

令和 8 年 度

南房総市沓見地先 連絡管布設工事(防安)
(南房総市 沓見12番地1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(補助・单独)

配水管 ϕ 250 (補助)

材 料 ϕ 2 5 0 (補助)

配水管材料φ250

(補助)

(1/2)

名 称	形 状 寸 法	算 式										数量	単位	摘要																			
配水管φ250		図番 6	図番 7	図番 8	図番 9	図番 10	図番 11・16・17	図番 12	図番 13	図番 14																							
【管材】																																	
ダクタイル鑄鉄直管	GX形 S種 内面エポキシ φ250×L5,000	49	+	55	+	69	+	27	+	16	+	44	+	17	+	23	+	33	333	本													
ダクタイル鑄鉄直管	GX形 S種 内面エポキシ φ250×L5,000																		+	42	42	本	切管用										
ダクタイル鑄鉄二受T字管	GX形 φ250×φ250																		+	1	1	個											
ダクタイル鑄鉄二受T字管	GX形 φ250×φ100	1	+	1	+	1		+	1		+	1							+	2	7	個											
ダクタイル鑄鉄両受曲管	GX形 φ250×45°																		+	2	+	1	8	個									
ダクタイル鑄鉄両受曲管	GX形 φ250×22 1/2°	2	+	3	+	9	+	2	+	6	+	5	+	3	+	3	+	1				34	個										
ダクタイル鑄鉄曲管	GX形 φ250×45°																		+	2	+	1	+	2	10	個							
ダクタイル鑄鉄曲管	GX形 φ250×22 1/2°	1	+	1	+	4	+	2	+	6	+	3	+	1	+	3	+	1				22	個										
ダクタイル鑄鉄曲管	GX形 φ250×11 1/4°	2																		+	3	5	個										
ダクタイル鑄鉄曲管	GX形 φ250×5 5/8°	4	+	2	+	1		+	1	+	3	+	1	+	2	+	1				15	個											
ダクタイル鑄鉄フランジ付T字管	GX形 φ250×φ75	1	+	1	+	3	+	2	+	3	+	1	+	1	+	1					13	個											
ダクタイル鑄鉄両受短管	GX形 φ250	1																		+	1		3	個									
ダクタイル鑄鉄継ぎ輪	GX形 φ250																			+	2		2	基									
両受ソフトシール仕切弁	GX形 φ250																			+	2	+	1	+	1	+	1	+	1	6	基		
受挿しソフトシール仕切弁	GX形 φ250	1	+	2																	+	1			4	基							
ダクタイル鑄鉄異形管接合部品	GX形 φ250	11	+	8	+	13	+	8	+	13	+	9	+	7	+	14	+	7				90	組										
ダクタイル鑄鉄P-Link	GX形 φ250	1	+	1	+	1	+	2	+	3	+	1	+	1	+	1	+	3				14	組										
ダクタイル鑄鉄G-Link	GX形 φ250	5	+	5	+	14	+	6	+	17	+	18	+	11	+	12	+	6				94	組										
ダクタイル鑄鉄ライナ	GX形 φ250	11	+	12	+	6	+	4	+	12	+	15	+	9	+	11	+	7				87	個										
耐震型割T字管	鑄鉄管用,VK型 φ300×φ250	1																				1	基										
耐震型特殊押輪	K形,離脱防止性能3DkN以上 φ250	1																				1	組										
フランジ一体型急速型空気弁(カムレバーロック式)	内外面粉体,フランジ結合補強具(ハネ)付 φ25 (L150副弁付)	1	+	1	+	3	+	2	+	3	+	1	+	1	+	1					13	基											
フランジ一体型急速型空気弁(カムレバーロック式)	内外面粉体,フランジ結合補強具(ハネ)付 φ25 (L150副弁,防塵カバー,逆流防止付)																			+	1		1	基									
ダクタイル鑄鉄フランジ短管	内面粉体 7.5K φ75×L100[形式2]	1	+	1	+	3	+	2	+	3	+	1	+	1							12	個											
ダクタイル鑄鉄フランジ短管	内面粉体 7.5K φ75×L500[形式2]																																
ステンレス鋼フランジ付T字管	SUS304 Sch10S両へベル 250A×80A×L4016×H350																																
ステンレス鋼曲管	SUS304 Sch10S両へベル 250A×L900×20° 29° ×L300																																
ステンレス鋼曲管	SUS304 Sch10S両へベル 250A×L768×48° 31° ×L172																																
ステンレス鋼曲管	SUS304 Sch10S両へベル 250A×L172×48° 31° ×L768																																
ステンレス鋼曲管	SUS304 Sch10S両へベル 250A×L300×20° 29° ×L900																																
フレキシブル管	SUS304(溶接+GX挿し口) 250A×L1,600																																
【管材(排水)】																																	
ダクタイル鑄鉄管受挿しソフトシール仕切弁	GX形 φ100																																
ダクタイル鑄鉄管異形管接合部品	GX形 φ100																																
ダクタイル鑄鉄管直管	GX形 S種 内面エポキシ φ100×L4000																						-	本								※φ100残管使用切管用	
ダクタイル鑄鉄管VCジョイント	内外面粉体 φ100抜止付																																
水道用硬質塩化ビニル直管	耐衝撃性 TS φ100×L4,000																																
水道用硬質塩化ビニルエルボ	耐衝撃性 TS φ100×90°																																
【その他材料】																																	
		直管受口	異形管受口	P-Link	G-Link	特押	特押	特押	特押	特押																							
固定用ゴムバンド	φ250用	(375 + 90 + 14 + 94 + 1 + 141 + 37 + 6 + 47) ×																															
		2																															
固定用ゴムバンド	φ100用	異形管受口 VCJ																															
		2 + 1 × 2																															
明示テープ(幅30mm)	DIP φ250用	1.02 × 1933.70																															
		0.12×3.14×1.5×3ヶ所/4.0m≒0.42																															
	DIP φ100用	0.42 × 3.20																															
		1972.37 + 1.34																															

配水管材料 $\phi 250$

(補助)

(2/2)

[illegible]

配水管φ250 切管集計表

口径 φ250 予算種別

H: 補助 T: 単独

(1/2)

番号	1本長さ 5.00	種 別	甲切 種別	乙切 種別	乙切 種別	乙切 種別	乙切 種別	乙切 種別	乙切 種別	乙切 種別	補助 種別	補助				単独			
												残管	切断	切断・加工	溝切	残管	切断	切断・加工	溝切
1	5.00	H 1	1.505 (GX-P)					H 2	1.807 (G-G)	H 1	1.065 (GX-K)	H	0.623	3					
2	5.00	H 1	3.475 (GX-G)							H 1	1.099 (GX-G)	H	0.426	2					
3	5.00	H 1	3.250 (GX-G)							H 2	1.460 (GX-G)	H	0.290	2					
4	5.00	H 1	3.946 (GX-G)							H 3	1.000 (GX-G)	H	0.054	2					
5	5.00	H 2	3.108 (GX-G)							H 2	1.807 (GX-G)	H	0.085	2					
6	5.00	H 2	2.625 (GX-G)							H 3	2.022 (GX-G)	H	0.353	2					
7	5.00	H 3	2.177 (GX-G)					H 3	1.140 (G-G)	H 3	1.496 (GX-G)	H	0.187	3					
8	5.00	H 3	1.512 (GX-G)							H 3	3.459 (GX-G)	H	0.029	2					
9	5.00	H 3	1.683 (GX-G)							H 3	2.516 (GX-G)	H	0.801	2					
10	5.00	H 3	3.820 (GX-P)							H 4	1.000 (GX-G)	H	0.180	2					
11	5.00	H 3	1.565 (GX-G)							H 3	2.407 (GX-G)	H	1.028	2					
12	5.00	H 4	3.167 (GX-P)							H 3	1.567 (GX-G)	H	0.266	2					
13	5.00	H 4	1.385 (GX-G)					H 5	1.695 (G-G)	H 4	1.714 (GX-G)	H	0.206	3					
14	5.00	H 4	2.480 (GX-P)							H 4	1.920 (GX-G)	H	0.600	2					
15	5.00	H 4	1.696 (GX-G)							H 4	2.035 (GX-G)	H	1.269	2					
16	5.00	H 5	1.946 (GX-P)							H 3	1.904 (GX-G)	H	1.150	2					
17	5.00	H 5	1.356 (GX-G)					H 5	1.000 (G-G)	H 5	2.061 (GX-G)	H	0.583	3					
18	5.00	H 5	3.909 (GX-P)							H 5	1.000 (GX-G)	H	0.091	2					
19	5.00	H 5	1.722 (GX-G)					H 5	2.061 (G-G)	H 5	1.000 (GX-G)	H	0.217	3					
20	5.00	H 5	1.217 (GX-G)					H 5	1.000 (G-G)	H 5	1.998 (GX-G)	H	0.785	3					
21	5.00	H 5	1.722 (GX-G)							H 1	2.830 (GX-G)	H	0.448	2					
22	5.00	H 5	2.000 (GX-P)							H 5	2.300 (GX-G)	H	0.700	2					
23	5.00	H 5	4.000 (GX-G)							H 5	1.000 (GX-K)	H	0.000	1					
24	5.00	H 1	4.398 (GX-P)									H	0.602	1					
25	5.00	H 1	1.932 (GX-G)					H 4	1.460 (G-G)	H 3	1.416 (GX-G)	H	0.192	3					
26	5.00	H 1	2.353 (GX-G)							H 3	1.433 (GX-G)	H	1.214	2					
27	5.00	H 1	2.626 (GX-G)							H 1	2.230 (GX-G)	H	0.144	2					
28	5.00	H 1	3.908 (GX-G)							H 1	1.000 (GX-G)	H	0.092	2					
29	5.00	H 1	1.173 (GX-G)					H 1	1.014 (G-G)	H 1	1.512 (GX-G)	H	1.301	3					
30	5.00	H 1	1.069 (GX-G)			H 1	1.500 (G-G)	H 1	1.408 (G-G)	H 1	0.805 (GX-G)	H	0.218	4					
31	5.00	H 1	2.500 (GX-G)					H 2	1.000 (G-G)	H 2	1.042 (GX-G)	H	0.458	3					
32	5.00	H 2	2.880 (GX-P)							H 2	1.615 (GX-G)	H	0.505	2					
33	5.00	H 2	1.286 (GX-G)					H 2	2.136 (G-G)	H 2	1.042 (GX-G)	H	0.536	3					
34	5.00	H 2	1.000 (GX-G)							H 2	4.000 (GX-G)	H	0.000	1					
35	5.00	H 2	4.401 (GX-G)									H	0.599	1					
36	5.00	H 3	2.021 (GX-G)					H 3	1.162 (G-G)	H 3	1.405 (GX-G)	H	0.412	3					
37	5.00	H 3	1.017 (GX-P)							H 4	3.969 (GX-G)	H	0.014	2					
38	5.00	H 3	4.445 (GX-G)									H	0.555	1					

配水管φ250 切管集計表

口径 φ250 予算種別 H: 補助 T: 単独 (2/2)

39	5.00	H 4	1.440 (GX-P)					H 4	1.858 (GX-G)	H	1.702	2						
40	5.00	H 4	1.357 (GX-P)			H 3	0.800 (G-G)	H 3	1.000 (G-G)	H 3	1.460 (GX-G)	H	0.383	4				
41	5.00	H 4	1.037 (GX-P)							H 4	1.800 (GX-G)	H	2.163	2				
42	5.00	H 4	0.849 (GX-G)							H 4	3.458 (GX-G)	H	0.693	2				
合計											22.154	94	0	0	0.000	0	0	0
42本											直管 42本			直管 本				
											GXS GX1			GXS GX1				

配水管φ250(補助) 切管集計表(HI-TS形)

口径 $\phi 100$

予算種別

H: 補助 T: 单独

[illegible]

合計
1本

2.055	3	0.000	0
直管	1本	直管	本

HI-TS HI-TS

労 務 ϕ 2 5 0 (補助)

配水管 φ 250 労務

(補助)

(1/2)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
	DIP φ 250	(1933.70) 1927.12	(1,933.70) 1927.12	m	(実延長)
	水管橋 SSP250A	(1.97) (4.36) (1.97) 1.90 + 4.36 + 1.90	(8.30) 8.16	m	(実延長)
	フレキ管 SSP250A	(1.60) (1.60) 1.60 + 1.60	(3.20) 3.20	m	(実延長)
	DIP φ 100	(1.69) 1.69	(1.69) 1.69	m	(実延長)
	HIVP φ 100	(1.95) 1.62	(1.95) 1.62	m	(実延長)
【布設労務】					
铸铁管吊込み据付工	機械力 φ 250	GX両受仕切弁 1933.70 - 6 × 0.30 -			
		GX受挿し仕切弁 4 × 0.68 = 1929.18	1929.2	m	
GX形継手工(直管)	φ 250	333 + 42	375	口	
GX形継手工(異形管)	φ 250	90	90	口	
GX形継手工(P-Link)	φ 250	14	14	口	
GX形継手工(G-Link)	φ 250	94	94	口	
铸铁管切断工	φ 250	切管 94	94	口	
鋼管吊込み据付工	機械力 φ 250	8.30	8.30	m	
フレキシブル管設置工	250A×L1,600	2	2	基	
ステンレス鋼管溶接工	250A×t4.0	6	6	箇所	
現場溶接箇所洗浄工	250A	6	6	箇所	
熱収縮チューブ工	埋設・防護Co内溶接部 250A	6	6	箇所	
X線検査工	250A	6	6	枚	技術管理費
仕切弁設置工	機械力 φ 250	6 + 4	10	基	
不断水連絡工	φ 300× φ 250	1	1	箇所	
特殊押輪継手工	7.5K φ 250	1	1	口	
空気弁設置工	φ 25以下	14	14	基	
空気弁室築造工	レジンコンクリート φ 600 H590用	13	13	箇所	
ポリエチレンスリーブ被覆工	管路全体 φ 250	フレキ管 鋼管 1933.70 + 3.20 + 0.60	1937.5	m	
明示シート敷設工	DIP φ 250用	弁 管 空・室 消・室 1927.12 - 2.00 - 7.80 - 2.40 = 1914.92		m	仕 0.2*10= 空 0.6*13= 消 0.6*2=
明示シート敷設工	DIP φ 100用	弁 管 1.69 - 0.20 = 1.49		m	仕 0.2*1=

配水管φ250労務

(補助)

(2/2)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
明示シート敷設工	VPφ100用	$1.62 = 1.62$		m	
		計1918.03	1918.0	m	
仕切弁篋設置工		11	11	箇所	
【布設労務(排水)】					
铸铁管吊込み据付工	機械力 φ100	GX受挿し仕切弁 $1.69 - 1 \times 0.49 = 1.20$	1.2	m	
GX形継手工(異形管)	φ100	2	2	口	
铸铁管切断工	φ100	切管 1	1	口	
メカニカル継手工	特殊押輪 φ100	VCJ 1	1	口	
ポリエチレンスリーブ被覆工	管路全体 φ100	1.69	1.7	m	
硬質塩化ビニル管布設工	φ100	1.95	2.0	m	
硬質塩化ビニル管 TS継手工	φ100	$2 \times 2 = 4$	4	口	
硬質塩化ビニル管切断工	φ100	切管 3	3	口	
硬質塩化ビニル管 離脱防止継手工	φ100	VCJ 1	1	口	
仕切弁篋設置工		1	1	箇所	
通水試験工	既設管と連絡	$(1933.70 + 8 + 3.20) \div 2,000 = 0.97$	1.0	日	技術管理費
防護柵撤去工	土中建込 C-4E	4.0	4.0	m	
防護柵設置工	土中建込 C-4E	4.0	4.0	m	
コンクリート削孔	φ150×t200	1	1	箇所	
【既設管撤去工】					
铸铁管吊上げ撤去工	φ100	$283.6 + 43.7 + 4.2 + 5.2 = 336.7$	336.7	m	
铸铁管吊上げ撤去工	φ75	$2 = 2$	2.0	m	
铸铁管切断工	φ100	$336.7 \div 6 = 56.1$	56	口	
空気弁撤去工	単口, φ13	2	2	基	
空気弁室撤去工	角型	2	2	箇所	
【処分費】					
現場発生品処分運搬	クレーン装置付 4t級吊能力2.9t	$(336.7 \times 15.09 + 2.0 \times 11.73) \div 1000$	5.1	t	
スクラップ控除	ヘビー1H	5.10	5.1	t	

土 工 ϕ 2 5 0 (補助)

配水管 φ 250 土工延長

(補助)

(1/3)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単 位	摘 要
配水管					
市道AS[2級]舗装	DP=0.8m	169.35 + 258.87 + 51.59 + 31.19	1,163.41	m	①
		+ 69.90 + 18.75 + 25.08 + 83.08			
		+ 40.12 + 43.60 + 64.01 + 1.80			
		+ 1.80 + 56.58 + 86.92 + 107.53			
		+ 31.02 + 22.22			
市道AS[2級]舗装	同時撤去[既平均DP1.2] DP=0.8m[既DP1.02~1.38]	283.64	283.64	m	②
市道AS[2級]舗装	平均DP0.75m DP=0.7~0.8m	15.00	15.00	m	③
市道AS[2級]舗装	平均DP0.83m DP=0.8~0.85m	14.36	14.36	m	④
市道AS[2級]舗装	平均DP0.94m DP=0.85~1.03m	0.42	0.42	m	⑤
市道AS[2級]舗装	DP=1.03m	1.58 - 0.70	0.88	m	⑥
市道AS[2級]舗装	DP=1.51m	1.16	1.16	m	土留施工 ⑦
市道AS[2級]舗装	DP=1.59m	1.16	1.16	m	土留施工 ⑧
市道AS[2級]舗装	同時撤去 DP=1.64m	1.16	1.16	m	土留施工 ⑨
市道AS[2級]舗装	DP=1.65m	1.16 + 1.16 + 1.30	3.62	m	土留施工 ⑩
市道AS[2級]舗装	同時撤去 DP=1.82m	2.19	2.19	m	土留施工 ⑪
市道AS[2級]舗装	DP=2.21m	2.20	2.20	m	土留施工 ⑫
市道AS[2級]舗装	平均DP1.16m DP=0.8~1.51m	1.71 + 1.71	3.42	m	⑬
市道AS[2級]舗装	同時撤去,平均DP1.18m DP=0.8~1.55m	2.00 + 1.99	3.99	m	⑭
市道AS[2級]舗装	平均DP1.2m DP=0.8~1.59m	1.91 + 1.91	3.82	m	⑮
市道AS[2級]舗装	同時撤去,平均DP1.22m DP=0.80~1.64m	2.03 + 2.03	4.06	m	⑯
市道AS[2級]舗装	平均DP1.23m DP=0.80~1.65m	2.05 × 4 + 2.02 × 2	12.24	m	⑰
市道AS[2級]舗装	平均DP1.31m DP=0.80~1.82m	2.47	2.47	m	土留施工 ⑱
市道AS[2級]舗装	同時撤去,平均DP1.31m DP=0.80~1.82m	2.47	2.47	m	土留施工 ⑲
市道AS[2級]舗装	平均DP1.51m DP=0.80~2.21m	1.41 + 1.41	2.82	m	土留施工 ⑳
市道AS[2級]舗装	不斷水連絡(本管: φ 300) DP=1.0m, W1.4×L1.5×H1.72	1	1	箇所	土留施工 ㉑
国道AS[B]舗装	同時撤去 DP=1.55m	39.71	39.71	m	土留施工 ㉒
市道AS[2級]舗装	平均DP1.03m DP=0.8~1.26m	1.11 + 1.11	2.22	m	㉓
市道AS[2級]舗装	平均DP1.1m DP=0.8~1.4m	1.45 + 1.45	2.90	m	㉔
市道AS[2級]舗装	平均DP1.12m DP=0.8~1.44m	1.55 + 1.55	3.10	m	㉕
市道AS[2級]舗装	平均DP1.47m DP=0.8~2.14m	1.34 + 1.34	2.68	m	土留施工 ㉖
市道AS[2級]舗装	DP=1.26m	1.16	1.16	m	土留施工 ㉗
市道AS[2級]舗装	DP=1.4m	1.66	1.66	m	土留施工 ㉘

配水管 φ 250 土工延長

(補助)

(2/3)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単 位	摘 要
市道AS[2級]舗装	DP=1.44m	1.17	1.17	m	土留施工 ②9
市道AS[2級]舗装	DP=2.14m	2.42	2.42	m	土留施工 ③0
国道AS[B]舗装	DP=1.0m	152.90 + 28.60	181.50	m	③1
国道AS[B]舗装	DP=1.22m	1.60 + 8.77	10.37	m	③2
国道AS[B]舗装	DP=1.6m	0.20	0.20	m	土留施工 ③3
国道AS[B]舗装	平均DP1.11m DP=1.0~1.22m	10.00 + 10.00 + 10.00	30.00	m	③4
国道AS[B]舗装	平均DP1.3m DP=1.0~1.6m	1.46	1.46	m	土留施工 ③5
国道歩道AS[一般部]舗装	DP=0.6m	4.83	4.83	m	③6
国道歩道AS[切下げ部]舗装	平均DP0.91m DP=0.6~1.22m	1.50	1.50	m	③7
国道歩道AS[切下げ部]舗装	DP=1.22m	1.97	1.97	m	③8
国道歩道AS[一般部]舗装	DP=1.6m	4.56	4.56	m	土留施工 ③9
市道CO舗装[復旧:市道AS]	DP=0.8m	0.48	0.48	m	④0
市道CO舗装[復旧:市道AS]	DP=1.2m	104.52	104.52	m	④1
市道CO舗装[復旧:市道AS]	DP=1.82m	3.40	3.40	m	土留施工 ④2
市道CO舗装[復旧:市道AS]	平均DP1.31m DP=0.8~1.82m	1.02	1.02	m	土留施工 ④3
市道CO舗装[復旧:市道AS]	平均DP1.51m DP=1.2~1.82m	1.50	1.50	m	土留施工 ④4
市道CO舗装[復旧:市道AS]	DP=1.6m	0.80	0.80	m	土留施工 ④5
市道CO舗装[復旧:市道AS]	平均DP1.4m DP=1.2~1.6m	0.40	0.40	m	土留施工 ④6
市道路肩	平均DP0.44m DP=0.08~0.8m	1.70 + 1.70	3.40	m	防護Co縦断曲管部 ④7
市道路肩	DP=0.08m	4.36	4.36	m	防護Co露出部 ④8
計			1937.78	m	
排水管 φ 100					
市道AS[2級]舗装	DP=0.88m	1.30	1.30	m	④9
市道路肩	DP=0.88m	0.39	0.39	m	⑤0
市道路肩	平均DP0.65m DP=0.88~0.41m	1.22	1.22	m	⑤1
計			2.91	m	
仮設工					
軽量鋼矢板土留工	W=0.90 1段 H=2.00	⑦ 1.16 + ⑮ 2.47 + ⑯ 2.47 + ⑰ 2.82	19.97	m	
		⑲ 2.68 + ⑳ 1.16 + ㉑ 1.66 + ㉒ 1.17			
		㉓ 1.46 + ㉔ 1.02 + ㉕ 1.50 + ㉖ 0.40			

配水管 $\phi 250$ 土工延長

(補助)

(3/3)

[illegible]

配水管 $\phi 250$ 土工数量集計表

(補助)

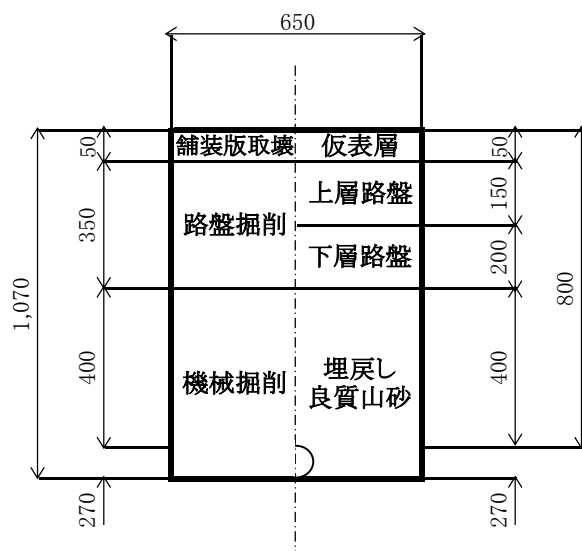
(2/2)

名 称	形状寸法																															数量	単位	摘 要																						
<土工集計>	市AS[2級] 平均DP=1.03 φ250	市AS[2級] 平均DP=1.1 φ250	市AS[2級] 平均DP=1.12 φ250	市AS[2級] 土留施工 平均DP=1.47 φ250	市AS[2級] 土留施工 DP=1.26 φ250	市AS[2級] 土留施工 DP=1.4 φ250	市AS[2級] 土留施工 DP=1.44 φ250	市AS[2級] 土留施工 DP=2.14 φ250	国道AS[B] DP=1.0 φ250	国道AS[B] DP=1.22 φ250	国道AS[B] 土留施工 DP=1.6 φ250	国道AS[B] 平均DP=1.11 φ250	国道AS[B] 土留施工 平均DP=1.3 φ250	国道AS<一般> DP=0.6 φ250	国道AS[弱下] 平均DP=0.91 φ250	国道AS[弱下] 平均DP=1.22 φ250	国道AS[弱下] 土留施工 DP=1.6 φ250	市CO[復AS] DP=0.8 φ250	市CO[復AS] DP=1.2 φ250	市CO[復AS] 土留施工 DP=1.82 φ250	市CO[復AS] 土留施工 平均DP=1.31 φ250	市CO[復AS] 土留施工 平均DP=1.51 φ250	市CO[復AS] 土留施工 DP=1.6 φ250	市CO[復AS] 土留施工 平均DP=1.4 φ250	市道路肩 平均DP=0.44 250A	市道路肩 DP=0.08 250A	市AS[2級] DP=0.88 φ100	市道路肩 DP=0.88 φ100	市道路肩 平均DP=0.65 φ100	2/2 小計 より	1/2 小計 より	合計																								
	コンクリート舗装版 切断工	t=15cmまで																																																	510.00	+	3134.20	3644.20	m	
	アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=15cmまで バックホウ t=10cm以下																																																	224.24	+	0.00	224.24	m	
	コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下 バックホウ																																																	169.51	+	1033.55	1203.06	m ²	
	機械掘削積込工	バックホウ 床掘、床均し																																																	74.66	+	0.00	74.66	m ²	
	AS塊運搬工	バックホウ積込み ダンプトラック																																																	15.59	+	53.46	69.05	m ³	
	CO塊運搬工	バックホウ積込み ダンプトラック																																																	8.96	+	0.00	8.96	m ³	
	残土運搬工	バックホウ積込み L=5.0km以内																																																	309.77	+	1144.16	1453.93	m ³	
	残土受入地処理工	ブルドーザ敷均																																																	309.77	+	1144.16	1453.93	m ³	
	機械埋戻工	タンバハ転圧 良質山砂																																																	183.30	+	687.74	871.04	m ³	
	機械埋戻工	タンバハ転圧 良質発生土																																																	6.94	+	0.00	6.94	m ³	
	市道AS[2級] 下層路盤工	RC-40 t=20cm																																																	14.30	+	997.81	1012.11	m ²	
	市道AS[2級] 上層路盤工	MS-25 t=15cm																																																	14.30	+	997.81	1012.11	m ²	
	市道AS[2級] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 5cm																																																	14.30	+	997.81	1012.11	m ²	
	国道AS[B] 下層路盤工	RC-40 t=45cm																																																	145.71	+	35.74	181.45	m ²	
国道AS[B] 上層路盤工	RM-30 t=15cm																																																	145.71	+	0.00	145.71	m ²		
国道AS[B] 上層路盤工	RM-30 t=20cm																																																	0.00		35.74	35.74	m ²		
国道AS[B] 仮復旧基層工	再生密粒As13mm t= 5cm																																																	145.71	+	0.00	145.71	m ²		
国道AS[B] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 5cm (タックコート)																																																	145.71	+	0.00	145.71	m ²		
国道AS[B] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 5cm (プライムコート)																																																	0.00		35.74	35.74	m ²		
国道AS歩道[一般部] 路盤工	RC-40 t=10cm																																																	7.24	+	0.00	7.24	m ²		
国道AS歩道[一般部] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 3cm																																																	7.24	+	0.00	7.24	m ²		
国道AS歩道[切下げ部] 路盤工	RC-40 t=20cm																																																	2.26	+	0.00	2.26	m ²		
国道AS歩道[切下げ部] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 5cm																																																	2.26	+	0.00	2.26	m ²		
市道CO[復旧:市道AS] 下層路盤工	RC-40 t=15cm																																																	74.66	+	0.00	74.66	m ²		
市道CO[復旧:市道AS] 上層路盤工	MS-25 t=12cm																																																	74.66	+	0.00	74.66	m ²		
市道CO[復旧:市道AS] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 3cm																																																	74.66	+	0.00	74.66	m ²		
砕石基礎工	RC-40																																																	0.40	+	0.00	0.40	m ³		
目地板設置工	瀝青質目地板 t=10mm																																																	1.05	+	0.00	1.05	m ²		
型枠工	無筋構造物																																																	7.76	+	0.00	7.76	m ²		
コンクリート打設工	無筋,人力打設 18N-8-25(普通)																																																	1.50	+	0.00	1.50	m ³		
<処分費>																																																								
AS塊処理費																																																		36.63	+	125.66	162.29	t		
CO塊処理費																																																		21.05	+	0.00	21.05	t		

①-φ250 市道AS[2級]舗装

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 1163.41m

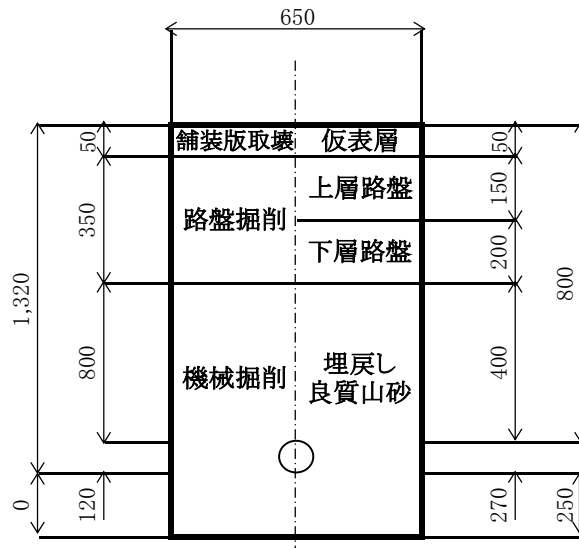
1式当り

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	$1163.41 \times 2 \text{条} = 2326.82$	m	2326.82
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1163.41 \times 0.65 = 756.22$	m ²	756.22
機械掘削積込工		$1163.41 \times 0.65 \times 1.02 = 771.34$	m ³	771.34
AS塊運搬工		$1163.41 \times 0.65 \times 0.05 = 37.81$	m ³	37.81
残土運搬工		$771.34 = 771.34$	m ³	771.34
残土受入地処理工		$771.34 = 771.34$	m ³	771.34
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1163.41 \times (0.65 \times 0.67 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 440.09$	m ³	440.09
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1163.41 \times 0.65 = 756.22$	m ²	756.22
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1163.41 \times 0.65 = 756.22$	m ²	756.22
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1163.41 \times 0.65 = 756.22$	m ²	756.22
AS塊処理費		$37.81 \times 2.35 = 88.85$	t	88.85

②-φ 250[既φ 100] 市道AS[2級]舗装

DP=0.80m[既設平均DP=1.20]

掘削時 復旧時



掘削延長 283.64m

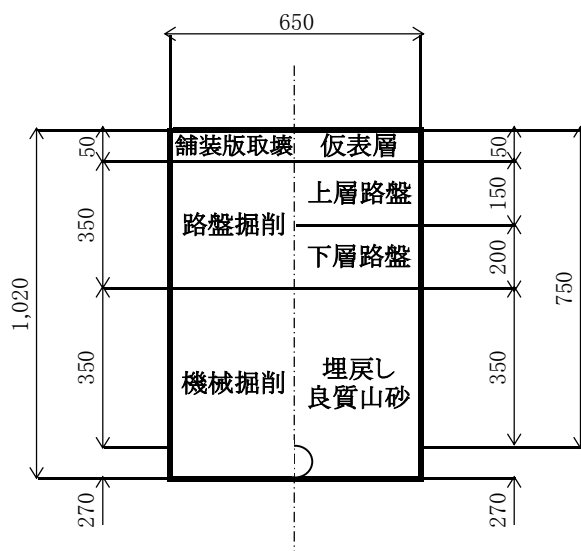
1式当り

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	$283.64 \times 2 \text{条} = 567.28$	m	567.28
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$283.64 \times 0.65 = 184.37$	m ²	184.37
機械掘削積込工		$283.64 \times (0.65 \times 1.27 - 0.12^2 \times \pi/4) = 230.94$	m ³	230.94
AS塊運搬工		$283.64 \times 0.65 \times 0.05 = 9.22$	m ³	9.22
残土運搬工		$230.94 = 230.94$	m ³	230.94
残土受入地処理工		$230.94 = 230.94$	m ³	230.94
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$283.64 \times (0.65 \times 0.92 - 0.27^2 \times \pi/4) = 153.38$	m ³	153.38
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$283.64 \times 0.65 = 184.37$	m ²	184.37
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$283.64 \times 0.65 = 184.37$	m ²	184.37
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$283.64 \times 0.65 = 184.37$	m ²	184.37
AS塊処理費		$9.22 \times 2.35 = 21.67$	t	21.67

③-φ250 市道AS[2級]舗装

平均DP=0.75m

掘削時 復旧時



掘削延長 15.00m

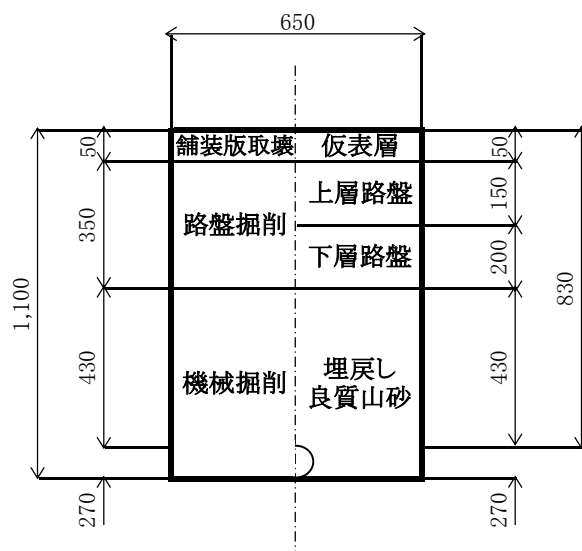
1式当り

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	15.00 × 2条 = 30.00	m	30.00
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	15.00 × 0.65 = 9.75	m ²	9.75
機械掘削積込工		15.00 × 0.65 × 0.97 = 9.46	m ³	9.46
AS塊運搬工		15.00 × 0.65 × 0.05 = 0.49	m ³	0.49
残土運搬工		9.46 = 9.46	m ³	9.46
残土受入地処理工		9.46 = 9.46	m ³	9.46
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	15.00 × (0.65 × 0.62 - 0.27 ² × π/4) = 5.19	m ³	5.19
下層路盤工	RC-40 t=20cm	15.00 × 0.65 = 9.75	m ²	9.75
上層路盤工	MS-25 t=15cm	15.00 × 0.65 = 9.75	m ²	9.75
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	15.00 × 0.65 = 9.75	m ²	9.75
AS塊処理費		0.49 × 2.35 = 1.15	t	1.15

④-φ250 市道AS[2級]舗装

平均DP=0.83m

掘削時 復旧時



掘削延長 14.36m

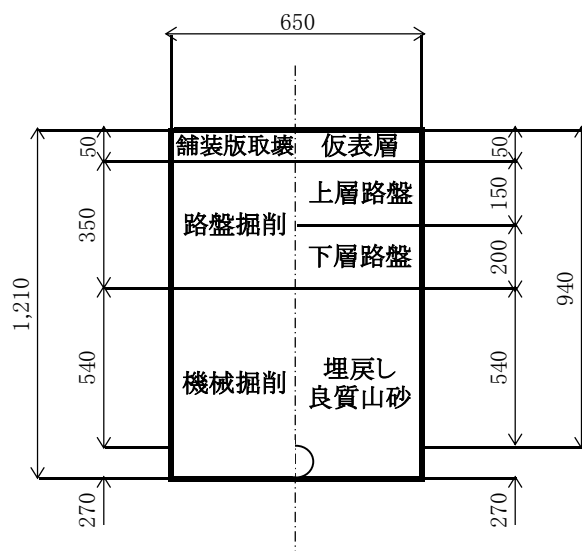
1式当り

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	$14.36 \times 2 \text{条} = 28.72$	m	28.72
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$14.36 \times 0.65 = 9.33$	m ²	9.33
機械掘削積込工		$14.36 \times 0.65 \times 1.05 = 9.80$	m ³	9.80
AS塊運搬工		$14.36 \times 0.65 \times 0.05 = 0.47$	m ³	0.47
残土運搬工		$9.80 = 9.80$	m ³	9.80
残土受入地処理工		$9.80 = 9.80$	m ³	9.80
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$14.36 \times (0.65 \times 0.70 - 0.27^2 \times \pi/4) = 5.71$	m ³	5.71
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$14.36 \times 0.65 = 9.33$	m ²	9.33
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$14.36 \times 0.65 = 9.33$	m ²	9.33
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$14.36 \times 0.65 = 9.33$	m ²	9.33
AS塊処理費		$0.47 \times 2.35 = 1.10$	t	1.10

⑤-φ250 市道AS[2級]舗装

平均DP=0.94m

掘削時 復旧時



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	$0.42 \times 0.65 = 0.27$	m ²	0.27
機械掘削積込工		$0.42 \times 0.65 \times 1.16 = 0.32$	m ³	0.32
AS塊運搬工		$0.42 \times 0.65 \times 0.05 = 0.01$	m ³	0.01
残土運搬工		$0.32 = 0.32$	m ³	0.32
残土受入地処理工		$0.32 = 0.32$	m ³	0.32
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$0.42 \times (0.65 \times 0.81 - 0.27^2 \times \pi/4) = 0.20$	m ³	0.20
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$0.42 \times 0.65 = 0.27$	m ²	0.27
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$0.42 \times 0.65 = 0.27$	m ²	0.27
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$0.42 \times 0.65 = 0.27$	m ²	0.27
AS塊処理費		$0.01 \times 2.35 = 0.02$	t	0.02

DP=1.03m

Figure 1: Plan view of the construction site. The diagram shows a rectangular area with dimensions 650 (width) and 1,300 (length). The area is divided into sections for '舗装版取壊' (Paving slab removal), '仮表層' (Temporary surface), '路盤掘削' (Roadbed excavation), '上層路盤' (Upper roadbed), '下層路盤' (Lower roadbed), '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: 50, 350, 630, 270, 150, 200, and 630.

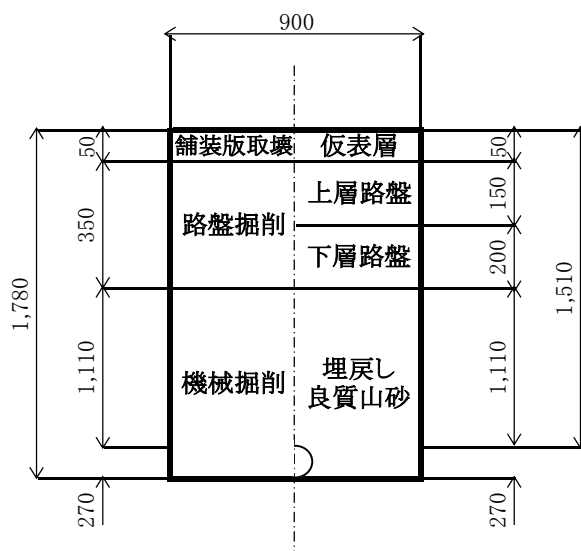
1式当り

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	$0.88 \times 2 \text{条} = 1.76$	m	1.76
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$0.88 \times 0.65 = 0.57$	m ²	0.57
機械掘削積込工		$0.88 \times 0.65 \times 1.25 = 0.72$	m ³	0.72
AS塊運搬工		$0.88 \times 0.65 \times 0.05 = 0.03$	m ³	0.03
残土運搬工		$0.72 = 0.72$	m ³	0.72
残土受入地処理工		$0.72 = 0.72$	m ³	0.72
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$0.88 \times (0.65 \times 0.90 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 0.46$	m ³	0.46
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$0.88 \times 0.65 = 0.57$	m ²	0.57
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$0.88 \times 0.65 = 0.57$	m ²	0.57
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$0.88 \times 0.65 = 0.57$	m ²	0.57
AS塊処理費		$0.03 \times 2.35 = 0.07$	t	0.07

⑦-φ250 市道AS[2級]舗装

DP=1.51m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.16m

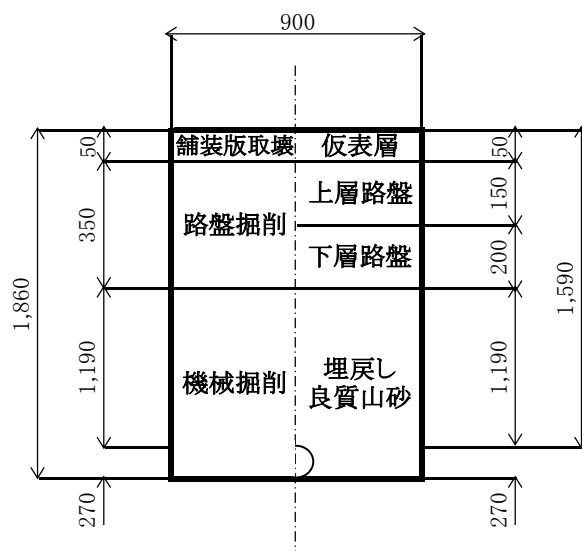
1式当り

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	$1.16 \times 2 \text{条} = 2.32$	m	2.32
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.16 \times 0.90 = 1.04$	m ²	1.04
機械掘削積込工		$1.16 \times 0.90 \times 1.73 = 1.81$	m ³	1.81
AS塊運搬工		$1.16 \times 0.90 \times 0.05 = 0.05$	m ³	0.05
残土運搬工		$1.81 = 1.81$	m ³	1.81
残土受入地処理工		$1.81 = 1.81$	m ³	1.81
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.16 \times (0.90 \times 1.38 - 0.27^2 \times \pi/4) = 1.37$	m ³	1.37
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.16 \times 0.90 = 1.04$	m ²	1.04
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.16 \times 0.90 = 1.04$	m ²	1.04
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.16 \times 0.90 = 1.04$	m ²	1.04
AS塊処理費		$0.05 \times 2.35 = 0.12$	t	0.12

⑧-φ250 市道AS[2級]舗装

DP=1.59m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.16m

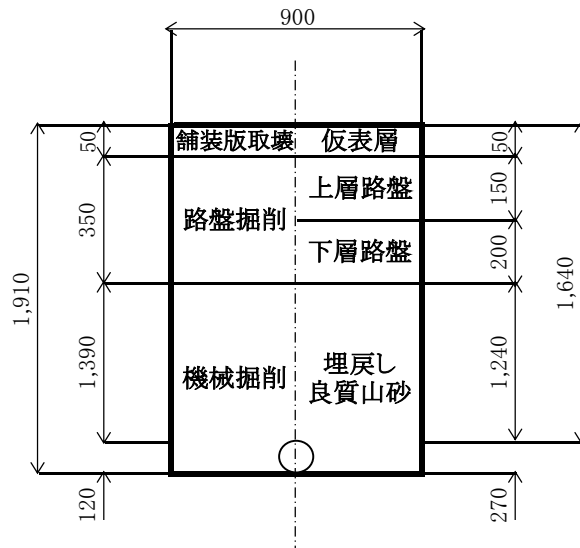
1式当り

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	$1.16 \times 2 \text{条} = 2.32$	m	2.32
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.16 \times 0.90 = 1.04$	m ²	1.04
機械掘削積込工		$1.16 \times 0.90 \times 1.81 = 1.89$	m ³	1.89
AS塊運搬工		$1.16 \times 0.90 \times 0.05 = 0.05$	m ³	0.05
残土運搬工		$1.89 = 1.89$	m ³	1.89
残土受入地処理工		$1.89 = 1.89$	m ³	1.89
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.16 \times (0.90 \times 1.46 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 1.46$	m ³	1.46
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.16 \times 0.90 = 1.04$	m ²	1.04
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.16 \times 0.90 = 1.04$	m ²	1.04
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.16 \times 0.90 = 1.04$	m ²	1.04
AS塊処理費		$0.05 \times 2.35 = 0.12$	t	0.12

⑨-φ 250[既φ 100] 市道AS[2級]舗装

DP=1.64m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.16m

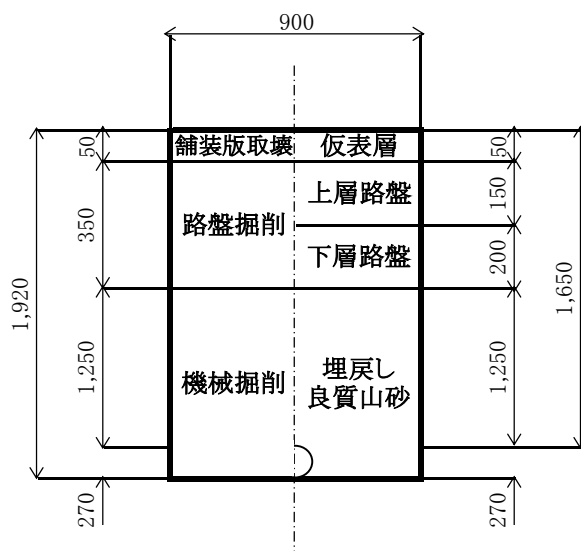
1式当り

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	$1.16 \times 2 \text{条} = 2.32$	m	2.32
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.16 \times 0.90 = 1.04$	m ²	1.04
機械掘削積込工		$1.16 \times (0.90 \times 1.86 - 0.12^2 \times \pi/4) = 1.93$	m ³	1.93
AS塊運搬工		$1.16 \times 0.90 \times 0.05 = 0.05$	m ³	0.05
残土運搬工		$1.93 = 1.93$	m ³	1.93
残土受入地処理工		$1.93 = 1.93$	m ³	1.93
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$1.16 \times (0.90 \times 1.51 - 0.27^2 \times \pi/4) = 1.51$	m ³	1.51
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.16 \times 0.90 = 1.04$	m ²	1.04
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.16 \times 0.90 = 1.04$	m ²	1.04
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.16 \times 0.90 = 1.04$	m ²	1.04
AS塊処理費		$0.05 \times 2.35 = 0.12$	t	0.12

⑩- φ 250 市道AS[2級]舗装

DP=1.65m

掘削時 復旧時



掘削延長 3.62m

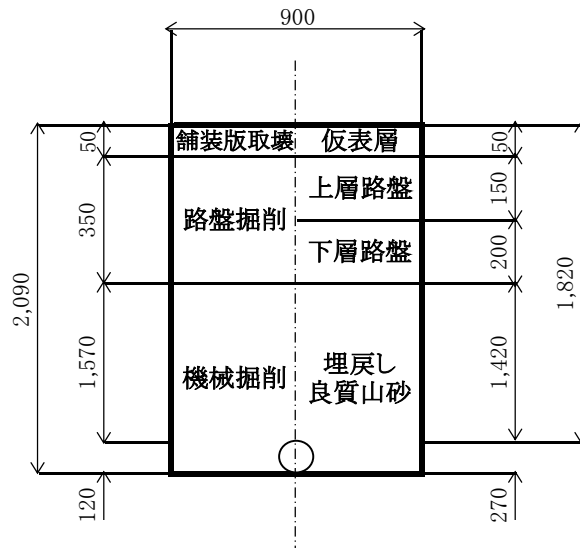
1式当り

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	$3.62 \times 2 \text{条} = 7.24$	m	7.24
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$3.62 \times 0.90 = 3.26$	m ²	3.26
機械掘削積込工		$3.62 \times 0.90 \times 1.87 = 6.09$	m ³	6.09
AS塊運搬工		$3.62 \times 0.90 \times 0.05 = 0.16$	m ³	0.16
残土運搬工		$6.09 = 6.09$	m ³	6.09
残土受入地処理工		$6.09 = 6.09$	m ³	6.09
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$3.62 \times (0.90 \times 1.52 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 4.75$	m ³	4.75
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$3.62 \times 0.90 = 3.26$	m ²	3.26
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$3.62 \times 0.90 = 3.26$	m ²	3.26
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$3.62 \times 0.90 = 3.26$	m ²	3.26
AS塊処理費		$0.16 \times 2.35 = 0.38$	t	0.38

⑪-φ 250[既φ 100] 市道AS[2級]舗装

DP=1.82m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.19m

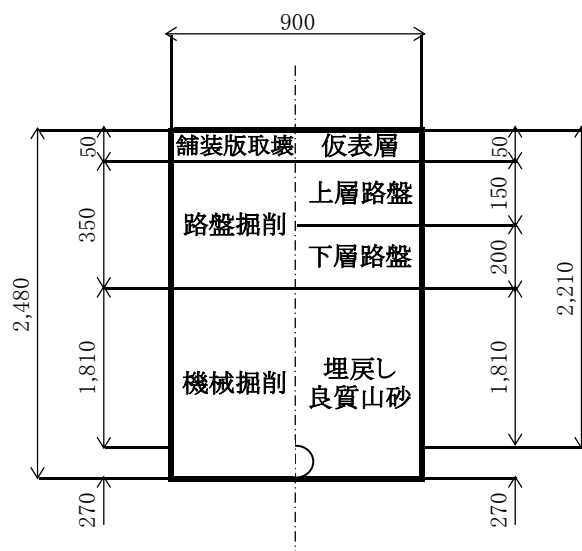
1式当り

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	$2.19 \times 2 \text{条} = 4.38$	m	4.38
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.19 \times 0.90 = 1.97$	m ²	1.97
機械掘削積込工		$2.19 \times (0.90 \times 2.04 - 0.12^2 \times \pi/4) = 4.00$	m ³	4.00
AS塊運搬工		$2.19 \times 0.90 \times 0.05 = 0.10$	m ³	0.10
残土運搬工		$4.00 = 4.00$	m ³	4.00
残土受入地処理工		$4.00 = 4.00$	m ³	4.00
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$2.19 \times (0.90 \times 1.69 - 0.27^2 \times \pi/4) = 3.21$	m ³	3.21
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$2.19 \times 0.90 = 1.97$	m ²	1.97
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.19 \times 0.90 = 1.97$	m ²	1.97
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.19 \times 0.90 = 1.97$	m ²	1.97
AS塊処理費		$0.10 \times 2.35 = 0.24$	t	0.24

⑫- φ 250 市道AS[2級]舗装

DP=2.21m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.20m

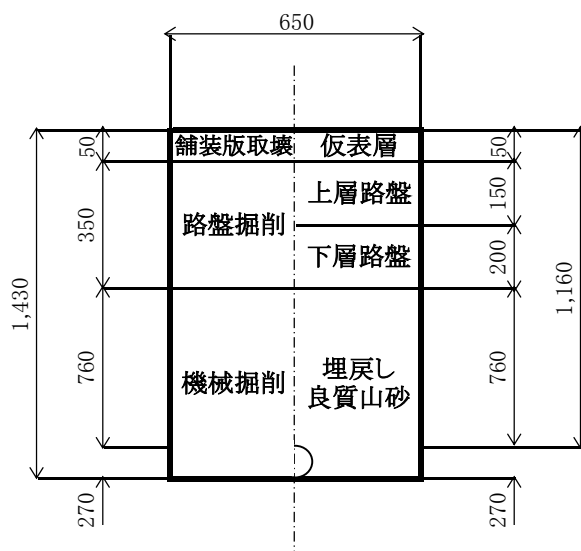
1式当り

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	$2.20 \times 2 \text{条} = 4.40$	m	4.40
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.20 \times 0.90 = 1.98$	m ²	1.98
機械掘削積込工		$2.20 \times 0.90 \times 2.43 = 4.81$	m ³	4.81
AS塊運搬工		$2.20 \times 0.90 \times 0.05 = 0.10$	m ³	0.10
残土運搬工		$4.81 = 4.81$	m ³	4.81
残土受入地処理工		$4.81 = 4.81$	m ³	4.81
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$2.20 \times (0.90 \times 2.08 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 3.99$	m ³	3.99
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$2.20 \times 0.90 = 1.98$	m ²	1.98
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.20 \times 0.90 = 1.98$	m ²	1.98
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.20 \times 0.90 = 1.98$	m ²	1.98
AS塊処理費		$0.10 \times 2.35 = 0.24$	t	0.24

