31$	m ³	0.31
下層路盤工	RC-40 t=25cm	$0.42 \times 0.90 = 0.38$	m ²	0.38
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$0.42 \times 0.90 = 0.38$	m ²	0.38
仮復旧表層工	再生密粒As13 t= 5cm	$0.42 \times 0.90 = 0.38$	m ²	0.38
土留工 (軽量鋼矢板建てこみ)	両側全面 1段梁 W0.9×矢板長2.0m	$0.42 = 0.42$	m	0.42
AS塊処理費		$0.02 \times 2.35 = 0.05$	t	0.05

舖装版切断排水处理工

鋪装版切断排水处理

[illegible]

共 通 仮 設 費

共通仮設費

[illegible]

工 期 算 定

工 期 算 定

A	実 工 期	交通誘導警備員計算書より	44 日
M	不 稼 働 日	不稼働率 0.78	34 日
N	工 事 期 間 計	A + M	78 日
O	準 備 期 間	30日以内を標準とする	30 日
P	自 然 転 圧 期 間		0 日
Q	工 事 抑 制 期 間	年末年始規制	6 日
R	片 付 け 期 間	15日以内を標準とする	15 日
S	調 整 期 間	他工事等,競合による調整期間	0 日
	小 計		129 日
T	端 数 調 整	工事日数を10日単位にする	1 日
	工 事 日 数	N+O+P+Q+R+S+T	130 日