⑬- φ 250 市道AS[2級]舗装

平均DP=1.16m

掘削時 復旧時



掘削延長 3.42m

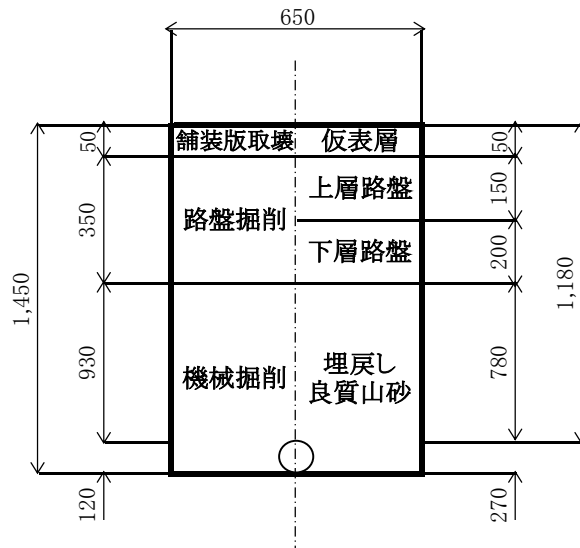
1式当り

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	$3.42 \times 2 \text{条} = 6.84$	m	6.84
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$3.42 \times 0.65 = 2.22$	m ²	2.22
機械掘削積込工		$3.42 \times 0.65 \times 1.38 = 3.07$	m ³	3.07
AS塊運搬工		$3.42 \times 0.65 \times 0.05 = 0.11$	m ³	0.11
残土運搬工		$3.07 = 3.07$	m ³	3.07
残土受入地処理工		$3.07 = 3.07$	m ³	3.07
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$3.42 \times (0.65 \times 1.03 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 2.09$	m ³	2.09
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$3.42 \times 0.65 = 2.22$	m ²	2.22
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$3.42 \times 0.65 = 2.22$	m ²	2.22
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$3.42 \times 0.65 = 2.22$	m ²	2.22
AS塊処理費		$0.11 \times 2.35 = 0.26$	t	0.26

⑭- φ 250[既 φ 100] 市道AS[2級]舗装

平均DP=1.18m

掘削時 復旧時



掘削延長 3.99m

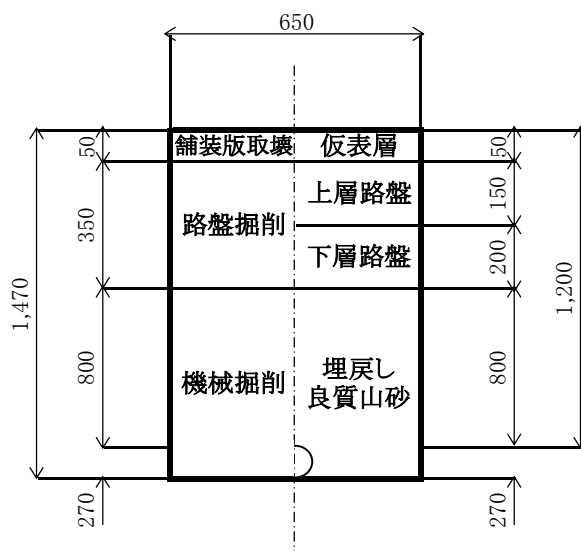
1式当り

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	$3.99 \times 2 \text{条} = 7.98$	m	7.98
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$3.99 \times 0.65 = 2.59$	m ²	2.59
機械掘削積込工		$3.99 \times (0.65 \times 1.40 - 0.12^2 \times \pi/4) = 3.59$	m ³	3.59
AS塊運搬工		$3.99 \times 0.65 \times 0.05 = 0.13$	m ³	0.13
残土運搬工		$3.59 = 3.59$	m ³	3.59
残土受入地処理工		$3.59 = 3.59$	m ³	3.59
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$3.99 \times (0.65 \times 1.05 - 0.27^2 \times \pi/4) = 2.49$	m ³	2.49
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$3.99 \times 0.65 = 2.59$	m ²	2.59
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$3.99 \times 0.65 = 2.59$	m ²	2.59
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$3.99 \times 0.65 = 2.59$	m ²	2.59
AS塊処理費		$0.13 \times 2.35 = 0.31$	t	0.31

⑮- φ 250 市道AS[2級]舗装

平均DP=1.20m

掘削時 復旧時



掘削延長 3.82m

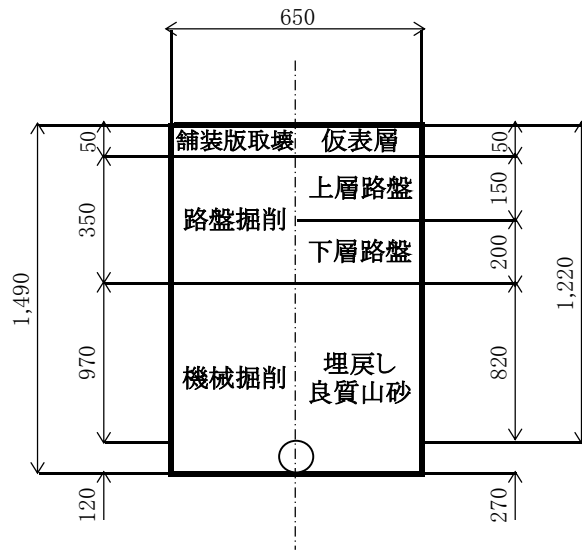
1式当り

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	$3.82 \times 2 \text{条} = 7.64$	m	7.64
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$3.82 \times 0.65 = 2.48$	m ²	2.48
機械掘削積込工		$3.82 \times 0.65 \times 1.42 = 3.53$	m ³	3.53
AS塊運搬工		$3.82 \times 0.65 \times 0.05 = 0.12$	m ³	0.12
残土運搬工		$3.53 = 3.53$	m ³	3.53
残土受入地処理工		$3.53 = 3.53$	m ³	3.53
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$3.82 \times (0.65 \times 1.07 - 0.27^2 \times \pi/4) = 2.44$	m ³	2.44
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$3.82 \times 0.65 = 2.48$	m ²	2.48
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$3.82 \times 0.65 = 2.48$	m ²	2.48
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$3.82 \times 0.65 = 2.48$	m ²	2.48
AS塊処理費		$0.12 \times 2.35 = 0.28$	t	0.28

⑩- φ 250[既 φ 100] 市道AS[2級]舗装

平均DP=1.22m

掘削時 復旧時



掘削延長 4.06m

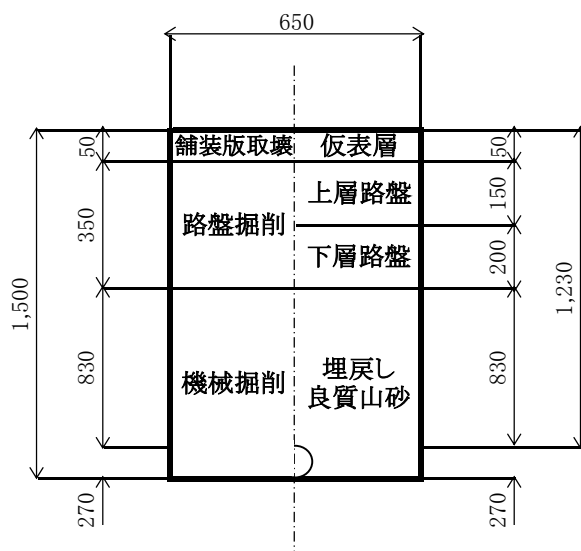
1式当り

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	$4.06 \times 2 \text{条} = 8.12$	m	8.12
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$4.06 \times 0.65 = 2.64$	m ²	2.64
機械掘削積込工		$4.06 \times (0.65 \times 1.44 - 0.12^2 \times \pi/4) = 3.75$	m ³	3.75
AS塊運搬工		$4.06 \times 0.65 \times 0.05 = 0.13$	m ³	0.13
残土運搬工		$3.75 = 3.75$	m ³	3.75
残土受入地処理工		$3.75 = 3.75$	m ³	3.75
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$4.06 \times (0.65 \times 1.09 - 0.27^2 \times \pi/4) = 2.64$	m ³	2.64
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$4.06 \times 0.65 = 2.64$	m ²	2.64
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$4.06 \times 0.65 = 2.64$	m ²	2.64
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$4.06 \times 0.65 = 2.64$	m ²	2.64
AS塊処理費		$0.13 \times 2.35 = 0.31$	t	0.31

⑰-φ 250 市道AS[2級]舗装

平均DP=1.23m

掘削時 復旧時



掘削延長 12.24m

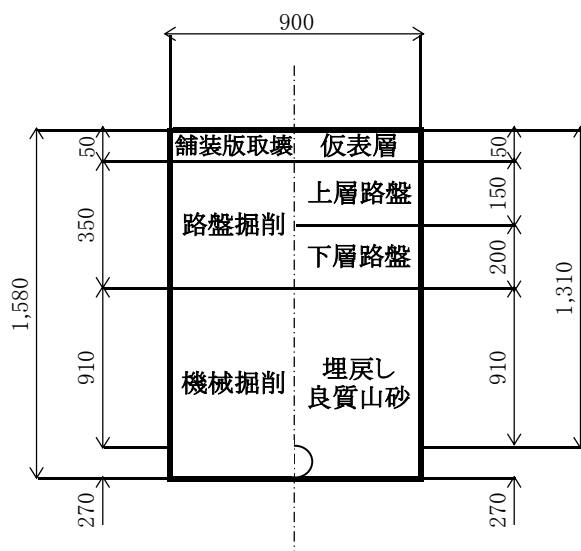
1式当り

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	12.24 × 2条 = 24.48	m	24.48
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	12.24 × 0.65 = 7.96	m ²	7.96
機械掘削積込工		12.24 × 0.65 × 1.45 = 11.54	m ³	11.54
AS塊運搬工		12.24 × 0.65 × 0.05 = 0.40	m ³	0.40
残土運搬工		11.54 = 11.54	m ³	11.54
残土受入地処理工		11.54 = 11.54	m ³	11.54
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	12.24 × (0.65 × 1.10 - 0.27 ² × π/4) = 8.05	m ³	8.05
下層路盤工	RC-40 t=20cm	12.24 × 0.65 = 7.96	m ²	7.96
上層路盤工	MS-25 t=15cm	12.24 × 0.65 = 7.96	m ²	7.96
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	12.24 × 0.65 = 7.96	m ²	7.96
AS塊処理費		0.40 × 2.35 = 0.94	t	0.94

⑱- φ 250 市道AS[2級]舗装

平均DP=1.31m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.47m

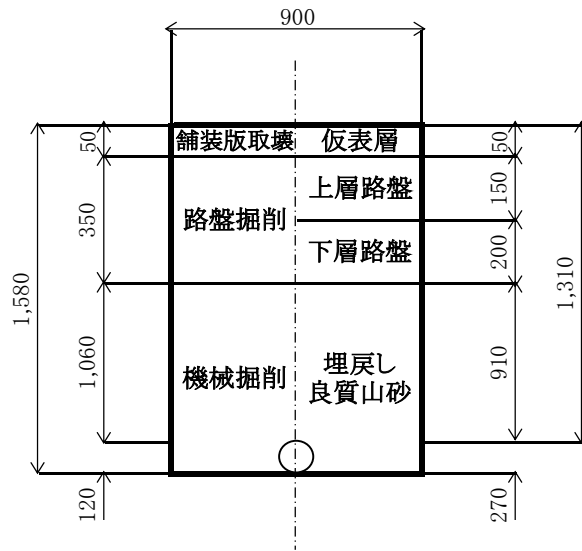
1式当り

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	$2.47 \times 2 \text{条} = 4.94$	m	4.94
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.47 \times 0.90 = 2.22$	m ²	2.22
機械掘削積込工		$2.47 \times 0.90 \times 1.53 = 3.40$	m ³	3.40
AS塊運搬工		$2.47 \times 0.90 \times 0.05 = 0.11$	m ³	0.11
残土運搬工		$3.40 = 3.40$	m ³	3.40
残土受入地処理工		$3.40 = 3.40$	m ³	3.40
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$2.47 \times (0.90 \times 1.18 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 2.48$	m ³	2.48
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$2.47 \times 0.90 = 2.22$	m ²	2.22
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.47 \times 0.90 = 2.22$	m ²	2.22
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.47 \times 0.90 = 2.22$	m ²	2.22
AS塊処理費		$0.11 \times 2.35 = 0.26$	t	0.26

⑬- φ 250[既 φ 100] 市道AS[2級]舗装

平均DP=1.31m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.47m

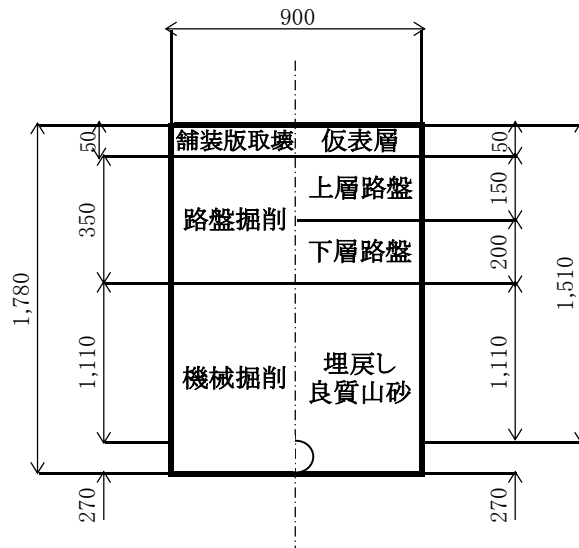
1式当り

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	2.47 × 2条 = 4.94	m	4.94
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	2.47 × 0.90 = 2.22	m ²	2.22
機械掘削積込工		$2.47 \times (0.90 \times 1.53 - 0.12^2 \times \pi/4) = 3.37$	m ³	3.37
AS塊運搬工		2.47 × 0.90 × 0.05 = 0.11	m ³	0.11
残土運搬工		3.37 = 3.37	m ³	3.37
残土受入地処理工		3.37 = 3.37	m ³	3.37
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$2.47 \times (0.90 \times 1.18 - 0.27^2 \times \pi/4) = 2.48$	m ³	2.48
下層路盤工	RC-40 t=20cm	2.47 × 0.90 = 2.22	m ²	2.22
上層路盤工	MS-25 t=15cm	2.47 × 0.90 = 2.22	m ²	2.22
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	2.47 × 0.90 = 2.22	m ²	2.22
AS塊処理費		0.11 × 2.35 = 0.26	t	0.26

②-φ250 市道AS[2級]舗装

平均DP=1.51m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.82m

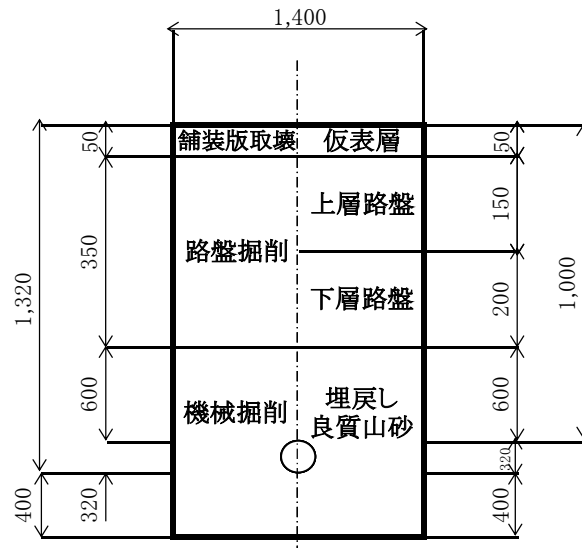
1式当り

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	$2.82 \times 2 \text{条} = 5.64$	m	5.64
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.82 \times 0.90 = 2.54$	m ²	2.54
機械掘削積込工		$2.82 \times 0.90 \times 1.73 = 4.39$	m ³	4.39
AS塊運搬工		$2.82 \times 0.90 \times 0.05 = 0.13$	m ³	0.13
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	$2.82 \times (0.90 \times 1.38 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 3.34$	m ³	3.34
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$2.82 \times 0.90 = 2.54$	m ²	2.54
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.82 \times 0.90 = 2.54$	m ²	2.54
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.82 \times 0.90 = 2.54$	m ²	2.54
AS塊処理費		$0.13 \times 2.35 = 0.31$	t	0.31

②1不断水連絡工(既設管 φ 300) 市道AS[2級]舗装

本管DP=1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.50m

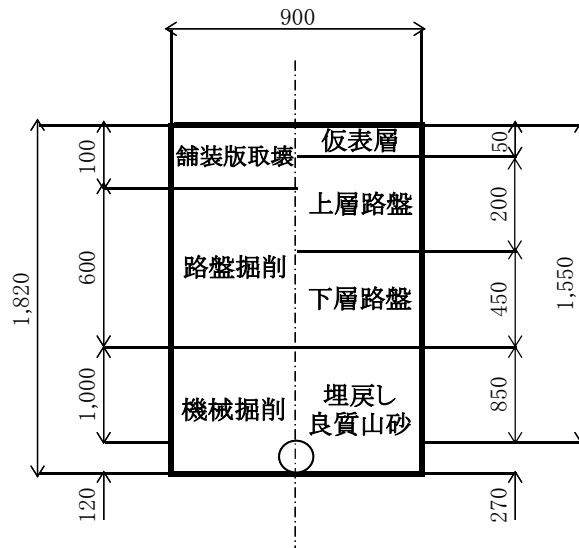
1箇所当り

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	$(1.50 + 1.40) \times 2 \text{条} = 5.80$	m	5.80
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.50 \times 1.40 = 2.10$	m ²	2.10
機械掘削積込工		$1.50 \times (1.40 \times 1.67 - 0.32^2 \times \pi / 4) = 3.39$	m ³	3.39
AS塊運搬工		$1.50 \times 1.40 \times 0.05 = 0.11$	m ³	0.11
残土運搬工		$3.39 = 3.39$	m ³	3.39
残土受入地処理工		$3.39 = 3.39$	m ³	3.39
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$1.50 \times (1.40 \times 1.32 - 0.32^2 \times \pi / 4) = 2.65$	m ³	2.65
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.50 \times 1.40 = 2.10$	m ²	2.10
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.50 \times 1.40 = 2.10$	m ²	2.10
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.50 \times 1.40 = 2.10$	m ²	2.10
AS塊処理費		$0.11 \times 2.35 = 0.26$	t	0.26

②-φ250[既設:φ100] 国道AS[B]舗装

DP=1.55m

掘削時 復旧時



掘削延長 39.71m

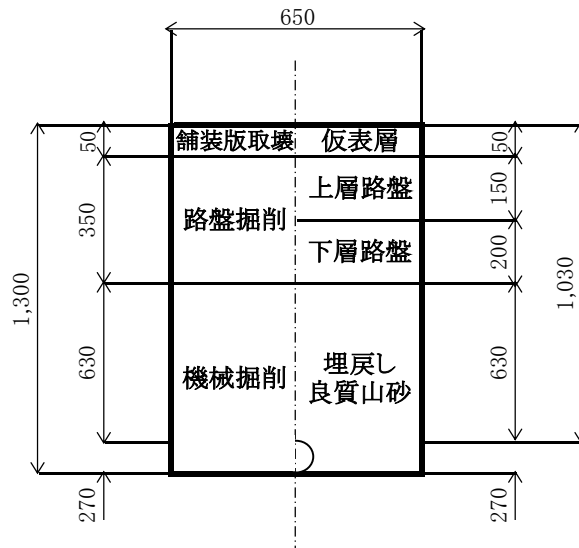
1式当り

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	$39.71 \times 2 \text{条} = 79.42$	m	79.42
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$39.71 \times 0.90 = 35.74$	m ²	35.74
機械掘削積込工		$39.71 \times (0.90 \times 1.72 - 0.12^2 \times \pi/4) = 61.02$	m ³	61.02
AS塊運搬工		$39.71 \times 0.90 \times 0.10 = 3.57$	m ³	3.57
残土運搬工		$61.02 = 61.02$	m ³	61.02
残土受入地処理工		$61.02 = 61.02$	m ³	61.02
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$39.71 \times (0.90 \times 1.12 - 0.27^2 \times \pi/4) = 37.76$	m ³	37.76
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$39.71 \times 0.90 = 35.74$	m ²	35.74
上層路盤工	RM-30 t=20cm	$39.71 \times 0.90 = 35.74$	m ²	35.74
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$39.71 \times 0.90 = 35.74$	m ²	35.74
AS塊処理費		$3.57 \times 2.35 = 8.39$	t	8.39

②3-φ250施工 市道AS[2級]舗装

平均DP=1.03m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.22m

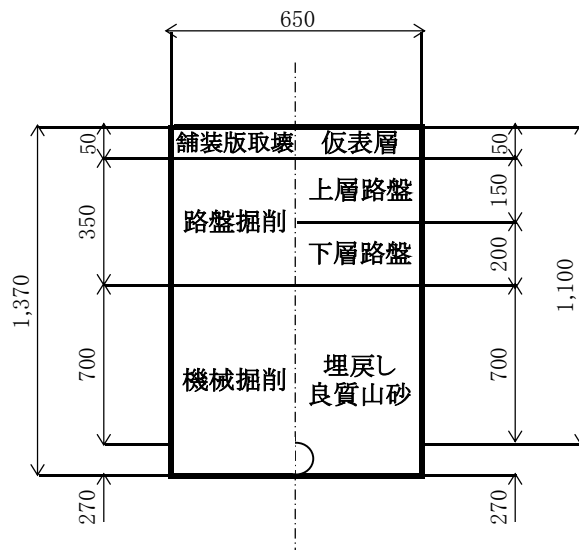
1式当り

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	$2.22 \times 2 \text{条} = 4.44$	m	4.44
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.22 \times 0.65 = 1.44$	m ²	1.44
機械掘削積込工		$2.22 \times 0.65 \times 1.25 = 1.80$	m ³	1.80
AS塊運搬工		$2.22 \times 0.65 \times 0.05 = 0.07$	m ³	0.07
残土運搬工		$1.80 = 1.80$	m ³	1.80
残土受入地処理工		$1.80 = 1.80$	m ³	1.80
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$2.22 \times (0.65 \times 0.90 - 0.27^2 \times \pi/4) = 1.17$	m ³	1.17
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$2.22 \times 0.65 = 1.44$	m ²	1.44
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.22 \times 0.65 = 1.44$	m ²	1.44
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.22 \times 0.65 = 1.44$	m ²	1.44
AS塊処理費		$0.07 \times 2.35 = 0.16$	t	0.16

②4-φ250施工 市道AS[2級]舗装

平均DP=1.10m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.90m

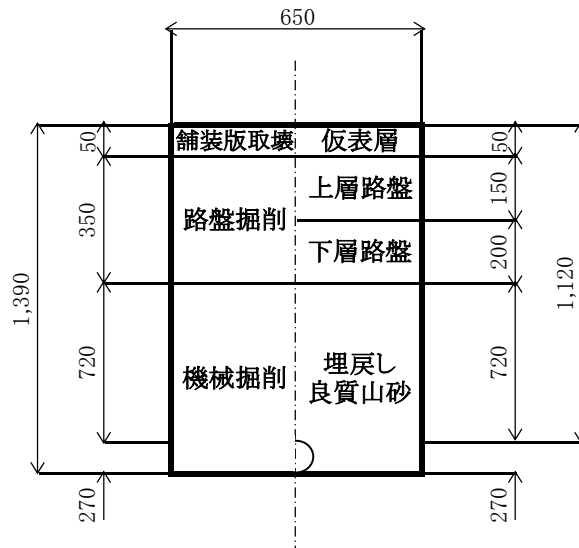
1式当り

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	2.90 × 2条 = 5.80	m	5.80
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	2.90 × 0.65 = 1.89	m ²	1.89
機械掘削積込工		2.90 × 0.65 × 1.32 = 2.49	m ³	2.49
AS塊運搬工		2.90 × 0.65 × 0.05 = 0.09	m ³	0.09
残土運搬工		2.49 = 2.49	m ³	2.49
残土受入地処理工		2.49 = 2.49	m ³	2.49
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$2.90 \times (0.65 \times 0.97 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 1.66$	m ³	1.66
下層路盤工	RC-40 t=20cm	2.90 × 0.65 = 1.89	m ²	1.89
上層路盤工	MS-25 t=15cm	2.90 × 0.65 = 1.89	m ²	1.89
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	2.90 × 0.65 = 1.89	m ²	1.89
AS塊処理費		0.09 × 2.35 = 0.21	t	0.21

②5-φ250施工 市道AS[2級]舗装

平均DP=1.12m

掘削時 復旧時



掘削延長 3.10m

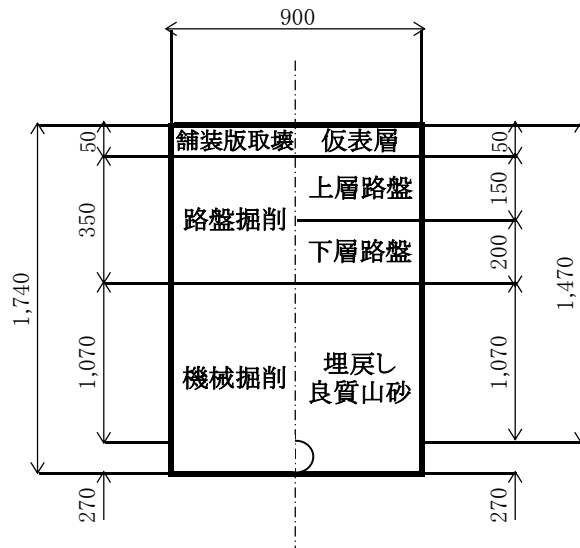
1式当り

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	3.10 × 2条 = 6.20	m	6.20
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	3.10 × 0.65 = 2.02	m ²	2.02
機械掘削積込工		3.10 × 0.65 × 1.34 = 2.70	m ³	2.70
AS塊運搬工		3.10 × 0.65 × 0.05 = 0.10	m ³	0.10
残土運搬工		2.70 = 2.70	m ³	2.70
残土受入地処理工		2.70 = 2.70	m ³	2.70
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$3.10 \times (0.65 \times 0.99 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 1.82$	m ³	1.82
下層路盤工	RC-40 t=20cm	3.10 × 0.65 = 2.02	m ²	2.02
上層路盤工	MS-25 t=15cm	3.10 × 0.65 = 2.02	m ²	2.02
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	3.10 × 0.65 = 2.02	m ²	2.02
AS塊処理費		0.10 × 2.35 = 0.24	t	0.24

②6-φ250施工 市道AS[2級]舗装

平均DP=1.47m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.68m

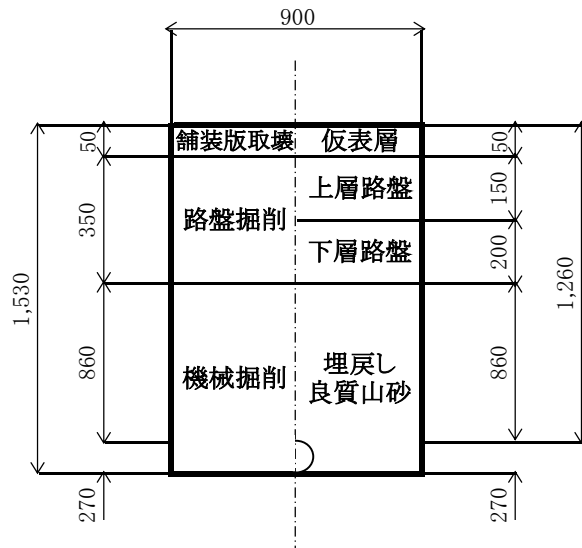
1式当り

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	$2.68 \times 2 \text{条} = 5.36$	m	5.36
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.68 \times 0.90 = 2.41$	m ²	2.41
機械掘削積込工		$2.68 \times 0.90 \times 1.69 = 4.08$	m ³	4.08
AS塊運搬工		$2.68 \times 0.90 \times 0.05 = 0.12$	m ³	0.12
残土運搬工		$4.08 = 4.08$	m ³	4.08
残土受入地処理工		$4.08 = 4.08$	m ³	4.08
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$2.68 \times (0.90 \times 1.34 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 3.08$	m ³	3.08
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$2.68 \times 0.90 = 2.41$	m ²	2.41
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.68 \times 0.90 = 2.41$	m ²	2.41
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.68 \times 0.90 = 2.41$	m ²	2.41
AS塊処理費		$0.12 \times 2.35 = 0.28$	t	0.28

②7-φ250施工 市道AS[2級]舗装

DP=1.26m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.16m

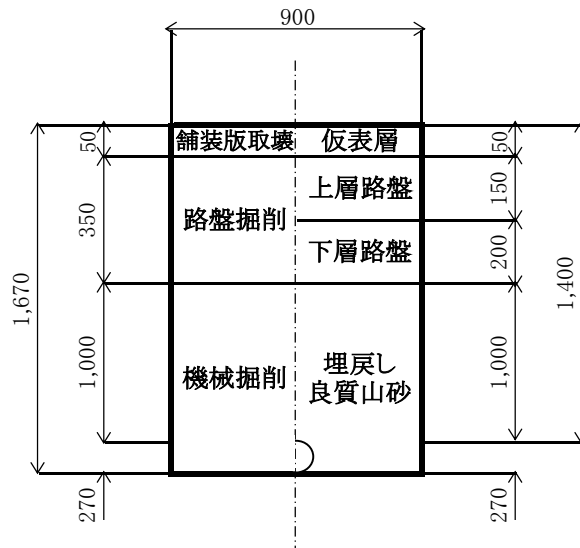
1式当り

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	$1.16 \times 2 \text{条} = 2.32$	m	2.32
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.16 \times 0.90 = 1.04$	m ²	1.04
機械掘削積込工		$1.16 \times 0.90 \times 1.48 = 1.55$	m ³	1.55
AS塊運搬工		$1.16 \times 0.90 \times 0.05 = 0.05$	m ³	0.05
残土運搬工		$1.55 = 1.55$	m ³	1.55
残土受入地処理工		$1.55 = 1.55$	m ³	1.55
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.16 \times (0.90 \times 1.13 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 1.11$	m ³	1.11
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.16 \times 0.90 = 1.04$	m ²	1.04
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.16 \times 0.90 = 1.04$	m ²	1.04
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.16 \times 0.90 = 1.04$	m ²	1.04
AS塊処理費		$0.05 \times 2.35 = 0.12$	t	0.12

②8-φ250施工 市道AS[2級]舗装

DP=1.40m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.66m

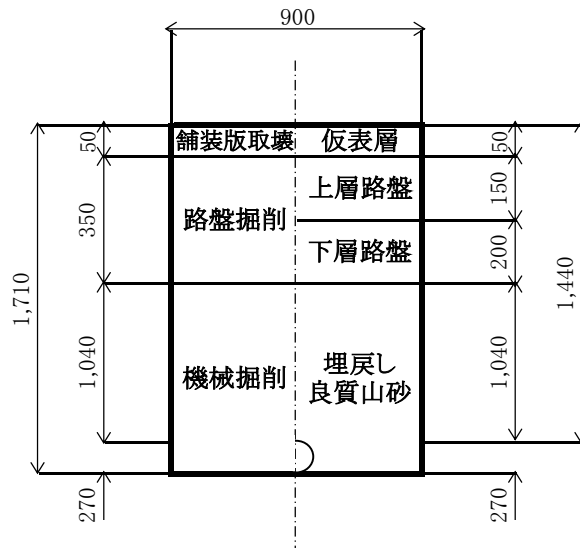
1式当り

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	1.66 × 2条 = 3.32	m	3.32
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.66 × 0.90 = 1.49	m ²	1.49
機械掘削積込工		1.66 × 0.90 × 1.62 = 2.42	m ³	2.42
AS塊運搬工		1.66 × 0.90 × 0.05 = 0.07	m ³	0.07
残土運搬工		2.42 = 2.42	m ³	2.42
残土受入地処理工		2.42 = 2.42	m ³	2.42
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.66 \times (0.90 \times 1.27 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 1.80$	m ³	1.80
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.66 × 0.90 = 1.49	m ²	1.49
上層路盤工	MS-25 t=15cm	1.66 × 0.90 = 1.49	m ²	1.49
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.66 × 0.90 = 1.49	m ²	1.49
AS塊処理費		0.07 × 2.35 = 0.16	t	0.16

②9-φ250施工 市道AS[2級]舗装

DP=1.44m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.17m

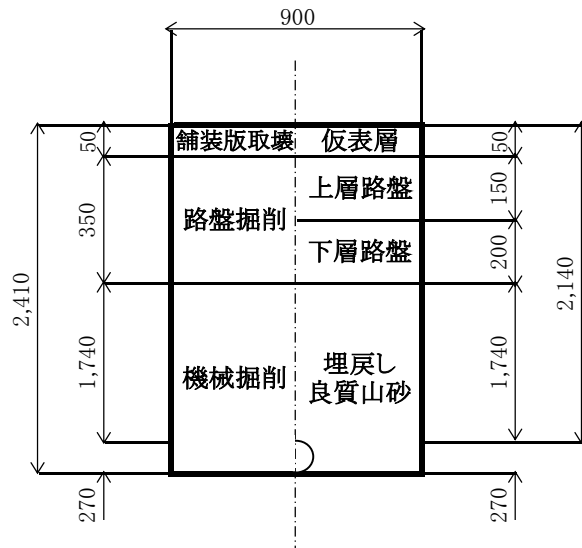
1式当り

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	$1.17 \times 2 \text{条} = 2.34$	m	2.34
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.17 \times 0.90 = 1.05$	m ²	1.05
機械掘削積込工		$1.17 \times 0.90 \times 1.66 = 1.75$	m ³	1.75
AS塊運搬工		$1.17 \times 0.90 \times 0.05 = 0.05$	m ³	0.05
残土運搬工		$1.75 = 1.75$	m ³	1.75
残土受入地処理工		$1.75 = 1.75$	m ³	1.75
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.17 \times (0.90 \times 1.31 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 1.31$	m ³	1.31
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.17 \times 0.90 = 1.05$	m ²	1.05
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.17 \times 0.90 = 1.05$	m ²	1.05
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.17 \times 0.90 = 1.05$	m ²	1.05
AS塊処理費		$0.05 \times 2.35 = 0.12$	t	0.12

③0-φ250施工 市道AS[2級]舗装

DP=2.14m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.42m

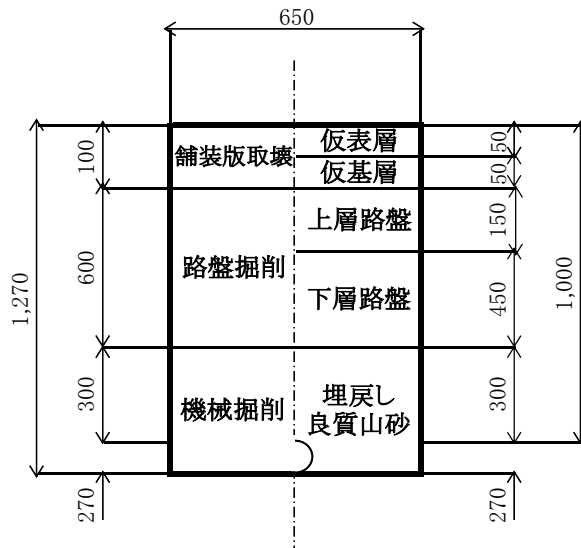
1式当り

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	$2.42 \times 2 \text{条} = 4.84$	m	4.84
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.42 \times 0.90 = 2.18$	m ²	2.18
機械掘削積込工		$2.42 \times 0.90 \times 2.36 = 5.14$	m ³	5.14
AS塊運搬工		$2.42 \times 0.90 \times 0.05 = 0.11$	m ³	0.11
残土運搬工		$5.14 = 5.14$	m ³	5.14
残土受入地処理工		$5.14 = 5.14$	m ³	5.14
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$2.42 \times (0.90 \times 2.01 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 4.24$	m ³	4.24
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$2.42 \times 0.90 = 2.18$	m ²	2.18
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.42 \times 0.90 = 2.18$	m ²	2.18
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.42 \times 0.90 = 2.18$	m ²	2.18
AS塊処理費		$0.11 \times 2.35 = 0.26$	t	0.26

③①-φ250施工 国道AS[B]舗装

DP=1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長 181.50m

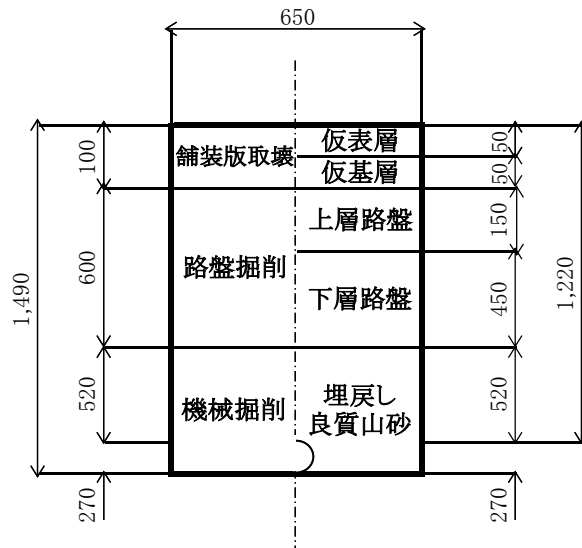
1式当り

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	$181.50 \times 2 \text{条} = 363.00$	m	363.00
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$181.50 \times 0.65 = 117.98$	m ²	117.98
機械掘削積込工		$181.50 \times 0.65 \times 1.17 = 138.03$	m ³	138.03
AS塊運搬工		$181.50 \times 0.65 \times 0.10 = 11.80$	m ³	11.80
残土運搬工		$138.03 = 138.03$	m ³	138.03
残土受入地処理工		$138.03 = 138.03$	m ³	138.03
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$181.50 \times (0.65 \times 0.57 - 0.27^2 \times \pi/4) = 56.86$	m ³	56.86
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$181.50 \times 0.65 = 117.98$	m ²	117.98
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$181.50 \times 0.65 = 117.98$	m ²	117.98
仮復旧基層工	再生密粒As t= 5cm	$181.50 \times 0.65 = 117.98$	m ²	117.98
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$181.50 \times 0.65 = 117.98$	m ²	117.98
AS塊処理費		$11.80 \times 2.35 = 27.73$	t	27.73

③2-φ250施工 国道AS[B]舗装

DP=1.22m

掘削時 復旧時



掘削延長 10.37m

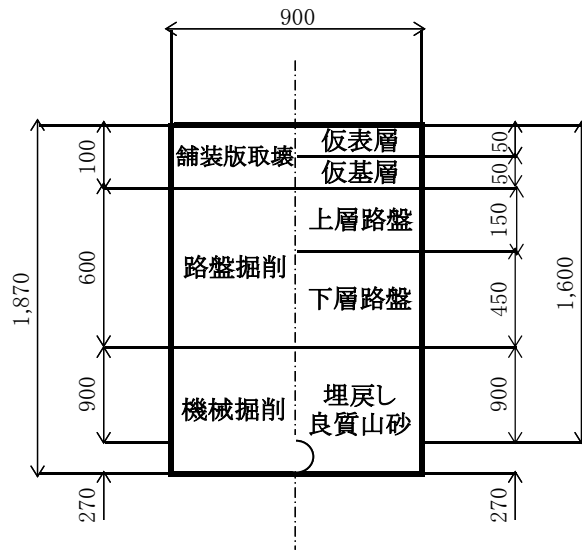
1式当り

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	$10.37 \times 2 \text{条} = 20.74$	m	20.74
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$10.37 \times 0.65 = 6.74$	m ²	6.74
機械掘削積込工		$10.37 \times 0.65 \times 1.39 = 9.37$	m ³	9.37
AS塊運搬工		$10.37 \times 0.65 \times 0.10 = 0.67$	m ³	0.67
残土運搬工		$9.37 = 9.37$	m ³	9.37
残土受入地処理工		$9.37 = 9.37$	m ³	9.37
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$10.37 \times (0.65 \times 0.79 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 4.73$	m ³	4.73
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$10.37 \times 0.65 = 6.74$	m ²	6.74
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$10.37 \times 0.65 = 6.74$	m ²	6.74
仮復旧基層工	再生密粒As t= 5cm	$10.37 \times 0.65 = 6.74$	m ²	6.74
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$10.37 \times 0.65 = 6.74$	m ²	6.74
AS塊処理費		$0.67 \times 2.35 = 1.57$	t	1.57

③③-φ250施工 国道AS[B]舗装

DP=1.60m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.20m

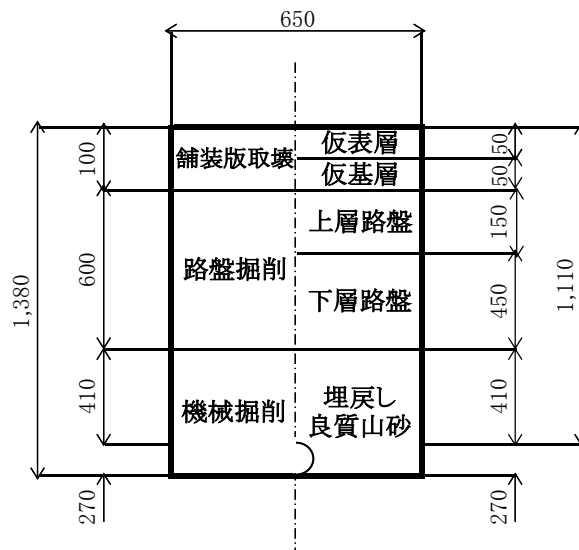
1式当り

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	$0.20 \times 2 \text{条} = 0.40$	m	0.40
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$0.20 \times 0.90 = 0.18$	m ²	0.18
機械掘削積込工		$0.20 \times 0.90 \times 1.77 = 0.32$	m ³	0.32
AS塊運搬工		$0.20 \times 0.90 \times 0.10 = 0.02$	m ³	0.02
残土運搬工		$0.32 = 0.32$	m ³	0.32
残土受入地処理工		$0.32 = 0.32$	m ³	0.32
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$0.20 \times (0.90 \times 1.17 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 0.20$	m ³	0.20
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$0.20 \times 0.90 = 0.18$	m ²	0.18
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$0.20 \times 0.90 = 0.18$	m ²	0.18
仮復旧基層工	再生密粒As t= 5cm	$0.20 \times 0.90 = 0.18$	m ²	0.18
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$0.20 \times 0.90 = 0.18$	m ²	0.18
AS塊処理費		$0.02 \times 2.35 = 0.05$	t	0.05

③4-φ250施工 国道AS[B]舗装

平均DP=1.11m

掘削時 復旧時



掘削延長 30.00m

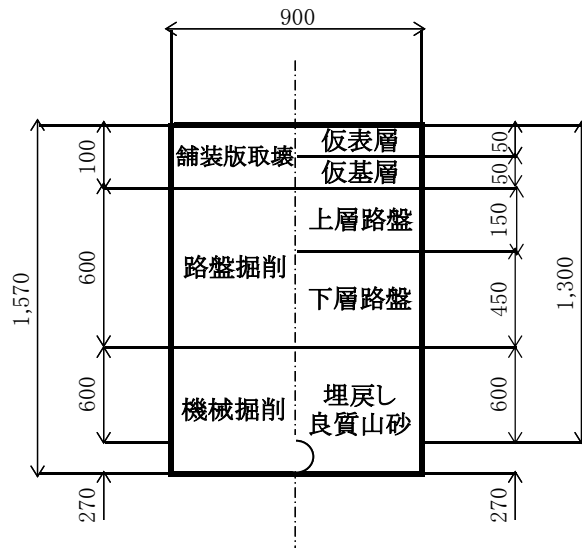
1式当り

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	$30.00 \times 2 \text{条} = 60.00$	m	60.00
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$30.00 \times 0.65 = 19.50$	m ²	19.50
機械掘削積込工		$30.00 \times 0.65 \times 1.28 = 24.96$	m ³	24.96
AS塊運搬工		$30.00 \times 0.65 \times 0.10 = 1.95$	m ³	1.95
残土運搬工		$24.96 = 24.96$	m ³	24.96
残土受入地処理工		$24.96 = 24.96$	m ³	24.96
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$30.00 \times (0.65 \times 0.68 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 11.54$	m ³	11.54
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$30.00 \times 0.65 = 19.50$	m ²	19.50
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$30.00 \times 0.65 = 19.50$	m ²	19.50
仮復旧基層工	再生密粒As t= 5cm	$30.00 \times 0.65 = 19.50$	m ²	19.50
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$30.00 \times 0.65 = 19.50$	m ²	19.50
AS塊処理費		$1.95 \times 2.35 = 4.58$	t	4.58

③⑤-φ250施工 国道AS[B]舗装

平均DP=1.30m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.46m

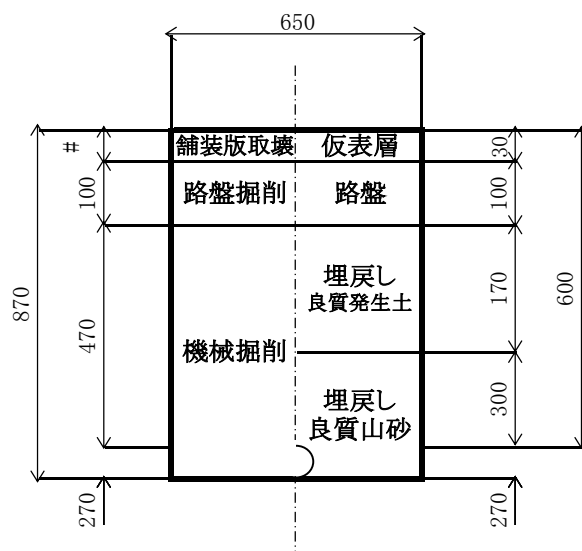
1式当り

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	1.46 × 2条 = 2.92	m	2.92
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.46 × 0.90 = 1.31	m ²	1.31
機械掘削積込工		1.46 × 0.90 × 1.47 = 1.93	m ³	1.93
AS塊運搬工		1.46 × 0.90 × 0.10 = 0.13	m ³	0.13
残土運搬工		1.93 = 1.93	m ³	1.93
残土受入地処理工		1.93 = 1.93	m ³	1.93
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.46 \times (0.90 \times 0.87 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 1.06$	m ³	1.06
下層路盤工	RC-40 t=45cm	1.46 × 0.90 = 1.31	m ²	1.31
上層路盤工	RM-30 t=15cm	1.46 × 0.90 = 1.31	m ²	1.31
仮復旧基層工	再生密粒As t= 5cm	1.46 × 0.90 = 1.31	m ²	1.31
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.46 × 0.90 = 1.31	m ²	1.31
AS塊処理費		0.13 × 2.35 = 0.31	t	0.31

③⑥-φ250施工 国道歩道AS[一般部]舗装

DP=0.60m

掘削時 復旧時



掘削延長 4.83m

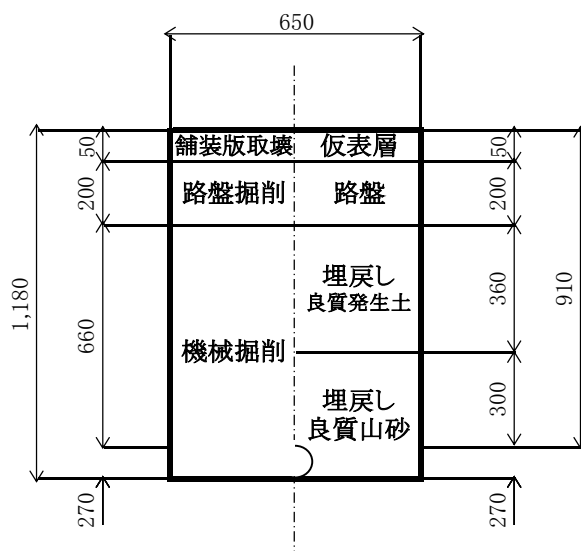
1式当り

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	$4.83 \times 2 \text{条} = 9.66$	m	9.66
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$4.83 \times 0.65 = 3.14$	m ²	3.14
機械掘削積込工		$4.83 \times 0.65 \times 0.84 = 2.64$	m ³	2.64
AS塊運搬工		$4.83 \times 0.65 \times 0.03 = 0.09$	m ³	0.09
残土運搬工		$2.64 - 0.53 = 2.11$	m ³	2.11
残土受入地処理工		$2.11 = 2.11$	m ³	2.11
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$4.83 \times (0.65 \times 0.57 - 0.27^2 \times \pi/4) = 1.51$	m ³	1.51
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	$4.83 \times 0.65 \times 0.17 = 0.53$	m ³	0.53
路盤工	RC-40 t=10cm	$4.83 \times 0.65 = 3.14$	m ²	3.14
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$4.83 \times 0.65 = 3.14$	m ²	3.14
AS塊処理費		$0.09 \times 2.35 = 0.21$	t	0.21

③7-φ250施工 国道歩道AS[切下げ部]舗装

平均DP=0.91m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.50m

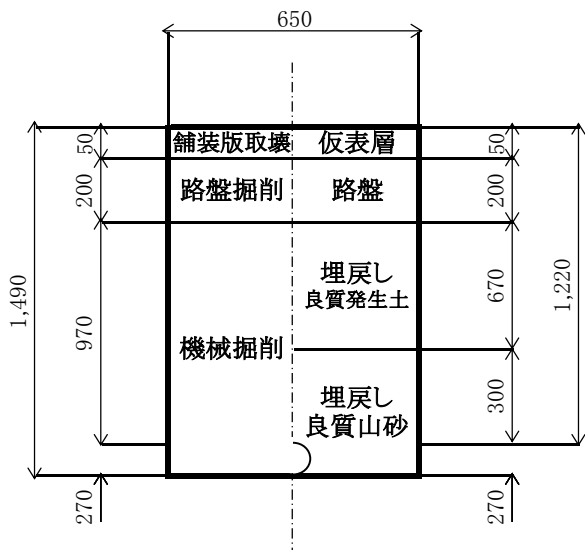
1式当り

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	$1.50 \times 2 \text{条} = 3.00$	m	3.00
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.50 \times 0.65 = 0.98$	m ²	0.98
機械掘削積込工		$1.50 \times 0.65 \times 1.13 = 1.10$	m ³	1.10
AS塊運搬工		$1.50 \times 0.65 \times 0.05 = 0.05$	m ³	0.05
残土運搬工		$1.10 - 0.35 = 0.75$	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 良質山砂	$1.50 \times (0.65 \times 0.57 - 0.27^2 \times \pi/4) = 0.47$	m ³	0.47
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	$1.50 \times 0.65 \times 0.36 = 0.35$	m ³	0.35
路盤工	RC-40 t=20cm	$1.50 \times 0.65 = 0.98$	m ²	0.98
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.50 \times 0.65 = 0.98$	m ²	0.98
AS塊処理費		$0.05 \times 2.35 = 0.12$	t	0.12

③⑧-φ250施工 国道歩道AS[切下げ部]舗装

DP=1.22m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.97m

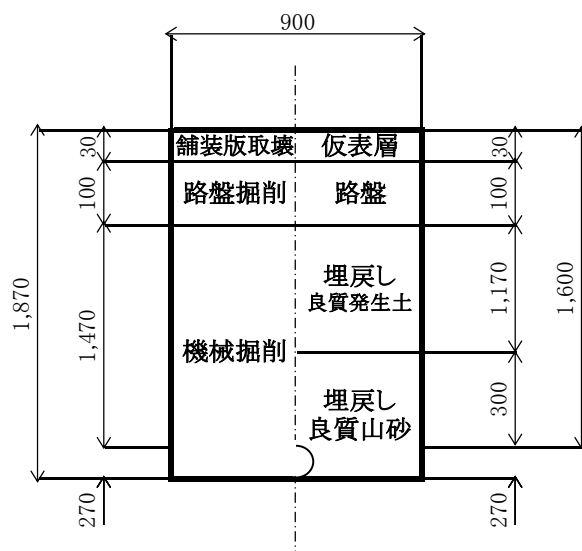
1式当り

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	$1.97 \times 2 \text{条} = 3.94$	m	3.94
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.97 \times 0.65 = 1.28$	m ²	1.28
機械掘削積込工		$1.97 \times 0.65 \times 1.44 = 1.84$	m ³	1.84
AS塊運搬工		$1.97 \times 0.65 \times 0.05 = 0.06$	m ³	0.06
残土運搬工		$1.84 - 0.86 = 0.98$	m ³	0.98
残土受入地処理工		$0.98 = 0.98$	m ³	0.98
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$1.97 \times (0.65 \times 0.57 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 0.62$	m ³	0.62
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	$1.97 \times 0.65 \times 0.67 = 0.86$	m ³	0.86
路盤工	RC-40 t=20cm	$1.97 \times 0.65 = 1.28$	m ²	1.28
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.97 \times 0.65 = 1.28$	m ²	1.28
AS塊処理費		$0.06 \times 2.35 = 0.14$	t	0.14

③9-φ 250施工 国道歩道AS[一般部]舗装

DP=1.60m

掘削時 復旧時



掘削延長 4.56m

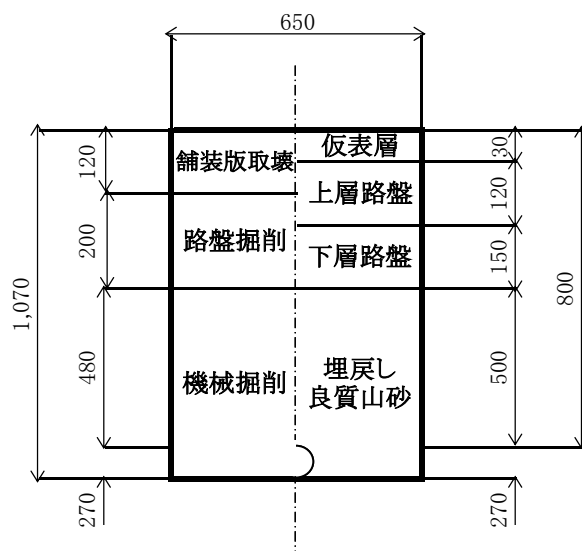
1式当り

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	4.56 × 2条 = 9.12	m	9.12
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	4.56 × 0.90 = 4.10	m ²	4.10
機械掘削積込工		4.56 × 0.90 × 1.84 = 7.55	m ³	7.55
AS塊運搬工		4.56 × 0.90 × 0.03 = 0.12	m ³	0.12
残土運搬工		7.55 - 4.80 = 2.75	m ³	2.75
残土受入地処理工		2.75 = 2.75	m ³	2.75
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$4.56 \times (0.90 \times 0.57 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 2.08$	m ³	2.08
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	4.56 × 0.90 × 1.17 = 4.80	m ³	4.80
路盤工	RC-40 t=20cm	4.56 × 0.90 = 4.10	m ²	4.10
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	4.56 × 0.90 = 4.10	m ²	4.10
AS塊処理費		0.12 × 2.35 = 0.28	t	0.28

④0-φ250施工 市道CO舗装[復旧:市道AS舗装(その他)]

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.48m

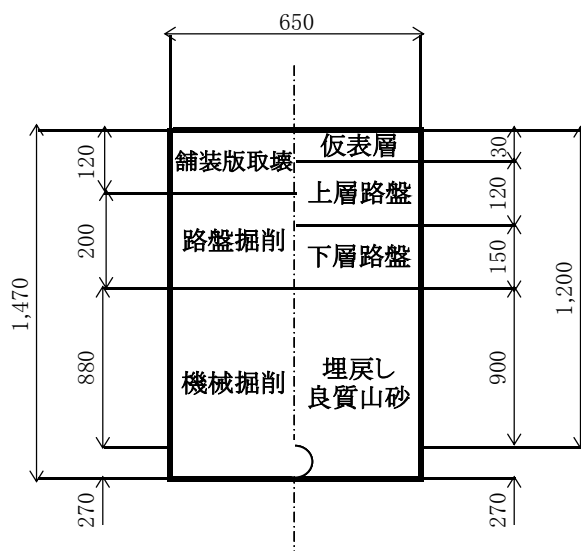
1式当り

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	$0.48 \times 2 \text{条} = 0.96$	m	0.96
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下	$0.48 \times 0.65 = 0.31$	m ²	0.31
機械掘削積込工		$0.48 \times 0.65 \times 0.95 = 0.30$	m ³	0.30
CO塊運搬工		$0.48 \times 0.65 \times 0.12 = 0.04$	m ³	0.04
残土運搬工		$0.30 = 0.30$	m ³	0.30
残土受入地処理工		$0.30 = 0.30$	m ³	0.30
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$0.48 \times (0.65 \times 0.77 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 0.21$	m ³	0.21
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$0.48 \times 0.65 = 0.31$	m ²	0.31
上層路盤工	MS-25 t=12cm	$0.48 \times 0.65 = 0.31$	m ²	0.31
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$0.48 \times 0.65 = 0.31$	m ²	0.31
CO塊処理費		$0.04 \times 2.35 = 0.09$	t	0.09

④1-φ250施工 市道CO舗装[復旧:市道AS舗装(その他)]

DP=1.20m

掘削時 復旧時



掘削延長 104.52m

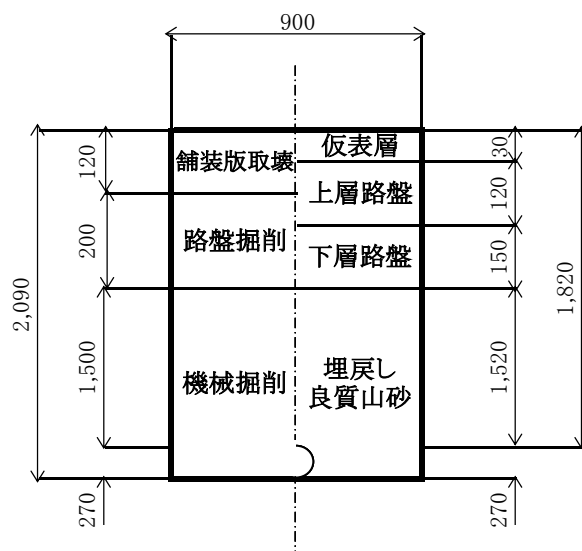
1式当り

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	$104.52 \times 2 \text{条} = 209.04$	m	209.04
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下	$104.52 \times 0.65 = 67.94$	m ²	67.94
機械掘削積込工		$104.52 \times 0.65 \times 1.35 = 91.72$	m ³	91.72
CO塊運搬工		$104.52 \times 0.65 \times 0.12 = 8.15$	m ³	8.15
残土運搬工		$91.72 = 91.72$	m ³	91.72
残土受入地処理工		$91.72 = 91.72$	m ³	91.72
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$104.52 \times (0.65 \times 1.17 - 0.27^2 \times \pi/4) = 73.51$	m ³	73.51
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$104.52 \times 0.65 = 67.94$	m ²	67.94
上層路盤工	MS-25 t=12cm	$104.52 \times 0.65 = 67.94$	m ²	67.94
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$104.52 \times 0.65 = 67.94$	m ²	67.94
CO塊処理費		$8.15 \times 2.35 = 19.15$	t	19.15

④2-φ250施工 市道CO舗装[復旧:市道AS舗装(その他)]

DP=1.82m

掘削時 復旧時



掘削延長 3.40m

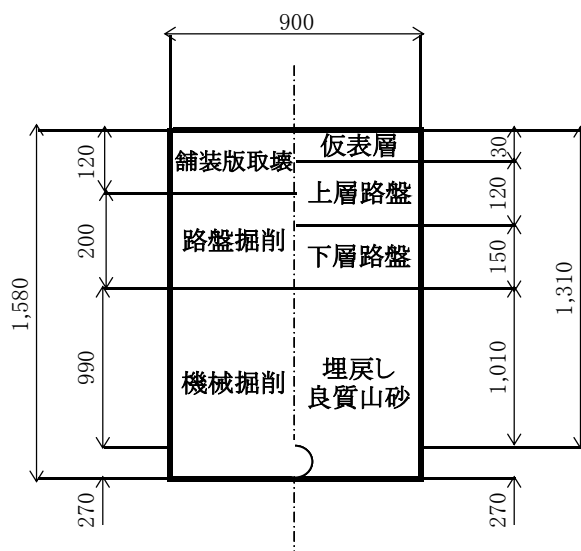
1式当り

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	3.40 × 2条 = 6.80	m	6.80
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下	3.40 × 0.90 = 3.06	m ²	3.06
機械掘削積込工		3.40 × 0.90 × 1.97 = 6.03	m ³	6.03
CO塊運搬工		3.40 × 0.90 × 0.12 = 0.37	m ³	0.37
残土運搬工		6.03 = 6.03	m ³	6.03
残土受入地処理工		6.03 = 6.03	m ³	6.03
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	3.40 × (0.90 × 1.79 - 0.27 ² × π/4) = 5.28	m ³	5.28
下層路盤工	RC-40 t=15cm	3.40 × 0.90 = 3.06	m ²	3.06
上層路盤工	MS-25 t=12cm	3.40 × 0.90 = 3.06	m ²	3.06
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	3.40 × 0.90 = 3.06	m ²	3.06
CO塊処理費		0.37 × 2.35 = 0.87	t	0.87

④3-φ250施工 市道CO舗装[復旧:市道AS舗装(その他)]

平均DP=1.31m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.02m

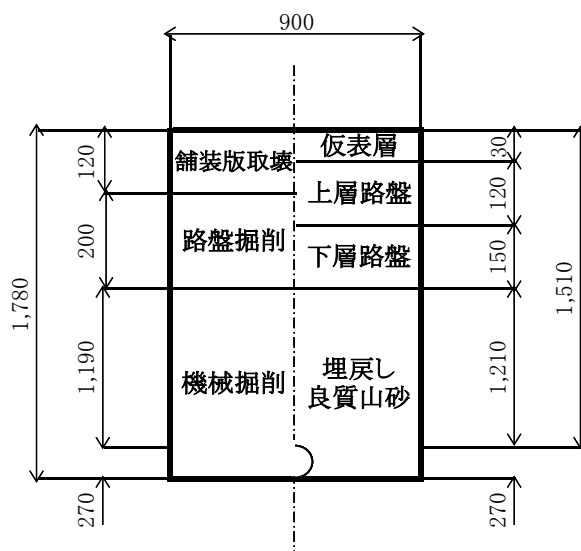
1式当り

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	$1.02 \times 2 \text{条} = 2.04$	m	2.04
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下	$1.02 \times 0.90 = 0.92$	m ²	0.92
機械掘削積込工		$1.02 \times 0.90 \times 1.46 = 1.34$	m ³	1.34
CO塊運搬工		$1.02 \times 0.90 \times 0.12 = 0.11$	m ³	0.11
残土運搬工		$1.34 = 1.34$	m ³	1.34
残土受入地処理工		$1.34 = 1.34$	m ³	1.34
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.02 \times (0.90 \times 1.28 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 1.12$	m ³	1.12
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$1.02 \times 0.90 = 0.92$	m ²	0.92
上層路盤工	MS-25 t=12cm	$1.02 \times 0.90 = 0.92$	m ²	0.92
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$1.02 \times 0.90 = 0.92$	m ²	0.92
CO塊処理費		$0.11 \times 2.35 = 0.26$	t	0.26

④-φ250施工 市道CO舗装[復旧:市道AS舗装(その他)]

平均DP=1.51m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.50m

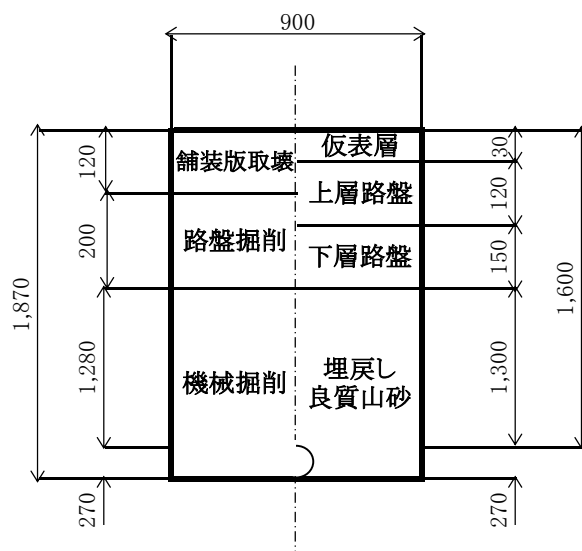
1式当り

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	1.50 × 2条 = 3.00	m	3.00
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下	1.50 × 0.90 = 1.35	m ²	1.35
機械掘削積込工		1.50 × 0.90 × 1.66 = 2.24	m ³	2.24
CO塊運搬工		1.50 × 0.90 × 0.12 = 0.16	m ³	0.16
残土運搬工		2.24 = 2.24	m ³	2.24
残土受入地処理工		2.24 = 2.24	m ³	2.24
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.50 \times (0.90 \times 1.48 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 1.91$	m ³	1.91
下層路盤工	RC-40 t=15cm	1.50 × 0.90 = 1.35	m ²	1.35
上層路盤工	MS-25 t=12cm	1.50 × 0.90 = 1.35	m ²	1.35
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	1.50 × 0.90 = 1.35	m ²	1.35
CO塊処理費		0.16 × 2.35 = 0.38	t	0.38

④5-φ250施工 市道CO舗装[復旧:市道AS舗装(その他)]

DP=1.60m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.80m

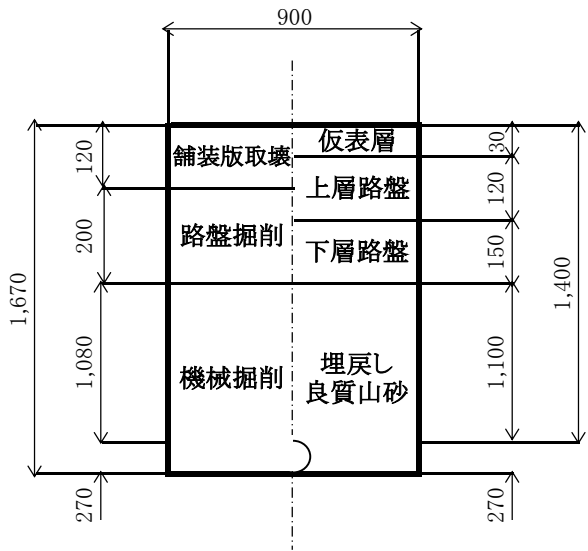
1式当り

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	0.80 × 2条 = 1.60	m	1.60
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下	0.80 × 0.90 = 0.72	m ²	0.72
機械掘削積込工		0.80 × 0.90 × 1.75 = 1.26	m ³	1.26
CO塊運搬工		0.80 × 0.90 × 0.12 = 0.09	m ³	0.09
残土運搬工		1.26 = 1.26	m ³	1.26
残土受入地処理工		1.26 = 1.26	m ³	1.26
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	0.80 × (0.90 × 1.57 - 0.27 ² × π/4) = 1.08	m ³	1.08
下層路盤工	RC-40 t=15cm	0.80 × 0.90 = 0.72	m ²	0.72
上層路盤工	MS-25 t=12cm	0.80 × 0.90 = 0.72	m ²	0.72
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	0.80 × 0.90 = 0.72	m ²	0.72
CO塊処理費		0.09 × 2.35 = 0.21	t	0.21

④6-φ250施工 市道CO舗装[復旧:市道AS舗装(その他)]

平均DP=1.40m

掘削時 復旧時



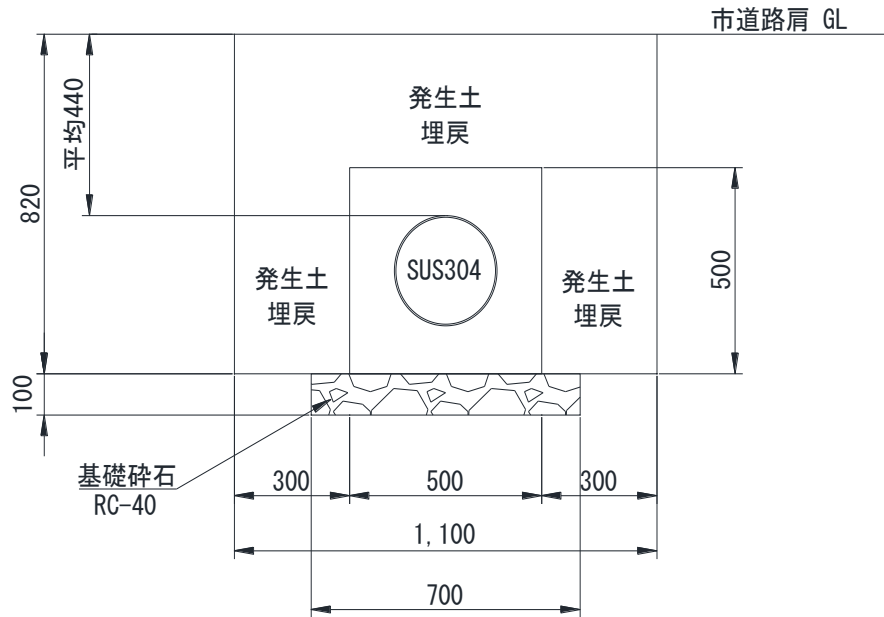
掘削延長 0.40m

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	$0.40 \times 2 \text{条} = 0.80$	m	0.80
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下	$0.40 \times 0.90 = 0.36$	m ²	0.36
機械掘削積込工		$0.40 \times 0.90 \times 1.55 = 0.56$	m ³	0.56
CO塊運搬工		$0.40 \times 0.90 \times 0.12 = 0.04$	m ³	0.04
残土運搬工		$0.56 = 0.56$	m ³	0.56
残土受入地処理工		$0.56 = 0.56$	m ³	0.56
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$0.40 \times (0.90 \times 1.37 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 0.47$	m ³	0.47
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$0.40 \times 0.90 = 0.36$	m ²	0.36
上層路盤工	MS-25 t=12cm	$0.40 \times 0.90 = 0.36$	m ²	0.36
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$0.40 \times 0.90 = 0.36$	m ²	0.36
CO塊処理費		$0.04 \times 2.35 = 0.09$	t	0.09

④7-φ 250施工 市道路肩(防護Co埋設部)

L=3.40m

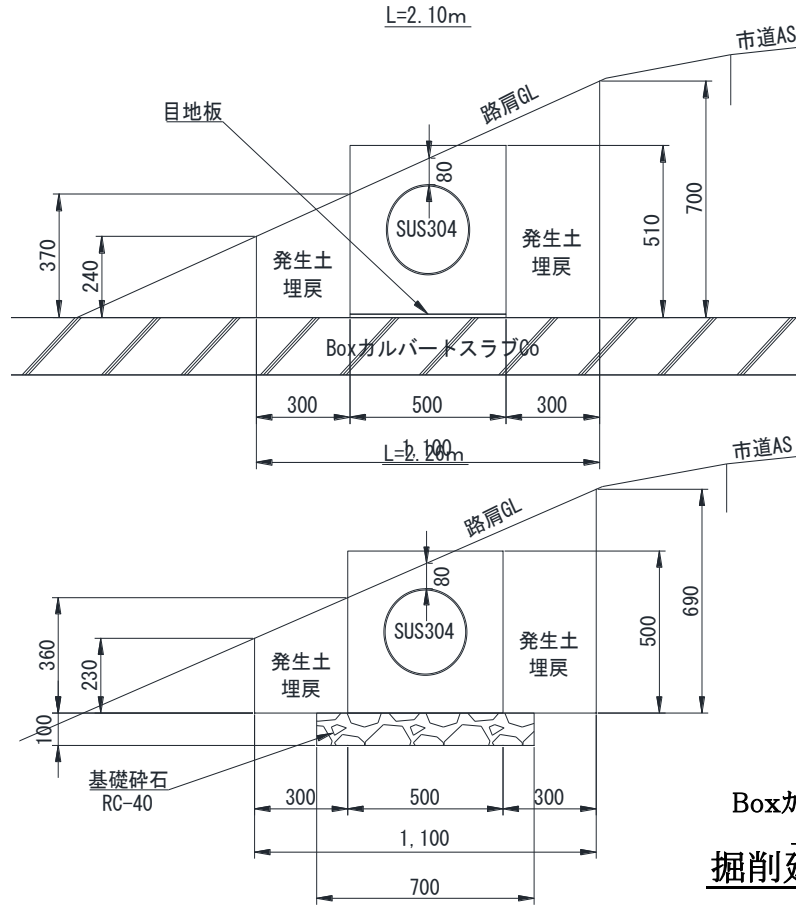


掘削延長 3.40m

1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
機械掘削積込工		$(1.10 \times 0.82 + 0.70) \times 0.10 \times 3.40 = 3.30$	m ³	3.30
残土運搬工		$3.30 - 2.45 = 0.85$	m ³	0.85
残土受入地処理工		$0.85 = 0.85$	m ³	0.85
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$(1.10 \times 0.82 + 0.70) \times 0.10 \times 3.40 - 0.50 \times 0.50 \times 3.40 = 2.45$	m ³	2.45
碎石基礎工	人力施工 RC-40	$3.40 \times 0.70 \times 0.10 = 0.24$	m ³	0.24
型枠工	無筋構造物	$3.40 \times 0.50 \times 2 = 3.40$	m ²	3.40
コンクリート打設工	無筋,人力打設 18N-8-25(普通)	$3.40 \times (0.50 \times 0.50 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 0.66$	m ³	0.66

④8-φ 250施工 市道路肩(防護Co露出部)



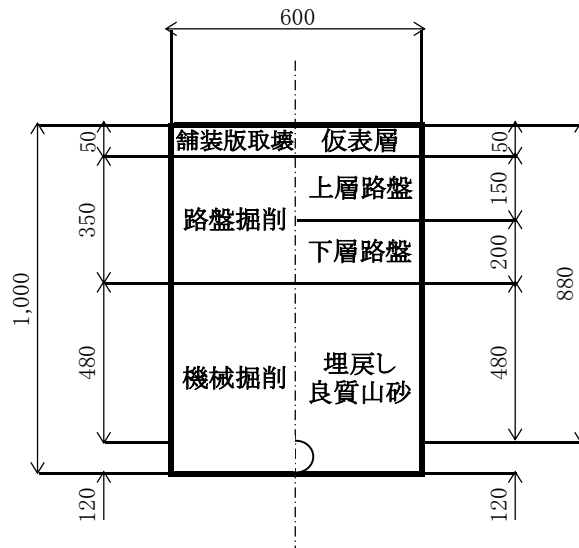
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
機械掘削積込工		$ \begin{aligned} &1.10 \times \{(0.24 + 0.70)/2 \\ &\times 2.10 + (0.23 + 0.69)/2 \\ &\times 2.26\} + 0.70 \times 0.10 \\ &\times 2.26 = 2.39 \end{aligned} $	m ³	2.39
残土運搬工		$2.39 - 1.18 = 1.21$	m ³	1.21
残土受入地処理工		$1.21 = 1.21$	m ³	1.21
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$ \begin{aligned} &0.30 \times \{(0.24 + 0.37)/2 \\ &+ (0.51 + 0.70)/2\} \times 2.10 \\ &+ 0.30 \times \{(0.23 + 0.36)/2 \\ &+ (0.50 + 0.69)/2\} \times 2.26 = 1.18 \end{aligned} $	m ³	1.18
砕石基礎工	人力施工 RC-40	$2.26 \times 0.70 \times 0.10 = 0.16$	m ³	0.16
目地板設置工	瀝青質目地板 t=10mm	$2.10 \times 0.50 = 1.05$	m ²	1.05
型枠工	無筋構造物	$4.36 \times 0.50 \times 2 = 4.36$	m ²	4.36
コンクリート打設工	無筋,人力打設 18N-8-25(普通)	$ \begin{aligned} &4.36 \times (0.50 \times 0.50 \\ &- 0.27^2 \times \pi/4) = 0.84 \end{aligned} $	m ³	0.84

④9-φ250施工 φ100市道AS[2級]舗装

DP=0.88m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.30m

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	$1.30 \times 2 \text{条} = 2.60$	m	2.60
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.30 \times 0.60 = 0.78$	m ²	0.78
機械掘削積込工		$1.30 \times 0.60 \times 0.95 = 0.74$	m ³	0.74
AS塊運搬工		$1.30 \times 0.60 \times 0.05 = 0.04$	m ³	0.04
残土運搬工		$0.74 = 0.74$	m ³	0.74
残土受入地処理工		$0.74 = 0.74$	m ³	0.74
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.30 \times (0.60 \times 0.60 - 0.12^2 \times \pi / 4) = 0.45$	m ³	0.45
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.30 \times 0.60 = 0.78$	m ²	0.78
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.30 \times 0.60 = 0.78$	m ²	0.78
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.30 \times 0.60 = 0.78$	m ²	0.78
AS塊処理費		$0.04 \times 2.35 = 0.09$	t	0.09

DP=0.88m

1式当り

[illegible]

[illegible]

配水管 ϕ 150 (单独)

材 料 ϕ 1 5 0 (单独)

配水管材料 φ 150

(単独)

(1/2)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
配水管 φ 150		図番 14 図番 15			
【管材】					
鋳鉄管用管帽	抜止付,内面エポキシ塗装 φ 250	1	1	組	2工区終点部
水道用硬質ポリ塩化ビニル管 直管	TS φ 50×L5,000	1.00 × 1箇所	≒ 1	1	本 充水・洗浄用
水道用硬質ポリ塩化ビニル管 バルブ用ソケット	TS φ 50	2 × 1箇所		2	個 充水・洗浄用
SGP エルボ	ねじ込み式 50A×90°	1 × 1箇所		1	個 充水・洗浄用
SGP ニップル	ねじ込み式 50A	2 × 1箇所		2	個 充水・洗浄用
青銅製ゲートバルブ	JIS10K 50A	1 × 1箇所		1	個 充水・洗浄用
ダクトイル鋳鉄 直管	GX形 S種 内面エポキシ φ 150×L5,000	+ 4		4	本
ダクトイル鋳鉄 直管	GX形 S種 内面エポキシ φ 150×L5,000		+ 2	2	本 切管用
ダクトイル鋳鉄 二受T字管	GX形 φ 150×φ 150	+ 1		1	個
ダクトイル鋳鉄 挿し受片落管	GX形 φ 250×φ 200	+ 1		1	個
ダクトイル鋳鉄 挿し受片落管	GX形 φ 200×φ 150	+ 1		1	個
ダクトイル鋳鉄 曲管	GX形 φ 150×11 1/4°	+ 3		3	個
ダクトイル鋳鉄 フランジ付T字管	GX形 φ 150×φ 75	+ 1		1	個
ダクトイル鋳鉄 継ぎ輪	GX形 φ 150	+ 1		1	個
受挿ソフトシール仕切弁	GX形 φ 150	+ 1		1	基
ダクトイル鋳鉄 異形管接合部品	GX形 φ 250	+ 1		1	組
ダクトイル鋳鉄 異形管接合部品	GX形 φ 200	+ 1		1	組
ダクトイル鋳鉄 異形管接合部品	GX形 φ 150	+ 5		5	組
ダクトイル鋳鉄 G-Link	GX形 φ 150	+ 4		4	組
ダクトイル鋳鉄 ライナ	GX形 φ 150	+ 5		5	個
フランジ一体型 急速型空気弁(カムレバーロック式)	内外面粉体、フランジ結合補強具バック付 φ 25 (L150副弁付)	+ 1		1	基
ダクトイル鋳鉄 フランジ短管	内面粉体 7.5K φ 75×L100[形式2]	+ 1		1	個
【その他材料】					
固定用ゴムバンド	φ 250用	異形管受口 1 × 2		2	個
固定用ゴムバンド	φ 200用	異形管受口 1 × 2		2	個
固定用ゴムバンド	φ 150用	直管受口 異形管受口 G-Link (6 + 5 + 4) × 2		30	個
明示テープ(幅30mm)	DIP φ 250用	0.27×3.14×1.5×4ヶ所/5.0m≒1.02 1.02 × 0.66 = 0.67			
	DIP φ 200用	0.22×3.14×1.5×4ヶ所/5.0m≒0.83 0.83 × 0.44 = 0.37			
	DIP φ 150用	0.17×3.14×1.5×4ヶ所/5.0m≒0.64 0.64 × 28.88 = 18.48			
		計 19.15	19.2	m	

配水管材料 $\phi 150$

(单独)

(2/2)

[illegible]

配水管 $\phi 150$ 切管集計表

口径 $\phi 150$ 予算種別 H: 補助 T: 単独

[illegible]

合計
2本

0.000	0	0	0	4.225	3	0	0

直管 本	直管 2本

GXS GX1

GXS GX1

勞 務 ϕ 1 5 0 (单独)

配水管 φ 150 労務

(単独)

(1/2)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
	DIP φ 250	(0.66) 0.66	(0.66) 0.66	m	(実延長)
	DIP φ 200	(0.44) 0.44	(0.44) 0.44	m	(実延長)
	DIP φ 150	(28.88) 28.86	(28.88) 28.86	m	(実延長)
【布設労務】					
メカニカル継手工	特殊押輪 φ 250	K管帽 1	1	口	
充水および通水試験時労務(1箇所分)					
硬質塩化ビニル管据付工	φ 50	1.0 × 1箇所 = 1.00	1.0	m	
TS継手工	φ 50	2 × 1箇所	2	口	
鋼管継手工	ねじ込み 50A	4 × 1箇所	4	口	
鋳鉄管吊込み据付工	機械力 φ 250	0.66	0.66	m	
鋳鉄管吊込み据付工	機械力 φ 200	0.44	0.44	m	
鋳鉄管吊込み据付工	機械力 φ 150	GX受挿し仕切弁 0.66 - 1 × 0.55 = 0.11	0.1	m	
GX形継手工(直管)	φ 150	4 + 2	6	口	
GX形継手工(異形管)	φ 250	1	1	口	
GX形継手工(異形管)	φ 200	1	1	口	
GX形継手工(異形管)	φ 150	5	5	口	
GX形継手工(G-Link)	φ 150	4	4	口	
鋳鉄管切断工	φ 150	切管 3	3	口	
仕切弁設置工	機械力 φ 150	1	1	基	
空気弁設置工	φ 25以下	1	1	基	
空気弁室築造工	レジンコンクリート φ 600 H590用	1	1	箇所	
ポリエチレンスリーブ被覆工	管路全体 φ 150	0.66	0.7	m	
仕切弁筐設置工		1	1	箇所	
明示シート敷設工	DIP φ 250用	0.66 = 0.66			
	DIP φ 100用	0.44 = 0.44			
	弁筐				
	VP φ 100用	28.86 - 0.20 = 28.66			仕 0.2*1=
		計 29.76	29.8	m	
通水試験工	既設管と連絡	29.98 ÷ 2,000 ÷ 2,000 = 0.01	0.0	日	技術管理費
【既設管撤去工】					
鋳鉄管吊上げ撤去工	φ 150	7.79 = 7.79	7.8	m	

配水管 $\phi 150$ 勞務

(单独)

(2/2)

[illegible]

土 工 ϕ 1 5 0 (单独)

(单独)

[illegible]

配水管 $\phi 150$ 土工数量集計表

(单独)

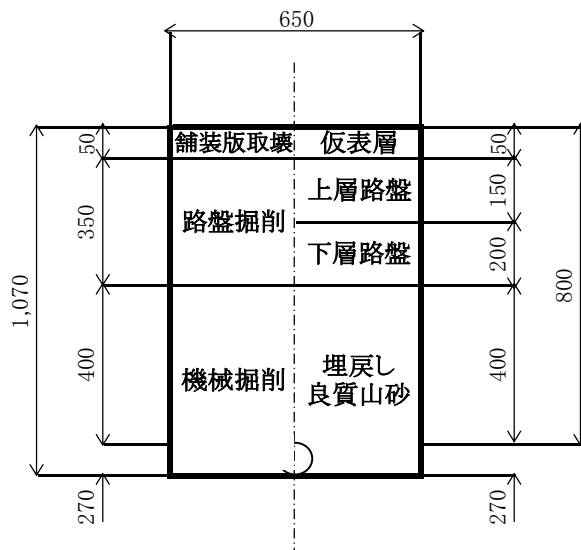
(1/1)

名	称	形 状 寸 法	算								式				数量	単位	摘 要
<土工集計>			市AS[2級]	市AS[2級]	市AS[2級]	市AS[2級]	国AS[B]	国AS[B]						計			
			DP=0.8	DP=0.8	DP=0.8	平均DP=0.9	DP=1.0	平均DP=1.05 [既DP1.1]									
			φ 250 ①	φ 200 ②	φ 150 ③	φ 150 ④	φ 150 ⑤	φ 150 ⑥									
アスファルト舗装版 切断工	t=15cmまで		1.28	+	0.88	+	42.88	+	2.00	+	4.84	+	8.00	59.88	m		
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下		0.42	+	0.26	+	12.86	+	0.60	+	1.45	+	2.40	17.99	m ²		
機械掘削積込工	床掘、床均し		0.42	+	0.26	+	11.83	+	0.61	+	1.55	+	2.72	17.39	m ³		
AS塊運搬工	4tダンプトラック		0.02	+	0.01	+	0.64	+	0.03	+	0.15	+	0.24	1.09	m ³		
残土運搬工	L=5.0km以内		0.42	+	0.26	+	11.83	+	0.61	+	1.55	+	2.72	17.39	m ³		
残土受入地処理工	ブルドーザ敷均		0.42	+	0.26	+	11.83	+	0.61	+	1.55	+	2.72	17.39	m ³		
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂		0.24	+	0.15	+	6.85	+	0.38	+	0.63	+	1.28	9.53	m ³		
市道AS[2級] 下層路盤工	RC-40 t=20cm		0.42	+	0.26	+	12.86	+	0.60					14.14	m ²		
市道AS[2級] 上層路盤工	MS-25 t=15cm		0.42	+	0.26	+	12.86	+	0.60					14.14	m ²		
市道AS[2級] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 5cm		0.42	+	0.26	+	12.86	+	0.60					14.14	m ²		
国道AS[B] 下層路盤工	RC-40 t=45cm										+	1.45	+	2.40	3.85	m ²	
国道AS[B] 上層路盤工	RM-30 t=20cm										+	1.45	+	2.40	3.85	m ²	
国道AS[B] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 5cm										+	1.45	+	2.40	3.85	m ²	
<処分費>																	
AS塊処理費			0.05	+	0.02	+	1.50	+	0.07	+	0.35	+	0.56	2.55	t		

φ 150施工①- φ 250 市道AS[2級]舗装

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.64m

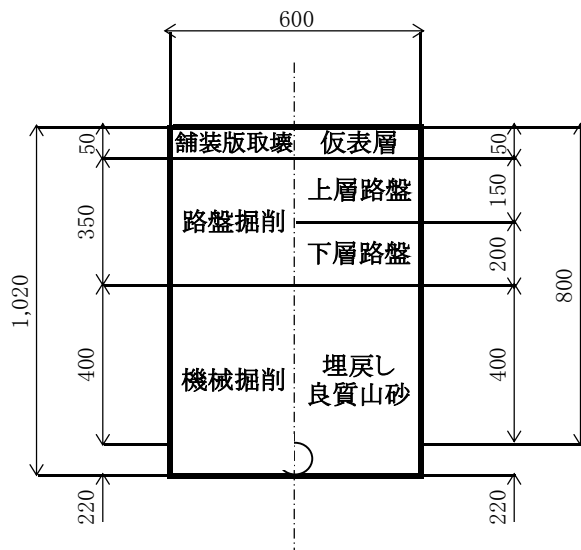
1式当り

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	$0.64 \times 2 \text{条} = 1.28$	m	1.28
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$0.64 \times 0.65 = 0.42$	m ²	0.42
機械掘削積込工		$0.64 \times 0.65 \times 1.02 = 0.42$	m ³	0.42
AS塊運搬工		$0.64 \times 0.65 \times 0.05 = 0.02$	m ³	0.02
残土運搬工		$0.42 = 0.42$	m ³	0.42
残土受入地処理工		$0.42 = 0.42$	m ³	0.42
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$0.64 \times (0.65 \times 0.67 - 0.27^2 \times \pi / 4) = 0.24$	m ³	0.24
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$0.64 \times 0.65 = 0.42$	m ²	0.42
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$0.64 \times 0.65 = 0.42$	m ²	0.42
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$0.64 \times 0.65 = 0.42$	m ²	0.42
AS塊処理費		$0.02 \times 2.35 = 0.05$	t	0.05

φ 150施工②- φ 200 市道AS[2級]舗装

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.44m

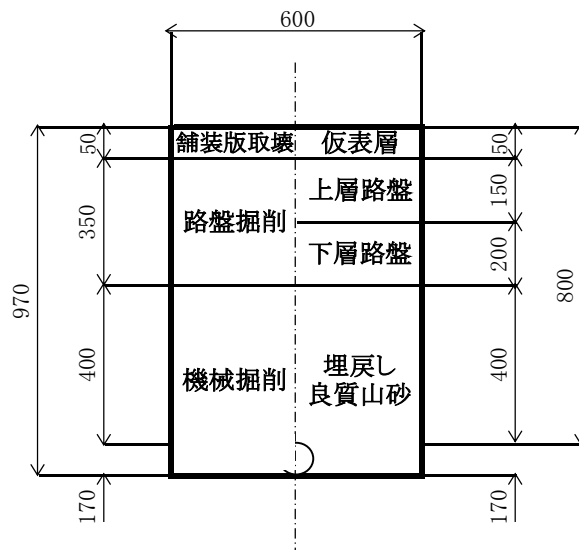
1式当り

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	$0.44 \times 2 \text{条} = 0.88$	m	0.88
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$0.44 \times 0.60 = 0.26$	m ²	0.26
機械掘削積込工		$0.44 \times 0.60 \times 0.97 = 0.26$	m ³	0.26
AS塊運搬工		$0.44 \times 0.60 \times 0.05 = 0.01$	m ³	0.01
残土運搬工		$0.26 = 0.26$	m ³	0.26
残土受入地処理工		$0.26 = 0.26$	m ³	0.26
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$0.44 \times (0.60 \times 0.62 - 0.22^2 \times \pi / 4) = 0.15$	m ³	0.15
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$0.44 \times 0.60 = 0.26$	m ²	0.26
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$0.44 \times 0.60 = 0.26$	m ²	0.26
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$0.44 \times 0.60 = 0.26$	m ²	0.26
AS塊処理費		$0.01 \times 2.35 = 0.02$	t	0.02

φ 150施工③- φ 150 市道AS[2級]舗装

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 21.44m

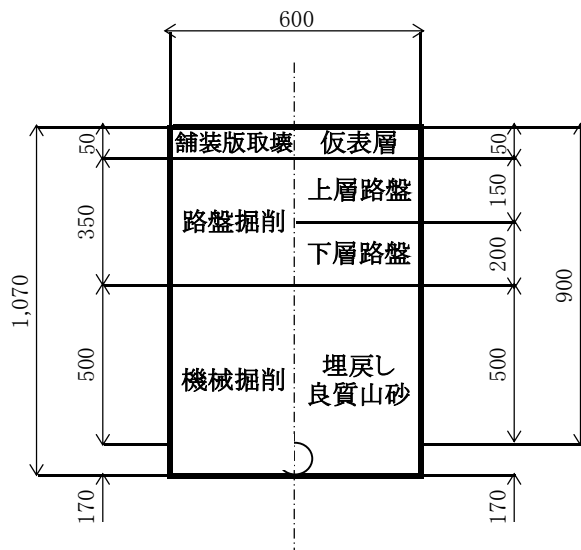
1式当り

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	$21.44 \times 2 \text{条} = 42.88$	m	42.88
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$21.44 \times 0.60 = 12.86$	m ²	12.86
機械掘削積込工		$21.44 \times 0.60 \times 0.92 = 11.83$	m ³	11.83
AS塊運搬工		$21.44 \times 0.60 \times 0.05 = 0.64$	m ³	0.64
残土運搬工		$11.83 = 11.83$	m ³	11.83
残土受入地処理工		$11.83 = 11.83$	m ³	11.83
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$21.44 \times (0.60 \times 0.57 - 0.17^2 \times \pi / 4) = 6.85$	m ³	6.85
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$21.44 \times 0.60 = 12.86$	m ²	12.86
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$21.44 \times 0.60 = 12.86$	m ²	12.86
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$21.44 \times 0.60 = 12.86$	m ²	12.86
AS塊処理費		$0.64 \times 2.35 = 1.50$	t	1.50

φ 150施工④- φ 150 市道AS[2級]舗装

平均DP=0.90m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.00m

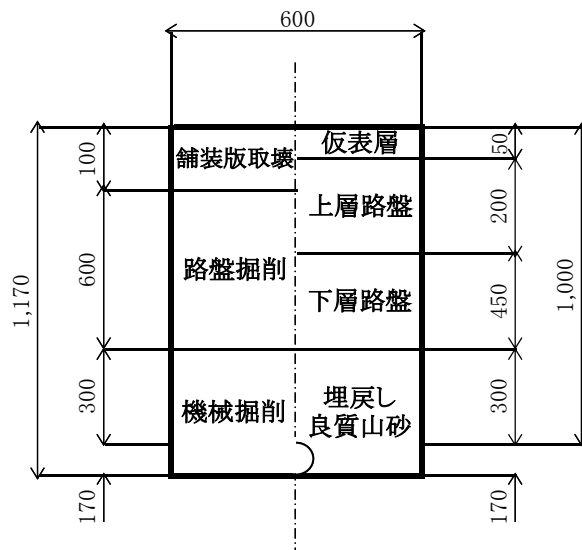
1式当り

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	1.00 × 2条 = 2.00	m	2.00
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
機械掘削積込工		1.00 × 0.60 × 1.02 = 0.61	m ³	0.61
AS塊運搬工		1.00 × 0.60 × 0.05 = 0.03	m ³	0.03
残土運搬工		0.61 = 0.61	m ³	0.61
残土受入地処理工		0.61 = 0.61	m ³	0.61
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	1.00 × (0.60 × 0.67 - 0.17 ² × π/4) = 0.38	m ³	0.38
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
上層路盤工	MS-25 t=15cm	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
AS塊処理費		0.03 × 2.35 = 0.07	t	0.07

φ 150施工⑤- φ 150 国道AS[B]舗装

DP=1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.42m

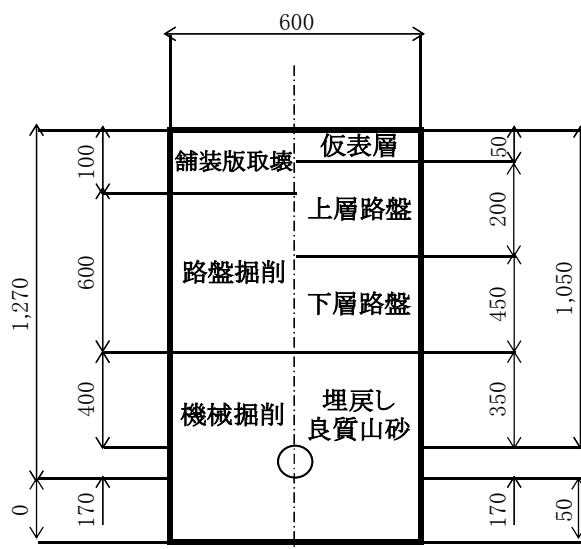
1式当り

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	2.42 × 2条 = 4.84	m	4.84
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	2.42 × 0.60 = 1.45	m ²	1.45
機械掘削積込工		2.42 × 0.60 × 1.07 = 1.55	m ³	1.55
AS塊運搬工		2.42 × 0.60 × 0.10 = 0.15	m ³	0.15
残土運搬工		1.55 = 1.55	m ³	1.55
残土受入地処理工		1.55 = 1.55	m ³	1.55
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$2.42 \times (0.60 \times 0.47 - 0.17^2 \times \pi / 4) = 0.63$	m ³	0.63
下層路盤工	RC-40 t=45cm	2.42 × 0.60 = 1.45	m ²	1.45
上層路盤工	RM-30 t=20cm	2.42 × 0.60 = 1.45	m ²	1.45
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	2.42 × 0.60 = 1.45	m ²	1.45
AS塊処理費		0.15 × 2.35 = 0.35	t	0.35

φ 150施工⑥- φ 150[既設: φ 150] 国道AS[B]舗装

DP=1.05m[既DP1.1m]

掘削時 復旧時



掘削延長 4.00m

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	4.00 × 2条 = 8.00	m	8.00
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	4.00 × 0.60 = 2.40	m ²	2.40
機械掘削積込工		$4.00 \times (0.60 \times 1.17 - 0.17^2 \times \pi / 4) = 2.72$	m ³	2.72
AS塊運搬工		4.00 × 0.60 × 0.10 = 0.24	m ³	0.24
残土運搬工		2.72 = 2.72	m ³	2.72
残土受入地処理工		2.72 = 2.72	m ³	2.72
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$4.00 \times (0.60 \times 0.57 - 0.17^2 \times \pi / 4) = 1.28$	m ³	1.28
下層路盤工	RC-40 t=45cm	4.00 × 0.60 = 2.40	m ²	2.40
上層路盤工	RM-30 t=20cm	4.00 × 0.60 = 2.40	m ²	2.40
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	4.00 × 0.60 = 2.40	m ²	2.40
AS塊処理費		0.24 × 2.35 = 0.56	t	0.56

配水管 ϕ 100 (单独)

材 料 ϕ 1 0 0 (单独)

配水管材料 φ 100

(単独)

(1/1)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
配水管 φ 100		図番 15			
【管材】					
ダクタイル鋳鉄直管	GX形 S種 内面エポキシ φ 100×L4,000	2	2	本	
ダクタイル鋳鉄直管	GX形 S種 内面エポキシ φ 100×L4,000	+ 3	3	本	切管用
ダクタイル鋳鉄曲管	GX形 φ 100×11 1/4°	1	1	個	
ダクタイル鋳鉄両受短管	GX形 φ 100	1	1	個	
受挿しソフトシール仕切弁	GX形 φ 100	1	1	基	
ダクタイル鋳鉄異形管接合部品	GX形 φ 100	1	1	組	
ダクタイル鋳鉄G-Link	GX形 φ 100	4	4	組	
ダクタイル鋳鉄ライナ	GX形 φ 100	3	3	個	
ダクタイル鋳鉄VCジョイント片落	内外面粉体 φ 100×φ 50 抜止付	1	1	基	
鋳鉄管用管帽	抜止付,内面エポキシ塗装 φ 100	1	1	組	通水試験時
水道用硬質ポリ塩化ビニル管直管	TS φ 50×L5,000	1.00 × 1箇所	≒ -	-	φ 150残管使用 充水・洗浄用
水道用硬質ポリ塩化ビニル管バルブ用ソケット	TS φ 50	2 × 1箇所	2	個	充水・洗浄用
SGPエルボ	ねじ込み式 50A×90°	1 × 1箇所	1	個	充水・洗浄用
SGPニップル	ねじ込み式 50A	2 × 1箇所	2	個	充水・洗浄用
青銅製ゲートバルブ	JIS10K 50A	1 × 1箇所	1	個	充水・洗浄用
水道用硬質塩化ビニル直管	耐衝撃性 TS φ 50×L4,000	+ 1	1	本	切管用
ダクタイル鋳鉄塩ビ管用ベンド	内外面粉体 φ 50×90° 抜止付	2	2	組	
ダクタイル鋳鉄VSジョイント片落	内外面粉体 φ 50×φ 40 抜止付	1	1	組	
【その他材料】					
固定用ゴムバンド	φ 100用	直管受口 異形管受口 G-Link (4 + 1 + 4) × 2	18	個	
明示テープ(幅30mm)	DIP φ 100用	0.12×3.14×1.5×3ヶ所/4.0m≒0.42			
		0.42 × 17.90 = 7.52			
	VP φ 50用	0.06×3.14×1.5×3ヶ所/4.0m≒0.21			
		0.21 × 2.87 = 0.60			
		計 8.12	8.1	m	
明示シート(幅150mmダブル)	DIP φ 100用	弁篋 17.90 - 0.20 = 17.70			仕 0.2*1=
	VP φ 50用	2.86 = 2.86			
		計 20.56	20.6	m	
仕切弁篋	FCD,ネジ式 H=560~820 座台共 土砂流入防止付	1	1	組	
硬質塩化ビニル直管	VU φ 200×L4000		-	本	残管使用
仕切弁用コンクリート平板	300×300×t60	1	1	枚	

配水管 $\phi 100$ 切管集計表

口径 $\phi 100$ 予算種別 H: 補助 T: 単独

[illegible]

GXS GX1

GXS GX1

配水管φ50 切管集計表(HI-TS形)

口径 $\phi 50$

予算種別

H: 補助 T: 单独

[illegible]

※(内:配水管φ100施工-1本、配水管φ75施工-1本)

HI-TS HI-TS

勞 務 ϕ 1 0 0 (单独)

配水管φ100労務

(単独)

(1/1)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
	DIP φ 100	(17.90) 17.90	(17.90) 17.90	m	(実延長)
	VP φ 50	(2.87) 2.86	(2.87) 2.86	m	(実延長)
【布設労務】					
鋳鉄管吊込み据付工	機械力 φ 100	GX受挿し仕切弁 $17.90 - 1 \times 0.55 = 17.35$	17.4	m	
GX形継手工(直管)	φ 100	$2 + 2$	4	口	
GX形継手工(異形管)	φ 100	1	1	口	
GX形継手工(G-Link)	φ 100	4	4	口	
鋳鉄管切断工	φ 100	切管 3	3	口	
メカニカル継手工	特殊押輪 φ 100	VCJ 管帽 $1 + 1$	2	口	
メカニカル継手取外し工	特殊押輪 φ 100	管帽 1	1	口	
仕切弁設置工	機械力 φ 100	1	1	基	
ポリエチレンスリーブ被覆工	管路全体 φ 100	17.90	17.9	m	
仕切弁篋設置工		1	1	箇所	
塩ビ管吊込み据付工	φ 50	2.87 = 2.87	2.9	m	
硬質塩化ビニル管切断工	φ 50	既設 $3 + 1$	4	口	
硬質塩化ビニル管RR継手工	離脱防止金具使用 φ 50	$1 + 2 \times 2 + 1$	6	口	
硬質塩化ビニル管RR継手工	離脱防止金具使用 φ 40	1	1	口	
明示テープ貼付工	VP φ 50以下	2.87	2.9	m	
明示シート敷設工	DIP φ 100用	弁篋 $17.90 - 0.20 = 17.70$			仕 0.2*1=
	VP φ 50用	2.86 = 2.86			
		計 20.56	20.6	m	
硬質塩化ビニル管据付工	φ 50	1.0×1 箇所 = 1.00	1.0	m	充水・洗浄用
TS継手工	φ 50	2×1 箇所	2	口	充水・洗浄用
鋼管継手工	ねじ込み 50A	4×1 箇所	4	口	充水・洗浄用
通水試験工	既設管と連絡	$20.77 \div 2,000 \div 2,000 = 0.01$	0.0	日	技術管理費
【既設管撤去工】					
塩ビ管吊上げ撤去工	φ 40	図番 37 $0.5 = 0.5$	0.5	m	
【処分費】					
廃材運搬費(安定型)	4tタンブ車	※既設管撤去工にて運搬	-	回	
	塩ビ管 φ 40	$0.5 \times 0.05^2 \times \pi / 4 = 0.00$ 空m ³			
廃材処分費	廃プラスチック類	運搬数量より	0.00	空m ³	

土 工 ϕ 1 0 0 (单独)

配水管 土工延長 $\phi 100$

(单独)

[illegible]

配水管φ100土工数量集計表

(単独)

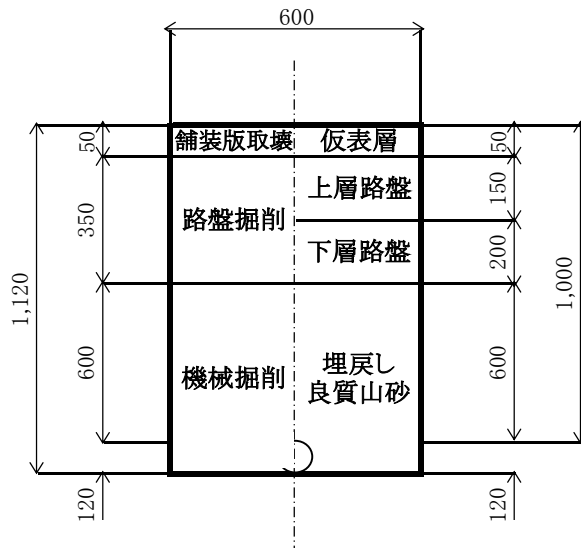
(1/1)

名 称	形 状 寸 法	算 式								数量	単位	摘 要			
<土工集計>		市AS[1級]	国AS[B]	国AS[B]	市AS[1級]	市AS[1級]	市AS[1級]			計					
		DP=1.0	DP=1.0	DP=1.0	DP=1.0	平均DP=1.1	DP=1.2								
		φ 100	φ 100	φ 100	φ 50	φ 50	φ 50								
		①	②	③	④	⑤	⑥								
アスファルト舗装版 切断工	t=15cmまで	5.28	+	27.32	+	3.20	+	1.00	+	3.70	+	1.02	41.52	m	
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.58	+	8.20	+	0.96	+	0.30	+	1.11	+	0.31	12.46	m ²	
機械掘削積込工	床掘、床均し	1.69	+	8.36	+	0.98	+	0.30	+	1.23	+	0.37	12.93	m ³	
AS塊運搬工	4tダンプトラック	0.08	+	0.82	+	0.10	+	0.02	+	0.06	+	0.02	1.10	m ³	
残土運搬工	L=5.0km以内	1.69	+	8.36	+	0.98	+	0.30	+	1.23	+	0.37	12.93	m ³	
残土受入地処理工	ブルドーザ敷均	1.69	+	8.36	+	0.98	+	0.30	+	1.23	+	0.37	12.93	m ³	
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	1.11	+	3.29	+	0.39	+	0.20	+	0.84	+	0.26	6.09	m ³	
市道AS[1級] 下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.58					+	0.30	+	1.11	+	0.31	3.30	m ²	
市道AS[1級] 上層路盤工	MS-25 t=15cm	1.58					+	0.30	+	1.11	+	0.31	3.30	m ²	
市道AS[1級] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 5cm	1.58					+	0.30	+	1.11	+	0.31	3.30	m ²	
国道AS[B] 下層路盤工	RC-40 t=45cm		+	8.20	+	0.96							9.16	m ²	
国道AS[B] 上層路盤工	RM-30 t=15cm				+	0.96							0.96	m ²	
国道AS[B] 上層路盤工	RM-30 t=20cm		+	8.20									8.20	m ²	
国道AS[B] 仮復旧基層工	再生密粒As13mm t= 5cm				+	0.96							0.96	m ²	
国道AS[B] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 5cm		+	8.20	+	0.96							9.16	m ²	
<処分費>															
AS塊処理費		0.19	+	1.93	+	0.24	+	0.05	+	0.14	+	0.05	2.60	t	

φ 100施工①- φ 100 市道AS[1級]舗装

DP=1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.64m

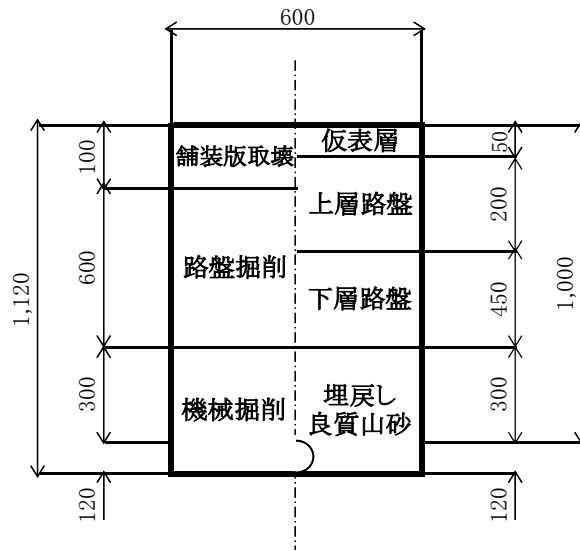
1式当り

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	$2.64 \times 2 \text{条} = 5.28$	m	5.28
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.64 \times 0.60 = 1.58$	m ²	1.58
機械掘削積込工		$2.64 \times 0.60 \times 1.07 = 1.69$	m ³	1.69
AS塊運搬工		$2.64 \times 0.60 \times 0.05 = 0.08$	m ³	0.08
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
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$2.64 \times (0.60 \times 0.72 - 0.12^2 \times \pi / 4) = 1.11$	m ³	1.11
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$2.64 \times 0.60 = 1.58$	m ²	1.58
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.64 \times 0.60 = 1.58$	m ²	1.58
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.64 \times 0.60 = 1.58$	m ²	1.58
AS塊処理費		$0.08 \times 2.35 = 0.19$	t	0.19

φ 100施工②- φ 100 国道AS[B]舗装

DP=1.0m

掘削時 復旧時



本復旧打換え範囲
掘削延長 13.66m

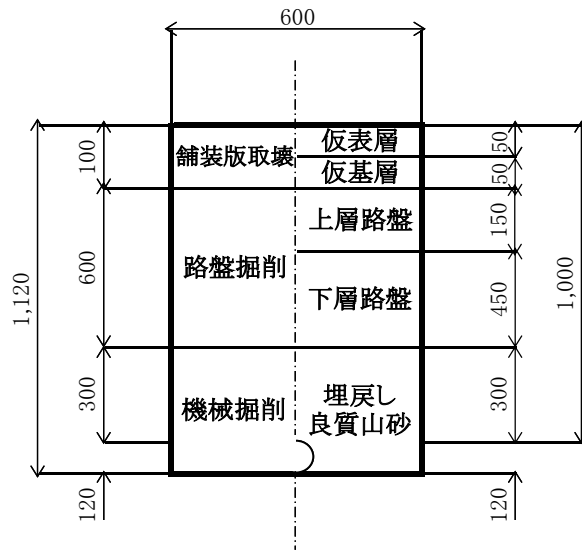
1式当り

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	13.66 × 2条 = 27.32	m	27.32
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	13.66 × 0.60 = 8.20	m ²	8.20
機械掘削積込工		13.66 × 0.60 × 1.02 = 8.36	m ³	8.36
AS塊運搬工		13.66 × 0.60 × 0.10 = 0.82	m ³	0.82
残土運搬工		8.36 = 8.36	m ³	8.36
残土受入地処理工		8.36 = 8.36	m ³	8.36
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	13.66 × (0.60 × 0.42 - 0.12 ² × π/4) = 3.29	m ³	3.29
下層路盤工	RC-40 t=45cm	13.66 × 0.60 = 8.20	m ²	8.20
上層路盤工	RM-30 t=20cm	13.66 × 0.60 = 8.20	m ²	8.20
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	13.66 × 0.60 = 8.20	m ²	8.20
AS塊処理費		0.82 × 2.35 = 1.93	t	1.93

φ 100施工③- φ 100 国道AS[B]舗装

DP=1.0m

掘削時 復旧時



本復旧切削オーバーレイ範囲

掘削延長 1.60m

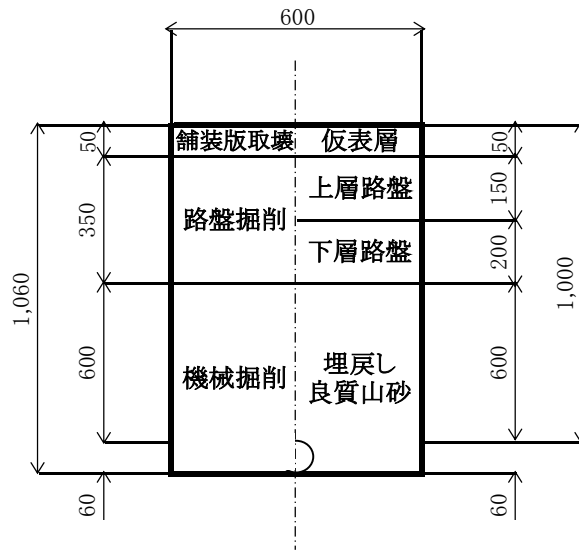
1式当り

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	$1.60 \times 2 \text{条} = 3.20$	m	3.20
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.60 \times 0.60 = 0.96$	m ²	0.96
機械掘削積込工		$1.60 \times 0.60 \times 1.02 = 0.98$	m ³	0.98
AS塊運搬工		$1.60 \times 0.60 \times 0.10 = 0.10$	m ³	0.10
残土運搬工		$0.98 = 0.98$	m ³	0.98
残土受入地処理工		$0.98 = 0.98$	m ³	0.98
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.60 \times (0.60 \times 0.42 - 0.12^2 \times \pi / 4) = 0.39$	m ³	0.39
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$1.60 \times 0.60 = 0.96$	m ²	0.96
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$1.60 \times 0.60 = 0.96$	m ²	0.96
仮復旧基層工	再生密粒As t= 5cm	$1.60 \times 0.60 = 0.96$	m ²	0.96
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.60 \times 0.60 = 0.96$	m ²	0.96
AS塊処理費		$0.10 \times 2.35 = 0.24$	t	0.24

φ 100施工④- φ 50 市道AS[1級]舗装

DP=1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.50m

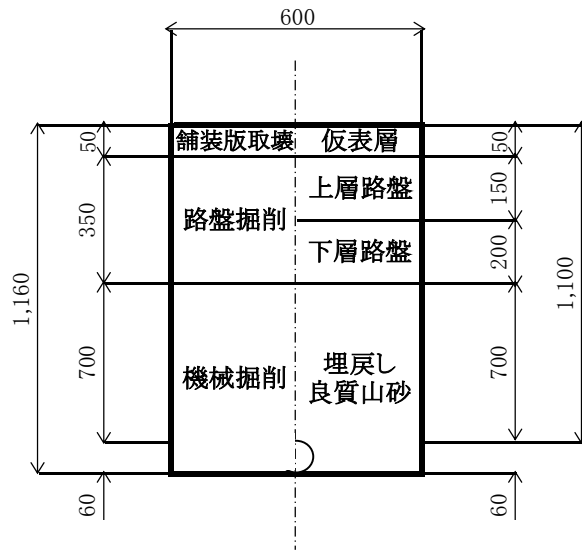
1式当り

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		$0.50 \times 0.60 \times 1.01 = 0.30$	m ³	0.30
AS塊運搬工		$0.50 \times 0.60 \times 0.05 = 0.02$	m ³	0.02
残土運搬工		$0.30 = 0.30$	m ³	0.30
残土受入地処理工		$0.30 = 0.30$	m ³	0.30
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$0.50 \times (0.60 \times 0.66 - 0.06^2 \times \pi / 4) = 0.20$	m ³	0.20
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$0.50 \times 0.60 = 0.30$	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As 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

φ 100施工⑤-φ 50 市道AS[1級]舗装

平均DP=1.10m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.85m

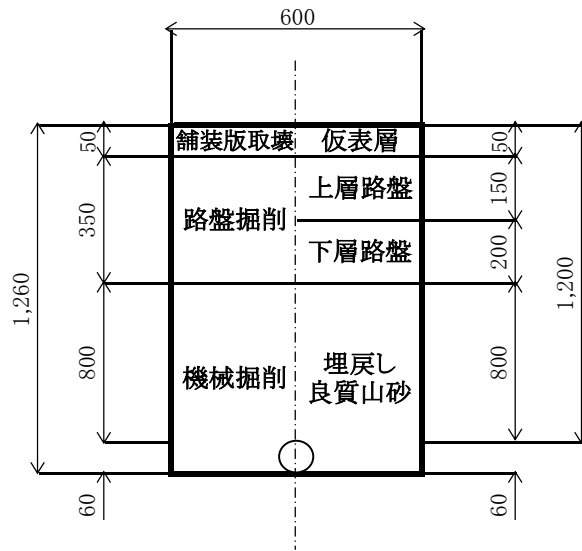
1式当り

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	1.85 × 2条 = 3.70	m	3.70
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.85 × 0.60 = 1.11	m ²	1.11
機械掘削積込工		1.85 × 0.60 × 1.11 = 1.23	m ³	1.23
AS塊運搬工		1.85 × 0.60 × 0.05 = 0.06	m ³	0.06
残土運搬工		1.23 = 1.23	m ³	1.23
残土受入地処理工		1.23 = 1.23	m ³	1.23
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.85 \times (0.60 \times 0.76 - 0.06^2 \times \pi / 4) = 0.84$	m ³	0.84
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.85 × 0.60 = 1.11	m ²	1.11
上層路盤工	MS-25 t=15cm	1.85 × 0.60 = 1.11	m ²	1.11
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.85 × 0.60 = 1.11	m ²	1.11
AS塊処理費		0.06 × 2.35 = 0.14	t	0.14

φ 100施工⑥- φ 50[既 φ 50] 市道AS[1級]舗装

DP=1.20m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.51m

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	$0.51 \times 2 \text{条} = 1.02$	m	1.02
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$0.51 \times 0.60 = 0.31$	m ²	0.31
機械掘削積込工		$0.51 \times (0.60 \times 1.21 - 0.06^2 \times \pi/4) = 0.37$	m ³	0.37
AS塊運搬工		$0.51 \times 0.60 \times 0.05 = 0.02$	m ³	0.02
残土運搬工		$0.37 = 0.37$	m ³	0.37
残土受入地処理工		$0.37 = 0.37$	m ³	0.37
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$0.51 \times (0.60 \times 0.86 - 0.06^2 \times \pi/4) = 0.26$	m ³	0.26
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$0.51 \times 0.60 = 0.31$	m ²	0.31
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$0.51 \times 0.60 = 0.31$	m ²	0.31
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$0.51 \times 0.60 = 0.31$	m ²	0.31
AS塊処理費		$0.02 \times 2.35 = 0.05$	t	0.05

配水管 ϕ 75 (单独)

材 料 ϕ 7 5 (单独)

配水管材料φ75

(単独)

(1/2)

名 称	形 状 寸 法	算 式							数 量	単 位	摘 要
配水管		図番 6	図番 7	図番 8	図番 9	図番 10	図番 14	図番 15			
【管材】											
ダクタイル鋳鉄直管	GX形 S種 内面エポキシ φ75×L4,000		+	4	+	1		+	3	+	1
ダクタイル鋳鉄直管	GX形 S種 内面エポキシ φ75×L4,000							+	8		
ダクタイル鋳鉄挿し受片落管	GX形 φ150×φ100							+	1		
ダクタイル鋳鉄挿し受片落管	GX形 φ100×φ75	1	+	1	+	1		+	1	+	2
ダクタイル鋳鉄両受曲管	GX形 φ75×45°							+	1		
ダクタイル鋳鉄両受曲管	GX形 φ75×22 1/2°							+	1		
ダクタイル鋳鉄曲管	GX形 φ75×45°							+	3		
ダクタイル鋳鉄曲管	GX形 φ75×22 1/2°		+	2							
ダクタイル鋳鉄曲管	GX形 φ75×11 1/4°							+	1		
ダクタイル鋳鉄継ぎ輪	GX形 φ75		+	2							
両受ソフトシール仕切弁	GX形 φ75			+	1						
受挿しソフトシール仕切弁	GX形 φ75	1	+	1		+	1	+	2		
ダクタイル鋳鉄異形管接合部品	GX形 φ150							+	1		
ダクタイル鋳鉄異形管接合部品	GX形 φ100	1	+	1	+	1		+	1	+	2
ダクタイル鋳鉄異形管接合部品	GX形 φ75	2	+	2		+	1	+	5		
ダクタイル鋳鉄G-Link	GX形 φ75		+	6	+	3		+	1	+	7
ダクタイル鋳鉄ライナ	GX形 φ75		+	4	+	2		+	2	+	4
VCジョイント	拔止付,内外面粉体塗装 φ75							+	1		
VCジョイント片落管	拔止付,内外面粉体塗装 φ75×φ50	1		+	1			+	1		
ダクタイル鋳鉄直管	K形 3種 内面エポキシ φ75×L4,000							+	1		
ダクタイル鋳鉄曲管	K形 φ75×45°					+	2				
ダクタイル鋳鉄継ぎ輪	K形 φ75					+	2				
鋳鉄管用管帽	拔止付,内面エポキシ塗装 φ250					+	1				
鋳鉄管用管帽	拔止付,内面エポキシ塗装 φ75	1		+	1	+	1	+	2		
特殊押輪	K形 φ75					+	7				
水道用硬質塩化ビニル直管	耐衝撃性 TS φ75×L4,000							+	2		
水道用硬質塩化ビニル直管	耐衝撃性 TS φ50×L4,000							+	2		
ダクタイル鋳鉄塩ビ管用ベンド	内外面粉体 φ75×45° 抜止付							+	4		
ダクタイル鋳鉄塩ビ管用ベンド	内外面粉体 φ50×90° 抜止付							+	2		
水道用硬質塩化ビニルエルボ	耐衝撃性 TS φ50×90°	2		+	2						
塩ビ管用ソフトシール仕切弁	拔止付,内外面粉体塗装 φ50			+	1						
VSジョイント	拔止付,内外面粉体塗装 φ50	1		+	1			1			
異種管継手	内外面粉体 φ75 抜止付							1			
【充水および通水試験時材料(4箇所分)】											
水道用硬質ポリ塩化ビニル管直管	TS φ50×L5,000	1.00	×	6箇所	-	2箇所		≒	1	1	本
水道用硬質ポリ塩化ビニル管バルブ用ソケット	TS φ50	2	×	6箇所						12	個
SGPエルボ	ねじ込み式 50A×90°	1	×	6箇所						6	個
SGPニップル	ねじ込み式 50A	2	×	6箇所						12	個
青銅製ゲートバルブ	JIS10K 50A	1	×	6箇所						6	個

φ150残管使用
(2箇所)

配水管材料 $\phi 75$

(单独)

(2/2)

[illegible]

配水管φ75 切管集計表(GX形)

口径 $\phi 75$ 予算種別 H: 補助 T: 単独

[illegible]

GXS GX1

GXS GX1

配水管 $\phi 75$ 切管集計表(K形)

口径 $\phi 75$ 予算種別 H: 補助 T: 単独

[illegible]

配水管 $\phi 75$ 切管集計表(HI-TS形)

口径 $\phi 50$ 予算種別 H: 補助 T: 単独

[illegible]

HI-TS HI-TS

配水管φ75 切管集計表(HI-TS形)

口径 $\phi 75$

予算種別

H: 補助 T: 单独

[illegible]

合計
2本

0.000	0	3.734	5
直管	本	直管	2本

HI-TS HI-TS

勞 務 ϕ 7 5 (单独)

配水管労務 φ 7 5

(単独)

(1/2)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
	DIP φ 150	(0.57) 0.57	(0.57) 0.57	m	(実延長)
	DIP φ 100	(0.60) (0.60) (0.60) (0.60) (0.41) (0.60) 0.60 + 0.60 + 0.60 + 0.60 + 0.41 + 0.60	(3.41) 3.41	m	(実延長)
	DIP φ 75	(1.90) (21.47) (7.98) (15.20) (3.80) 1.90 + 21.40 + 7.98 + 15.20 + 3.76 +			
		(16.37) (4.69) 16.37 + 4.35	(71.41) 70.96	m	(実延長)
	HIVP φ 75	(4.74) 4.49	(4.74) 4.49	m	(実延長)
	HIVP φ 50	(2.39) (2.58) (4.42) 2.25 + 2.56 + 4.42	(9.39) 9.23	m	(実延長)
【布設労務】					
鋳鉄管吊込み据付工	機械力 φ 150	0.57 = 0.57	0.6	m	
鋳鉄管吊込み据付工	機械力 φ 100	3.41 = 3.41	3.4	m	
鋳鉄管吊込み据付工	機械力 φ 75	GX両受仕切弁 GX受挿し仕切弁 71.41 - 1 × 0.18 - 5 × 0.49 = 68.78	68.8	m	
GX形継手工(直管)	φ 75	9 + 8	17	口	
GX形継手工(異形管)	φ 100	6	6	口	
GX形継手工(異形管)	φ 75	10	10	口	
GX形継手工(G-Link)	φ 75	17	17	口	
メカニカル継手工	特殊押輪 φ 250	1	1	口	
メカニカル継手工	特殊押輪 φ 75	K形 VCJ VCJ片落ち 管帽 管帽再利用 7 + 1 + 3 + 5 + 1	17	口	
メカニカル継手取外し工	特殊押輪 φ 250	1	1	口	
メカニカル継手取外し工	特殊押輪 φ 75	5	5	口	
鋳鉄管切断工	φ 75	GX切管 K切管 既設 17 + 2 + 5	24	口	
仕切弁設置工	機械力 φ 75	1 + 5	6	基	
仕切弁設置工	機械力 φ 50	1	1	基	
硬質塩化ビニル管布設工	φ 75	4.74 = 4.74	4.7	m	
硬質塩化ビニル管布設工	φ 50	9.39 = 9.39	9.4	m	
硬質塩化ビニル管 TS継手工	φ 50	2 × 2 = 4	4	口	
硬質塩化ビニル管 RR継手工	離脱防止使用 φ 75	異種継手+ベンド VC 5 × 2 + 1 = 11	11	口	
硬質塩化ビニル管 RR継手工	離脱防止使用 φ 50	VSJ+ベンド VCJ片落 5 × 2 + 3 = 13	13	口	
硬質塩化ビニル管切断工	φ 75	切管 既設 5 + 2 = 7	7	口	

配水管労務 φ 75

(単独)

(2/2)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
硬質塩化ビニル管切断工	φ 50	切管 既設 $7 + 2 = 9$	9	口	
ポリエチレンスリーブ被覆工	管路全体 φ 150	0.57	0.6	m	
ポリエチレンスリーブ被覆工	管路全体 φ 100	3.41	3.4	m	
ポリエチレンスリーブ被覆工	管路全体 φ 75	71.41	71.4	m	
明示シート敷設工	DIP φ 150用	0.57 = 0.57			
	DIP φ 100用	3.41 = 3.41			
	DIP φ 75用	弁篭 $70.96 - 1.20 = 69.76$			仕 0.2*6=
	VP φ 75用	弁篭 $4.49 - 0.80 = 3.69$			仕 0.2*4=
	VP φ 50用	弁篭 $9.23 - 0.20 = 9.03$			仕 0.2*1=
		計 86.46	86.5	m	
仕切弁篭設置工		$1 + 5 + 1$	7	箇所	
既設管凍結工	ダクタイル鋳鉄管用 φ 75	2	2	箇所	
通水試験工	既設管と連絡	DIP φ 150 DIP φ 100 DIP φ 75 HIVP φ 75 HIVP φ 50 $(0.57 + 3.41 + 71.41 + 9.39 + 9.39) \div$			技術管理費
		2,000 = 0.05	0.1	日	技術管理費
充水および通水試験時労務(4箇所分)					
硬質塩化ビニル管据付工	φ 50	1.0×6 箇所 = 6.00	6.0	m	
T/S継手工	φ 50 ねじ込み	2×6 箇所	12	口	
鋼管継手工	50A	4×6 箇所	24	口	
【既設管撤去工】		図番 4・5・34・35・36			
鋳鉄管吊上げ撤去工	φ 150	3.79 = 3.79	3.8	m	
鋳鉄管吊上げ撤去工	φ 75	$22.2 + 1.31 + 1.32 + 12.10 = 36.93$	36.9	m	
鋳鉄管切断工	φ 75	$36.93 \div 6 = 6.2$	6	口	
塩ビ管吊上げ撤去工	φ 50～φ 75	$1.3 + 4.5 = 5.80$	5.8	m	
仕切弁撤去工	φ 75	$1 + 1 = 2.0$	2	基	
仕切弁篭撤去工		$1 + 1 = 2$	2	箇所	
【処分費】					
現場発生品処分運搬	クレーン装置付 4t級吊能力2.9t	$(3.79 \times 21.97 + 36.93 \times 11.73) \div 1000 = 0.52$	0.52	t	
スクラップ控除	ヘビー1H	0.52 = 0.52	0.52	t	
現場発生品処分運搬	4tクランプ車	※既設管撤去工にて運搬	—	回	
廃材運搬費	廃プラスチック類	$5.8 \times 0.07^2 \times \pi / 4 = 0.02$	0.02	空m3	既設管撤去へ

土 工 ϕ 7 5 (单独)

配水管 土工延長 φ 75

(単独)

(1/2)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単 位	摘 要
配水管					
φ 150[既 φ 150] 国道AS[B]舗装	同時撤去 DP=1.0m[既DP1.1]	0.57	0.57	m	①
φ 150 小計			0.57	m	
φ 100 市道AS[2級]舗装	DP=0.88m	0.60 + 0.60 + 0.60	1.80	m	②
φ 100[既 φ 75] 国道AS[B]舗装	同時撤去 DP=1.63m[既DP1.64]	0.60	0.60	m	土留施工 ③
φ 100 市道AS[2級]舗装	凍結工法 DP=1.1m,W0.8×L1.0m	1	1	箇所	④
φ 100[既 φ 150] 国道AS[B]舗装	同時撤去 DP=1.0m[既DP1.1]	0.41	0.41	m	⑤
φ 100 国道歩道AS[切下げ部]舗装	DP=1.0m	0.60	0.60	m	⑥
φ 100 小計			3.41	m	
φ 75 市道AS[2級]舗装	DP=0.89m	1.90 + 4.78 + 0.21 + 15.20	22.09	m	⑦
φ 75 市道AS[2級]舗装	平均DP1.10m DP=0.89~1.31m	2.24	2.24	m	⑧
φ 75[既 φ 75] 市道AS[2級]舗装	同時撤去 DP=1.31m[既DP1.31]	1.31	1.31	m	⑨
φ 75 市道AS[その他]舗装	DP=0.89m	3.20	3.20	m	⑩
φ 75[既 φ 75] 国道AS[B]舗装	同時撤去 DP=1.2m[既DP1.2]	19.89	19.89	m	⑪
φ 75[既 φ 75] 国道AS[B]舗装	同時撤去,平均DP1.42[既DP1.42] DP1.2~1.64m[既DP1.2~1.64]	1.19	1.19	m	土留施工 ⑫
φ 75[既 φ 75] 国道AS[B]舗装	同時撤去 DP=1.64m[既DP1.64]	0.31	0.31	m	土留施工 ⑬
φ 75 国道AS[B]舗装	凍結工法 DP=1.2m,W0.8×L1.0m	1	1	箇所	⑭
φ 75 市道AS[2級]舗装	凍結工法 DP=1.31m,W0.9×L1.0m	1	1	箇所	土留施工 ⑮
φ 75 国道AS[B]舗装	DP=1.0m	2.91	2.91	m	⑯
φ 75[既 φ 150] 国道AS[B]舗装	同時撤去 DP=1.0m[既DP1.1]	2.81	2.81	m	⑰
φ 75[既 φ 75] 国道AS[B]舗装	同時撤去 DP=1.0m[既DP1.6]	6.07	6.07	m	土留施工 ⑱
φ 75 国道歩道AS[切下げ部]舗装	DP=1.09m	1.05	1.05	m	⑲
φ 75 市道CO舗装[復旧:市道AS]	DP=1.67m	1.13	1.13	m	土留施工 ⑳
φ 75 市道CO舗装[復旧:市道AS]	平均DP0.93 DP=0.9~0.96m	1.37	1.37	m	㉑
φ 75 市道CO舗装[復旧:市道AS]	平均DP1.29 DP=0.9~1.67m	0.80	0.80	m	㉒
φ 75[既 φ 75] 共有道CO舗装	同時撤去 DP1.0m[既DP1.6]	4.58 + 0.61	5.19	m	土留施工 ㉓
φ 75[既 φ 75] 共有道CO舗装	同時撤去,平均DP1.3m DP1.0~1.6m[既DP1.6]	0.60	0.60	m	土留施工 ㉔
φ 75[既 φ 75] 共有道CO舗装	同時撤去 DP1.6m[既DP1.6]	3.28	3.28	m	土留施工 ㉕
φ 75 小計			75.44	m	
φ 50 市道AS[2級]舗装	DP=0.91m	1.00	1.00	m	㉖
φ 50[既 φ 50] 市道AS[2級]舗装	同時撤去,平均DP1.06 DP0.91~1.2m[既DP1.2]	1.25	1.25	m	㉗
φ 50 市道AS[その他]舗装	DP=0.91m	1.00	1.00	m	㉘
φ 50[既 φ 50] 市道AS[その他]舗装	同時撤去,平均DP0.86 DP0.8~0.91m[既DP0.8]	1.56	1.56	m	㉙

配水管 土工延長 $\phi 75$

(单独)

(1/2)

[illegible]

配水管φ75土工数量集計表

(単独)																						(1/2)																						
名 称		形 状 寸 法																				数量	単位	摘 要																				
<土工集計>		国AS[B] DP=1.0 [既DP1.1] φ150[既φ150] ①	市AS[2級] DP=0.88 φ100 ②	国AS[B] 土留施工 DP=1.63 [既DP1.64] φ100[既φ75] ③	市AS[2級] 凍結工法 DP=1.1 φ100 ④	国AS[B] DP=1.0 [既DP1.1] φ100[既φ150] ⑤	国歩AS[切下] DP=1.0 φ100 ⑥	市AS[2級] DP=0.89 φ75 ⑦	市AS[2級] 平均DP=1.1 φ75 ⑧	市AS[2級] DP=1.31 φ75[既φ75] ⑨	市AS[その他] DP=0.89 φ75 ⑩	国AS[B] DP=1.2 φ75[既φ75] ⑪	国AS[B] 土留施工 平均DP=1.42 φ75[既φ75] ⑫	国AS[B] 土留施工 DP=1.64 φ75[既φ75] ⑬	国AS[B] 凍結工法 DP=1.2 φ75 ⑭	市AS[2級] 凍結工法 DP=1.31 φ75 ⑮	国AS[B] DP=1.0 φ75 ⑯	国AS[B] DP=1.0 [既DP1.1] φ75[既φ150] ⑰	国AS[B] 土留施工 DP=1.0 [既DP1.6] φ75[既φ75] ⑱	国歩AS[切下] DP=1.09 φ75 ⑲	市CO[復:AS] 土留施工 DP=1.67 φ75 ⑳	小 計																						
	アスファルト舗装版 切断工	t=15cmまで	1.14	+	3.60	+	1.20	+	3.60	+	0.82	+	3.60	+	44.18	+	4.48	+	2.62	+	6.40	+	39.78	+	2.38	+	0.62	+	3.60	+	3.80	+	5.82	+	5.62	+	12.14	+	2.10	147.50	m			
コンクリート舗装版 切断工	t=15cmまで																					+	2.26	2.26	m																			
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	0.34	+	1.08	+	0.54	+	0.80	+	0.25	+	1.08	+	13.25	+	1.34	+	0.79	+	1.92	+	11.93	+	1.07	+	0.28	+	0.80	+	0.90	+	1.75	+	1.69	+	5.46	+	0.63	45.90	m²				
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下																					+	1.02	1.02	m²																			
機械掘削積込工	床掘、床均し	0.39	+	1.03	+	0.89	+	1.04	+	0.28	+	1.16	+	12.33	+	1.53	+	1.05	+	1.79	+	14.07	+	1.50	+	0.45	+	1.07	+	1.34	+	1.73	+	1.91	+	8.65	+	0.71	+	1.67	54.59	m³		
AS塊運搬工	4tダンブトラック	0.03	+	0.05	+	0.05	+	0.04	+	0.02	+	0.05	+	0.66	+	0.07	+	0.04	+	0.10	+	1.19	+	0.11	+	0.03	+	0.08	+	0.05	+	0.17	+	0.17	+	0.55	+	0.03	3.49	m³				
CO塊運搬工	4tダンブトラック																					+	0.12	0.12	m³																			
残土運搬工	L=5.0km以内	0.36	+	1.03	+	0.89	+	1.04	+	0.24	+	0.67	+	12.33	+	1.53	+	1.05	+	1.79	+	14.07	+	1.50	+	0.45	+	1.07	+	1.34	+	1.73	+	1.61	+	5.37	+	0.37	+	1.67	50.11	m³		
残土受入地処理工	ブルドーザ敷均	0.36	+	1.03	+	0.89	+	1.04	+	0.24	+	0.67	+	12.33	+	1.53	+	1.05	+	1.79	+	14.07	+	1.50	+	0.45	+	1.07	+	1.34	+	1.73	+	1.61	+	5.37	+	0.37	+	1.67	50.11	m³		
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	0.15	+	0.63	+	0.56	+	0.76	+	0.10	+	0.43	+	7.55	+	1.05	+	0.78	+	1.29	+	6.91	+	0.86	+	0.29	+	0.59	+	1.03	+	0.66	+	0.64	+	2.09	+	0.24	+	1.48	28.09	m³		
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	0.03																				+	0.04	+	0.49											+	0.30	+	3.28	+	0.34	4.48	m³	
市道AS[2級] 下層路盤工	RC-40 t=20cm			+	1.08					+	0.80					+	13.25	+	1.34	+	0.79					+	0.90											18.16	m²					
市道AS[2級] 上層路盤工	MS-25 t=15cm			+	1.08					+	0.80					+	13.25	+	1.34	+	0.79					+	0.90											18.16	m²					
市道AS[2級] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 5cm			+	1.08					+	0.80					+	13.25	+	1.34	+	0.79					+	0.90											18.16	m²					
市道AS[その他] 下層路盤工	RC-40 t=15cm																					+	1.92	1.92	m²																			
市道AS[その他] 上層路盤工	MS-25 t=12cm																					+	1.92	1.92	m²																			
市道AS[その他] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 3cm																					+	1.92	1.92	m²																			
国道AS[B] 下層路盤工	RC-40 t=45cm	0.34				+	0.54				+	0.25					+	11.93	+	1.07	+	0.28	+	0.80					+	1.75	+	1.69	+	5.46					24.11	m²				
国道AS[B] 上層路盤工	RM-30 t=20cm	0.34				+	0.54				+	0.25					+	11.93	+	1.07	+	0.28	+	0.80					+	1.75	+	1.69	+	5.46					24.11	m²				
国道AS[B] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 5cm	0.34				+	0.54				+	0.25					+	11.93	+	1.07	+	0.28	+	0.80					+	1.75	+	1.69	+	5.46					24.11	m²				
国道AS歩道[切下げ部] 路盤工	RC-40 t=20cm											+	1.08											+	0.63	1.71	m²																	
国道AS歩道[切下げ部] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 5cm											+	1.08											+	0.63	1.71	m²																	
市道CO[復旧:市道AS] 下層路盤工	RC-40 t=15cm																					+	1.02	1.02	m²																			
市道CO[復旧:市道AS] 上層路盤工	MS-25 t=12cm																					+	1.02	1.02	m²																			
市道CO[復旧:市道AS] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 3cm																					+	1.02	1.02	m²																			
共有道コンクリート 路盤工	RC-40 t=29cm																					0.00	m²																					
共有道コンクリート 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 3cm																					0.00	m²																					
<処分費>																																												
AS塊処理費		0.07	+	0.12	+	0.12	+	0.09	+	0.05	+	0.12	+	1.55	+	0.16	+	0.09	+	0.24	+	2.80	+	0.26	+	0.07	+	0.19	+	0.12	+	0.40	+	0.40	+	1.29	+	0.07	8.21	t				
CO塊処理費																						+	0.28	0.28	t																			

配水管φ75土工数量集計表

(単独)

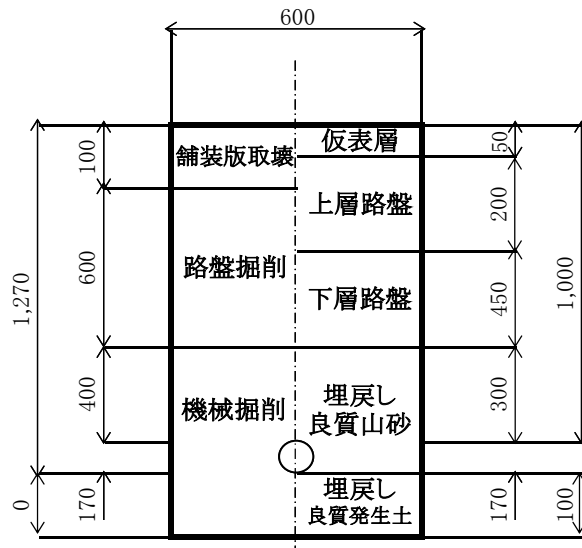
(2/2)

名	称	形 状 寸 法													数量	単位	摘 要		
		市CO〔復:AS〕 平均DP=0.93 φ 75 ㉑	市CO〔復:AS〕 平均DP=1.29 φ 75 ㉒	共有道CO 土留施工 DP=1.0 〔既DP1.6〕 φ 75〔既 φ 75〕 ㉓	共有道CO 土留施工 平均DP=1.3 〔既DP1.6〕 φ 75〔既 φ 75〕 ㉔	共有道CO 土留施工 DP=1.6 〔既DP1.6〕 φ 75〔既 φ 75〕 ㉕	市AS〔2級〕 DP=0.91 φ 50 ㉖	市AS〔2級〕 平均DP=1.06 〔既DP1.2〕 φ 50〔既 φ 50〕 ㉗	市AS〔その他〕 DP=0.91 φ 50 ㉘	市AS〔その他〕 平均DP=0.86 〔既DP0.8〕 φ 50〔既 φ 50〕 ㉙	市CO〔復:AS〕 平均DP=0.98 φ 50 ㉚	市CO〔復:AS〕 DP=1.0 〔既DP1.0〕 φ 50〔既 φ 50〕 ㉛	土工集計 (2/2)より	土工集計 (1/2)より	合 計				
＜土工集計＞																			
アスファルト舗装版 切断工		t=15cmまで		+ 2.00 + 2.50 + 2.00 + 3.12											9.62	147.50	157.12	m	
コンクリート舗装版 切断工		t=15cmまで		2.74 + 1.60 + 10.38 + 1.20 + 6.56 + 6.84 + 2.00											31.32	2.26	33.58	m	
アスファルト舗装版 取壊直接積込工		t=10cm以下		+ 0.60 + 0.75 + 0.60 + 0.94											2.89	45.90	48.79	m ²	
コンクリート舗装版 取壊直接積込工		t=15cm以下		0.82 + 0.48 + 4.67 + 0.54 + 2.95 + 2.05 + 0.60											12.11	1.02	13.13	m ²	
機械掘削積込工		床掘、床均し		0.74 + 0.60 + 7.30 + 0.84 + 4.61 + 0.55 + 0.90 + 0.55 + 0.81 + 1.89 + 0.56											19.35	54.59	73.94	m ³	
AS塊運搬工		4tダンプトラック		+ 0.03 + 0.04 + 0.03 + 0.05											0.15	3.49	3.64	m ³	
CO塊運搬工		4tダンプトラック		0.10 + 0.06 + 0.56 + 0.06 + 0.35 + 0.25 + 0.07											1.45	0.12	1.57	m ³	
残土運搬工		L=5.0km以内		0.74 + 0.60 + 4.50 + 0.68 + 4.61 + 0.55 + 0.90 + 0.55 + 0.81 + 1.89 + 0.56											16.39	50.11	66.50	m ³	
残土受入地処理工		ブルドーザ敷均		0.74 + 0.60 + 4.50 + 0.68 + 4.61 + 0.55 + 0.90 + 0.55 + 0.81 + 1.89 + 0.56											16.39	50.11	66.50	m ³	
機械埋戻工		タンバ転圧 良質山砂		0.58 + 0.51 + 3.56 + 0.57 + 4.02 + 0.34 + 0.64 + 0.40 + 0.58 + 1.51 + 0.45											13.16	28.09	41.25	m ³	
機械埋戻工		タンバ転圧 良質発生土		+ 2.80 + 0.16											2.96	4.48	7.44	m ³	
市道AS〔2級〕 下層路盤工		RC-40 t=20cm		+ 0.60 + 0.75											1.35	18.16	19.51	m ²	
市道AS〔2級〕 上層路盤工		MS-25 t=15cm		+ 0.60 + 0.75											1.35	18.16	19.51	m ²	
市道AS〔2級〕 仮復旧表層工		再生密粒As13mm t= 5cm		+ 0.60 + 0.75											1.35	18.16	19.51	m ²	
市道AS〔その他〕 下層路盤工		RC-40 t=15cm		+ 0.60 + 0.94											1.54	1.92	3.46	m ²	
市道AS〔その他〕 上層路盤工		MS-25 t=12cm		+ 0.60 + 0.94											1.54	1.92	3.46	m ²	
市道AS〔その他〕 仮復旧表層工		再生密粒As13mm t= 3cm		+ 0.60 + 0.94											1.54	1.92	3.46	m ²	
国道AS〔B〕 下層路盤工		RC-40 t=45cm													0.00	24.11	24.11	m ²	
国道AS〔B〕 上層路盤工		RM-30 t=20cm													0.00	24.11	24.11	m ²	
国道AS〔B〕 仮復旧表層工		再生密粒As13mm t= 5cm													0.00	24.11	24.11	m ²	
国道AS歩道〔切下げ部〕 路盤工		RC-40 t=20cm													0.00	1.71	1.71	m ²	
国道AS歩道〔切下げ部〕 仮復旧表層工		再生密粒As13mm t= 5cm													0.00	1.71	1.71	m ²	
市道CO〔復旧:市道AS〕 下層路盤工		RC-40 t=15cm		0.82 + 0.48 + 2.05 + 0.60											3.95	1.02	4.97	m ²	
市道CO〔復旧:市道AS〕 上層路盤工		MS-25 t=12cm		0.82 + 0.48 + 2.05 + 0.60											3.95	1.02	4.97	m ²	
市道CO〔復旧:市道AS〕 仮復旧表層工		再生密粒As13mm t= 3cm		0.82 + 0.48 + 2.05 + 0.60											3.95	1.02	4.97	m ²	
共有道コンクリート 路盤工		RC-40 t=29cm		+ 4.67 + 0.54 + 2.95											8.16	0.00	8.16	m ²	
共有道コンクリート 仮復旧表層工		再生密粒As13mm t= 3cm		+ 4.67 + 0.54 + 2.95											8.16	0.00	8.16	m ²	
＜処分費＞																			
AS塊処理費		+ 0.07 + 0.09 + 0.07 + 0.12											0.35	8.21	8.56	t			
CO塊処理費		0.24 + 0.14 + 1.32 + 0.14 + 0.82 + 0.59 + 0.16											3.41	0.28	3.69	t			

φ 75施工①- φ 150[既設: φ 150] 国道AS[B]舗装

DP=1.0m[既DP1.1m]

掘削時 復旧時



掘削延長 0.57m

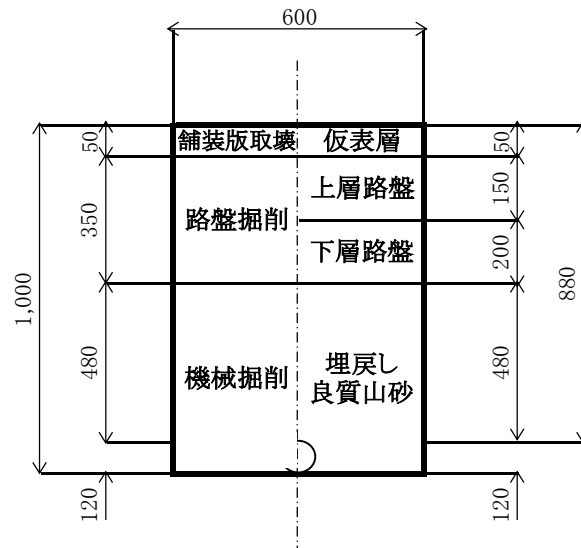
1式当り

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	$0.57 \times 2 \text{条} = 1.14$	m	1.14
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$0.57 \times 0.60 = 0.34$	m ²	0.34
機械掘削積込工		$0.57 \times (0.60 \times 1.17 - 0.17^2 \times \pi/4) = 0.39$	m ³	0.39
AS塊運搬工		$0.57 \times 0.60 \times 0.10 = 0.03$	m ³	0.03
残土運搬工		$0.39 - 0.03 = 0.36$	m ³	0.36
残土受入地処理工		$0.36 = 0.36$	m ³	0.36
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$0.57 \times (0.60 \times 0.47 - 0.17^2 \times \pi/4) = 0.15$	m ³	0.15
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	$0.57 \times 0.60 \times 0.10 = 0.03$	m ³	0.03
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$0.57 \times 0.60 = 0.34$	m ²	0.34
上層路盤工	RM-30 t=20cm	$0.57 \times 0.60 = 0.34$	m ²	0.34
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$0.57 \times 0.60 = 0.34$	m ²	0.34
AS塊処理費		$0.03 \times 2.35 = 0.07$	t	0.07

φ 75施工②- φ 100 市道AS[2級]舗装

DP=0.88m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.80m

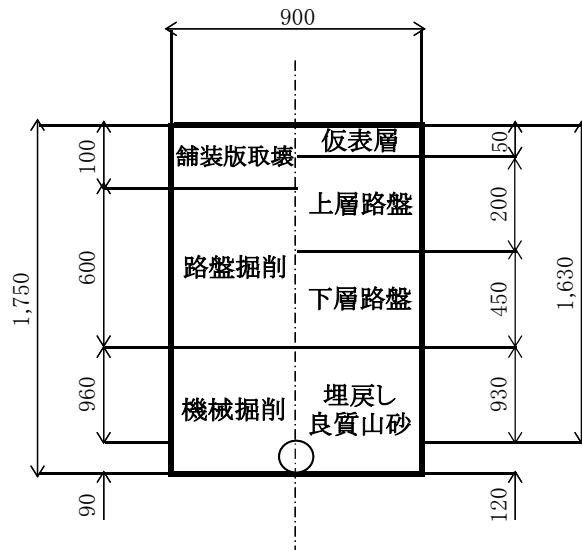
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで	1.80 × 2条 = 3.60	m	3.60
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.80 × 0.60 = 1.08	m ²	1.08
機械掘削積込工		1.80 × 0.60 × 0.95 = 1.03	m ³	1.03
AS塊運搬工		1.80 × 0.60 × 0.05 = 0.05	m ³	0.05
残土運搬工		1.03 = 1.03	m ³	1.03
残土受入地処理工		1.03 = 1.03	m ³	1.03
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.80 \times (0.60 \times 0.60 - 0.12^2 \times \pi / 4) = 0.63$	m ³	0.63
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.80 × 0.60 = 1.08	m ²	1.08
上層路盤工	MS-25 t=15cm	1.80 × 0.60 = 1.08	m ²	1.08
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.80 × 0.60 = 1.08	m ²	1.08
AS塊処理費		0.05 × 2.35 = 0.12	t	0.12

φ75施工③-φ100[既設:φ75] 国道AS[B]舗装

DP=1.63m[既設DP=1.64]

掘削時 復旧時



掘削延長 0.60m

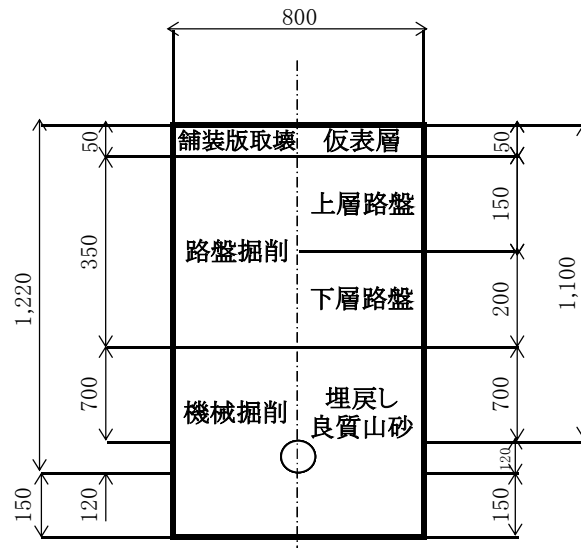
1式当り

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	$0.60 \times 2 \text{条} = 1.20$	m	1.20
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$0.60 \times 0.90 = 0.54$	m ²	0.54
機械掘削積込工		$0.60 \times (0.90 \times 1.65 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 0.89$	m ³	0.89
AS塊運搬工		$0.60 \times 0.90 \times 0.10 = 0.05$	m ³	0.05
残土運搬工		$0.89 = 0.89$	m ³	0.89
残土受入地処理工		$0.89 = 0.89$	m ³	0.89
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$0.60 \times (0.90 \times 1.05 - 0.12^2 \times \pi / 4) = 0.56$	m ³	0.56
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$0.60 \times 0.90 = 0.54$	m ²	0.54
上層路盤工	RM-30 t=20cm	$0.60 \times 0.90 = 0.54$	m ²	0.54
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$0.60 \times 0.90 = 0.54$	m ²	0.54
AS塊処理費		$0.05 \times 2.35 = 0.12$	t	0.12

φ 75施工④- φ 100凍結工法 市道AS[2級]舗装

本管DP=1.10m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.00m

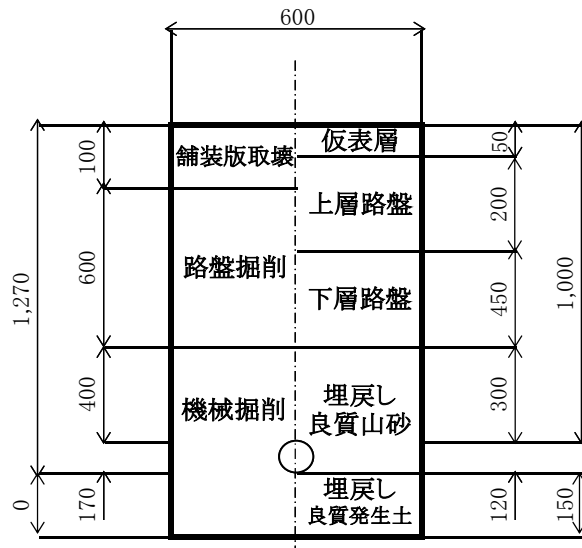
1箇所当り

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	$(1.00 + 0.80) \times 2 \text{条} = 3.60$	m	3.60
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.00 \times 0.80 = 0.80$	m ²	0.80
機械掘削積込工		$1.00 \times (0.80 \times 1.32 - 0.12^2 \times \pi / 4) = 1.04$	m ³	1.04
AS塊運搬工		$1.00 \times 0.80 \times 0.05 = 0.04$	m ³	0.04
残土運搬工		$1.04 = 1.04$	m ³	1.04
残土受入地処理工		$1.04 = 1.04$	m ³	1.04
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$1.00 \times (0.80 \times 0.97 - 0.12^2 \times \pi / 4) = 0.76$	m ³	0.76
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.00 \times 0.80 = 0.80$	m ²	0.80
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.00 \times 0.80 = 0.80$	m ²	0.80
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.00 \times 0.80 = 0.80$	m ²	0.80
AS塊処理費		$0.04 \times 2.35 = 0.09$	t	0.09

φ 75施工⑤- φ 100[既設: φ 150] 国道AS[B]舗装

DP=1.0m[既DP1.1m]

掘削時 復旧時



掘削延長 0.41m

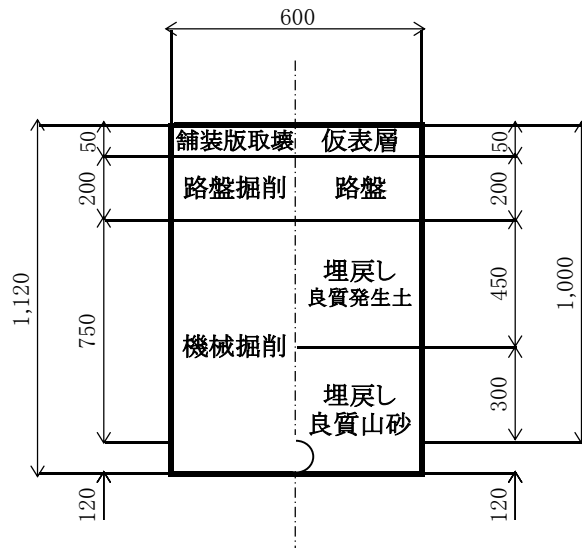
1式当り

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	$0.41 \times 2 \text{条} = 0.82$	m	0.82
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$0.41 \times 0.60 = 0.25$	m ²	0.25
機械掘削積込工		$0.41 \times (0.60 \times 1.17 - 0.17^2 \times \pi/4) = 0.28$	m ³	0.28
AS塊運搬工		$0.41 \times 0.60 \times 0.10 = 0.02$	m ³	0.02
残土運搬工		$0.28 - 0.04 = 0.24$	m ³	0.24
残土受入地処理工		$0.24 = 0.24$	m ³	0.24
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$0.41 \times (0.60 \times 0.42 - 0.12^2 \times \pi/4) = 0.10$	m ³	0.10
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	$0.41 \times 0.60 \times 0.15 = 0.04$	m ³	0.04
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$0.41 \times 0.60 = 0.25$	m ²	0.25
上層路盤工	RM-30 t=20cm	$0.41 \times 0.60 = 0.25$	m ²	0.25
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$0.41 \times 0.60 = 0.25$	m ²	0.25
AS塊処理費		$0.02 \times 2.35 = 0.05$	t	0.05

φ 75施工⑥- φ 100 国道歩道AS[切下げ部]舗装

DP=1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.80m

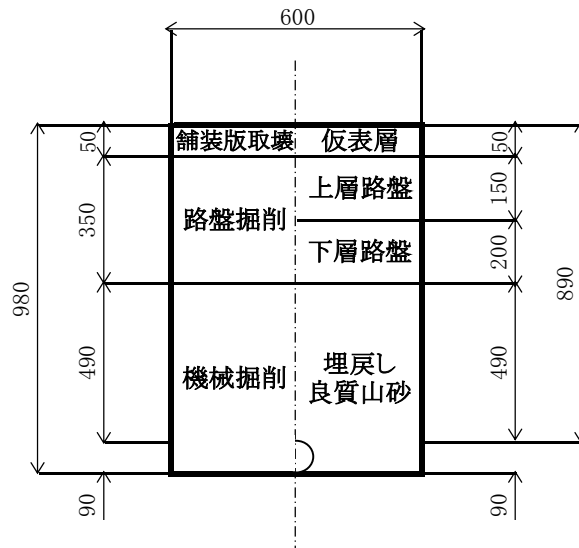
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで	1.80 × 2条 = 3.60	m	3.60
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.80 × 0.60 = 1.08	m ²	1.08
機械掘削積込工		1.80 × 0.60 × 1.07 = 1.16	m ³	1.16
AS塊運搬工		1.80 × 0.60 × 0.05 = 0.05	m ³	0.05
残土運搬工		1.16 - 0.49 = 0.67	m ³	0.67
残土受入地処理工		0.67 = 0.67	m ³	0.67
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$1.80 \times (0.60 \times 0.42 - 0.12^2 \times \pi / 4) = 0.43$	m ³	0.43
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	1.80 × 0.60 × 0.45 = 0.49	m ³	0.49
路盤工	RC-40 t=20cm	1.80 × 0.60 = 1.08	m ²	1.08
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.80 × 0.60 = 1.08	m ²	1.08
AS塊処理費		0.05 × 2.35 = 0.12	t	0.12

φ75施工⑦-φ75 市道AS[2級]舗装

DP=0.89m

掘削時 復旧時



掘削延長 22.09m

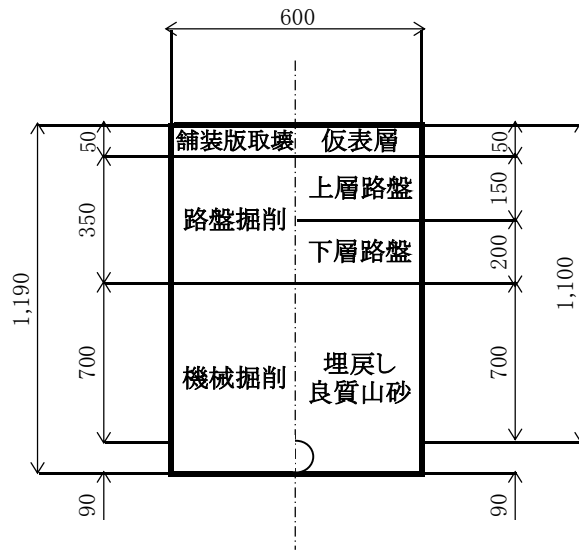
1式当り

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	$22.09 \times 2 \text{条} = 44.18$	m	44.18
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$22.09 \times 0.60 = 13.25$	m ²	13.25
機械掘削積込工		$22.09 \times 0.60 \times 0.93 = 12.33$	m ³	12.33
AS塊運搬工		$22.09 \times 0.60 \times 0.05 = 0.66$	m ³	0.66
残土運搬工		$12.33 = 12.33$	m ³	12.33
残土受入地処理工		$12.33 = 12.33$	m ³	12.33
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$22.09 \times (0.60 \times 0.58 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 7.55$	m ³	7.55
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$22.09 \times 0.60 = 13.25$	m ²	13.25
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$22.09 \times 0.60 = 13.25$	m ²	13.25
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$22.09 \times 0.60 = 13.25$	m ²	13.25
AS塊処理費		$0.66 \times 2.35 = 1.55$	t	1.55

φ75施工⑧-φ75 市道AS[2級]舗装

平均DP=1.10m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.24m

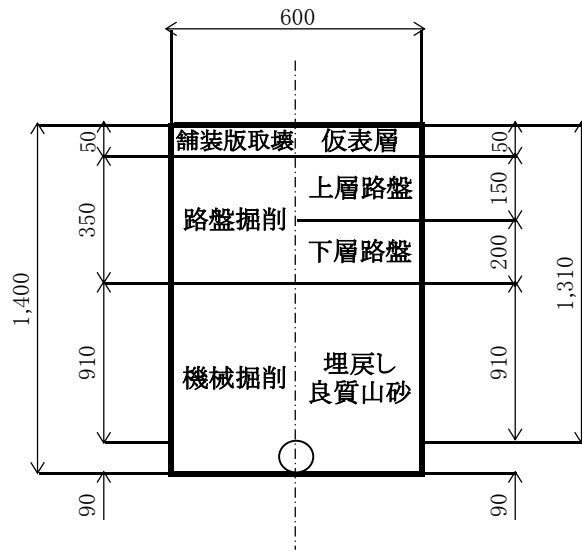
1式当り

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	$2.24 \times 2 \text{条} = 4.48$	m	4.48
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.24 \times 0.60 = 1.34$	m ²	1.34
機械掘削積込工		$2.24 \times 0.60 \times 1.14 = 1.53$	m ³	1.53
AS塊運搬工		$2.24 \times 0.60 \times 0.05 = 0.07$	m ³	0.07
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	$2.24 \times (0.60 \times 0.79 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 1.05$	m ³	1.05
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$2.24 \times 0.60 = 1.34$	m ²	1.34
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.24 \times 0.60 = 1.34$	m ²	1.34
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.24 \times 0.60 = 1.34$	m ²	1.34
AS塊処理費		$0.07 \times 2.35 = 0.16$	t	0.16

φ 75施工⑨- φ 75[既 φ 75] 市道AS[2級]舗装

DP=1.31m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.31m

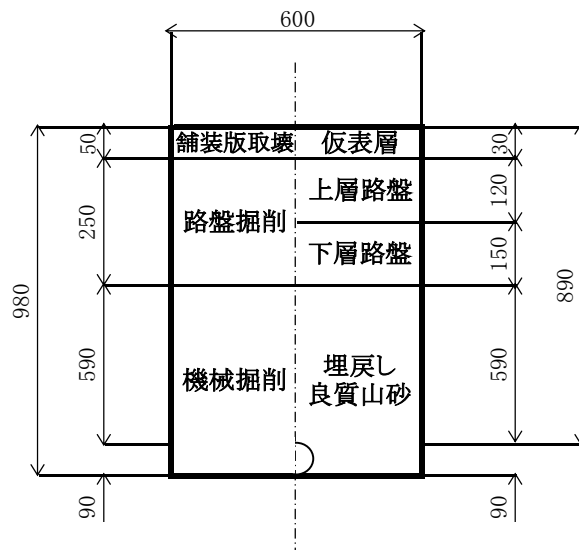
1式当り

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	$1.31 \times 2 \text{条} = 2.62$	m	2.62
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.31 \times 0.60 = 0.79$	m ²	0.79
機械掘削積込工		$1.31 \times (0.60 \times 1.35 - 0.09^2 \times \pi/4) = 1.05$	m ³	1.05
AS塊運搬工		$1.31 \times 0.60 \times 0.05 = 0.04$	m ³	0.04
残土運搬工		$1.05 = 1.05$	m ³	1.05
残土受入地処理工		$1.05 = 1.05$	m ³	1.05
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$1.31 \times (0.60 \times 1.00 - 0.09^2 \times \pi/4) = 0.78$	m ³	0.78
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.31 \times 0.60 = 0.79$	m ²	0.79
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.31 \times 0.60 = 0.79$	m ²	0.79
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.31 \times 0.60 = 0.79$	m ²	0.79
AS塊処理費		$0.04 \times 2.35 = 0.09$	t	0.09

φ75施工⑩-φ75 市道AS[その他]舗装

DP=0.89m

掘削時 復旧時



掘削延長 3.20m

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	$3.20 \times 2 \text{条} = 6.40$	m	6.40
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$3.20 \times 0.60 = 1.92$	m ²	1.92
機械掘削積込工		$3.20 \times 0.60 \times 0.93 = 1.79$	m ³	1.79
AS塊運搬工		$3.20 \times 0.60 \times 0.05 = 0.10$	m ³	0.10
残土運搬工		$1.79 = 1.79$	m ³	1.79
残土受入地処理工		$1.79 = 1.79$	m ³	1.79
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$3.20 \times (0.60 \times 0.68 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 1.29$	m ³	1.29
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$3.20 \times 0.60 = 1.92$	m ²	1.92
上層路盤工	MS-25 t=12cm	$3.20 \times 0.60 = 1.92$	m ²	1.92
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$3.20 \times 0.60 = 1.92$	m ²	1.92
AS塊処理費		$0.10 \times 2.35 = 0.24$	t	0.24

DP=1.20m

Figure 1: Plan view of the road construction area. The diagram shows a rectangular area with dimensions 600 (width) and 1,290 (length). The area is divided into sections for '仮表層' (Temporary Surface Layer), '上層路盤' (Upper Road Base), '下層路盤' (Lower Road Base), '舗装版取壊' (Paving Slab Removal), '路盤掘削' (Road Base Excavation), '機械掘削' (Mechanical Excavation), '埋戻し' (Backfilling), and '良質山砂' (Good Quality Mountain Sand). Dimensions for each section are provided: 100, 600, 500, 90, 50, 200, 450, 500, and 90.

1式当り

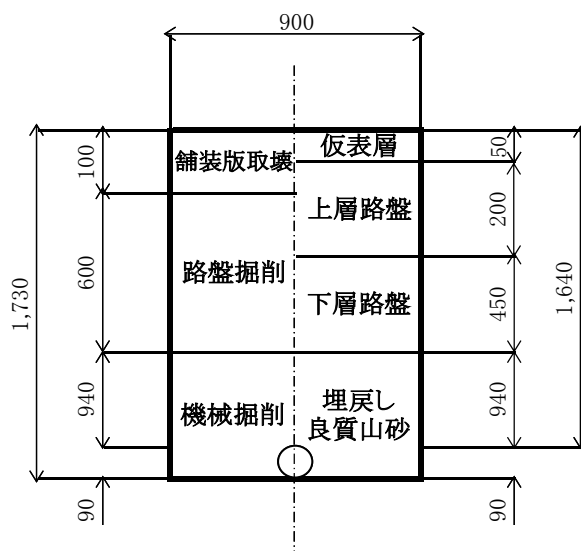
名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで	$19.89 \times 2 \text{条} = 39.78$	m	39.78
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$19.89 \times 0.60 = 11.93$	m ²	11.93
機械掘削積込工		$19.89 \times (0.60 \times 1.19 - 0.09^2 \times \pi/4) = 14.07$	m ³	14.07
AS塊運搬工		$19.89 \times 0.60 \times 0.10 = 1.19$	m ³	1.19
残土運搬工		$14.07 = 14.07$	m ³	14.07
残土受入地処理工		$14.07 = 14.07$	m ³	14.07
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$19.89 \times (0.60 \times 0.59 - 0.09^2 \times \pi/4) = 6.91$	m ³	6.91
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$19.89 \times 0.60 = 11.93$	m ²	11.93
上層路盤工	RM-30 t=20cm	$19.89 \times 0.60 = 11.93$	m ²	11.93
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$19.89 \times 0.60 = 11.93$	m ²	11.93
AS塊処理費		$1.19 \times 2.35 = 2.80$	t	2.80

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	1.19×2 = 2.38	m	2.38
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.19×0.90 = 1.07	m ²	1.07
機械掘削積込工		$1.19 \times (0.90 \times 1.41 - 0.09^2 \times \pi/4)$ = 1.50	m ³	1.50
AS塊運搬工		$1.19 \times 0.90 \times 0.10$ = 0.11	m ³	0.11
残土運搬工		1.50 = 1.50	m ³	1.50
残土受入地処理工		1.50 = 1.50	m ³	1.50
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.19 \times (0.90 \times 0.81 - 0.09^2 \times \pi/4)$ = 0.86	m ³	0.86
下層路盤工	RC-40 t=45cm	1.19×0.90 = 1.07	m ²	1.07
上層路盤工	RM-30 t=20cm	1.19×0.90 = 1.07	m ²	1.07
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.19×0.90 = 1.07	m ²	1.07
AS塊処理費		0.11×2.35 = 0.26	t	0.26

φ 75施工⑬- φ 75[既設: φ 75] 国道AS[B]舗装

DP=1.64m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.31m

1式当り

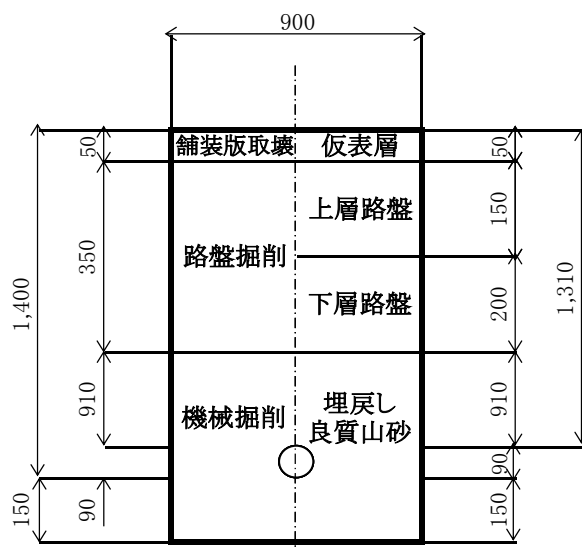
名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで	$0.31 \times 2 \text{条} = 0.62$	m	0.62
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$0.31 \times 0.90 = 0.28$	m ²	0.28
機械掘削積込工		$0.31 \times (0.90 \times 1.63 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 0.45$	m ³	0.45
AS塊運搬工		$0.31 \times 0.90 \times 0.10 = 0.03$	m ³	0.03
残土運搬工		$0.45 = 0.45$	m ³	0.45
残土受入地処理工		$0.45 = 0.45$	m ³	0.45
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$0.31 \times (0.90 \times 1.03 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 0.29$	m ³	0.29
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$0.31 \times 0.90 = 0.28$	m ²	0.28
上層路盤工	RM-30 t=20cm	$0.31 \times 0.90 = 0.28$	m ²	0.28
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$0.31 \times 0.90 = 0.28$	m ²	0.28
AS塊処理費		$0.03 \times 2.35 = 0.07$	t	0.07

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	$(1.00 + 0.80) \times 2 \text{条} = 3.60$	m	3.60
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.00 \times 0.80 = 0.80$	m ²	0.80
機械掘削積込工		$1.00 \times (0.80 \times 1.34 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 1.07$	m ³	1.07
AS塊運搬工		$1.00 \times 0.80 \times 0.10 = 0.08$	m ³	0.08
残土運搬工		$1.07 = 1.07$	m ³	1.07
残土受入地処理工		$1.07 = 1.07$	m ³	1.07
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$1.00 \times (0.80 \times 0.74 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 0.59$	m ³	0.59
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$1.00 \times 0.80 = 0.80$	m ²	0.80
上層路盤工	MS-25 t=20cm	$1.00 \times 0.80 = 0.80$	m ²	0.80
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.00 \times 0.80 = 0.80$	m ²	0.80
AS塊処理費		$0.08 \times 2.35 = 0.19$	t	0.19

φ 75施工⑮- φ 75凍結工法 市道AS[2級]舗装

本管DP=1.31m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.00m

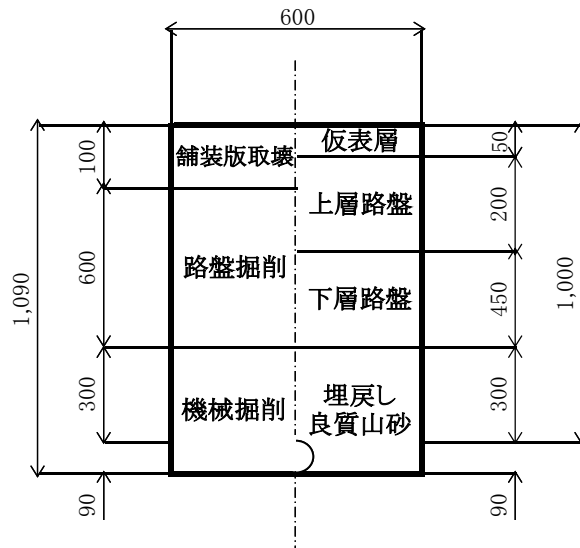
1箇所当り

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	$(1.00 + 0.90) \times 2 \text{条} = 3.80$	m	3.80
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.00 \times 0.90 = 0.90$	m ²	0.90
機械掘削積込工		$1.00 \times (0.90 \times 1.50 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 1.34$	m ³	1.34
AS塊運搬工		$1.00 \times 0.90 \times 0.05 = 0.05$	m ³	0.05
残土運搬工		$1.34 = 1.34$	m ³	1.34
残土受入地処理工		$1.34 = 1.34$	m ³	1.34
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$1.00 \times (0.90 \times 1.15 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 1.03$	m ³	1.03
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.00 \times 0.90 = 0.90$	m ²	0.90
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.00 \times 0.90 = 0.90$	m ²	0.90
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.00 \times 0.90 = 0.90$	m ²	0.90
AS塊処理費		$0.05 \times 2.35 = 0.12$	t	0.12

φ 75施工⑩- φ 75 国道AS[B]舗装

DP=1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.91m

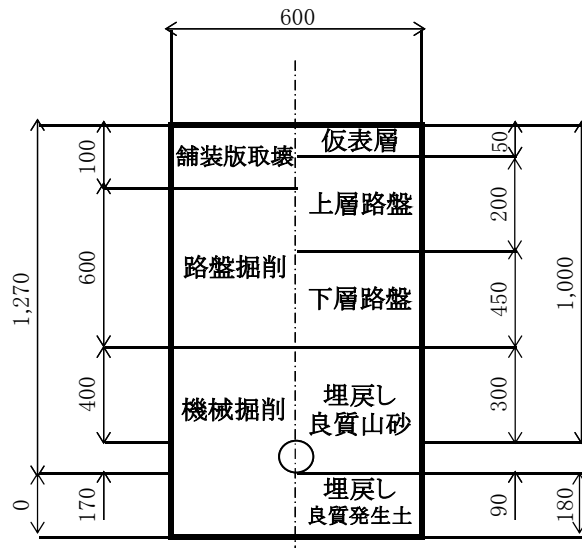
1式当り

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	$2.91 \times 2 \text{条} = 5.82$	m	5.82
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.91 \times 0.60 = 1.75$	m ²	1.75
機械掘削積込工		$2.91 \times 0.60 \times 0.99 = 1.73$	m ³	1.73
AS塊運搬工		$2.91 \times 0.60 \times 0.10 = 0.17$	m ³	0.17
残土運搬工		$1.73 = 1.73$	m ³	1.73
残土受入地処理工		$1.73 = 1.73$	m ³	1.73
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$2.91 \times (0.60 \times 0.39 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 0.66$	m ³	0.66
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$2.91 \times 0.60 = 1.75$	m ²	1.75
上層路盤工	RM-30 t=20cm	$2.91 \times 0.60 = 1.75$	m ²	1.75
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.91 \times 0.60 = 1.75$	m ²	1.75
AS塊処理費		$0.17 \times 2.35 = 0.40$	t	0.40

φ 75施工⑰- φ 75[既設: φ 150] 国道AS[B]舗装

DP=1.0m[既DP1.1m]

掘削時 復旧時



掘削延長 2.81m

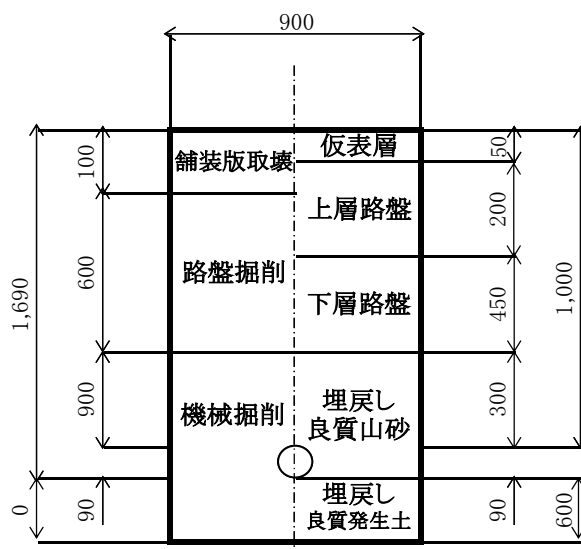
1式当り

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	$2.81 \times 2 \text{条} = 5.62$	m	5.62
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.81 \times 0.60 = 1.69$	m ²	1.69
機械掘削積込工		$2.81 \times (0.60 \times 1.17 - 0.17^2 \times \pi/4) = 1.91$	m ³	1.91
AS塊運搬工		$2.81 \times 0.60 \times 0.10 = 0.17$	m ³	0.17
残土運搬工		$1.91 - 0.30 = 1.61$	m ³	1.61
残土受入地処理工		$1.61 = 1.61$	m ³	1.61
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$2.81 \times (0.60 \times 0.39 - 0.09^2 \times \pi/4) = 0.64$	m ³	0.64
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	$2.81 \times 0.60 \times 0.18 = 0.30$	m ³	0.30
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$2.81 \times 0.60 = 1.69$	m ²	1.69
上層路盤工	RM-30 t=20cm	$2.81 \times 0.60 = 1.69$	m ²	1.69
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.81 \times 0.60 = 1.69$	m ²	1.69
AS塊処理費		$0.17 \times 2.35 = 0.40$	t	0.40

φ 75施工⑱- φ 75[既設: φ 75] 国道AS[B]舗装

DP=1.0m[既DP1.6m]

掘削時 復旧時



掘削延長 6.07m

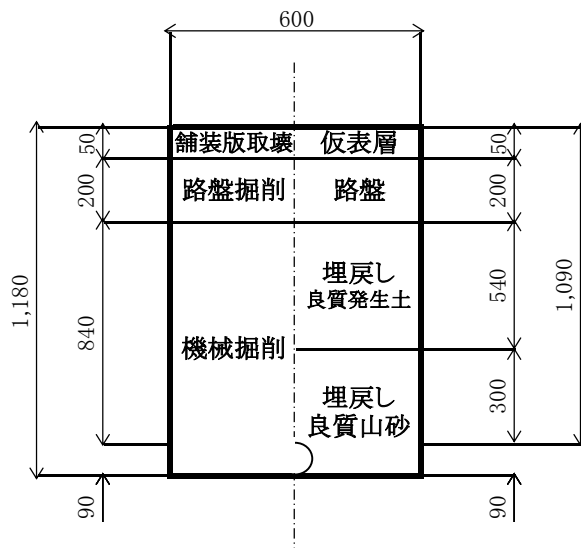
1式当り

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	$6.07 \times 2 \text{条} = 12.14$	m	12.14
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$6.07 \times 0.90 = 5.46$	m ²	5.46
機械掘削積込工		$6.07 \times (0.90 \times 1.59 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 8.65$	m ³	8.65
AS塊運搬工		$6.07 \times 0.90 \times 0.10 = 0.55$	m ³	0.55
残土運搬工		$8.65 - 3.28 = 5.37$	m ³	5.37
残土受入地処理工		$5.37 = 5.37$	m ³	5.37
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$6.07 \times (0.90 \times 0.39 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 2.09$	m ³	2.09
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	$6.07 \times 0.90 \times 0.60 = 3.28$	m ³	3.28
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$6.07 \times 0.90 = 5.46$	m ²	5.46
上層路盤工	RM-30 t=20cm	$6.07 \times 0.90 = 5.46$	m ²	5.46
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$6.07 \times 0.90 = 5.46$	m ²	5.46
AS塊処理費		$0.55 \times 2.35 = 1.29$	t	1.29

φ 75施工⑬- φ 75 国道歩道AS[切下げ部]舗装

DP=1.09m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.05m

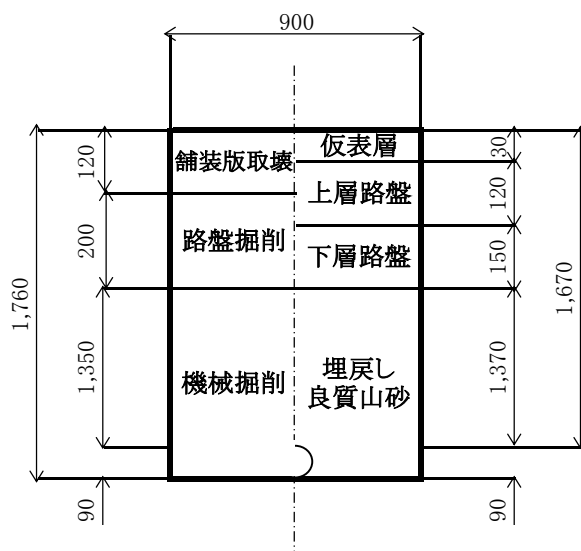
1式当り

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	$1.05 \times 2 \text{条} = 2.10$	m	2.10
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.05 \times 0.60 = 0.63$	m ²	0.63
機械掘削積込工		$1.05 \times 0.60 \times 1.13 = 0.71$	m ³	0.71
AS塊運搬工		$1.05 \times 0.60 \times 0.05 = 0.03$	m ³	0.03
残土運搬工		$0.71 - 0.34 = 0.37$	m ³	0.37
残土受入地処理工		$0.37 = 0.37$	m ³	0.37
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$1.05 \times (0.60 \times 0.39 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 0.24$	m ³	0.24
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	$1.05 \times 0.60 \times 0.54 = 0.34$	m ³	0.34
路盤工	RC-40 t=20cm	$1.05 \times 0.60 = 0.63$	m ²	0.63
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.05 \times 0.60 = 0.63$	m ²	0.63
AS塊処理費		$0.03 \times 2.35 = 0.07$	t	0.07

φ 75施工②- φ 75 市道CO舗装[復旧:市道AS舗装(その他)]

DP=1.67m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.13m

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	1.13 × 2条 = 2.26	m	2.26
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下	1.13 × 0.90 = 1.02	m ²	1.02
機械掘削積込工		1.13 × 0.90 × 1.64 = 1.67	m ³	1.67
CO塊運搬工		1.13 × 0.90 × 0.12 = 0.12	m ³	0.12
残土運搬工		1.67 = 1.67	m ³	1.67
残土受入地処理工		1.67 = 1.67	m ³	1.67
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.13 \times (0.90 \times 1.46 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 1.48$	m ³	1.48
下層路盤工	RC-40 t=15cm	1.13 × 0.90 = 1.02	m ²	1.02
上層路盤工	MS-25 t=12cm	1.13 × 0.90 = 1.02	m ²	1.02
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	1.13 × 0.90 = 1.02	m ²	1.02
CO塊処理費		0.12 × 2.35 = 0.28	t	0.28

平均DP=0.93m

Figure 1: Plan view of the road construction area. The diagram shows a rectangular area with dimensions 600 (width) and 1,020 (length). The area is divided into sections for '仮表層' (Temporary Surface Layer), '舗装版取壊' (Paving Slab Removal), '上層路盤' (Upper Subgrade), '路盤掘削' (Subgrade Excavation), '下層路盤' (Lower Subgrade), '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: 120, 200, 610, 90, 30, 120, 150, 630, and 90.

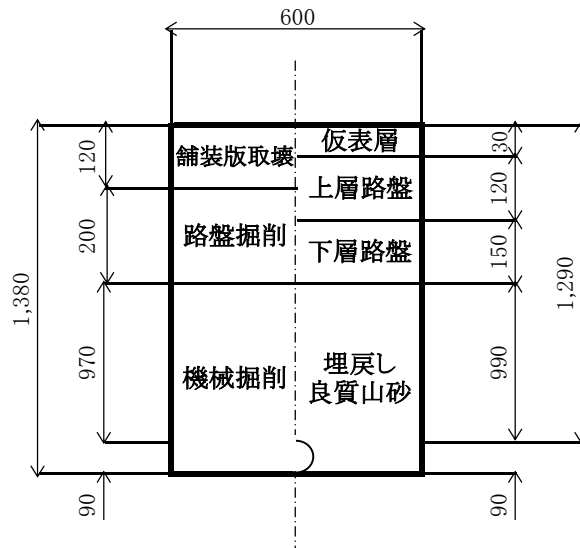
1式当り

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	$1.37 \times 2 \text{条} = 2.74$	m	2.74
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下	$1.37 \times 0.60 = 0.82$	m ²	0.82
機械掘削積込工		$1.37 \times 0.60 \times 0.9 = 0.74$	m ³	0.74
CO塊運搬工		$1.37 \times 0.60 \times 0.12 = 0.10$	m ³	0.10
残土運搬工		$0.74 = 0.74$	m ³	0.74
残土受入地処理工		$0.74 = 0.74$	m ³	0.74
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.37 \times (0.60 \times 0.72 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 0.58$	m ³	0.58
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$1.37 \times 0.60 = 0.82$	m ²	0.82
上層路盤工	MS-25 t=12cm	$1.37 \times 0.60 = 0.82$	m ²	0.82
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$1.37 \times 0.60 = 0.82$	m ²	0.82
CO塊処理費		$0.10 \times 2.35 = 0.24$	t	0.24

φ 75施工②- φ 75 市道CO舗装[復旧:市道AS舗装(その他)]

平均DP=1.29m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.80m

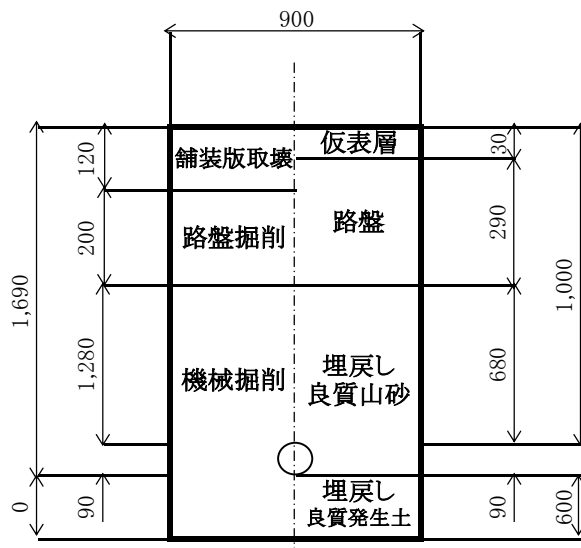
1式当り

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	$0.80 \times 2 \text{条} = 1.60$	m	1.60
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下	$0.80 \times 0.60 = 0.48$	m ²	0.48
機械掘削積込工		$0.80 \times 0.60 \times 1.26 = 0.60$	m ³	0.60
CO塊運搬工		$0.80 \times 0.60 \times 0.12 = 0.06$	m ³	0.06
残土運搬工		$0.60 = 0.60$	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	タンバ転圧 良質山砂	$0.80 \times (0.60 \times 1.08 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 0.51$	m ³	0.51
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$0.80 \times 0.60 = 0.48$	m ²	0.48
上層路盤工	MS-25 t=12cm	$0.80 \times 0.60 = 0.48$	m ²	0.48
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$0.80 \times 0.60 = 0.48$	m ²	0.48
CO塊処理費		$0.06 \times 2.35 = 0.14$	t	0.14

φ 75施工②3- φ 75[既設: φ 75] 共有道CO舗装

DP=1.0m[既DP1.6m]

掘削時 復旧時



掘削延長 5.19m

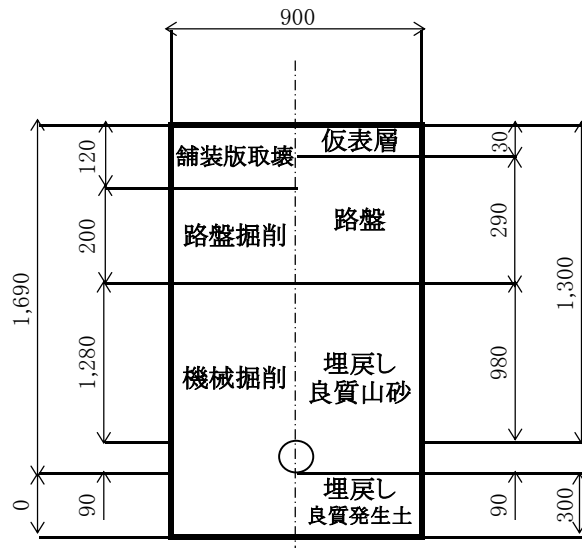
1式当り

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	5.19 × 2条 = 10.38	m	10.38
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下	5.19 × 0.90 = 4.67	m ²	4.67
機械掘削積込工		$5.19 \times (0.90 \times 1.57 - 0.09^2 \times \pi/4) = 7.30$	m ³	7.30
CO塊運搬工		5.19 × 0.90 × 0.12 = 0.56	m ³	0.56
残土運搬工		7.30 - 2.80 = 4.50	m ³	4.50
残土受入地処理工		4.50 = 4.50	m ³	4.50
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$5.19 \times (0.90 \times 0.77 - 0.09^2 \times \pi/4) = 3.56$	m ³	3.56
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	5.19 × 0.90 × 0.60 = 2.80	m ³	2.80
路盤工	RC-40 t=29cm	5.19 × 0.90 = 4.67	m ²	4.67
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	5.19 × 0.90 = 4.67	m ²	4.67
CO塊処理費		0.56 × 2.35 = 1.32	t	1.32

φ 75施工②- φ 75[既設: φ 75] 共有道CO舗装

平均DP=1.30m[既DP1.6m]

掘削時 復旧時



掘削延長 0.60m

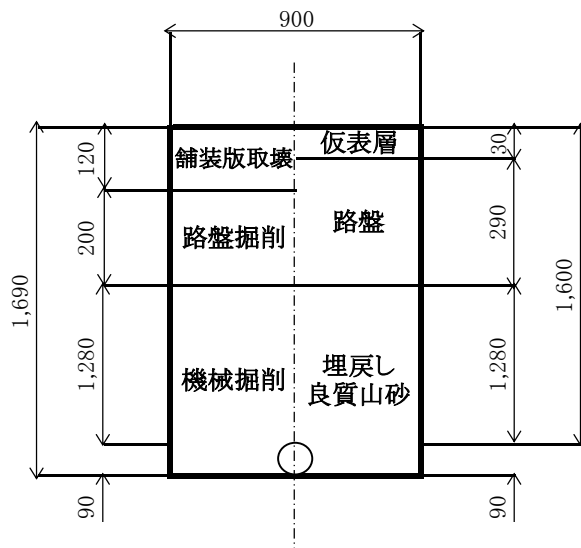
1式当り

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	$0.60 \times 2 \text{条} = 1.20$	m	1.20
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下	$0.60 \times 0.90 = 0.54$	m ²	0.54
機械掘削積込工		$0.60 \times (0.90 \times 1.57 - 0.09^2 \times \pi/4) = 0.84$	m ³	0.84
CO塊運搬工		$0.60 \times 0.90 \times 0.12 = 0.06$	m ³	0.06
残土運搬工		$0.84 - 0.16 = 0.68$	m ³	0.68
残土受入地処理工		$0.68 = 0.68$	m ³	0.68
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$0.60 \times (0.90 \times 1.07 - 0.09^2 \times \pi/4) = 0.57$	m ³	0.57
機械埋戻工	タンパ転圧 良質発生土	$0.60 \times 0.90 \times 0.30 = 0.16$	m ³	0.16
路盤工	RC-40 t=29cm	$0.60 \times 0.90 = 0.54$	m ²	0.54
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$0.60 \times 0.90 = 0.54$	m ²	0.54
CO塊処理費		$0.06 \times 2.35 = 0.14$	t	0.14

φ 75施工②5- φ 75[既設: φ 75] 共有道CO舗装

DP=1.60m

掘削時 復旧時



掘削延長 3.28m

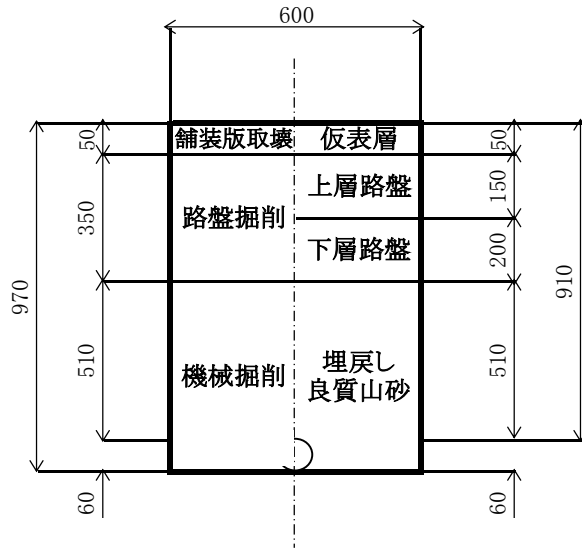
1式当り

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	$3.28 \times 2 \text{条} = 6.56$	m	6.56
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下	$3.28 \times 0.90 = 2.95$	m ²	2.95
機械掘削積込工		$3.28 \times (0.90 \times 1.57 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 4.61$	m ³	4.61
CO塊運搬工		$3.28 \times 0.90 \times 0.12 = 0.35$	m ³	0.35
残土運搬工		$4.61 = 4.61$	m ³	4.61
残土受入地処理工		$4.61 = 4.61$	m ³	4.61
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$3.28 \times (0.90 \times 1.37 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 4.02$	m ³	4.02
路盤工	RC-40 t=29cm	$3.28 \times 0.90 = 2.95$	m ²	2.95
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$3.28 \times 0.90 = 2.95$	m ²	2.95
CO塊処理費		$0.35 \times 2.35 = 0.82$	t	0.82

φ 75施工②6- φ 50 市道AS[2級]舗装

DP=0.91m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.00m

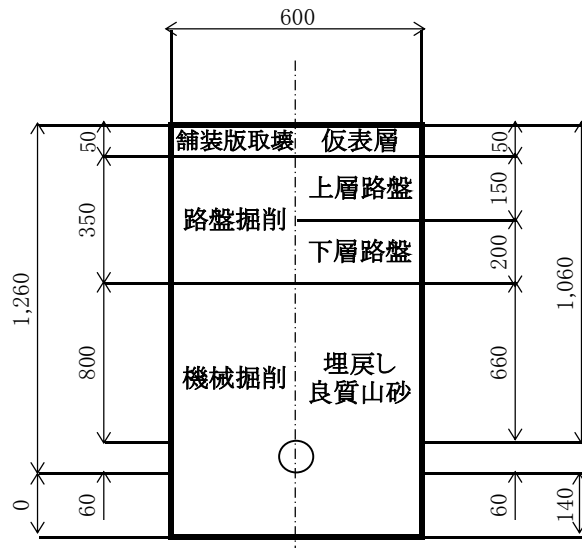
1式当り

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	1.00 × 2条 = 2.00	m	2.00
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
機械掘削積込工		1.00 × 0.60 × 0.92 = 0.55	m ³	0.55
AS塊運搬工		1.00 × 0.60 × 0.05 = 0.03	m ³	0.03
残土運搬工		0.55 = 0.55	m ³	0.55
残土受入地処理工		0.55 = 0.55	m ³	0.55
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$1.00 \times (0.60 \times 0.57 - 0.06^2 \times \pi / 4) = 0.34$	m ³	0.34
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
上層路盤工	MS-25 t=15cm	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
AS塊処理費		0.03 × 2.35 = 0.07	t	0.07

φ 75施工②7-φ 50[既φ 50] 市道AS[2級]舗装

平均DP=1.06m[既設DP=1.20]

掘削時 復旧時



掘削延長 1.25m

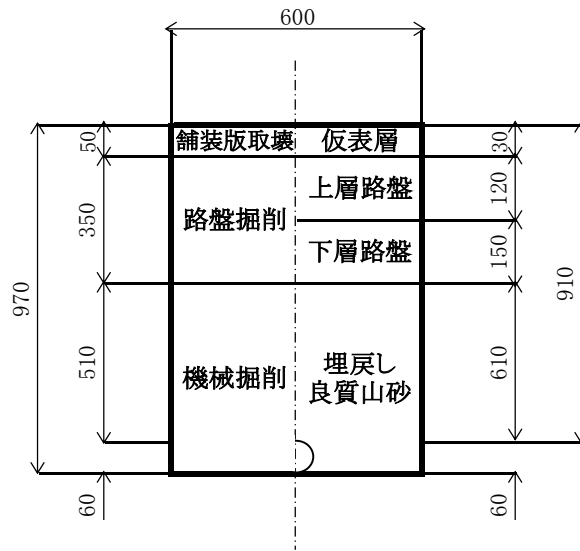
1式当り

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	1.25 × 2条 = 2.50	m	2.50
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.25 × 0.60 = 0.75	m ²	0.75
機械掘削積込工		$1.25 \times (0.60 \times 1.21 - 0.06^2 \times \pi / 4) = 0.90$	m ³	0.90
AS塊運搬工		1.25 × 0.60 × 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	タンパ転圧 良質山砂	$1.25 \times (0.60 \times 0.86 - 0.06^2 \times \pi / 4) = 0.64$	m ³	0.64
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.25 × 0.60 = 0.75	m ²	0.75
上層路盤工	MS-25 t=15cm	1.25 × 0.60 = 0.75	m ²	0.75
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.25 × 0.60 = 0.75	m ²	0.75
AS塊処理費		0.04 × 2.35 = 0.09	t	0.09

φ 75施工②8-φ 50 市道AS[その他]舗装

DP=0.91m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.00m

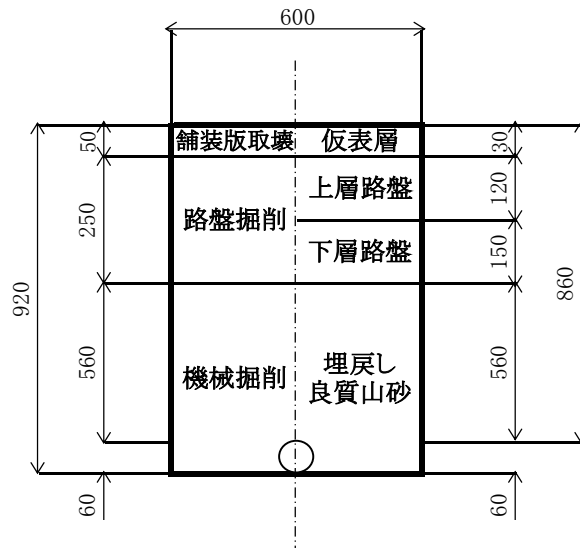
1式当り

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	1.00 × 2条 = 2.00	m	2.00
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
機械掘削積込工		1.00 × 0.60 × 0.92 = 0.55	m ³	0.55
AS塊運搬工		1.00 × 0.60 × 0.05 = 0.03	m ³	0.03
残土運搬工		0.55 = 0.55	m ³	0.55
残土受入地処理工		0.55 = 0.55	m ³	0.55
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.00 \times (0.60 \times 0.67 - 0.06^2 \times \pi / 4) = 0.40$	m ³	0.40
下層路盤工	RC-40 t=15cm	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
上層路盤工	MS-25 t=12cm	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
AS塊処理費		0.03 × 2.35 = 0.07	t	0.07

φ 75施工②9-φ 50[既φ 50] 市道AS[その他]舗装

平均DP=0.86m[既設DP=0.80]

掘削時 復旧時



掘削延長 1.56m

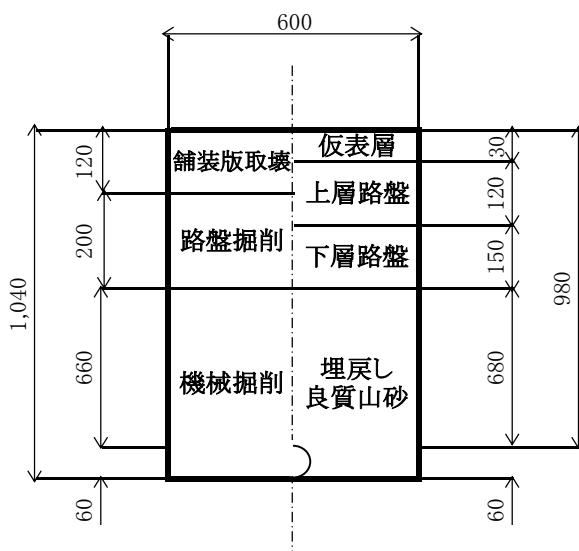
1式当り

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	$1.56 \times 2 \text{条} = 3.12$	m	3.12
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.56 \times 0.60 = 0.94$	m ²	0.94
機械掘削積込工		$1.56 \times (0.60 \times 0.87 - 0.06^2 \times \pi/4) = 0.81$	m ³	0.81
AS塊運搬工		$1.56 \times 0.60 \times 0.05 = 0.05$	m ³	0.05
残土運搬工		$0.81 = 0.81$	m ³	0.81
残土受入地処理工		$0.81 = 0.81$	m ³	0.81
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$1.56 \times (0.60 \times 0.62 - 0.06^2 \times \pi/4) = 0.58$	m ³	0.58
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$1.56 \times 0.60 = 0.94$	m ²	0.94
上層路盤工	MS-25 t=12cm	$1.56 \times 0.60 = 0.94$	m ²	0.94
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$1.56 \times 0.60 = 0.94$	m ²	0.94
AS塊処理費		$0.05 \times 2.35 = 0.12$	t	0.12

φ 75施工③- φ 50 市道CO舗装[復旧:市道AS舗装(その他)]

平均DP=0.98m

掘削時 復旧時



掘削延長 3.42m

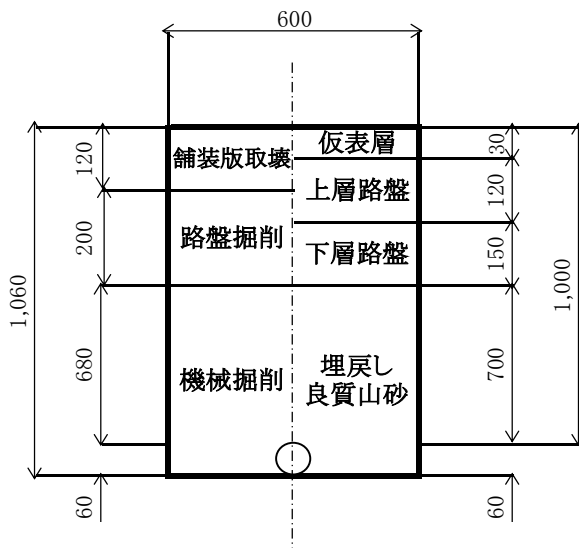
1式当り

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	3.42 × 2条 = 6.84	m	6.84
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下	3.42 × 0.60 = 2.05	m ²	2.05
機械掘削積込工		3.42 × 0.60 × 0.92 = 1.89	m ³	1.89
CO塊運搬工		3.42 × 0.60 × 0.12 = 0.25	m ³	0.25
残土運搬工		1.89 = 1.89	m ³	1.89
残土受入地処理工		1.89 = 1.89	m ³	1.89
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	3.42 × (0.60 × 0.74 - 0.06 ² × π/4) = 1.51	m ³	1.51
下層路盤工	RC-40 t=15cm	3.42 × 0.60 = 2.05	m ²	2.05
上層路盤工	MS-25 t=12cm	3.42 × 0.60 = 2.05	m ²	2.05
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	3.42 × 0.60 = 2.05	m ²	2.05
CO塊処理費		0.25 × 2.35 = 0.59	t	0.59

φ 75施工③①- φ 50 市道CO舗装[復旧:市道AS舗装(その他)]

平均DP=1.0m

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
コンクリート 舗装版切断工	t=15cmまで	1.00 × 2条 = 2.00	m	2.00
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
機械掘削積込工		$1.00 \times (0.60 \times 0.94 - 0.06^2 \times \pi / 4) = 0.56$	m ³	0.56
CO塊運搬工		1.00 × 0.60 × 0.12 = 0.07	m ³	0.07
残土運搬工		0.56 = 0.56	m ³	0.56
残土受入地処理工		0.56 = 0.56	m ³	0.56
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$1.00 \times (0.60 \times 0.76 - 0.06^2 \times \pi / 4) = 0.45$	m ³	0.45
下層路盤工	RC-40 t=15cm	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
上層路盤工	MS-25 t=12cm	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
CO塊処理費		0.07 × 2.35 = 0.16	t	0.16

既 設 管 埋 没 処 理 及 び 撤 去 工 (単 独)

材 料 及 び 労 務 (単独)

既設管埋没処理及び撤去材料

(単独)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単 位	摘 要
		図番 34・35 ・ 36・37			
埋没処理	DIP φ 100	169.40 + 261.90 + 185.70 + 230.50 = 847.5	847.5	m	
埋没処理	DIP・VP φ 75	1.40 + 28.80 + 264.60 + 128.50			
		+ 6.20 = 429.5	429.5	m	
単独撤去	DIP φ 150	5.87 = 5.87	5.9	m	
単独撤去	DIP φ 100	12.7	12.7	m	
単独撤去	DIP φ 75	1.00 + 1.44 + 10.74 + 30.17 +			
		282.55 + 17.76 = 343.66	343.7	m	
単独撤去	VP φ 50	3.40 + 8.65 = 12.05	12.1	m	
単独撤去	VP φ 40	3.17 = 3.17	3.2	m	
注入・空気抜き等材料					
鑄鉄管用管帽	抜止付,内面エポキシ塗装 φ 100	注入口 3 + 空気抜口 3 + 始点部 1	7	組	内:埋没処理用 6組
鑄鉄管用管帽	抜止付,内面エポキシ塗装 φ 75	注入口 3 + 空気抜孔 5	8	組	内:埋没処理用 8組
塩ビ管用管帽	抜止付,内面エポキシ塗装 φ 75	空気抜孔 1 + 仮設管撤去時 1	2	組	内:埋没処理用 1組
水道用硬質ポリ塩化ビニル管 直管	TS φ 50×L5,000	1.00 × 15箇所 ≒ 3	3	本	
水道用硬質ポリ塩化ビニル管 バルブ用ソケット	TS φ 50	2 × 15箇所	30	個	
SGP エルボ	ねじ込み式 50A×90°	1 × 15箇所	15	個	
SGP ニップル	ねじ込み式 50A	2 × 15箇所	30	個	
青銅製ゲートバルブ	JIS10K 50A	1 × 15箇所	15	個	
エアミルク配合表 (m ³) 圧縮強度 1.0N/mm ²	水セメント比	67.3 %			
	空気量	70 %			
	セメント	300 kg			
	単位水量	202 kg			
	起泡剤 エスコートK	3.5 kg			
	単位容積質量	0.506 kg/ℓ			
【その他材料】					
ダクタイル鑄鉄 フランジ蓋	FCD,内面粉体 φ 75	1 + 1	2	個	既設撤去用
フランジ接合付属品	形式1 φ 75	1 + 1	2	組	既設撤去用

既設管埋没処理及び撤去労務

(単独)

(1/2)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単 位	摘 要
空気抜き 管布設・撤去	φ 50				
鋳鉄管用管帽取付工	φ 100	1 × 7箇所	7	口	撤去部含む
鋳鉄管用管帽取付工	φ 75	1 × 8箇所	8	口	
塩ビ管用管帽取付工	φ 75	1 × 2箇所	2	口	撤去部含む
硬質塩化ビニル管据付工	φ 50	1 × 15箇所	15.0	m	
TS継手工	φ 50	2 × 15箇所	30	口	
鋼管継手工	ねじ込み 50A	4 × 15箇所	60	口	
エアミルク注入工					
ダクタイル鋳鉄管	φ 100	$847.5 \times 0.100^2 \times \pi / 4 = 6.653$			
ダクタイル鋳鉄管	φ 75	$429.50 \times 0.075^2 \times \pi / 4 = 1.897$			
		計 = 8.550	8.6	m ³	
鋳鉄管吊上げ撤去工	φ 150	5.87 = 5.87	5.9	m	
鋳鉄管吊上げ撤去工	φ 100	12.7 = 12.7	12.7	m	
鋳鉄管吊上げ撤去工	φ 75	343.70 = 343.70	343.7	m	
鋳鉄管切断工	φ 100	$12.70 \div 6 + \frac{\text{エア抜き部}}{2} = 4.1$	4	口	
鋳鉄管切断工	φ 75	$343.70 \div 6 + \frac{\text{管帽取付部}}{2} = 59.3$	59	口	
既設管凍結工	ダクタイル鋳鉄管用 φ 100	1	1	箇所	
塩ビ管吊上げ撤去工	φ 50	12.1 = 12.1	12.1	m	
塩ビ管吊上げ撤去工	φ 40	3.20 = 3.20	3.2	m	
塩ビ管切断工	φ 50	$8.65 \div 6 = 1.4$	1	口	
仕切弁撤去工	φ 100	1	1	基	
仕切弁撤去工	φ 75	2	2	基	
仕切弁撤去工	φ 50	1 + 1	2	基	
仕切弁筐撤去工		5 + 6	11	箇所	
空気弁撤去工	単口, φ 13	+ 1	1	基	
空気弁室撤去工	角型	+ 1	1	箇所	
フランジ蓋設置工	φ 75, 7.5k	1 + 1	2	口	
【処分費】					
現場発生品処分運搬	クレーン装置付 4t級吊能力2.9t	$(5.87 \times 21.97 + 12.7 \times 15.09 +$			
		$343.7 \times 11.73) \div 1000 + = 4.35$	4.35	t	

既設管埋没処理及び撤去労務

(单独)

(2/2)

[illegible]

土工(既設管埋没処理及び撤去) (単独)

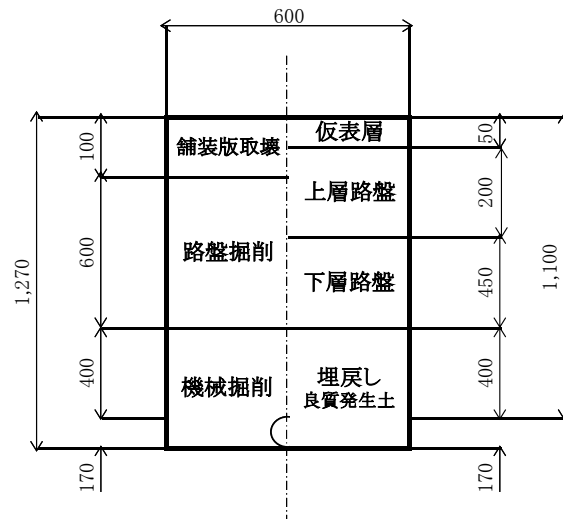
(单独)

[illegible]

①単独撤去φ150mm 国道AS[B]舗装

DP=1.10m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.10m

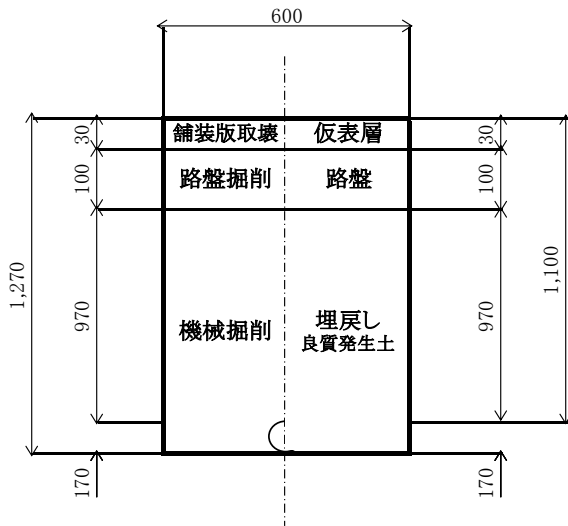
1式当り

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	1.10 × 2条 = 2.20	m	2.20
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.10 × 0.60 = 0.66	m ²	0.66
機械掘削積込工		$1.10 \times (0.60 \times 1.17 - 0.17^2 \times \pi / 4) = 0.75$	m ³	0.75
AS塊運搬工		1.10 × 0.60 × 0.10 = 0.07	m ³	0.07
残土運搬工		0.75 - 0.38 = 0.37	m ³	0.37
残土受入地処理工		0.37 = 0.37	m ³	0.37
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	1.10 × 0.60 × 0.57 = 0.38	m ³	0.38
下層路盤工	RC-40 t=45cm	1.10 × 0.60 = 0.66	m ²	0.66
上層路盤工	RM-30 t=20cm	1.10 × 0.60 = 0.66	m ²	0.66
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.10 × 0.60 = 0.66	m ²	0.66
AS塊処理費		0.07 × 2.35 = 0.16	t	0.16

②单独撤去 $\phi 150\text{mm}$ 国道步道AS[一般部]舗装

DP=1.10m

掘削時 復旧時



掘削延長 4.77m

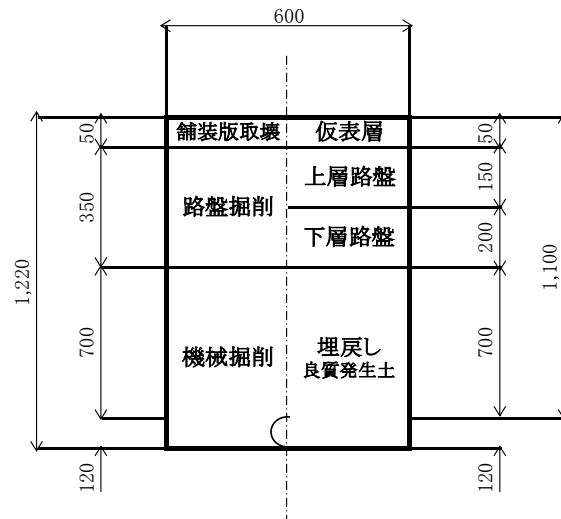
1式当り

[illegible]

③単独撤去 φ 100mm 市道AS[2級]舗装

DP=1.10m

掘削時 復旧時



掘削延長 12.70m

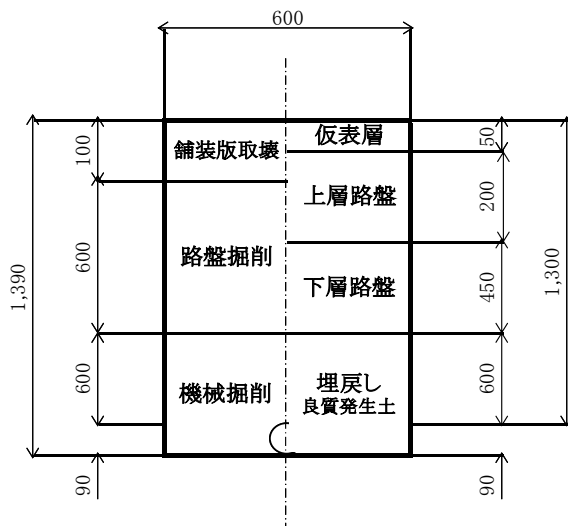
1式当り

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	$12.70 \times 2 \text{条} = 25.40$	m	25.40
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$12.70 \times 0.60 = 7.62$	m ²	7.62
機械掘削積込工		$12.70 \times (0.60 \times 1.17 - 0.12^2 \times \pi / 4) = 8.77$	m ³	8.77
AS塊運搬工		$12.70 \times 0.60 \times 0.05 = 0.38$	m ³	0.38
残土運搬工		$8.77 = 8.77$	m ³	8.77
残土受入地処理工		$8.77 = 8.77$	m ³	8.77
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	$12.70 \times 0.60 \times 0.82 = 6.25$	m ³	6.25
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$12.70 \times 0.60 = 7.62$	m ²	7.62
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$12.70 \times 0.60 = 7.62$	m ²	7.62
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$12.70 \times 0.60 = 7.62$	m ²	7.62
AS塊処理費		$0.38 \times 2.35 = 0.89$	t	0.89

④单独撤去 $\phi 75\text{mm}$ 国道AS[B]舗装

DP=1.30m

掘削時 復旧時



掘削延長 17.26m

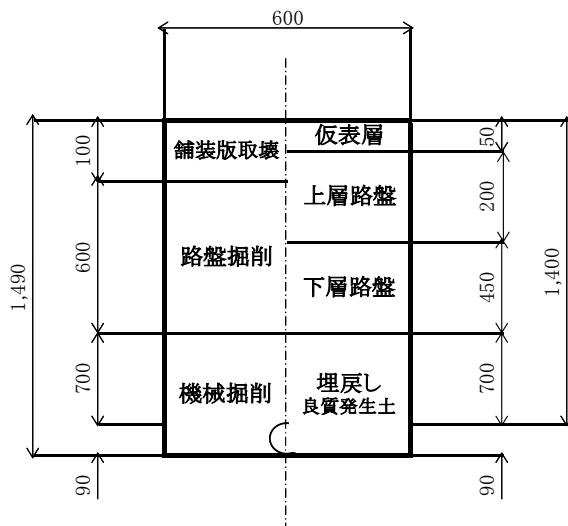
1式当り

[illegible]

⑤单独撤去 $\phi 75\text{mm}$ 国道AS[B]舗装

DP=1.40m

掘削時 復旧時



掘削延長 10.74m

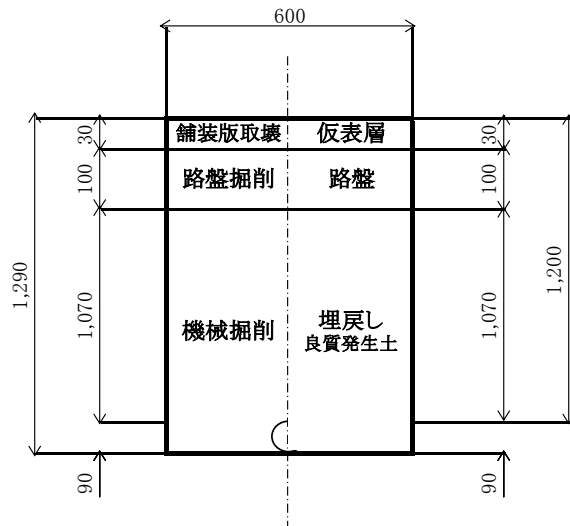
1式当り

[illegible]

⑥单独撤去 $\phi 75\text{mm}$ 国道步道AS[一般部]舗装

DP=1.20m

掘削時 復旧時



掘削延長 105.23m

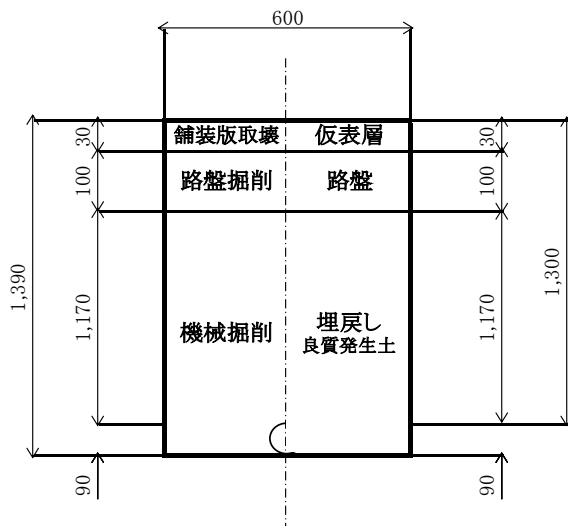
1式当り

[illegible]

⑦单独撤去 $\phi 75\text{mm}$ 国道步道AS[一般部]舗装

DP=1.30m

掘削時 復旧時



掘削延長 154.20m

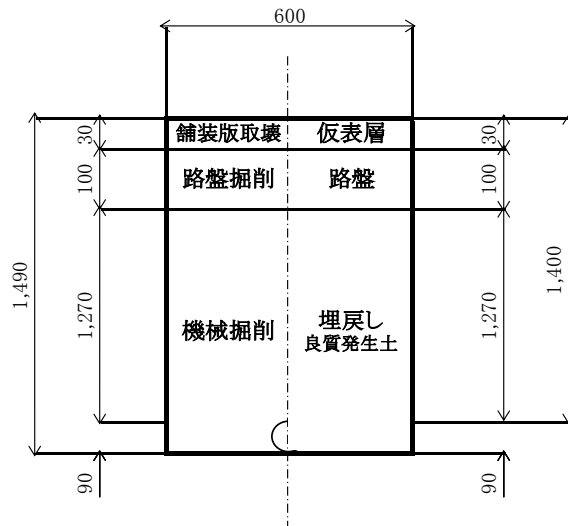
1式当り

[illegible]

⑧单独撤去 $\phi 75\text{mm}$ 国道步道AS[一般部]舗装

DP=1.40m

掘削時 復旧時



掘削延長 30.17m

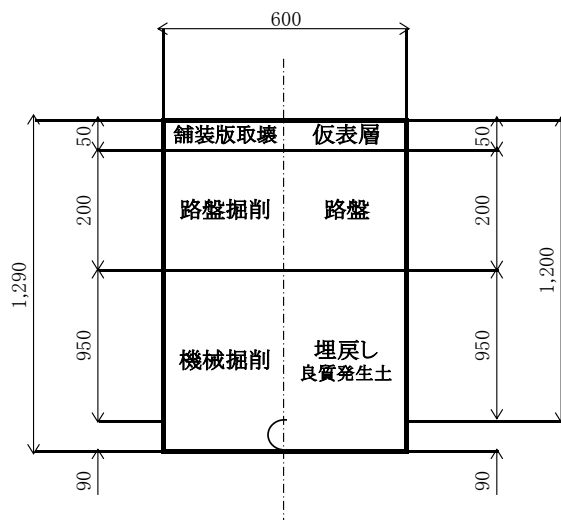
1式当り

[illegible]

⑨单独撤去φ75mm 国道歩道AS[切下げ:4m以下]舗装

DP=1.20m

掘削時 復旧時



掘削延長 6.19m

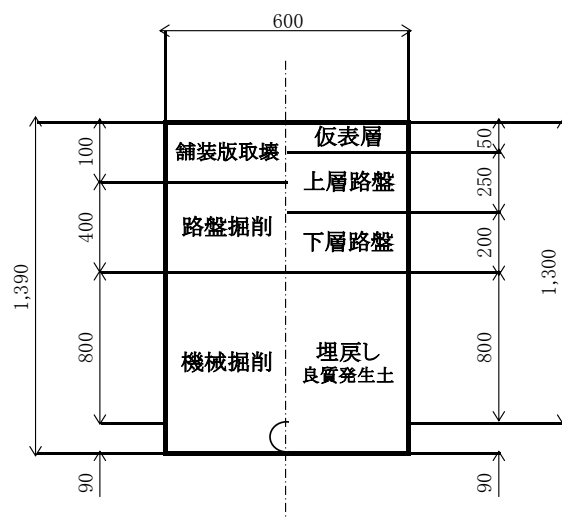
1式当り

[illegible]

⑩单独撤去 $\phi 75\text{mm}$ 国道歩道AS[切下げ:8m以下]舗装

DP=1.30m

掘削時 復旧時



掘削延長 18.87m

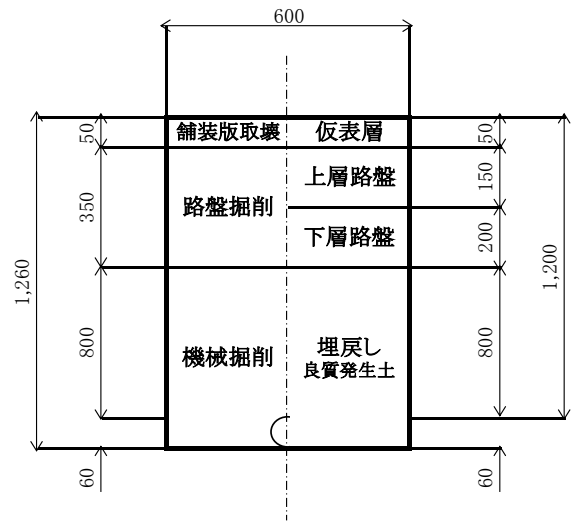
1式当り

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	18.87×2	m	37.74
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	18.87×0.60	m ²	11.32
機械掘削積込工		$18.87 \times (0.60 \times 1.29 - 0.09^2 \times \pi / 4)$	m ³	14.49
AS塊運搬工		$18.87 \times 0.60 \times 0.10$	m ³	1.13
残土運搬工		$14.49 - 10.08$	m ³	4.41
残土受入地処理工		4.41	m ³	4.41
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	$18.87 \times 0.60 \times 0.89$	m ³	10.08
下層路盤工	RC-40 t=20cm	18.87×0.60	m ²	11.32
上層路盤工	RM-30 t=25cm	18.87×0.60	m ²	11.32
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	18.87×0.60	m ²	11.32
AS塊処理費		1.13×2.20	t	2.49

⑪単独撤去 φ 50mm 市道AS[2級]舗装

DP=1.20m

掘削時 復旧時



掘削延長 3.40m

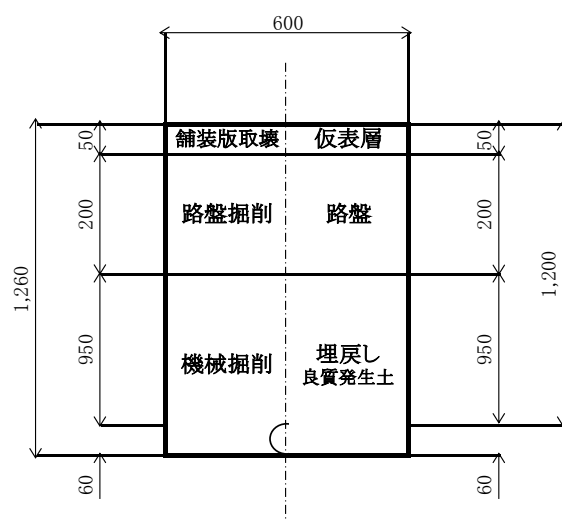
1式当り

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	$3.40 \times 2 \text{条} = 6.80$	m	6.80
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$3.40 \times 0.60 = 2.04$	m ²	2.04
機械掘削積込工		$3.40 \times (0.60 \times 1.21 - 0.06^2 \times \pi / 4) = 2.46$	m ³	2.46
AS塊運搬工		$3.40 \times 0.60 \times 0.05 = 0.10$	m ³	0.10
残土運搬工		$2.46 = 2.46$	m ³	2.46
残土受入地処理工		$2.46 = 2.46$	m ³	2.46
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	$3.40 \times 0.60 \times 0.86 = 1.75$	m ³	1.75
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$3.40 \times 0.60 = 2.04$	m ²	2.04
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$3.40 \times 0.60 = 2.04$	m ²	2.04
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$3.40 \times 0.60 = 2.04$	m ²	2.04
AS塊処理費		$0.10 \times 2.35 = 0.24$	t	0.24

⑫单独撤去 $\phi 50\text{mm}$ 国道歩道AS[切下げ:4m以下]舗装

DP=1.20m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.83m

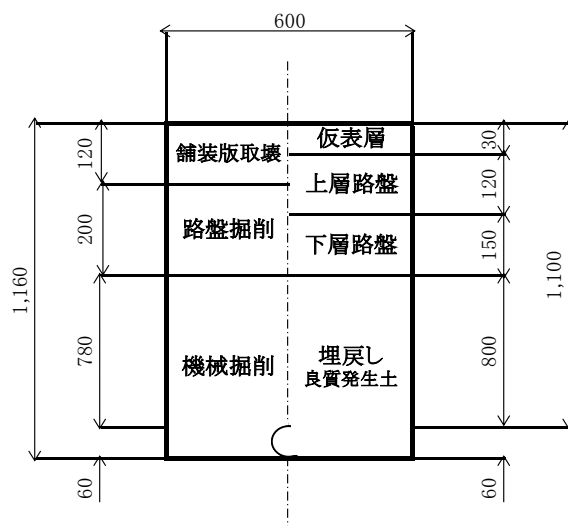
1式当り

[illegible]

⑬単独撤去φ50mm 市道CO舗装[復旧:市道AS舗装(その他)]

DP=1.10m

掘削時 復旧時



掘削延長 6.82m

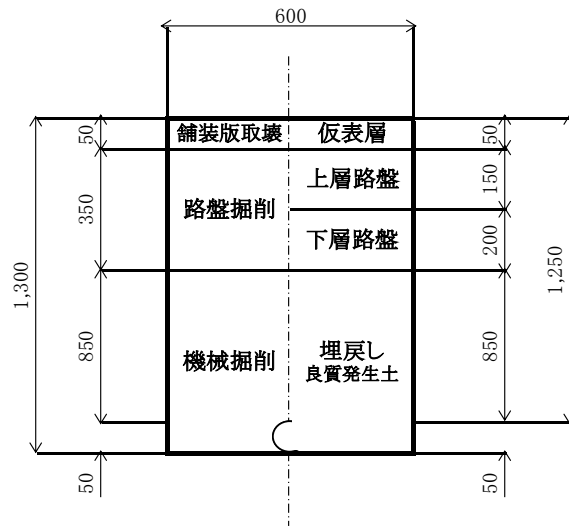
1式当り

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	$6.82 \times 2 \text{条} = 13.64$	m	13.64
コンクリート舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$6.82 \times 0.60 = 4.09$	m ²	4.09
機械掘削積込工		$6.82 \times (0.60 \times 1.04 - 0.06^2 \times \pi / 4) = 4.24$	m ³	4.24
CO塊運搬工		$6.82 \times 0.60 \times 0.12 = 0.49$	m ³	0.49
残土運搬工		$4.24 - 3.52 = 0.72$	m ³	0.72
残土受入地処理工		$0.72 = 0.72$	m ³	0.72
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	$6.82 \times 0.60 \times 0.86 = 3.52$	m ³	3.52
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$6.82 \times 0.60 = 4.09$	m ²	4.09
上層路盤工	MS-25 t=12cm	$6.82 \times 0.60 = 4.09$	m ²	4.09
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$6.82 \times 0.60 = 4.09$	m ²	4.09
CO塊処理費		$0.49 \times 2.35 = 1.15$	t	1.15

⑭単独撤去φ40mm 市道AS[1級]舗装

DP=1.25m

掘削時 復旧時



掘削延長 3.17m

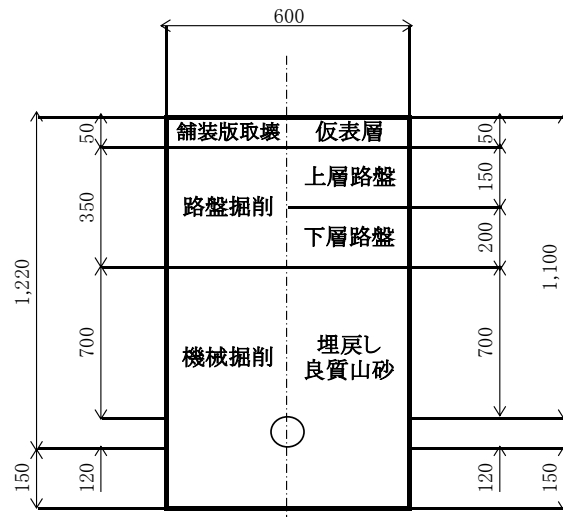
1式当り

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	$3.17 \times 2 \text{条} = 6.34$	m	6.34
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$3.17 \times 0.60 = 1.90$	m ²	1.90
機械掘削積込工		$3.17 \times (0.60 \times 1.25 - 0.05^2 \times \pi / 4) = 2.37$	m ³	2.37
AS塊運搬工		$3.17 \times 0.60 \times 0.05 = 0.10$	m ³	0.10
残土運搬工		$2.37 - 1.71 = 0.66$	m ³	0.66
残土受入地処理工		$0.66 = 0.66$	m ³	0.66
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	$3.17 \times 0.60 \times 0.90 = 1.71$	m ³	1.71
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$3.17 \times 0.60 = 1.90$	m ²	1.90
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$3.17 \times 0.60 = 1.90$	m ²	1.90
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$3.17 \times 0.60 = 1.90$	m ²	1.90
AS塊処理費		$0.10 \times 2.35 = 0.24$	t	0.24

⑮凍結工法 φ 100mm 市道AS[2級]舗装

DP=1.10m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.00m

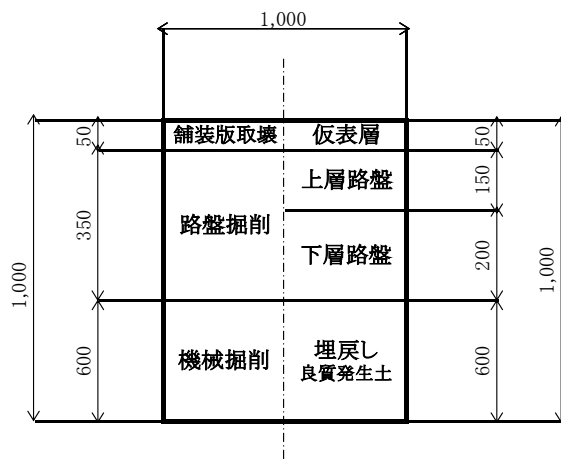
1箇所当り

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 × 2条 = 2.00	m	2.00
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
機械掘削積込工		$1.00 \times (0.60 \times 1.32 - 0.12^2 \times \pi / 4) = 0.78$	m ³	0.78
AS塊運搬工		1.00 × 0.60 × 0.05 = 0.03	m ³	0.03
残土運搬工		0.78 = 0.78	m ³	0.78
残土受入地処理工		0.78 = 0.78	m ³	0.78
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$1.00 \times (0.60 \times 0.97 - 0.12^2 \times \pi / 4) = 0.57$	m ³	0.57
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
上層路盤工	MS-25 t=15cm	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.00 × 0.60 = 0.60	m ²	0.60
AS塊処理費		0.03 × 2.35 = 0.07	t	0.07

⑯仕切弁筐撤去 市道AS[2級]舗装

$$1.0 \times 1.0 \times H1.0\text{m}$$

掘削時 復旧時



掘削延長 1.00m

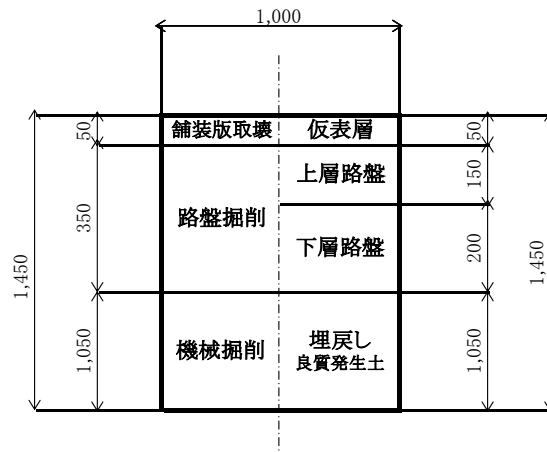
1箇所当り

[illegible]

⑰消火栓室撤去 市道AS[2級]舗装

1.0×1.5×H1.45m

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		$1.50 \times 1.00 \times 1.40 = 2.10$	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		$2.10 - 1.58 = 0.52$	m ³	0.52
残土受入地処理工		$0.52 = 0.52$	m ³	0.52
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	$1.50 \times 1.00 \times 1.05 = 1.58$	m ³	1.58
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.50 \times 1.00 = 1.50$	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

消 火 栓 設 置 ・ 撤 去

材 料

消火栓設置材料

(1/1)

名 称	形 状 寸 法	算 式				数量	単位	摘要		
【管材】		図番 6	図番 8	図番 12	図番 14					
フランジ一体型 空気弁付単口消火栓	内外面粉体、フランジ'結合補強金具LSP付 φ 75 (L150副弁付)	1	+	1	+	1	3	基		
フランジ一体型 地下式単口消火栓	内外面粉体、フランジ'結合補強金具LSP付 φ 75 (L150副弁付)				+	1	1	基		
ダクタイル鋳鉄 フランジ付T字管	GX形 GF7.5K φ 250×φ 75	1	+	1	+	1	3	個		
ダクタイル鋳鉄 二受T字管	GX形 φ 250×φ 100					1	1	個		
ダクタイル鋳鉄 挿し受片落管	GX形 φ 100×φ 75					1	1	個		
ダクタイル鋳鉄 直管	GX形 S種 内面エポキシ φ 75×L4,000					1	1	本	切管用	
ダクタイル鋳鉄 曲管	GX形 φ 75×90°				+	1	1	個		
ダクタイル鋳鉄 短管2号	GX形 φ 75				+	1	1	個		
ダクタイル鋳鉄 異形管接合部品	GX形 φ 250	1	+	1	+	1	+	1	4	組
ダクタイル鋳鉄 異形管接合部品	GX形 φ 100					+	1	1	組	
ダクタイル鋳鉄 異形管接合部品	GX形 φ 75				+	1	1	組		
ダクタイル鋳鉄 G-Link	GX形 φ 75				+	1	1	組		
ダクタイル鋳鉄 ライナ	GX形 φ 75				+	1	1	個		
【その他材料】		図番 6	図番 8	+	図番 12	図番 14				
固定用ゴムバンド	φ 250用	異形管受口 4 × 2					8	個		
固定用ゴムバンド	φ 100用	異形管受口 1 × 2					2	個		
固定用ゴムバンド	φ 75用	直管受口 異形管受口 G-Link (1 + 1 + 1) × 2					6	個		
明示テープ(幅30mm)	DIP φ 100用	0.12×3.14×1.5×3ヶ所/4.0m≒0.42 0.42 × 0.60 = 0.25								
	DIP φ 75用	0.09×3.14×1.5×3ヶ所/4.0m≒0.32 0.32 × 3.00 = 0.96								
		計 1.21					1.2	m		
明示シート(幅150mmダブル)	DIP φ 100用	0.60 = 0.60								
	DIP φ 75用	室片側 2.50 - 0.30 = 2.20								室 0.6*1/2=
		計 2.80					2.8	m		
消火栓用鉄蓋	FCD,カラー樹脂 φ 600×H100	1	+	1	+	1	+	1	4	組
同上用 レジンコンクリートボックス	上部H200、下部H200 底板H40	1	+	1	+	1	+	1	4	組
ダクタイル鋳鉄 フランジ蓋	FCD,内面粉体 φ 75	1					1	個	既設撤去用	
フランジ接合付属品	形式1 φ 75	1					1	組	既設撤去用	

消火栓φ75 切管集計表(GX形)

口径 $\phi 75$

予算種別

H: 補助

T: 单独

[illegible]

合計

1本

0.000

0

0

0

1.899

1

0

0

直管 本

直管 1本

GXS GX1

GXS GX1

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

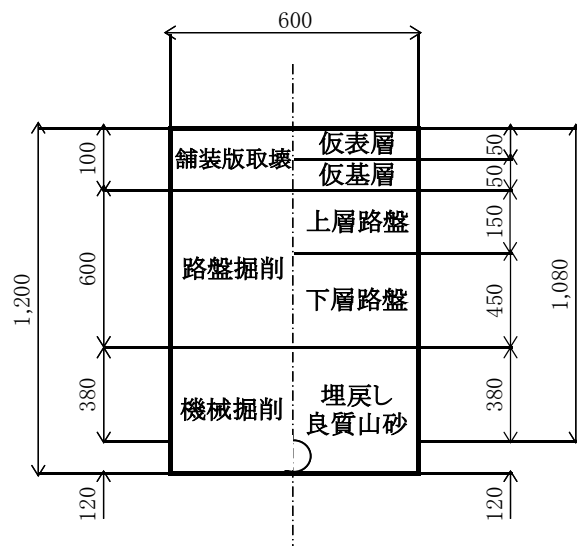
(1/1)

[illegible]

消火栓① 国道AS[B]舗装

DP=1.08m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.60m

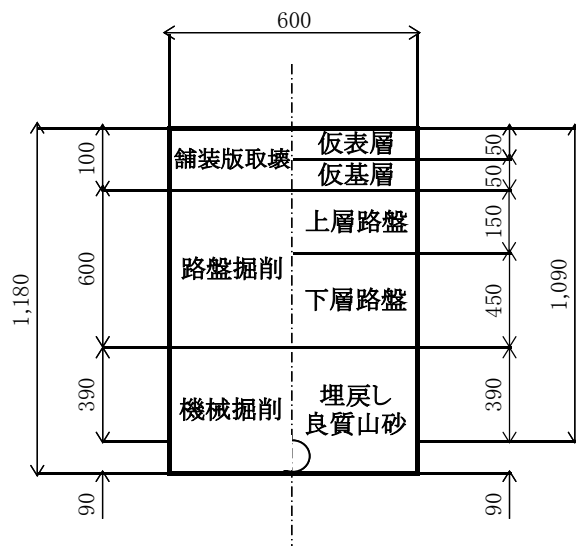
1式当り

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	$0.60 \times 2 \text{条} = 1.20$	m	1.20
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$0.60 \times 0.60 = 0.36$	m ²	0.36
機械掘削積込工		$0.60 \times 0.60 \times 1.10 = 0.40$	m ³	0.40
AS塊運搬工		$0.60 \times 0.60 \times 0.10 = 0.04$	m ³	0.04
残土運搬工		$0.40 = 0.40$	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	タンバ転圧 良質山砂	$0.60 \times (0.60 \times 0.50 - 0.12^2 \times \pi/4) = 0.17$	m ³	0.17
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$0.60 \times 0.60 = 0.36$	m ²	0.36
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$0.60 \times 0.60 = 0.36$	m ²	0.36
仮復旧基層工	再生密粒As t= 5cm	$0.60 \times 0.60 = 0.36$	m ²	0.36
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$0.60 \times 0.60 = 0.36$	m ²	0.36
AS塊処理費		$0.04 \times 2.35 = 0.09$	t	0.09

消火栓② 国道AS[B]舗装

DP=1.09m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.80m

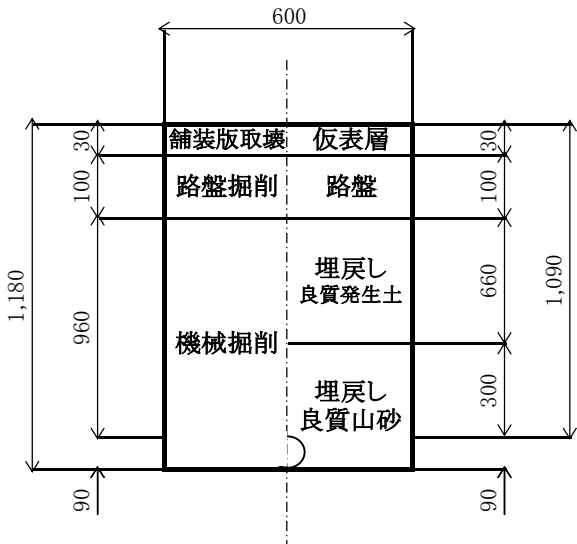
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト舗装版切断工	t=15cmまで	$1.80 \times 2 \text{条} = 3.60$	m	3.60
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.80 \times 0.60 = 1.08$	m ²	1.08
機械掘削積込工		$1.80 \times 0.60 \times 1.08 = 1.17$	m ³	1.17
AS塊運搬工		$1.80 \times 0.60 \times 0.10 = 0.11$	m ³	0.11
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	$1.80 \times (0.60 \times 0.48 - 0.09^2 \times \pi / 4) = 0.51$	m ³	0.51
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$1.80 \times 0.60 = 1.08$	m ²	1.08
上層路盤工	RM-30 t=15cm	$1.80 \times 0.60 = 1.08$	m ²	1.08
仮復旧基層工	再生密粒As t= 5cm	$1.80 \times 0.60 = 1.08$	m ²	1.08
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.80 \times 0.60 = 1.08$	m ²	1.08
AS塊処理費		$0.11 \times 2.35 = 0.26$	t	0.26

消火栓③ 国道歩道AS[一般部]舗装

DP=1.09m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.70m

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	$0.70 \times 2 \text{条} = 1.40$	m	1.40
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	t=10cm以下	$0.70 \times 0.60 = 0.42$	m ²	0.42
機械掘削積込工		$0.70 \times 0.60 \times 1.15 = 0.48$	m ³	0.48
AS塊運搬工		$0.70 \times 0.60 \times 0.03 = 0.01$	m ³	0.01
残土運搬工		$0.48 - 0.28 = 0.20$	m ³	0.20
残土受入地処理工		$0.20 = 0.20$	m ³	0.20
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$0.70 \times (0.60 \times 0.39 - 0.09^2 \times \pi/4) = 0.16$	m ³	0.16
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	$0.70 \times 0.60 \times 0.66 = 0.28$	m ³	0.28
路盤工	RC-40 t=10cm	$0.70 \times 0.60 = 0.42$	m ²	0.42
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$0.70 \times 0.60 = 0.42$	m ²	0.42
AS塊処理費		$0.01 \times 2.20 = 0.02$	t	0.02

給 水 管 切 替

材 料

給水管切替材料表

(1/2)

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 φ250×φ20、PE挿口一体	19	19	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 φ250×φ25、PE挿口一体	13	13	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 φ250×φ50、PE挿口一体	7	7	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 φ75×φ50、PE挿口一体	1	1	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	1種管ブルー φ20×L5,000	$88.61 \div 5.00 = 17.72$	18	本	
水道給水用ポリエチレン管 直管	1種管ブルー φ25×L5,000	$59.66 \div 5.00 = 11.93$	12	本	
水道配水用ポリエチレン管 直管	1種管ブルー φ50×L5,000	$21.46 \div 5.00 = 4.29$	5	本	
硬質塩化ビニル管 直管	耐衝撃性 TS φ20×L4,000	$13.62 \div 4.00 = 3.41$	4	本	
硬質塩化ビニル管 直管	耐衝撃性 TS φ25×L4,000	$12.71 \div 4.00 = 3.18$	4	本	
硬質塩化ビニル管 直管	耐衝撃性 TS φ30×L4,000	$4.74 \div 4.00 = 1.19$	2	本	
水道給水用ポリエチレン EFソケット	φ20	35	35	個	
水道給水用ポリエチレン EFソケット	φ25	28	28	個	
水道配水用ポリエチレン EFソケット	φ50	14	14	個	
水道給水用ポリエチレン EFエルボ	φ20	39	39	個	
水道給水用ポリエチレン EFエルボ	φ25	30	30	個	
水道配水用ポリエチレン EFエルボ	φ50	13	13	個	
水道給水用ポリエチレン 異種管メカニカル継手(EFPP×VP)	φ20	19	19	個	
水道給水用ポリエチレン 異種管メカニカル継手(EFPP×VP)	φ25	13	13	個	
水道給水用ポリエチレン 異種管メカニカル継手(EFPP×VP)	φ50×φ30	6	6	個	
水道給水用ポリエチレン 異種管メカニカル継手(EFPP×VP)	φ50×φ40	2	2	個	
水道用硬質塩化ビニル ソケット	耐衝撃性 TS φ20	5	5	個	
水道用硬質塩化ビニル ソケット	耐衝撃性 TS φ25	6	6	個	
水道用硬質塩化ビニル ソケット	耐衝撃性 TS φ30	3	3	個	
水道用硬質塩化ビニル 径違いソケット	耐衝撃性 TS φ30×φ20	1	1	個	
水道用硬質塩化ビニル エルボ	耐衝撃性 TS φ20	6	6	個	
水道用硬質塩化ビニル エルボ	耐衝撃性 TS φ25	10	10	個	
水道用硬質塩化ビニル エルボ	耐衝撃性 TS φ30	6	6	個	
水道用硬質塩化ビニル チーズ	耐衝撃性 TS φ30×φ25	1	1	個	
ボール式止水栓	一文字ハンドル φ20、PE挿口一体	12	12	個	
ボール式止水栓	一文字ハンドル φ25、PE挿口一体	10	10	個	
埋設用ソフトシールスリース弁	白丸ハンドル φ50、PE挿口一体	6	6	個	

給水管切替材料表

(2/2)

[illegible]

給水管切替材料拾い表

NO.1

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		HIVP 布設		EF ソケット		EF エルボ		異種管 カニガ継手 (EFPP×VP)		HI ソケット		HI 径違いソケット		HI エルボ		HI チーズ		ボール式 止水栓 PE挿口一体 一文字ハット		ソフトソール弁 左開 PE挿口一体 白丸ハンドル		止水栓筐 φ150× H350 FCD製		仕切弁筐 ハット型 内ネジ式		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			
1	φ250	×	φ50	1	φ50	1	φ50	3.45	φ30	1.15	φ50	2	φ50	2	φ50×φ30	1			φ30×φ20	1				φ30×φ25	1			φ50	1			350	1	4.70
		×	φ25				φ25		φ25	0.50							φ25	1															0.50	
2	φ250	×	φ20	1	φ20	1	φ20	3.60	φ20	0.90	φ20	2	φ20	2	φ20	1	φ20	1			φ20	1				φ20	1			350	1		4.60	
3	φ250	×	φ20	1	φ20	1	φ20	2.09			φ20	2	φ20	1	φ20	1									φ20	1			350	1		2.19		
4	φ250	×	φ20	1	φ20	1	φ20	1.20			φ20	1	φ20	2	φ20	1																1.30		
5	φ250	×	φ25	1	φ25	1	φ25	1.45			φ25	1	φ25	2	φ25	1																1.55		
6	φ250	×	φ50	1	φ50	1	φ50	1.70			φ50	1	φ50	2	φ50×φ30	1																1.80		
7	φ250	×	φ50	1	φ50	1	φ50	5.05	φ30	1.20	φ50	2	φ50	2	φ50×φ30	1	φ30	1			φ30	2					φ50	1			350	1	6.35	
8	φ250	×	φ20	1	φ20	1	φ20	3.15			φ20	2	φ20	2	φ20	1									φ20	1			350	1		3.25		
9	φ250	×	φ50	1	φ50	1	φ50	2.20			φ50	1	φ50	3	φ50×φ40	1																2.30		
10	φ250	×	φ20	1	φ20	1	φ20	2.30			φ20	1	φ20	3	φ20	1																2.40		
11	φ250	×	φ20	1	φ20	1	φ20	3.30			φ20	2	φ20	2	φ20	1								φ20	1			350	1			3.40		
12	φ250	×	φ20	1	φ20	1	φ20	1.75			φ20	1	φ20	2	φ20	1																1.85		
13	φ250	×	φ20	1	φ20	1	φ20	1.75			φ20	1	φ20	2	φ20	1																1.85		
14	φ250	×	φ50	1	φ50	1	φ50	2.30	φ30	1.20	φ50	2			φ50×φ30	1	φ30	1			φ30	2					φ50	1			350	1	3.60	
15	φ250	×	φ25	1	φ25	1	φ25	5.81			φ25	3	φ25	2	φ25	1									φ25	1			350	1		5.91		
16	φ250	×	φ20	1	φ20	1	φ20	6.20			φ20	3	φ20	2	φ20	1									φ20	1			350	1		6.30		
17	φ250	×	φ25	1	φ25	1	φ25	1.80			φ25	1	φ25	2	φ25	1																1.90		
18	φ250	×	φ25	1	φ25	1	φ25	1.90	φ25	2.60	φ25	2			φ25	1	φ25	1			φ25	2			φ25	1			350	1		4.60		
19	φ250	×	φ25	1	φ25	1	φ25	1.50			φ25	1	φ25	2	φ25	1																1.60		
20	φ250	×	φ25	1	φ25	1	φ25	1.95	φ25	2.65	φ25	2			φ25	1	φ25	1			φ25	2			φ25	1			350	1		4.70		
21	φ250	×	φ20	1	φ20	1	φ20	1.30	φ20	1.70	φ20	2			φ20	1	φ20	1			φ20	2			φ20	1			350	1		3.10		
22	φ75	×	φ50	1	φ50	1	φ50	1.21			φ50	2			φ50×φ40	1										φ50	1			350	1	1.31		
23	φ250	×	φ25	1	φ25	1	φ25	9.10	φ25	2.45	φ25	4			φ25	1	φ25	1			φ25	2			φ25	1			350	1		11.65		
28		×	φ20				φ20	6.78																								6.78		
計	φ250	×	φ20	10	φ20	10	φ20	33.42	φ20	2.60	φ20	17	φ20	18	φ20	10	φ20	2	φ30×φ20	1	φ20	3	φ30×φ25	1	φ20	6	φ50	4	350	10	350	4	37.02	
	φ250	×	φ25	7	φ25	7	φ25	23.51	φ25	8.20	φ25	14	φ25	8	φ25	7	φ25	4			φ25	6			φ25	4						32.41		
	φ250	×	φ50	5	φ50	6	φ50	15.91	φ30	3.55	φ50	10	φ50	9	φ50×φ30	4	φ30	2			φ30	4										20.06		
															φ50×φ40	2																		
	φ75	×	φ50	1																														
	小 計	23		23		73		14		41		35		23		8		1		13		1		10		4		10		4	89.49			

NO.2

No.	サドル分水栓 (DIP用)及び 防食フィルム			密着コア		HPPE 布設-HIVP		HIVP 布設		EF ソケット		EF エルボ		異種管 継手 (EPPP×VP)		HI ソケット		HI 径違いソケット		HI エルボ		HI チーズ		ボール式 止水栓 PE挿ロー一体 一文字ハンドル		ワトリール弁 左開 PE挿ロー一体 丸ハンドル		止水栓筐 φ150× H350 FCD製		仕切弁筐 ハット型 内ネジ式		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			
24	φ250 × φ25	1	φ25	1	φ25	4.51	φ25	1.98	φ25	2	φ25	4	φ25	1	φ25	1			φ25	2			φ25	1					350	1			6.59	
25	φ250 × φ20	1	φ20	1	φ20	8.00	φ20	2.03	φ20	3	φ20	2	φ20	1	φ20	1			φ20	1			φ20	1									10.13	
26	φ250 × φ20	1	φ20	1	φ20	1.22			φ20	1	φ20	2	φ20	1																			1.32	
27	φ250 × φ50	1	φ50	1	φ50	2.37			φ50	2	φ50	2	φ50×φ30	1											φ50	1				350	1		2.47	
28	φ250 × φ20	1	φ20	1	φ20	6.68			φ20	2	φ20	2	φ20	1									φ20	1				350	1				6.78	
29	φ250 × φ25	1	φ25	1	φ25	3.20	φ25	2.53	φ25	2	φ25	2	φ25	1	φ25	1			φ25	2			φ25	1				350	1				5.83	
30	φ250 × φ25	1	φ25	1	φ25	9.13			φ25	3	φ25	4	φ25	1									φ25	1				350	1				9.23	
31	φ250 × φ20	1	φ20	1	φ20	13.71	φ20	8.49	φ20	4	φ20	3	φ20	1	φ20	2			φ20	1			φ20	1									22.30	
32	φ250 × φ50	1	φ50	1	φ50	3.18	φ30	1.19	φ50	2	φ50	2	φ50×φ30	1	φ30	1			φ30	2						φ50	1				350	1		4.47
33	φ250 × φ20	1	φ20	1	φ20	3.46			φ20	2	φ20	2	φ20	1									φ20	1									3.56	
34	φ250 × φ25	1	φ25	1	φ25	5.03			φ25	2	φ25	4	φ25	1									φ25	1				350	1				5.13	
35	φ250 × φ40	配水管布設で計上																																
36	φ250 × φ20	1	φ20	1	φ20	7.45	φ20	0.50	φ20	2	φ20	4	φ20	1					φ20	1			φ20	1									8.05	
37	φ250 × φ25	1	φ25	1	φ25	7.54			φ25	2	φ25	4	φ25	1									φ25	1									7.64	
38	φ250 × φ20	1	φ20	1	φ20	4.40			φ20	1	φ20	2	φ20	1																			4.50	
39	φ250 × φ25	1	φ25	1	φ25	6.74			φ25	3	φ25	4	φ25	1									φ25	1				350	1				6.84	
40	φ250 × φ20	1	φ20	1	φ20	3.76			φ20	1	φ20	2	φ20	1																			3.86	
41	φ250 × φ20	1	φ20	1	φ20	6.51			φ20	2	φ20	2	φ20	1									φ20	1									6.61	
	×																																	
	×																																	
	×																																	
	×																																	
	×																																	
計	φ250 × φ20	9	φ20	9	φ20	55.19	φ20	11.02	φ20	18	φ20	21	φ20	9	φ20	3	φ30×φ20		φ20	3	φ30×φ25		φ20	6	φ50	2	350	6	350	2		67.11		
	φ250 × φ25	6	φ25	6	φ25	36.15	φ25	4.51	φ25	14	φ25	22	φ25	6	φ25	2			φ25	4			φ25	6								41.26		
	φ250 × φ50	2	φ50	2	φ50	5.55	φ30	1.19	φ50	4	φ50	4	φ50×φ30	2	φ30	1			φ30	2			φ50									6.94		
	φ給水管切替材料拾い表 No.1 と合算																																	
	φ250 × φ20	19	φ20	19	φ20	88.61	φ20	13.62	φ20	35	φ20	39	φ20	19	φ20	5	φ30×φ20	1	φ20	6	φ30×φ25	1	φ20	12	φ50	6	350	16	350	6		104.13		
	φ250 × φ25	13	φ25	13	φ25	59.66	φ25	12.71	φ25	28	φ25	30	φ25	13	φ25	6			φ25	10			φ25	10								73.67		
	φ250 × φ50	7	φ50	8	φ50	21.46	φ30	4.74	φ50	14	φ50	13	φ50×φ30	6	φ30	3			φ30	6												27.00		
	φ40													φ50×φ40	2																			
φ75 × φ50	1																																	
小 計	40		40			170		31		77		82		40		14			22				22		6		16		6		204.80			

勞 務

給水管労務数量計算書

(1/2)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
管布設					
延長	HPPE φ 20	88.61	88.61	m	
	HPPE φ 25	59.66	59.66	m	
	HPPE φ 50	21.46	21.46	m	
	VP φ 20	13.62	13.62	m	
	VP φ 25	12.71	12.71	m	
	VP φ 30	4.74	4.74	m	
分水栓建込み工	DIP用 φ 250×φ 20	19	19	箇所	
分水栓建込み工	DIP用 φ 250×φ 25	13	13	箇所	
分水栓建込み工	DIP用 φ 250×φ 50	7	7	箇所	
分水栓建込み工	DIP用 φ 75×φ 50	1	1	箇所	
コア取付工	φ 20	19	19	箇所	
コア取付工	φ 25	13	13	箇所	
コア取付工	φ 50	8	8	箇所	
ポリエチレン管布設工	融着接合(EF接合) φ 20	88.61	88.6	m	
ポリエチレン管布設工	融着接合(EF接合) φ 25	59.66	59.7	m	
ポリエチレン管布設工	融着接合(EF接合) φ 50	21.46	21.5	m	
		別紙			
ポリエチレン管切断工	φ 20	58	58	口	
		別紙			
ポリエチレン管切断工	φ 25	43	43	口	
		別紙			
ポリエチレン管切断工	φ 50	21	21	口	
ポリエチレン管継手工	融着接合(EF接合) φ 20,2口継手	74 [35+39]	74	箇所	
ポリエチレン管継手工	融着接合(EF接合) φ 25,2口継手	58 [30+28]	58	箇所	
ポリエチレン管継手工	融着接合(EF接合) φ 50,2口継手	27 [14+13]	27	箇所	
小口径鋼管ねじ込み接合	φ 20	38 [19×2]	38	口	

給水管労務数量計算書

(2/2)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
小口径鋼管ねじ込み接合	φ 25	26 [13×2]	26	口	
小口径鋼管ねじ込み接合	φ 30	6 [6]	6	口	
小口径鋼管ねじ込み接合	φ 40	2 [2]	2	口	
小口径鋼管ねじ込み接合	φ 50	8 [8]	8	口	
硬質塩化ビニル管布設工	φ 20	13.62	13.6	m	
硬質塩化ビニル管布設工	φ 25	12.71	12.7	m	
硬質塩化ビニル管布設工	φ 30	4.74	4.7	m	
TS継手工	φ 20	23 [(5+6)×2+1]	23	口	
TS継手工	φ 25	21 [(6+10)×2+1]	21	口	
TS継手工	φ 30	21 [(3+6)×2+1×2+1]	21	口	
硬質塩化ビニル管切断工	φ 20	別紙 既設 11 + 38	49	口	
硬質塩化ビニル管切断工	φ 25	別紙 既設 16 + 26	42	口	
硬質塩化ビニル管切断工	φ 30	別紙 既設 11 + 12	23	口	
硬質塩化ビニル管切断工	φ 40	別紙 既設 4	4	口	
止水栓取付工	筐設置・接合含む φ 20	12	12	箇所	
止水栓取付工	筐設置・接合含む φ 25	10	10	箇所	
仕切弁設置工	接合含む φ 50	6	6	箇所	
仕切弁筐設置工	ハット型 内ねじ式	6	6	箇所	
明示シート敷設工	幅150mm ダブル φ 20～φ 50用	φ 20 φ 25 φ 50 58.75 + 60.50 + 23.82 = 143.07	143.1	m	
止水栓撤去工	筐撤去含む φ 20	3	3	箇所	③⑪④①
止水栓撤去工	筐撤去含む φ 25	5	5	箇所	①⑱⑲⑳㉑㉒
止水栓撤去工	筐撤去含む φ 30	1	1	箇所	㉓
止水栓筐撤去工		9	9	箇所	㉔㉕㉖㉗㉘㉙㉚㉛㉜㉝

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

(1/2)

No.	分岐 口 径	道 路 側 延 長																							宅 地 側 延 長																	延長 計	管立 上り 長さ	備 考		
		市道AS 〔2級〕	市道AS 〔2級〕	市道AS 〔2級〕	市道AS 〔2級〕	市道AS 〔2級〕	市道AS 〔2級〕	市道AS 〔その他〕	市道〇〇	市道〇〇 共有道〇〇	市道〇〇 共有道〇〇	市道〇〇 共有道〇〇	市道〇〇 〔復旧AS〕	国道 AS (B)	国道 AS (B)	国道歩道 一般AS	国道歩道 一般AS	国道歩道 一般AS	国道歩道 一般AS	共有道AS	共有道AS	共有道AS	共有道 砂利	U字溝等 下	道路計 延長計	AS 〔機械〕	AS 〔機械〕	AS 〔機械〕	〇〇→AS 〔機械〕	〇〇→AS 〔機械〕	〇〇 〔機械〕	〇〇 〔機械〕	〇〇 〔人力〕	砂利 〔機械〕	砂利 〔機械〕	砂利 〔機械〕	砂利 〔機械〕	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
1	φ 50	1. 65		2. 75																				4. 40																	4. 40	0. 30	4. 70			
	φ 25	0. 50																						0. 50																	0. 50		0. 50			
2	φ 20			1. 35																			0. 40	1. 75	1. 40	0. 95														2. 35	4. 10	0. 50	4. 60			
3	φ 20			1. 34																			0. 40	1. 74							0. 45									0. 45	2. 19		2. 19			
4	φ 20			0. 50		0. 50																		1. 00																	1. 00	0. 30	1. 30			
5	φ 25			0. 75		0. 50																		1. 25																	1. 25	0. 30	1. 55			
6	φ 50			1. 15		0. 35																		1. 50																	1. 50	0. 30	1. 80			
7	φ 50			1. 88																			0. 47	5. 95																	5. 95	0. 40	6. 35			
8	φ 20			1. 23																			0. 47	1. 70																0. 50	0. 55	1. 05	2. 75	0. 50	3. 25	
9	φ 50			1. 40			0. 50																	1. 90																	1. 90	0. 40	2. 30			
10	φ 20			1. 50			0. 50																	2. 00																	2. 00	0. 40	2. 40			
11	φ 20			1. 22																			0. 48	1. 70				0. 50	0. 70												1. 20	2. 90	0. 50	3. 40		
12	φ 20			0. 95			0. 50																	1. 45																	1. 45	0. 40	1. 85			
13	φ 20			0. 95			0. 50																	1. 45																	1. 45	0. 40	1. 85			
14	φ 50			2. 90	0. 50																			3. 40																	3. 40	0. 20	3. 60			
15	φ 25			4. 27																			0. 44	4. 71																1. 00	5. 71	0. 20	5. 91			
16	φ 20			4. 56																			0. 44	5. 00																	0. 50	0. 30	0. 80	5. 80	0. 50	6. 30
17	φ 25			1. 00			0. 50																	1. 50																	1. 50	0. 40	1. 90			
18	φ 25			1. 00				3. 60																4. 60																	4. 60		4. 60			
19	φ 25			0. 50			0. 50																	1. 00																	1. 00	0. 60	1. 60			
20	φ 25			1. 05																		3. 45	4. 50																		4. 50	0. 20	4. 70			
21	φ 20			0. 85																				0. 85																		1. 65	2. 50	0. 60	3. 10	
22	φ 50							1. 31																1. 31																		1. 31		1. 31		
23	φ 25		0. 37	7. 50					3. 58															11. 45																			11. 45	0. 20	11. 65	
24	φ 25			1. 62			0. 50		0. 50	2. 48													0. 49	5. 59																		5. 59	1. 00	6. 59		
25	φ 20			5. 96																			0. 64	6. 60				1. 23	0. 50					1. 30							3. 03	9. 63	0. 50	10. 13		
26	φ 20			0. 42			0. 50																	0. 92																		0. 92	0. 40	1. 32		
27	φ 50			0. 96																			0. 51	2. 47																		2. 47		2. 47		
28	φ 20			5. 58																				5. 58											0. 47	0. 53					1. 00	6. 58	0. 20	6. 78		
29	φ 25			2. 10						3. 03	0. 50													5. 63																		5. 63	0. 20	5. 83		
30	φ 25			8. 03																				8. 03											0. 50	0. 50					1. 00	9. 03	0. 20	9. 23		
31	φ 20								1. 87	10. 04														11. 91																		9. 49	21. 40	0. 90	22. 30	
32	φ 50								1. 00	2. 87														3. 87																		3. 87	0. 60	4. 47		
33	φ 20												1. 66											1. 66				0. 50		0. 50											1. 00	2. 66	0. 90	3. 56		
34	φ 25									0. 50		0. 50							1. 49	0. 50				1. 04	4. 03																	4. 03	1. 10	5. 13		
35	φ 40			配水管布設で計上																																										
36	φ 20													1. 94		1. 81			0. 50				0. 70	4. 95																						

給水管切替土工集計表

(1/2)

名 称	形 状 寸 法	算										式																	小計	単位	摘 要
		市AS[2級] DP=0.5 (機械)	市AS[2級] DP=0.5 (機械)	市AS[2級] DP=0.8 (機械)	市AS[2級] DP=1.0 (機械)	市AS[2級] DP=1.1 (機械)	市AS[2級] DP=1.2 (機械)	市AS[2級] DP=1.4 (機械)	市AS[その他] DP=0.8 (機械)	市CO DP=1.2 (機械)	市共CO DP=0.6 (機械)	市共CO DP=0.8 (機械)	市共CO DP=1.45 (機械)	市CO[度AS] DP=1.2 (機械)	国道AS[B] DP=1.0 (機械)	国道AS[B] DP=1.15 (機械)	国県〔一般AS] DP=1.0 (機械)	国県〔一般AS] DP=1.15 (機械)	国県〔一般AS] DP=1.2 (機械)	国県〔一般AS] DP=1.45 (機械)	共有道AS DP=0.4 (機械)	共有道AS DP=0.6 (機械)	共有道AS DP=0.8 (機械)	共有道砂利 DP=0.8 (機械)	宅内AS DP=0.3 (機械)	宅内AS DP=0.8 (機械)	宅内AS DP=1.45 (機械)	宅内CO DP=0.3 (機械)			
<土工集計>		①	②	③	④	⑤	⑥	⑦	⑧	⑨	⑩	⑪	⑫	⑬	⑭	⑮	⑯	⑰	⑱	⑲	⑳	㉑	㉒	㉓	㉔	㉕	㉖	㉗			
アスファルト舗装版 切断工	t=15cmまで	4.30	+ 0.74	+ 130.54	+ 1.00	+ 2.70	+ 7.00	+ 1.00	+ 9.82						+ 20.24	+ 4.12	+ 16.54	+ 4.00	+ 5.98	+ 3.00	+ 1.00	+ 5.20	+ 1.00		+ 4.80	+ 1.90	+ 1.00	225.88	m		
コンクリート舗装版 切断工	t=15cmまで									+ 14.90	+ 38.84	+ 3.00	+ 1.00	+ 3.32												+ 5.28	66.34	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	1.29	+ 0.22	+ 39.16	+ 0.30	+ 0.81	+ 2.10	+ 0.30	+ 2.95						+ 6.07	+ 1.24	+ 4.96	+ 1.20	+ 1.79	+ 0.90	+ 0.30	+ 1.56	+ 0.30		+ 1.44	+ 0.57	+ 0.30	67.76	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									+ 4.47	+ 11.65	+ 0.90	+ 0.30	+ 1.00													+ 1.58	19.90	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																											0.00	m ²		
機械掘削積込工	バックホウ 床掘、床均し	0.66	+ 0.13	+ 30.94	+ 0.31	+ 0.88	+ 2.48	+ 0.41	+ 2.33	+ 5.01	+ 5.92	+ 0.64	+ 0.41	+ 1.11	+ 5.65	+ 1.33	+ 4.96	+ 1.36	+ 2.15	+ 1.31	+ 0.13	+ 0.97	+ 0.25	+ 1.72	+ 0.40	+ 0.44	+ 0.43	+ 0.44	72.77	m ³	
人力掘削工	砂質土、礫質土																											0.00	m ³		
AS塊運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック	0.06	+ 0.01	+ 1.96	+ 0.02	+ 0.04	+ 0.11	+ 0.02	+ 0.15						+ 0.61	+ 0.12	+ 0.15	+ 0.06	+ 0.05	+ 0.03	+ 0.02	+ 0.08	+ 0.02		+ 0.07	+ 0.03	+ 0.02	3.63	m ³		
CO塊運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック									+ 0.54	+ 1.40	+ 0.11	+ 0.04	+ 0.12													+ 0.08	2.29	m ³		
残土運搬工	バックホウ積込み L=5.0km以内	0.66	+ 0.13	+ 30.94	+ 0.31	+ 0.88	+ 2.48	+ 0.41	+ 2.33	+ 5.01	+ 5.92	+ 0.64	+ 0.41	+ 1.11	+ 5.65	+ 1.33	+ 4.96	+ 1.36	+ 2.15	+ 1.31	+ 0.13	+ 0.97	+ 0.25	+ 0.21	+ 0.14	+ 0.05	+ 0.03	+ 0.15	69.92	m ³	
残土受入地処理工	ブルドーザ敷均	0.66	+ 0.13	+ 30.94	+ 0.31	+ 0.88	+ 2.48	+ 0.41	+ 2.33	+ 5.01	+ 5.92	+ 0.64	+ 0.41	+ 1.11	+ 5.65	+ 1.33	+ 4.96	+ 1.36	+ 2.15	+ 1.31	+ 0.13	+ 0.97	+ 0.25	+ 0.21	+ 0.14	+ 0.05	+ 0.03	+ 0.15	69.92	m ²	
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	0.20	+ 0.05	+ 17.15	+ 0.20	+ 0.60	+ 1.74	+ 0.31	+ 1.58	+ 4.10	+ 3.58	+ 0.46	+ 0.35	+ 0.93	+ 2.00	+ 0.59	+ 4.46	+ 1.11	+ 1.97	+ 1.21	+ 0.05	+ 0.57	+ 0.17					43.38	m ³		
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土																							+ 1.51	+ 0.26	+ 0.39	+ 0.40	+ 0.29	2.85	m ²	
人力埋戻工	タンバ転圧 良質発生土																											0.00	m ³		
市道AS[2級] 下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.29	+ 0.22	+ 39.16	+ 0.30	+ 0.81	+ 2.10	+ 0.30																				44.18	m ²		
市道AS[2級] 上層路盤工	MS-25 t=15cm	1.29	+ 0.22	+ 39.16	+ 0.30	+ 0.81	+ 2.10	+ 0.30																				44.18	m ²		
市道AS[2級] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 5cm	1.29	+ 0.22	+ 39.16	+ 0.30	+ 0.81	+ 2.10	+ 0.30																				44.18	m ²		
国道AS[B] 下層路盤工	RC-40 t=45cm														+ 6.07	+ 1.24												7.31	m ²		
国道AS[B] 上層路盤工	RM-30 t=15cm														+ 6.07	+ 1.24												7.31	m ²		
国道AS[B] 仮復旧基層工	再生密粒As13mm t= 5cm														+ 6.07	+ 1.24												7.31	m ²		
国道AS[B] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 5cm														+ 6.07	+ 1.24												7.31	m ²		
国道歩道AS[一般部] 路盤工	RC-40 t=10cm																											8.85	m ²		
国道歩道AS[一般部] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 3cm																											8.85	m ²		
市道AS[その他] 下層路盤工	RC-40 t=15cm														+ 1.00													1.00	m ²		
市道AS[その他] 上層路盤工	MS-25 t=12cm														+ 1.00													1.00	m ²		
市道AS[その他] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 3cm														+ 1.00													1.00	m ²		
市道CO 下層路盤工	RC-40 t=29cm									+ 4.47	+ 11.65	+ 0.90	+ 0.30															17.32	m ²		
市道CO 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 3cm									+ 4.47	+ 11.65	+ 0.90	+ 0.30															17.32	m ²		
共有道AS 下層路盤工	RC-40 t=15cm																														

給水管切替土工集計表

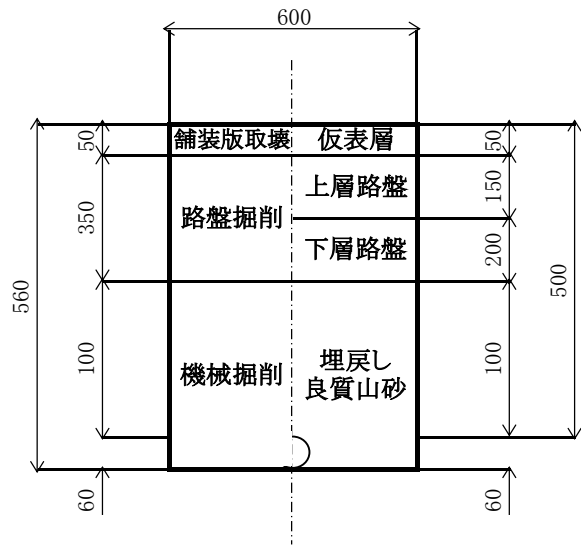
(2/2)

名 称	形 状 寸 法	算 式																				合計	単位	摘 要
		宅内CO DP=0.8 (機械)	宅内CO DP=1.2 (機械)	宅内CO DP=1.45 (機械)	宅内CO DP=0.4 (人力)	宅内砂利 DP=0.3 (機械)	宅内砂利 DP=0.6 (機械)	宅内砂利 DP=0.8 (機械)	宅内砂利 DP=1.15 (機械)	宅内舗装 DP=0.8 (機械)	宅内舗装 DP=1.2 (機械)	宅内舗装 DP=1.4 (機械)	宅内舗装 DP=0.3 (人力)	宅内舗装 DP=0.8 (人力)	共有道AS H=0.4 筐撤去 1箇所	宅内土 H=0.3 筐撤去 2箇所	市AS[その他] H=0.3 筐撤去 1箇所	市道CO H=0.6 筐撤去 2箇所	宅内AS H=0.3 筐撤去 1箇所	土工集計 (2/2) より	土工集計 (1/2) より			
<土工集計>		28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45					
アスファルト舗装版 切断工	t=15cmまで														+ 3.20		+ 3.20		+ 2.40	8.80	225.88	234.68	m	
コンクリート舗装版 切断工	t=15cmまで	2.40	+ 1.00	+ 1.00	+ 0.90													+ 3.60		8.90	66.34	75.24	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													+ 0.60		+ 0.60		+ 0.36		1.56	67.76	69.32	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	0.72	+ 0.30	+ 0.30														+ 0.72		2.04	19.90	21.94	m ²	
コンクリート舗装版 人力取壊工	40mm<t≦100mm グレー20kg級				+ 0.27															0.27	0.00	0.27	m ²	
機械掘削積込工	バックホウ 床掘、床均し	0.56	+ 0.35	+ 0.43		+ 0.37	+ 0.63	+ 0.66	+ 0.35	+ 0.57	+ 0.37	+ 0.43		+ 0.21		+ 0.45	+ 0.35	+ 0.09		5.82	72.77	78.59	m ³	
人力掘削工	砂質土、礫質土				+ 0.10								+ 1.98	+ 0.42		+ 0.22				2.72	0.00	2.72	m ³	
AS塊運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック													+ 0.03		+ 0.03		+ 0.02		0.08	3.63	3.71	m ³	
CO塊運搬工	バックホウ積込 ダンプトラック	0.04	+ 0.02	+ 0.02	+ 0.01													+ 0.09		0.18	2.29	2.47	m ³	
残土運搬工	バックホウ積込み L=5.0km以内	0.07	+ 0.03	+ 0.03	+ 0.02	+ 0.11	+ 0.10	+ 0.08	+ 0.03					+ 0.15		+ 0.15	+ 0.15	+ 0.04		0.96	69.92	70.88	m ³	
残土受入地処理工	ブルドーザ敷均	0.07	+ 0.03	+ 0.03	+ 0.02	+ 0.11	+ 0.10	+ 0.08	+ 0.03					+ 0.15		+ 0.15	+ 0.15	+ 0.04		0.96	69.92	70.88	m ³	
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂																			0.00	43.38	43.38	m ³	
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	0.49	+ 0.32	+ 0.40		+ 0.26	+ 0.53	+ 0.58	+ 0.32	+ 0.57	+ 0.37	+ 0.43		+ 0.06		+ 0.30		+ 0.05		4.68	2.85	7.53	m ³	
人力埋戻工	タンバ転圧 良質発生土				+ 0.08								+ 1.98	+ 0.42		+ 0.22		+ 0.20		2.90	0.00	2.90	m ³	
市道AS[2級] 下層路盤工	RC-40 t=20cm																			0.00	44.18	44.18	m ²	
市道AS[2級] 上層路盤工	MS-25 t=15cm																			0.00	44.18	44.18	m ²	
市道AS[2級] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 5cm																			0.00	44.18	44.18	m ²	
国道AS[B] 下層路盤工	RC-40 t=45cm																			0.00	7.31	7.31	m ²	
国道AS[B] 上層路盤工	RM-30 t=15cm																			0.00	7.31	7.31	m ²	
国道AS[B] 仮復旧基層工	再生密粒As13mm t= 5cm																			0.00	7.31	7.31	m ²	
国道AS[B] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 5cm																			0.00	7.31	7.31	m ²	
国道歩道AS[一般部] 路盤工	RC-40 t=10cm																			0.00	8.85	8.85	m ²	
国道歩道AS[一般部] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 3cm																			0.00	8.85	8.85	m ²	
市道AS[その他] 下層路盤工	RC-40 t=15cm														+ 0.60					0.60	1.00	1.60	m ²	
市道AS[その他] 上層路盤工	MS-25 t=12cm														+ 0.60					0.60	1.00	1.60	m ²	
市道AS[その他] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 3cm														+ 0.60					0.60	1.00	1.60	m ²	
市道CO 下層路盤工	RC-40 t=29cm																	+ 0.72		0.72	17.32	18.04	m ²	
市道CO 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 3cm																	+ 0.72		0.72	17.32	18.04	m ²	
共有道AS 下層路盤工	RC-40 t=15cm													+ 0.60						0.60	2.16	2.76	m ²	
共有道AS 上層路盤工	MS-25 t=12cm													+ 0.60						0.60	2.16	2.76	m ²	
共有道AS 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 3cm													+ 0.60						0.60	2.16	2.76	m ²	
共有道砂利 復旧工	RC-40 t=10cm																			0.00	2.07	2.07	m ²	
宅内AS 路盤工	RC-40 t=10cm																		+ 0.36	0.36	2.31	2.67	m ²	
宅内AS 表層工	再生密粒As13mm t= 5cm																		+ 0.36	0.36	2.31	2.67	m ²	
宅内CO 路盤工	RC-40 t=10cm	0.72	+ 0.30	+ 0.30	+ 0.27															1.59	1.58	3.17	m ²	
宅内CO 表層工	生コンクリート t=5cm 18-8-25	0.72	+ 0.30	+ 0.30	+ 0.27															1.59	1.58	3.17	m ²	
宅内砂利 復旧工	RC-40 t=10cm					+ 1.13	+ 1.00	+ 0.80	+ 0.30											3.23	0.00	3.23	m ²	
<処分費>																								
AS塊処理費														+ 0.07		+ 0.07		+ 0.05		0.19	8.47	8.66	t	
CO塊処理費		0.09	+ 0.05	+ 0.05	+ 0.02													+ 0.82		1.03	5.38	6.41	t	

給水管① 市道AS[2級]舗装

DP=0.50m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.15m

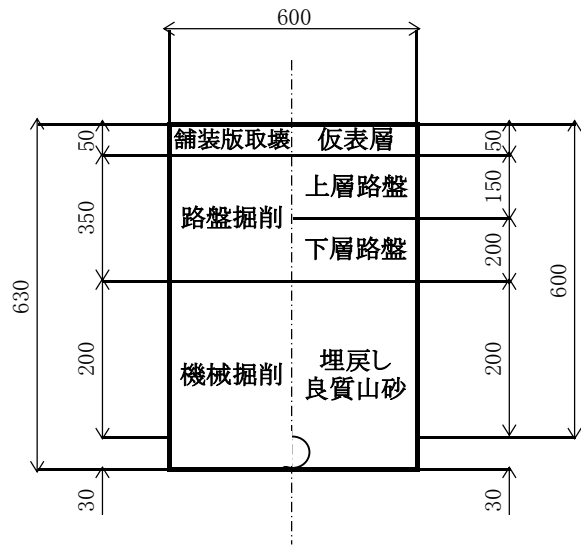
1式当り

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	$2.15 \times 2条 = 4.30$	m	4.30
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.15 \times 0.60 = 1.29$	m ²	1.29
機械掘削積込工		$2.15 \times 0.60 \times 0.51 = 0.66$	m ³	0.66
AS塊運搬工		$2.15 \times 0.60 \times 0.05 = 0.06$	m ³	0.06
残土運搬工		$0.66 = 0.66$	m ³	0.66
残土受入地処理工		$0.66 = 0.66$	m ³	0.66
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$2.15 \times (0.60 \times 0.16 - 0.06^2 \times \pi / 4) = 0.20$	m ³	0.20
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$2.15 \times 0.60 = 1.29$	m ²	1.29
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.15 \times 0.60 = 1.29$	m ²	1.29
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.15 \times 0.60 = 1.29$	m ²	1.29
AS塊処理費		$0.06 \times 2.35 = 0.14$	t	0.14

給水管② 市道AS[2級]舗装

DP=0.60m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.37m

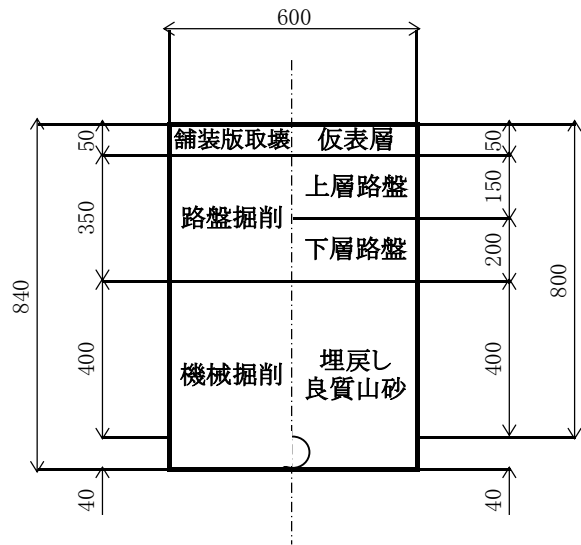
1式当り

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	$0.37 \times 2 \text{条} = 0.74$	m	0.74
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$0.37 \times 0.60 = 0.22$	m ²	0.22
機械掘削積込工		$0.37 \times 0.60 \times 0.58 = 0.13$	m ³	0.13
AS塊運搬工		$0.37 \times 0.60 \times 0.05 = 0.01$	m ³	0.01
残土運搬工		$0.13 = 0.13$	m ³	0.13
残土受入地処理工		$0.13 = 0.13$	m ³	0.13
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$0.37 \times (0.60 \times 0.23 - 0.03^2 \times \pi/4) = 0.05$	m ³	0.05
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$0.37 \times 0.60 = 0.22$	m ²	0.22
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$0.37 \times 0.60 = 0.22$	m ²	0.22
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$0.37 \times 0.60 = 0.22$	m ²	0.22
AS塊処理費		$0.01 \times 2.35 = 0.02$	t	0.02

給水管③ 市道AS[2級]舗装

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 65.27m

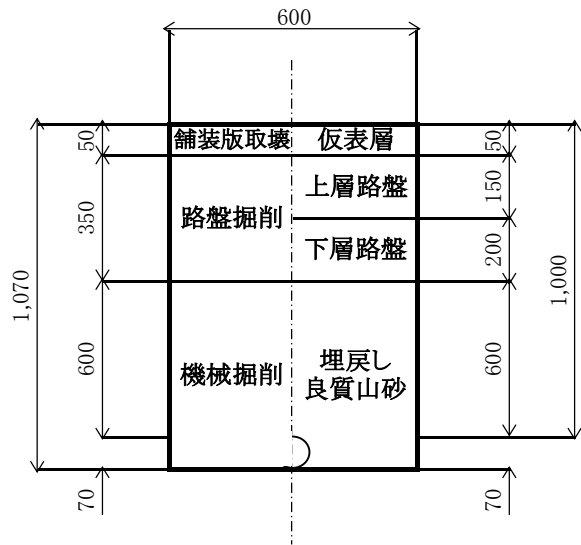
1式当り

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	$65.27 \times 2 \text{条} = 130.54$	m	130.54
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$65.27 \times 0.60 = 39.16$	m ²	39.16
機械掘削積込工		$65.27 \times 0.60 \times 0.79 = 30.94$	m ³	30.94
AS塊運搬工		$65.27 \times 0.60 \times 0.05 = 1.96$	m ³	1.96
残土運搬工		$30.94 = 30.94$	m ³	30.94
残土受入地処理工		$30.94 = 30.94$	m ³	30.94
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$65.27 \times (0.60 \times 0.44 - 0.04^2 \times \pi / 4) = 17.15$	m ³	17.15
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$65.27 \times 0.60 = 39.16$	m ²	39.16
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$65.27 \times 0.60 = 39.16$	m ²	39.16
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$65.27 \times 0.60 = 39.16$	m ²	39.16
AS塊処理費		$1.96 \times 2.35 = 4.61$	t	4.61

給水管④ 市道AS[2級]舗装

DP=1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.50m

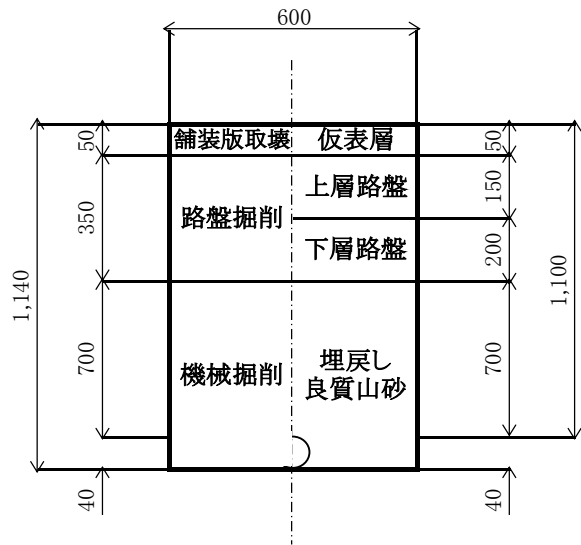
1式当り

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		$0.50 \times 0.60 \times 1.02 = 0.31$	m ³	0.31
AS塊運搬工		$0.50 \times 0.60 \times 0.05 = 0.02$	m ³	0.02
残土運搬工		$0.31 = 0.31$	m ³	0.31
残土受入地処理工		$0.31 = 0.31$	m ³	0.31
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$0.50 \times (0.60 \times 0.67 - 0.07^2 \times \pi / 4) = 0.20$	m ³	0.20
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$0.50 \times 0.60 = 0.30$	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As 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

給水管⑤ 市道AS[2級]舗装

DP=1.10m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.35m

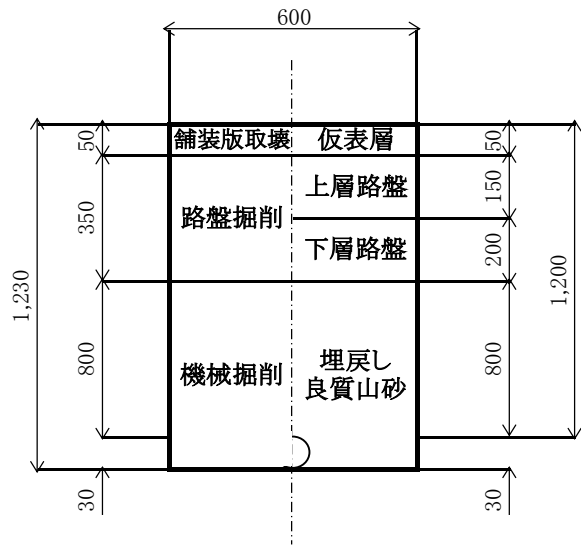
1式当り

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	1.35 × 2条 = 2.70	m	2.70
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	1.35 × 0.60 = 0.81	m ²	0.81
機械掘削積込工		1.35 × 0.60 × 1.09 = 0.88	m ³	0.88
AS塊運搬工		1.35 × 0.60 × 0.05 = 0.04	m ³	0.04
残土運搬工		0.88 = 0.88	m ³	0.88
残土受入地処理工		0.88 = 0.88	m ³	0.88
機械埋戻工	タンバ転圧良質山砂	1.35 × (0.60 × 0.74 - 0.04 ² × π/4) = 0.60	m ³	0.60
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.35 × 0.60 = 0.81	m ²	0.81
上層路盤工	MS-25 t=15cm	1.35 × 0.60 = 0.81	m ²	0.81
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.35 × 0.60 = 0.81	m ²	0.81
AS塊処理費		0.04 × 2.35 = 0.09	t	0.09

給水管⑥ 市道AS[2級]舗装

DP=1.20m

掘削時 復旧時



掘削延長 3.50m

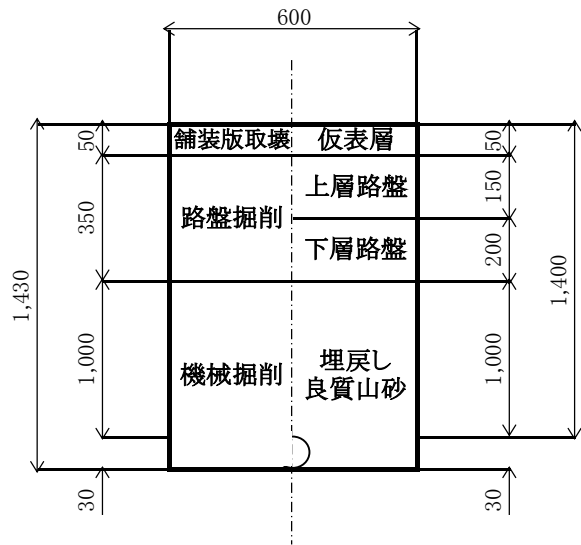
1式当り

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	$3.50 \times 2 \text{条} = 7.00$	m	7.00
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$3.50 \times 0.60 = 2.10$	m ²	2.10
機械掘削積込工		$3.50 \times 0.60 \times 1.18 = 2.48$	m ³	2.48
AS塊運搬工		$3.50 \times 0.60 \times 0.05 = 0.11$	m ³	0.11
残土運搬工		$2.48 = 2.48$	m ³	2.48
残土受入地処理工		$2.48 = 2.48$	m ³	2.48
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$3.50 \times (0.60 \times 0.83 - 0.03^2 \times \pi / 4) = 1.74$	m ³	1.74
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$3.50 \times 0.60 = 2.10$	m ²	2.10
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$3.50 \times 0.60 = 2.10$	m ²	2.10
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$3.50 \times 0.60 = 2.10$	m ²	2.10
AS塊処理費		$0.11 \times 2.35 = 0.26$	t	0.26

給水管⑦ 市道AS[2級]舗装

DP=1.40m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.50m

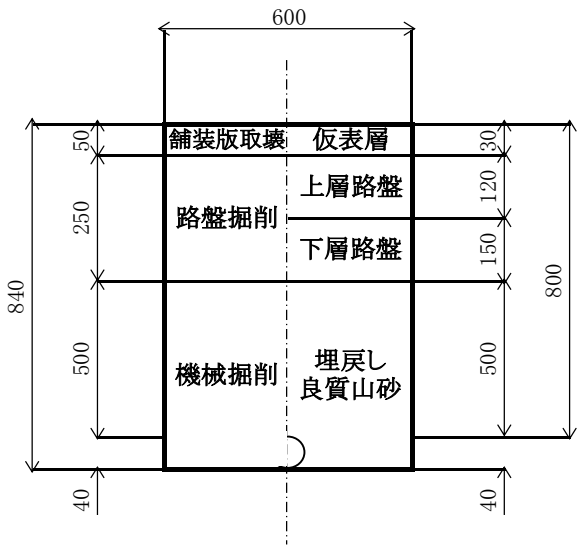
1式当り

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		$0.50 \times 0.60 \times 1.38 = 0.41$	m ³	0.41
AS塊運搬工		$0.50 \times 0.60 \times 0.05 = 0.02$	m ³	0.02
残土運搬工		$0.41 = 0.41$	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	$0.50 \times (0.60 \times 1.03 - 0.03^2 \times \pi / 4) = 0.31$	m ³	0.31
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$0.50 \times 0.60 = 0.30$	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As 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

給水管⑧ 市道AS[その他]舗装

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 4.91m

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	$4.91 \times 2 \text{条} = 9.82$	m	9.82
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$4.91 \times 0.60 = 2.95$	m ²	2.95
機械掘削積込工		$4.91 \times 0.60 \times 0.79 = 2.33$	m ³	2.33
AS塊運搬工		$4.91 \times 0.60 \times 0.05 = 0.15$	m ³	0.15
残土運搬工		$2.33 = 2.33$	m ³	2.33
残土受入地処理工		$2.33 = 2.33$	m ³	2.33
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$4.91 \times (0.60 \times 0.54 - 0.04^2 \times \pi / 4) = 1.58$	m ³	1.58
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$4.91 \times 0.60 = 2.95$	m ²	2.95
上層路盤工	MS-25 t=12cm	$4.91 \times 0.60 = 2.95$	m ²	2.95
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$4.91 \times 0.60 = 2.95$	m ²	2.95
AS塊処理費		$0.15 \times 2.35 = 0.35$	t	0.35

DP=1.20m

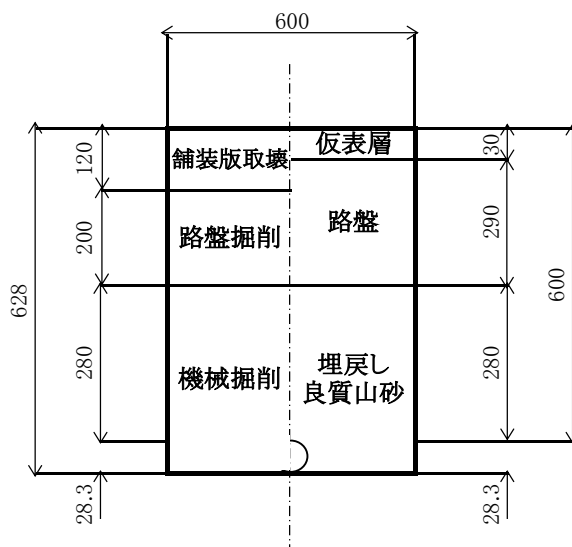
Figure 1: Plan view of the road construction area. The diagram shows a rectangular area with dimensions 600 (width) and 1,240 (length). The area is divided into sections for '舗装版取壊' (Paving slab removal), '仮表層' (Temporary surface), '路盤掘削' (Roadbed excavation), '路盤' (Roadbed), '機械掘削' (Mechanical excavation), and '埋戻し良質山砂' (Backfill with good quality mountain sand). Dimensions for each section are provided: 120, 200, 880, 30, 290, and 880.

[illegible]

給水管⑩ 市道・共有道CO舗装

DP=0.60m

掘削時 復旧時



掘削延長 19.42m

1式当り

[illegible]

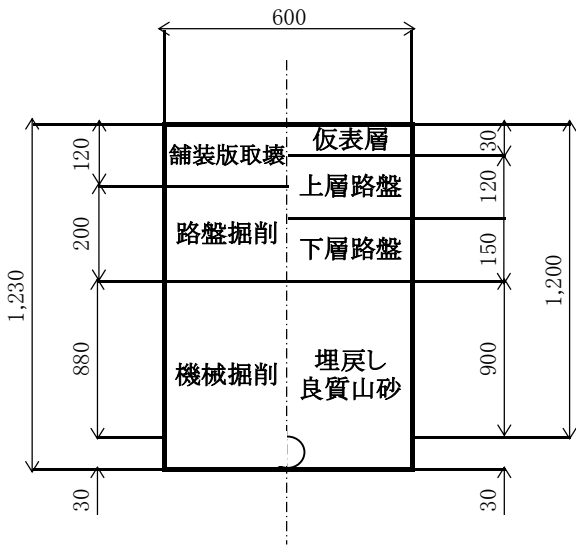
掘削延長 1.50m

掘削延長 0.50m

給水管⑬ 市道CO舗装(復旧:市道AS舗装[その他])

DP=1.20m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.66m

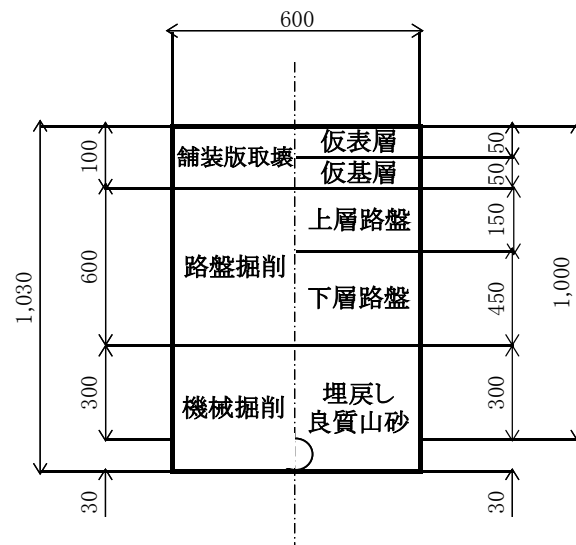
1式当り

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	1.66 × 2条 = 3.32	m	3.32
コンクリート舗装版 取壊直接積込工	t=15cm以下	1.66 × 0.60 = 1.00	m ²	1.00
機械掘削積込工		1.66 × 0.60 × 1.11 = 1.11	m ³	1.11
CO塊運搬工		1.66 × 0.60 × 0.12 = 0.12	m ³	0.12
残土運搬工		1.11 = 1.11	m ³	1.11
残土受入地処理工		1.11 = 1.11	m ³	1.11
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.66 \times (0.60 \times 0.93 - 0.03^2 \times \pi / 4) = 0.93$	m ³	0.93
下層路盤工	RC-40 t=15cm	1.66 × 0.60 = 1.00	m ²	1.00
上層路盤工	MS-25 t=12cm	1.66 × 0.60 = 1.00	m ²	1.00
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	1.66 × 0.60 = 1.00	m ²	1.00
CO塊処理費		0.12 × 2.35 = 0.28	t	0.28

給水管⑭ 国道AS[B]舗装(切削部)

DP=1.0m

掘削時 復旧時



掘削延長 10.12m

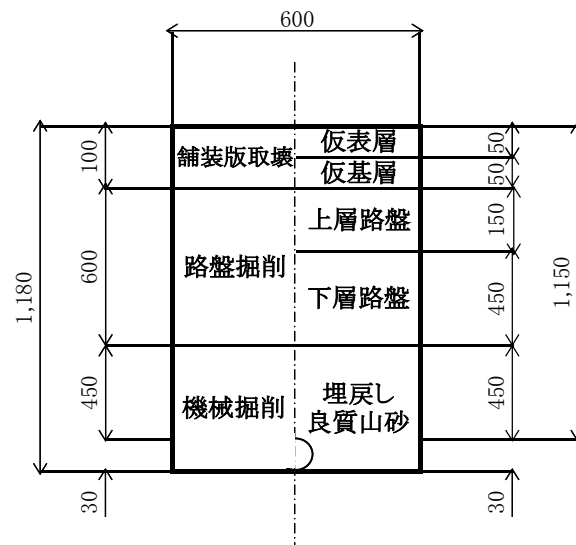
1式当り

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	$10.12 \times 2 \text{条} = 20.24$	m	20.24
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$10.12 \times 0.60 = 6.07$	m ²	6.07
機械掘削積込工		$10.12 \times 0.60 \times 0.93 = 5.65$	m ³	5.65
AS塊運搬工		$10.12 \times 0.60 \times 0.10 = 0.61$	m ³	0.61
残土運搬工		$5.65 = 5.65$	m ³	5.65
残土受入地処理工		$5.65 = 5.65$	m ³	5.65
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$10.12 \times (0.60 \times 0.33 - 0.03^2 \times \pi/4) = 2.00$	m ³	2.00
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$10.12 \times 0.60 = 6.07$	m ²	6.07
上層路盤工	M-30 t=15cm	$10.12 \times 0.60 = 6.07$	m ²	6.07
仮復旧基層工	再生密粒As t= 5cm	$10.12 \times 0.60 = 6.07$	m ²	6.07
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$10.12 \times 0.60 = 6.07$	m ²	6.07
AS塊処理費		$0.61 \times 2.35 = 1.43$	t	1.43

給水管⑮ 国道AS[B]舗装(切削部)

DP=1.15m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.06m

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	$2.06 \times 2 \text{条} = 4.12$	m	4.12
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.06 \times 0.60 = 1.24$	m ²	1.24
機械掘削積込工		$2.06 \times 0.60 \times 1.08 = 1.33$	m ³	1.33
AS塊運搬工		$2.06 \times 0.60 \times 0.10 = 0.12$	m ³	0.12
残土運搬工		$1.33 = 1.33$	m ³	1.33
残土受入地処理工		$1.33 = 1.33$	m ³	1.33
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$2.06 \times (0.60 \times 0.48 - 0.03^2 \times \pi/4) = 0.59$	m ³	0.59
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$2.06 \times 0.60 = 1.24$	m ²	1.24
上層路盤工	M-30 t=15cm	$2.06 \times 0.60 = 1.24$	m ²	1.24
仮復旧基層工	再生密粒As t= 5cm	$2.06 \times 0.60 = 1.24$	m ²	1.24
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.06 \times 0.60 = 1.24$	m ²	1.24
AS塊処理費		$0.12 \times 2.35 = 0.28$	t	0.28

[illegible]

掘削延長 2.00m

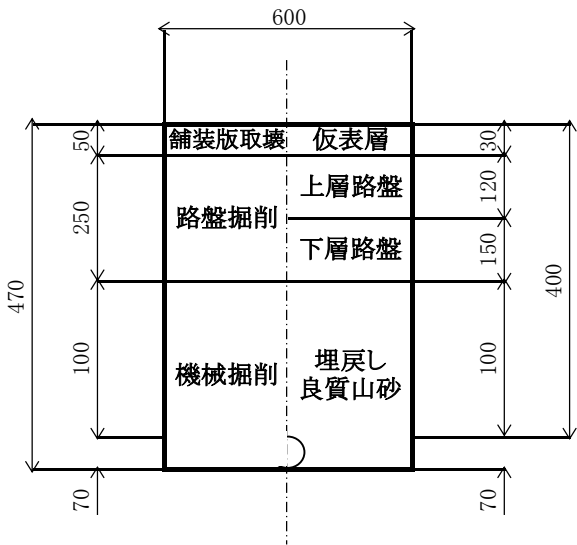
掘削延長 2.99m

掘削延長 1.50m

給水管② 共有道AS舗装

DP=0.40m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.50m

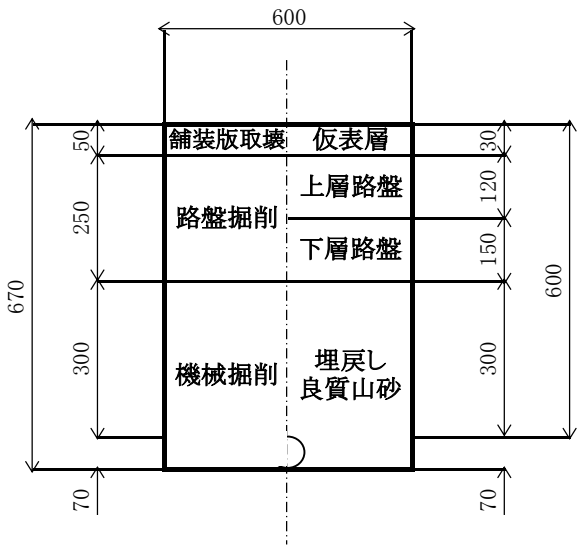
1式当り

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		$0.50 \times 0.60 \times 0.42 = 0.13$	m ³	0.13
AS塊運搬工		$0.50 \times 0.60 \times 0.05 = 0.02$	m ³	0.02
残土運搬工		$0.13 = 0.13$	m ³	0.13
残土受入地処理工		$0.13 = 0.13$	m ³	0.13
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$0.50 \times (0.60 \times 0.17 - 0.07^2 \times \pi / 4) = 0.05$	m ³	0.05
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$0.50 \times 0.60 = 0.30$	m ²	0.30
上層路盤工	MS-25 t=12cm	$0.50 \times 0.60 = 0.30$	m ²	0.30
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$0.50 \times 0.60 = 0.30$	m ²	0.30
AS塊処理費		$0.02 \times 2.35 = 0.05$	t	0.05

給水管②1 共有道AS舗装

DP=0.60m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.60m

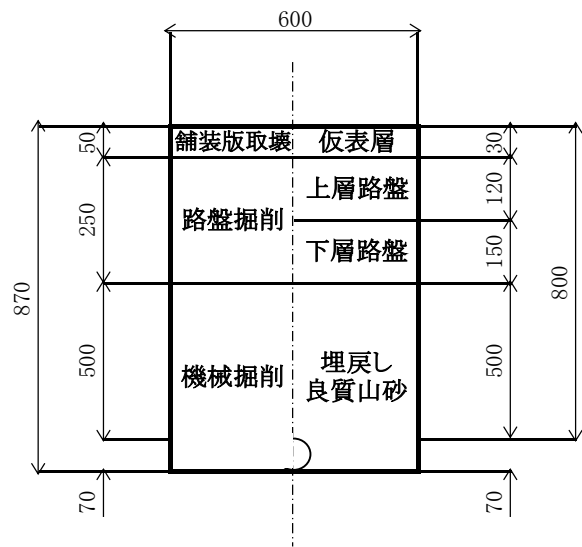
1式当り

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	$2.60 \times 2 \text{条} = 5.20$	m	5.20
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$2.60 \times 0.60 = 1.56$	m ²	1.56
機械掘削積込工		$2.60 \times 0.60 \times 0.62 = 0.97$	m ³	0.97
AS塊運搬工		$2.60 \times 0.60 \times 0.05 = 0.08$	m ³	0.08
残土運搬工		$0.97 = 0.97$	m ³	0.97
残土受入地処理工		$0.97 = 0.97$	m ³	0.97
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$2.60 \times (0.60 \times 0.37 - 0.07^2 \times \pi / 4) = 0.57$	m ³	0.57
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$2.60 \times 0.60 = 1.56$	m ²	1.56
上層路盤工	MS-25 t=12cm	$2.60 \times 0.60 = 1.56$	m ²	1.56
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$2.60 \times 0.60 = 1.56$	m ²	1.56
AS塊処理費		$0.08 \times 2.35 = 0.19$	t	0.19

給水管② 共有道AS舗装

DP=0.80m

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		$0.50 \times 0.60 \times 0.82 = 0.25$	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	$0.50 \times (0.60 \times 0.57 - 0.07^2 \times \pi/4) = 0.17$	m ³	0.17
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$0.50 \times 0.60 = 0.30$	m ²	0.30
上層路盤工	MS-25 t=12cm	$0.50 \times 0.60 = 0.30$	m ²	0.30
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$0.50 \times 0.60 = 0.30$	m ²	0.30
AS塊処理費		$0.02 \times 2.35 = 0.05$	t	0.05

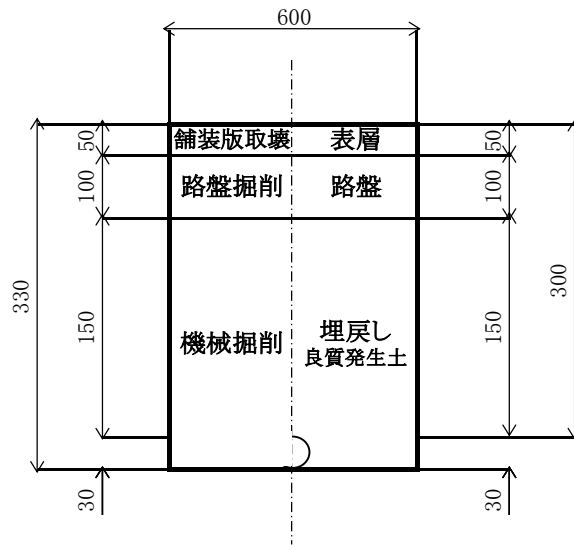
DP=0.80m

[illegible]

給水管②④ 宅内AS舗装(機械)

DP=0.30m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.40m

1式当り

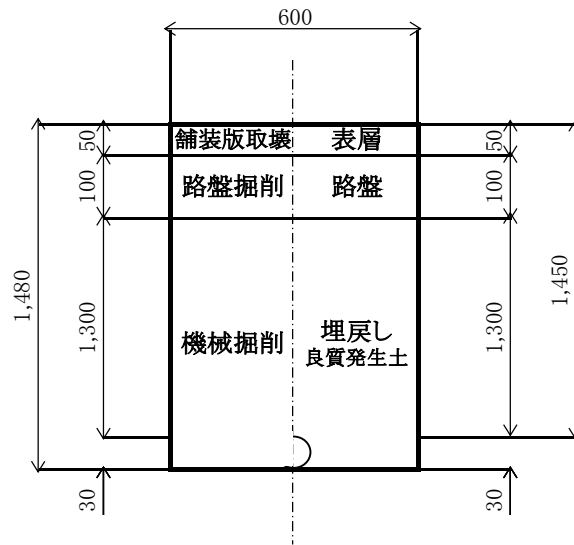
[illegible]

掘削延長 0.95m

給水管②⑥ 宅内AS舗装(機械)

DP=1.45m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.50m

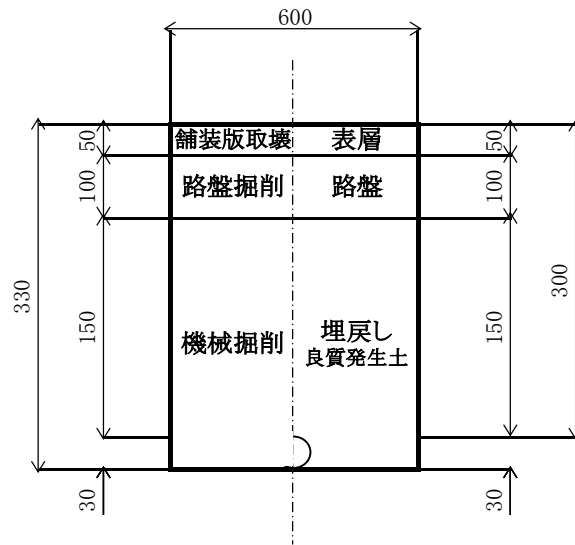
1式当り

[illegible]

給水管②⑦ 宅内CO舗装(機械)

DP=0.30m

掘削時 復旧時



掘削延長 2.64m

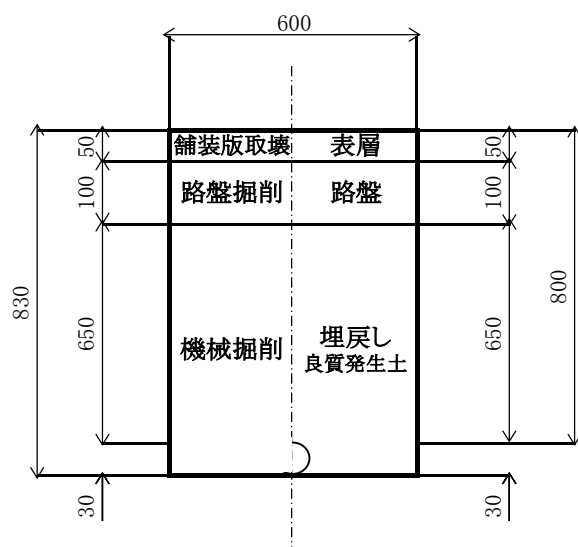
1式当り

[illegible]

給水管②⑧ 宅内CO舗装(機械)

DP=0.80m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.20m

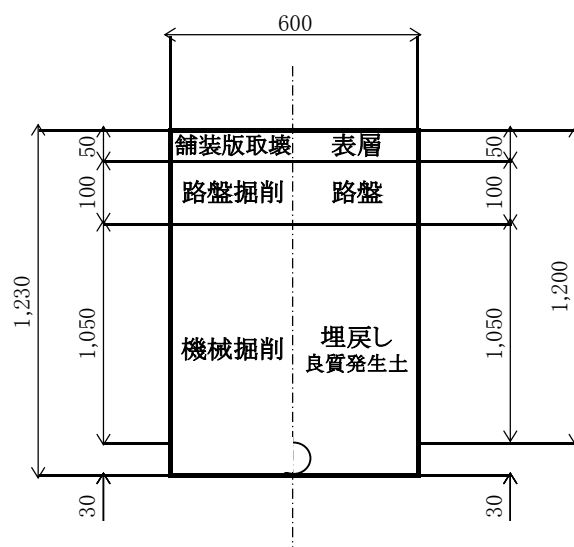
1式当り

[illegible]

給水管②9 宅内CO舗装(機械)

DP=1.20m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.50m

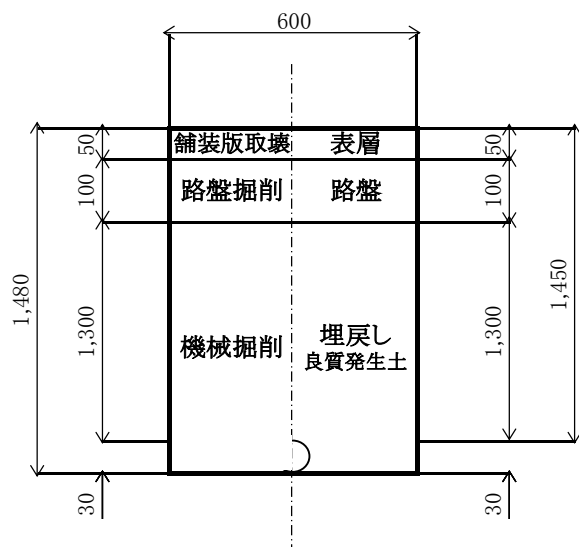
1式当り

[illegible]

給水管③⑩ 宅内CO舗装(機械)

DP=1.45m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.50m

1式当り

[illegible]

[illegible]

DP=0.30m

[illegible]

[illegible]

DP=0.80m

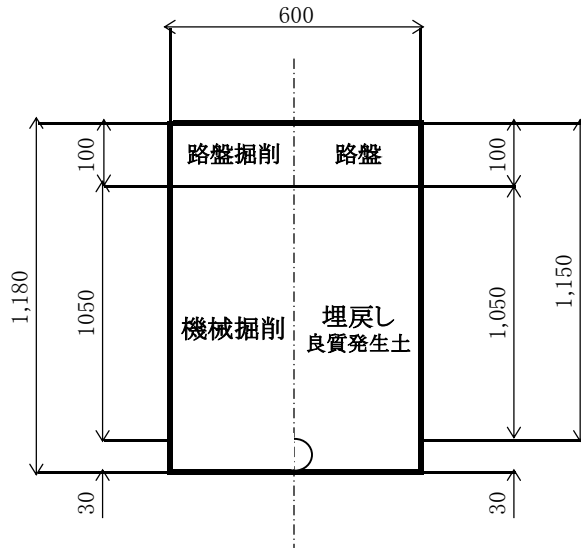
1式当り

[illegible]

給水管③⑤ 宅内砂利舗装(機械)

DP=1.15m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.50m

1式当り

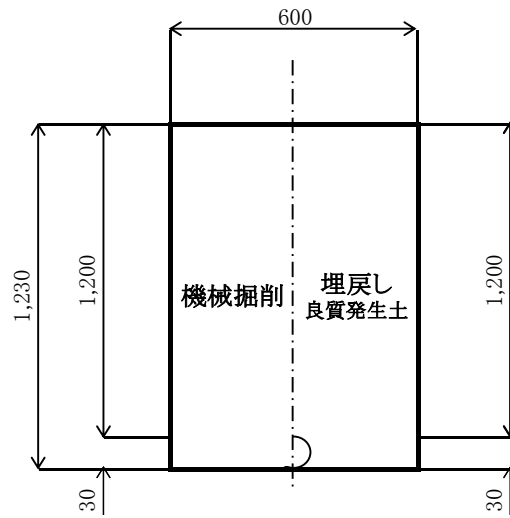
[illegible]

掘削時 復旧時

[illegible]

DP=1.20m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.50m

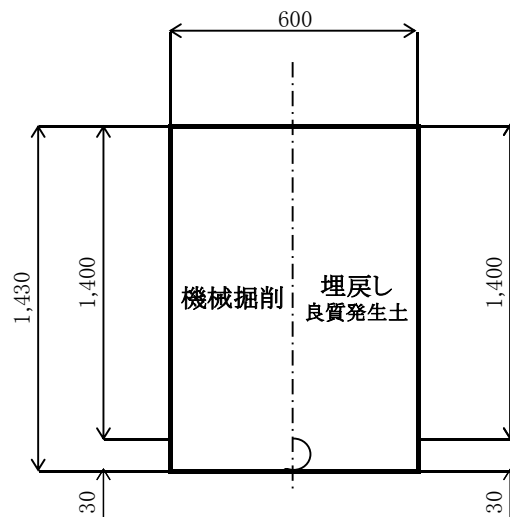
1式当り

[illegible]

給水管③⑧ 宅内土(機械)

DP=1.40m

掘削時 復旧時



掘削延長 0.50m

1式当り

[illegible]

[illegible]

$$W0.6 \times L1.0 \times H=0.4\text{m}$$

Figure 1: Plan view of the experimental setup. The diagram shows a 600mm x 400mm area divided into a 3x2 grid. The columns are labeled '舗装版取壊' (Paving board removal) and '仮表層' (Temporary surface layer). The rows are labeled '路盤掘削' (Roadbed excavation), '上層路盤' (Upper roadbed), and '下層路盤' (Lower roadbed). The bottom row is labeled '機械掘削' (Mechanical excavation) and '埋戻し 良質発生土' (Backfilling of good quality generated soil). Dimensions are indicated: 600mm total width, 400mm total height, and row heights of 50mm, 250mm, and 100mm. Column widths are 300mm each.

[illegible]

$$W0.6 \times L0.6 \times H=0.3\text{m}$$

Figure 1 is a schematic diagram of a rectangular area, likely representing a construction site or a cross-section of a foundation. 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 '人力掘削' (Manual Excavation), and the right half is labeled '埋戻し 良質発生土' (Backfilling of Good Quality Generated Soil). The diagram illustrates the process of manual excavation and backfilling with good quality generated soil.

1箇所当り

[illegible]

$$W0.6 \times L1.0 \times H=0.8\text{m}$$
[illegible]

$$W0.6 \times L0.6 \times H=0.6m$$
[illegible]

$$W0.6 \times L0.6 \times H=0.3\text{m}$$
[illegible]

仮設配水管敷設・撤去
(補助)

仮 設 配 水 管 材 料
(補助)

仮設配水管材料数量計算書

(補助)

(1/1)

[illegible]

仮 設 配 水 管 労 務
(補助)

仮設配水管労務数量計算書

(補助)

(1/1)

[illegible]

仮設配水管敷設土工
(補助)

仮設配管敷設土工延長数量計算書

(補助)

[illegible]

仮設配管敷設土工数量集計表

(補助)

名	称	形 状 寸 法	算 式												数量	単位	摘 要															
<土工集計>			市道AS[2級] DP=0.26 舗装片切 φ75 敷設時 ①	市道AS[2級] DP=0.26 舗装両切 φ75 敷設時 ②	市道AS[2級] DP=0.58 舗装片切 φ75 敷設時 ③	市道AS[2級] DP=0.75 舗装両切 φ75 敷設時 ④	市道AS[2級] DP=1.09 舗装両切 φ75 敷設時 ⑤	国道AS[B] DP=0.6 舗装両切 φ75 敷設時 ⑥	国歩AS〔一般部〕 DP=0.60 舗装両切 φ75 敷設時 ⑦	国歩AS〔一般部〕 DP=1.09 舗装両切 φ75 敷設時 ⑧	国歩AS〔一般部〕 DP=1.37 舗装両切 φ75 敷設時 ⑨	市道AS[2級] 土留施工 DP=1.09 不断水連絡 敷設時 ⑩	国歩AS〔一般部〕 土留施工 DP=1.09 不断水連絡 敷設時 ⑪	国歩AS〔一般部〕 土留施工 DP=1.37 不断水連絡 敷設時 ⑫																		
	アスファルト舗装版 切断工	t=15cmまで	1413.97	+	301.72	+	2.09	+	2.56	+	2.92	+	104.72	+	24.56	+	0.70	+	2.10	+	4.04	+	4.16	+	4.04	1867.58	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	848.38	+	90.52	+	1.25	+	0.77	+	0.88	+	31.42	+	7.37	+	0.21	+	0.63	+	1.02	+	1.08	+	1.02	984.55	m ²					
	機械掘削積込工	バックホウ 床掘、床均し	254.51	+	27.15	+	0.78	+	0.61	+	0.99	+	18.54	+	4.86	+	0.24	+	0.90	+	1.58	+	1.63	+	1.76	313.55	m ³					
	AS塊運搬工	バックホウ積込み ダンプトラック	42.42	+	4.53	+	0.06	+	0.04	+	0.04	+	3.14	+	0.22	+	0.01	+	0.02	+	0.05	+	0.03	+	0.03	50.59	m ³					
	残土運搬工																					1.58		1.63		1.76	4.97	m ³				
	残土受入地処理工																										4.97	m ³				
	機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂																										4.40	m ³			
機械埋戻工	タンバ転圧 発生土																										6.51	m ³				
機械埋戻工	タンバ転圧 路盤発生材	254.51	+	27.15	+	0.44	+	0.27	+	0.31	+	18.54	+	0.74	+	0.02	+	0.06									302.04	m ³				
市道アスファルト[2級] 下層路盤工	RC-40 t=20cm																										1.02	m ²				
市道アスファルト[2級] 上層路盤工	MS-25 t=15cm																										1.02	m ²				
市道アスファルト[2級] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t=5cm	848.38	+	90.52	+	1.25	+	0.77	+	0.88																	942.82	m ²				
国道アスファルト[B] 路盤工	RC-40 t=5cm																										31.42	m ²				
国道アスファルト[B] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t=5cm																										31.42	m ²				
国道歩道アスファルト[一般部] 路盤工	RC-40 t=10cm																										1.08	1.02	2.10	m ²		
国道歩道アスファルト[一般部] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t=3cm																													10.31	m ²	
<処分費>																																
AS塊処理費			99.69	+	10.65	+	0.14	+	0.09	+	0.09	+	7.38	+	0.48	+	0.02	+	0.04	+	0.12	+	0.07	+	0.07	118.84	t	撤去工へ合算				

DP=0.26m(敷設時)

[illegible]

DP=0.26m(敷設時)

[illegible]

DP=0.58m(敷設時)

Figure 1: Plan view of the experimental setup. The diagram shows a rectangular area divided into four quadrants by a vertical dashed line and two horizontal solid lines. The overall width is 600 and the overall height is 670. The quadrants are labeled: Top-Left (舗装版取壊 - Pavement removal), Top-Right (仮表層 - Temporary surface layer), Middle-Left (路盤掘削 - Subgrade excavation), Middle-Right (路盤発生材 - Subgrade material), Bottom-Left (機械掘削 - Mechanical excavation), and Bottom-Right (埋戻し発生土 - Backfill material). Dimensions for each quadrant are: Top-Left (50x350), Top-Right (50x350), Middle-Left (350x180), Middle-Right (350x180), Bottom-Left (180x90), and Bottom-Right (180x90). A 90-degree angle is indicated at the bottom center.

[illegible]

DP=0.75m(敷設時)

Figure 1: Plan view of the experimental area. The diagram shows a rectangular area divided into four quadrants by a vertical dashed line and two horizontal solid lines. The overall width is 600 and the overall height is 840. The quadrants are labeled: Top-Left (舗装版取壊), Top-Right (仮表層), Middle-Left (路盤掘削), Middle-Right (路盤発生材), Bottom-Left (機械掘削), and Bottom-Right (埋戻し発生土). Dimensions for each quadrant are 350 (width) by 350 (height). Marginal dimensions are 90 (left and right), 50 (top and bottom), and 750 (right side).

[illegible]

DP=1.09m(敷設時)

[illegible]

[illegible]

DP=0.60m(敷設時)

[illegible]

DP=1.09m(敷設時)

Figure 1: Plan view of the experimental setup. The diagram shows a rectangular area divided into four quadrants by a horizontal and vertical dashed line. The overall dimensions are 600 (width) and 1,180 (height). The quadrants are labeled: Top-Left (舗装版取壊), Top-Right (仮表層), Bottom-Left (路盤掘削), and Bottom-Right (路盤発生材). The bottom-right quadrant is further labeled '埋戻し発生土' (filling material). Dimensions for each quadrant are: Top-Left (30x100), Top-Right (30x100), Bottom-Left (960x960), and Bottom-Right (960x960). A 90-degree angle is indicated at the bottom center.

[illegible]

DP=1.37m(敷設時)

Figure 1: Plan view of the experimental area. The diagram shows a rectangular area divided into four quadrants by a vertical dashed line and two horizontal solid lines. The total width is 600 and the total height is 1,460. The quadrants are labeled: Top-Left (舗装版取壊), Top-Right (仮表層), Middle-Left (路盤掘削), Middle-Right (路盤発生材), Bottom-Left (機械掘削), and Bottom-Right (埋戻し発生土). Dimensions for each section are provided: 30, 100, and 1,240 for the vertical segments, and 90 for the horizontal segments on the sides. A small semi-circular detail is shown at the bottom center.

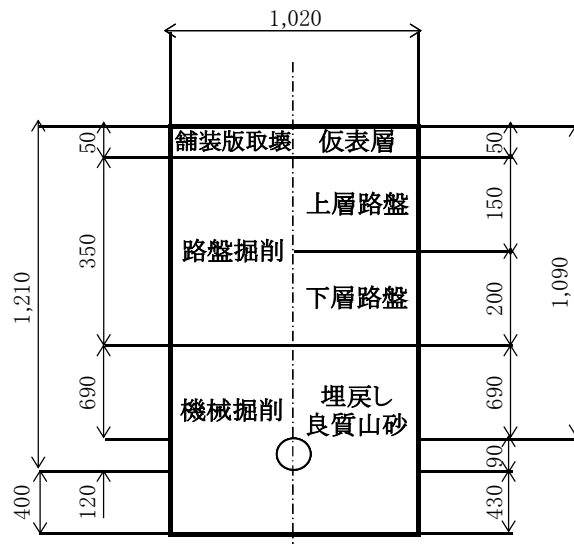
1式当り

[illegible]

⑩不断水連絡工(既設管 φ 100) 市道AS[2級]舗装

DP=1.09m (W1.02×L1.0)

掘削時 復旧時



掘削延長 1.00m

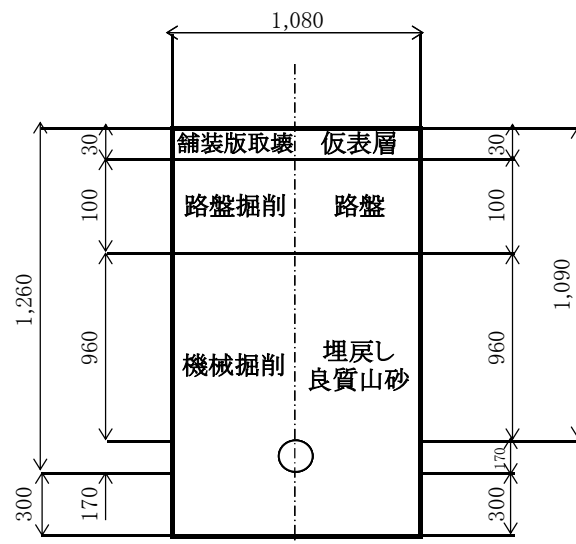
1箇所当り

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	$(1.00 + 1.02) \times 2 \text{条} = 4.04$	m	4.04
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.00 \times 1.02 = 1.02$	m ²	1.02
機械掘削積込工		$1.00 \times (1.02 \times 1.56 - 0.12^2 \times \pi/4) = 1.58$	m ³	1.58
AS塊運搬工		$1.00 \times 1.02 \times 0.05 = 0.05$	m ³	0.05
残土運搬工		$1.58 = 1.58$	m ³	1.58
残土受入地処理工		$1.58 = 1.58$	m ³	1.58
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.00 \times (1.02 \times 1.21 - 0.12^2 \times \pi/4) = 1.22$	m ³	1.22
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.00 \times 1.02 = 1.02$	m ²	1.02
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.00 \times 1.02 = 1.02$	m ²	1.02
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.00 \times 1.02 = 1.02$	m ²	1.02
AS塊処理費		$0.05 \times 2.35 = 0.12$	t	0.12

⑪不断水連絡工(既設管 φ 150) 国道歩道AS[一般部]舗装

DP=1.09m (W1.08×L1.0)

掘削時 復旧時



掘削延長 1.00m

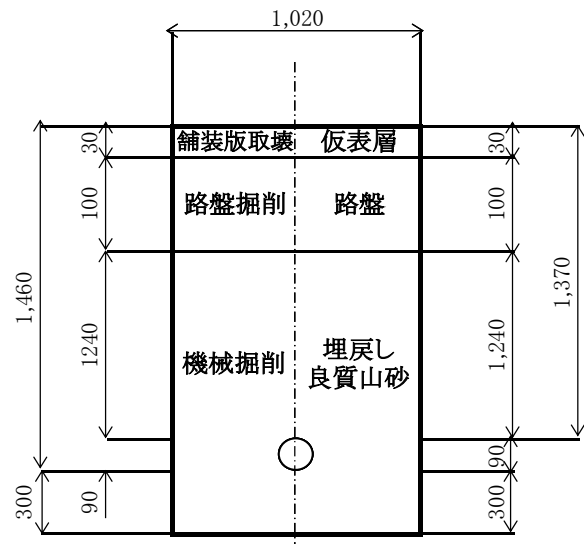
1箇所当り

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	$(1.00 + 1.08) \times 2 \text{条} = 4.16$	m	4.16
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.00 \times 1.08 = 1.08$	m ²	1.08
機械掘削積込工		$1.00 \times (1.08 \times 1.53 - 0.17^2 \times \pi/4) = 1.63$	m ³	1.63
AS塊運搬工		$1.00 \times 1.08 \times 0.03 = 0.03$	m ³	0.03
残土運搬工		$1.63 = 1.63$	m ³	1.63
残土受入地処理工		$1.63 = 1.63$	m ³	1.63
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$1.00 \times (1.08 \times 1.43 - 0.17^2 \times \pi/4) = 1.52$	m ³	1.52
路盤工	RC-40 t=10cm	$1.00 \times 1.08 = 1.08$	m ²	1.08
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$1.00 \times 1.08 = 1.08$	m ²	1.08
AS塊処理費		$0.03 \times 2.20 = 0.07$	t	0.07

⑫不断水連絡工(既設管 φ 75) 国道歩道AS[一般部]舗装

DP=1.37m (W1.08×L1.0)

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	$(1.00 + 1.02) \times 2 \text{条} = 4.04$	m	4.04
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.00 \times 1.02 = 1.02$	m ²	1.02
機械掘削積込工		$1.00 \times (1.02 \times 1.73 - 0.09^2 \times \pi/4) = 1.76$	m ³	1.76
AS塊運搬工		$1.00 \times 1.02 \times 0.03 = 0.03$	m ³	0.03
残土運搬工		$1.76 = 1.76$	m ³	1.76
残土受入地処理工		$1.76 = 1.76$	m ³	1.76
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.00 \times (1.02 \times 1.63 - 0.09^2 \times \pi/4) = 1.66$	m ³	1.66
路盤工	RC-40 t=10cm	$1.00 \times 1.02 = 1.02$	m ²	1.02
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	$1.00 \times 1.02 = 1.02$	m ²	1.02
AS塊処理費		$0.03 \times 2.20 = 0.07$	t	0.07

仮設配水管撤去土工
(補助)

(補助)

(補助)

仮設配管撤去土工数量集計表

(補助)

[illegible]

DP=0.26m(撤去時)

[illegible]

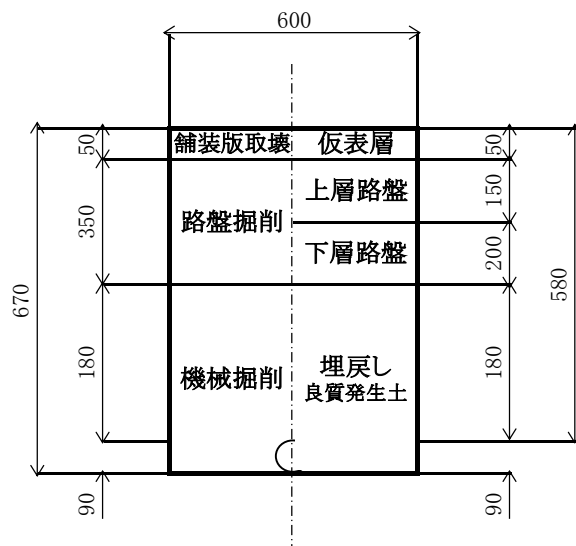
DP=0.26m(撤去時)

[illegible]

③ φ 75撤去[補助] 市道AS[2級]舗装(両切)

DP=0.58m(撤去時)

掘削時 復旧時



撤去延長 2.09m

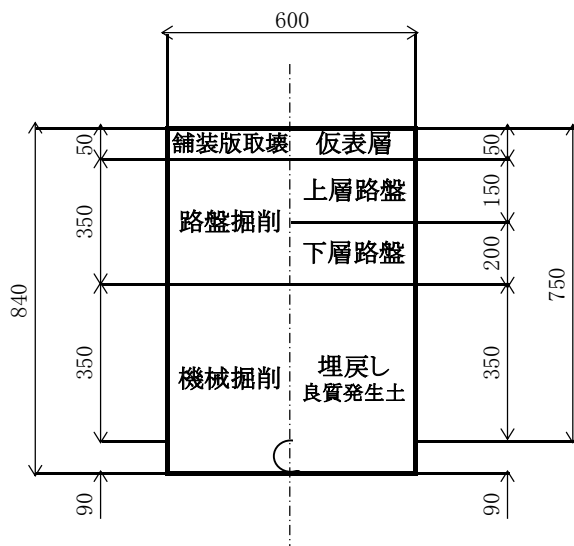
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	バックホウ t = 10cm以下	$2.09 \times 0.60 = 1.25$	m ²	1.25
機械掘削積込工		$2.09 \times 0.60 \times 0.62 = 0.78$	m ³	0.78
AS塊運搬工		$2.09 \times 0.60 \times 0.05 = 0.06$	m ³	0.06
残土運搬工		$0.78 - 0.33 = 0.45$	m ³	0.45
残土受入地処理工		$0.45 = 0.45$	m ³	0.45
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	$2.09 \times 0.60 \times 0.27 = 0.33$	m ³	0.33
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$2.09 \times 0.60 = 1.25$	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As 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

④ φ 75撤去[補助] 市道AS[2級]舗装(両切)

DP=0.75m(撤去時)

掘削時 復旧時



撤去延長 1.28m

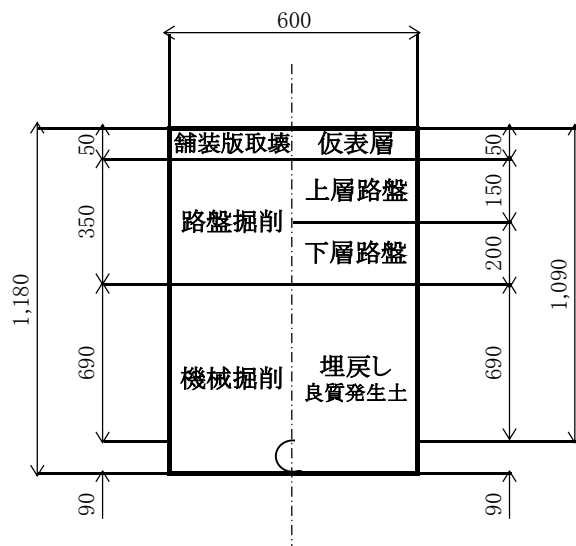
1式当り

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	バックホウ t = 10cm以下	1.28 × 0.60 = 0.77	m ²	0.77
機械掘削積込工		1.28 × 0.60 × 0.79 = 0.61	m ³	0.61
AS塊運搬工		1.28 × 0.60 × 0.05 = 0.04	m ³	0.04
残土運搬工		0.61 - 0.33 = 0.28	m ³	0.28
残土受入地処理工		0.28 = 0.28	m ³	0.28
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	1.28 × 0.60 × 0.44 = 0.33	m ³	0.33
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.28 × 0.60 = 0.77	m ²	0.77
上層路盤工	MS-25 t=15cm	1.28 × 0.60 = 0.77	m ²	0.77
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.28 × 0.60 = 0.77	m ²	0.77
AS塊処理費		0.04 × 2.35 = 0.09	t	0.09

⑤ φ 75撤去[補助] 市道AS[2級]舗装(両切)

DP=1.09m(撤去時)

掘削時 復旧時



撤去延長 2.02m

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	バックホウ t = 10cm以下	$2.02 \times 0.60 = 1.21$	m ²	1.21
機械掘削積込工		$2.02 \times 0.60 \times 1.13 = 1.37$	m ³	1.37
AS塊運搬工		$2.02 \times 0.60 \times 0.05 = 0.06$	m ³	0.06
残土運搬工		$1.37 - 0.94 = 0.43$	m ³	0.43
残土受入地処理工		$0.43 = 0.43$	m ³	0.43
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	$2.02 \times 0.60 \times 0.78 = 0.94$	m ³	0.94
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$2.02 \times 0.60 = 1.21$	m ²	1.21
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.02 \times 0.60 = 1.21$	m ²	1.21
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.02 \times 0.60 = 1.21$	m ²	1.21
AS塊処理費		$0.06 \times 2.35 = 0.14$	t	0.14

[illegible]

DP=0.60m(撤去時)

1式当り

[illegible]

DP=1.09m(撤去時)

1式当り

[illegible]

DP=1.37m(撤去時)

Figure 1: Plan view of the experimental area. The diagram shows a rectangular area divided into sections for different construction methods. The total width is 600 and the total height is 1,460. The sections are labeled: '舗装版取壊' (Paving board removal), '仮表層' (Temporary surface layer), '路盤掘削' (Roadbed excavation), '路盤' (Roadbed), '機械掘削' (Mechanical excavation), and '埋戻し 良質発生土' (Backfilling with good quality generated soil). Dimensions for each section are provided: 30, 100, 1,240, and 90.

1式当り

[illegible]

仮設配給水管敷設・撤去
(单独)

仮 設 配 給 水 管 材 料
(单独)

仮設配水管材料数量計算書

(単独)

(1/2)

名 称		形 状 寸 法		算 式			数量	単位	摘要
		図番 38			図番 39		図番 40		
<購入材料>									
不断水割T字管	DIP用 捨バルブ付 φ 75× φ 75	1	+	1			2	組	
フランジ接合付属品	SUSボルトナットR F7.5k φ 75	1	+	1			2	組	
ダクタイル鋳鉄 フランジ蓋	内面紛体塗装 φ 75	1	+	1	+	1	3	個	
水道用ねじ込式管端防食管継手 ソケット	SGP 80A				+	1	1	個	
硬質ポリ塩化ビニル バルブソケット	TS φ 75				+	1	1	個	
水道用ねじ込式管端防食管継手 ソケット	SGP 50A	1					1	個	
硬質ポリ塩化ビニル バルブソケット	TS φ 50	1					1	個	
<レンタル材料>									
仮設配水管材料	φ 75	24.18	+	1.52	+	2.23	+		
		22.13	+	3.61	+	14.96	+		
		4.03					72.66	m	
	< φ 75>								
ポリエチレン管 直管	φ 75×4.0m	12					12	本	
ポリエチレン管 直管	φ 75×2.0m	1					1	本	
ポリエチレン管 直管	φ 75×1.0m	4					4	本	
ポリエチレン管 直管	φ 75×0.5m	9					9	本	
ポリエチレン管 直管	φ 75×0.3m	2					2	本	
ポリエチレン管 エルボ	φ 75×90°	10					10	個	
ポリエチレン管 チーズ	φ 75× φ 75	3					3	個	
プレエンド管	φ 75	1					1	個	
フランジ短管	φ 75	2					2	個	
フレキシブル継手	φ 75×1m	7					7	本	
オネジ短管	φ 75	1					1	本	
ボールバルブ	φ 75	6					6	基	
エンドキャップ	φ 75	3					3	個	
仮設消火栓	埋設 φ 75× φ 65	3					3	基	
Kジョイント	φ 75	64					64	個	
消火栓ボックス	仮設用 蓋、中間ブロック	3					3	組	
止水栓ボックス	仮設用	6					6	個	
VCジョイント	φ 75 既設管連絡	1					1	個	

仮設配水管材料数量計算書

(单独)

(2/2)

[illegible]

仮設給水管材料数量計算書

(单独)

(1/1)

[illegible]

仮 設 配 給 水 管 労 務
(単独)

仮設配給水管労務数量計算書

(単独)

(1/1)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
仮設配水管敷設・撤去延長	φ 75	(24.18) (1.52) (2.33) (22.13) 23.80 + 1.02 + 1.49 + 21.61 + (3.61) (14.96) (4.03) 2.57 + 14.58 + 3.02	(72.76) 68.09	m m	(実延長)
	φ 50	(4.89) 3.90	(4.89) 3.90	m m	(実延長)
	φ 50(仮給水)	(2.94) (2.45) (3.44) (2.74) 2.85 + 1.90 + 3.31 + 1.80 + (3.75) (3.25) (4.65) (1.64) 2.88 + 2.31 + 3.51 + 1.23	(24.86) 19.79	m m	(実延長)
<仮配管敷設>					
仮配管敷設工	φ 75	72.76	72.76	m	
仮設管継手工	φ 75	64	64	箇所	
仮配管敷設工	φ 50	4.89 + 24.86 仮給水管	29.75	m	
仮設管継手工	φ 50	7 + 44 仮給水管	51	箇所	
仮設バルブ設置工	φ 75 BOX含	6	6	基	
仮設バルブ設置工	φ 50 BOX含	1 + 8 仮設給水	9	基	
仮設消火栓設置工	φ 75 BOX含	3	3	基	
仮設給水管敷設工	φ 25	24	24	m	
仮設給水管継手工	φ 25	24	24	m	
仮設給水管敷設工	φ 20	30	30	m	
仮設給水管継手工	φ 20	30	30	m	
仮設分岐バルブ設置工	φ 25	8	8	箇所	
仮設分岐バルブ設置工	φ 20	10	10	箇所	
不断水連絡工	φ 75×φ 75	2	2	基	
フランジ継手工	φ 75	2 + 3	5	基	
フランジ継手取外し工	φ 75	2	2	基	
メカニカル継手	VCジョイント φ 75	1	1	基	
通水試験工	既設管と連絡 100A～50A	φ 75 φ 50 φ 50(仮給水) (72.76 + 4.89 + 24.86)			
		÷ 2,000 = 0.05	0.1	日	技術管理費
<仮配管撤去>					
仮配管撤去工	含 仮給水管 100A～50A	1	1	式	敷設工費の 40%
<継手工>					
硬質塩化ビニル管 TS継手工	φ 20	キャップ VS 10 + 10	20	口	
硬質塩化ビニル管 TS継手工	φ 25	キャップ VS 9 + 9	18	口	
硬質塩化ビニル管 TS継手工	φ 30	キャップ VS 5 + 5	10	口	
硬質塩化ビニル管 TS継手工	φ 40	キャップ VS 2 + 2	4	口	
硬質塩化ビニル管 TS継手工	φ 50	VS 1	1	口	
硬質塩化ビニル管 TS継手工	φ 75	VS 1	1	口	
硬質塩化ビニル管 切断工	φ 20	既設 10 × 2	20	口	
硬質塩化ビニル管 切断工	φ 25	既設 9 × 2	18	口	
硬質塩化ビニル管 切断工	φ 30	既設 5 × 2	10	口	
硬質塩化ビニル管 切断工	φ 40	既設 2 × 2	4	口	
硬質塩化ビニル管 切断工	φ 50	既設 1 × 2	2	口	
硬質塩化ビニル管 切断工	φ 75	既設 1 × 2	2	口	
鋼管継手工	ねじ込み 32A	φ 50×φ 30 5	5	口	
鋼管継手取外し工	ねじ込み 32A	5	5	口	
鋼管継手工	ねじ込み 40A	φ 50×φ 40 5	5	口	
鋼管継手取外し工	ねじ込み 40A	5	5	口	
鋼管継手工	ねじ込み 50A	仮配 φ 50×φ 30 φ 50×φ 40 1 × 2 + 5 + 2	9	口	
鋼管継手取外し工	ねじ込み 50A	9	9	口	
鋼管継手工	ねじ込み 80A	仮配 1 × 2	2	口	
鋼管継手取外し工	ねじ込み 80A	2	2	口	

仮設配水管敷設土工
(単独)

(单独)

[illegible]

仮設配管敷設土工数量集計表

(单独)

[illegible]

DP=0.26m(敷設時)

[illegible]

DP=0.26m(敷設時)

1式当り

[illegible]

DP=0.58m(敷設時)

[illegible]

DP=1.10m(敷設時)

[illegible]

DP=1.30m(敷設時)

[illegible]

DP=0.60m(敷設時)

[illegible]

敷設延長 0.46m

DP=0.26m(敷設時)

1式当り

[illegible]

DP=1.25m(敷設時)

Figure 1: Plan view of the experimental setup. The diagram shows a rectangular area divided into four quadrants by a horizontal and a vertical dashed line. The overall dimensions are 600 (width) and 1,310 (height). The quadrants are labeled: Top-Left (舗装版取壊), Top-Right (仮表層), Bottom-Left (路盤掘削), and Bottom-Right (路盤発生材). The vertical dimensions on the right are 50, 350, and 850. The horizontal dimensions at the bottom are 60 and 850. A small semi-circular detail is shown at the bottom center of the vertical dashed line.

[illegible]

DP=0.60m(敷設時)

[illegible]

DP=1.60m(敷設時)

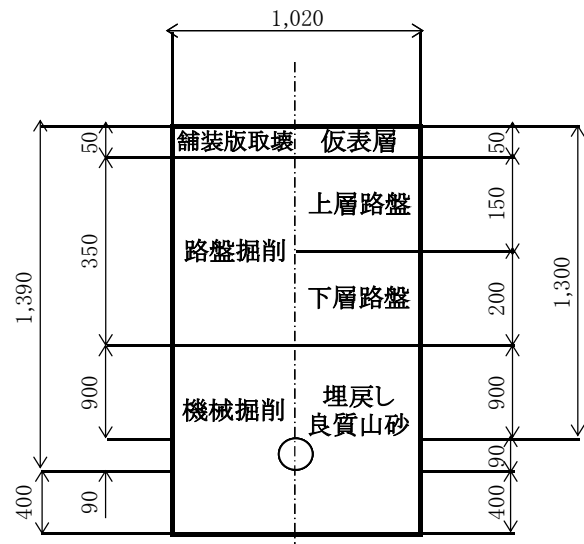
Figure 1: Plan view of the road construction area. The diagram shows a rectangular area divided into four quadrants by a vertical dashed line and a horizontal solid line. The total width is 600 and the total height is 1,690. The quadrants are labeled: Top-Left (舗装版取壊), Top-Right (仮表層路盤), Bottom-Left (路盤掘削), and Bottom-Right (路盤発生材). Dimensions for each quadrant are provided: Top-Left (120x200), Top-Right (90x200), Bottom-Left (1,280x200), and Bottom-Right (1,280x200). Marginal dimensions are 90 on the left and right, and 120 on the top. A small semi-circle is shown at the bottom center of the vertical dashed line.

[illegible]

⑫不断水連絡工(既設管 φ 75) 市道AS[2級]舗装

DP=1.3m (W1.02×L1.0)

掘削時 復旧時



掘削延長 1.00m

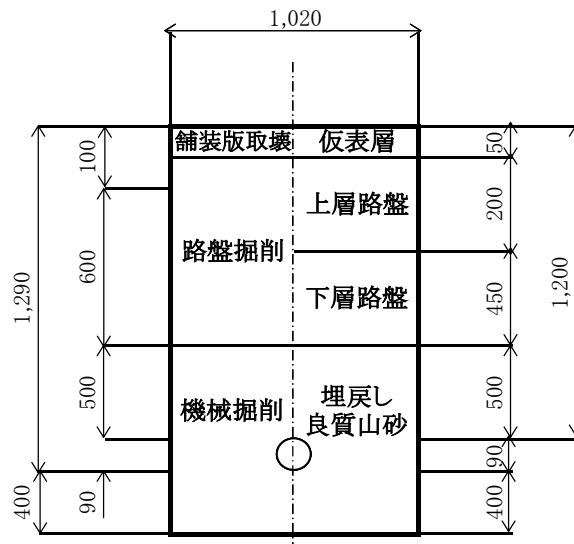
1箇所当り

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	$(1.00 + 1.02) \times 2条 = 4.04$	m	4.04
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.00 \times 1.02 = 1.02$	m ²	1.02
機械掘削積込工		$1.00 \times (1.02 \times 1.74 - 0.09^2 \times \pi/4) = 1.77$	m ³	1.77
AS塊運搬工		$1.00 \times 1.02 \times 0.05 = 0.05$	m ³	0.05
残土運搬工		$1.77 = 1.77$	m ³	1.77
残土受入地処理工		$1.77 = 1.77$	m ³	1.77
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.00 \times (1.02 \times 1.39 - 0.09^2 \times \pi/4) = 1.41$	m ³	1.41
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$1.00 \times 1.02 = 1.02$	m ²	1.02
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$1.00 \times 1.02 = 1.02$	m ²	1.02
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.00 \times 1.02 = 1.02$	m ²	1.02
AS塊処理費		$0.05 \times 2.35 = 0.12$	t	0.12

⑬不断水連絡工(既設管 φ 75) 国道AS[B]舗装

DP=1.2m (W1.02×L1.0)

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	$(1.00 + 1.02) \times 2 \text{条} = 4.04$	m	4.04
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.00 \times 1.02 = 1.02$	m ²	1.02
機械掘削積込工		$1.00 \times (1.02 \times 0.99 - 0.09^2 \times \pi/4) = 1.00$	m ³	1.00
AS塊運搬工		$1.00 \times 1.02 \times 0.10 = 0.10$	m ³	0.10
残土運搬工		$1.00 = 1.00$	m ³	1.00
残土受入地処理工		$1.00 = 1.00$	m ³	1.00
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	$1.00 \times (1.02 \times 0.99 - 0.09^2 \times \pi/4) = 1.00$	m ³	1.00
下層路盤工	RC-40 t=45cm	$1.00 \times 1.02 = 1.02$	m ²	1.02
上層路盤工	MS-25 t=20cm	$1.00 \times 1.02 = 1.02$	m ²	1.02
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.00 \times 1.02 = 1.02$	m ²	1.02
AS塊処理費		$0.10 \times 2.35 = 0.24$	t	0.24

仮 設 配 水 管 撤 去 土 工
(単独)

仮設配管撤去土工延長数量計算書

(单独)

[illegible]

仮設配管撤去土工数量集計表

(単独)

名 称	形 状 寸 法	算 式												数量	単位	摘 要										
<土工集計>		市道AS[2級] DP=0.26 舗装片切 φ75 撤去時 ①	市道AS[2級] DP=0.26 舗装両切 φ75 撤去時 ②	市道AS[2級] DP=0.58 舗装両切 φ75 撤去時 ③	市道AS[2級] DP=1.10 舗装両切 φ75 撤去時 ④	市道AS[2級] DP=1.30 舗装両切 φ75 撤去時 ⑤	国道AS[B] DP=0.60 舗装両切 φ75 撤去時 ⑥	国道AS[B] DP=1.20 舗装両切 φ75 撤去時 ⑦	市道AS[2級] DP=0.26 舗装両切 φ50 撤去時 ⑧	市道AS[2級] DP=1.25 舗装両切 φ50 撤去時 ⑨	共有道CO DP=0.60 舗装両切 φ75 撤去時 ⑩	共有道 DP=1.60 舗装両切 φ75 撤去時 ⑪														
	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	12.65	+	1.11	+	0.32	+	0.58	+	0.74	+	19.93	+	0.61	+	1.45	+	0.43	+	4.48	+	0.43	42.73	m ²	
機械掘削積込工	バックホウ 床掘、床均し	3.79	+	0.33	+	0.20	+	0.66	+	1.00	+	12.75	+	0.76	+	0.39	+	0.54	+	2.96	+	0.72	24.10	m ³		
AS塊運搬工	バックホウ積込み ダンプトラック	0.63	+	0.06	+	0.02	+	0.03	+	0.04	+	1.00	+	0.03	+	0.07	+	0.02	+	0.13	+	0.01	2.04	m ³		
残土運搬工	バックホウ積込み L=5.0km以内	3.79	+	0.33	+	0.12	+	0.21	+	0.27	+	12.75	+	0.40	+	0.39	+	0.15	+	2.96	+	0.72	22.09	m ³		
残土受入地処理工	ブルドーザ敷均	3.79	+	0.33	+	0.12	+	0.21	+	0.27	+	12.75	+	0.40	+	0.39	+	0.15	+	2.96	+	0.72	22.09	m ³		
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土				+	0.08	+	0.45	+	0.73			+	0.36			+	0.39	+	1.65	+	0.59	4.25	m ³		
市道アスファルト[2級] 下層路盤工	RC-40 t=12cm															+	1.45						1.45	m ²		
市道アスファルト[2級] 下層路盤工	RC-40 t=15cm	12.65	+	1.11																			13.76	m ²		
市道アスファルト[2級] 下層路盤工	RC-40 t=20cm				+	0.32	+	0.58	+	0.74							+	0.43					2.07	m ²		
市道アスファルト[2級] 上層路盤工	MS-25 t=15cm	12.65	+	1.11	+	0.32	+	0.58	+	0.74					+	1.45	+	0.43					17.28	m ²		
市道アスファルト[2級] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t=5cm	12.65	+	1.11	+	0.32	+	0.58	+	0.74					+	1.45	+	0.43					17.28	m ²		
国道アスファルト[B] 下層路盤工	RC-40 t=44cm												+	19.93									19.93	m ²		
国道アスファルト[B] 下層路盤工	RC-40 t=45cm													+	0.61								0.61	m ²		
国道アスファルト[B] 上層路盤工	RM-30 t=20cm												+	19.93	+	0.61							20.54	m ²		
国道アスファルト[B] 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t=5cm												+	19.93	+	0.61							20.54	m ²		
共有道コンクリート 下層路盤工	RC-40 t=29cm																		+	4.48	+	0.43	4.91	m ²		
共有道コンクリート 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t=3cm																		+	4.48	+	0.43	4.91	m ²		
<処分費>																										
AS塊処理費		1.48	+	0.14	+	0.05	+	0.07	+	0.09	+	2.35	+	0.07	+	0.16	+	0.05	+	0.31	+	0.02	敷設土工より + 7.15	11.94	t	
CO塊処理費																						敷設土工より + 1.39	1.39	t		

DP=0.26m(撤去時)

1式当り

[illegible]

DP=0.26m(撤去時)

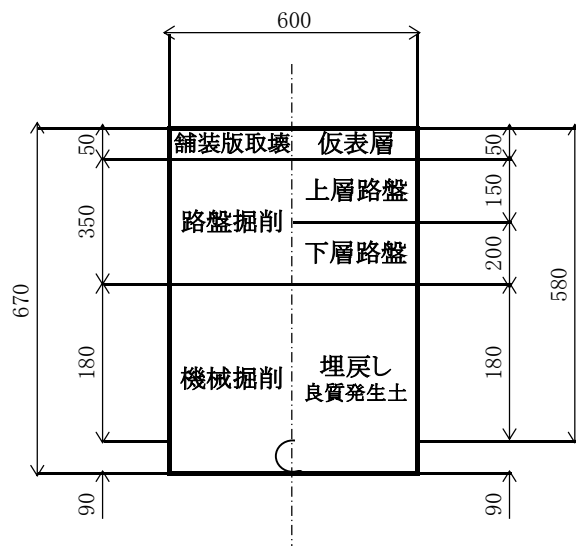
1式当り

[illegible]

③ φ 75撤去[単独] 市道AS[2級]舗装(両切)

DP=0.58m(撤去時)

掘削時 復旧時



撤去延長 0.53m

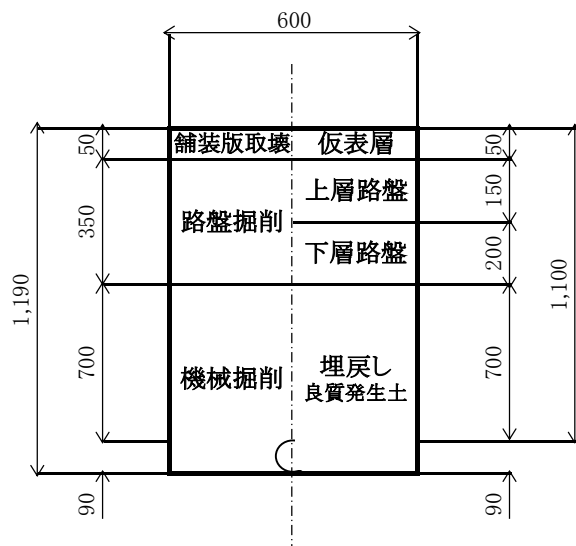
1式当り

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	バックホウ t = 10cm以下	$0.53 \times 0.60 = 0.32$	m ²	0.32
機械掘削積込工		$0.53 \times 0.60 \times 0.62 = 0.20$	m ³	0.20
AS塊運搬工		$0.53 \times 0.60 \times 0.05 = 0.02$	m ³	0.02
残土運搬工		$0.20 - 0.08 = 0.12$	m ³	0.12
残土受入地処理工		$0.12 = 0.12$	m ³	0.12
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	$0.53 \times 0.60 \times 0.27 = 0.08$	m ³	0.08
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$0.53 \times 0.60 = 0.32$	m ²	0.32
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$0.53 \times 0.60 = 0.32$	m ²	0.32
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$0.53 \times 0.60 = 0.32$	m ²	0.32
AS塊処理費		$0.02 \times 2.35 = 0.05$	t	0.05

④ φ 75撤去[単独] 市道AS[2級]舗装(両切)

DP=1.10m(撤去時)

掘削時 復旧時



撤去延長 0.97m

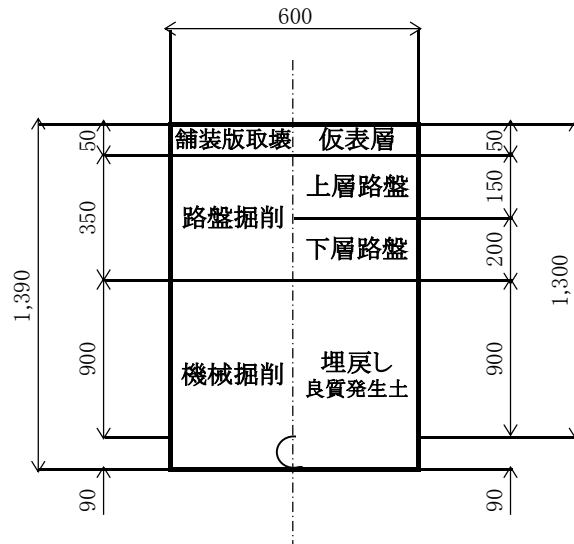
1式当り

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	バックホウ t = 10cm以下	$0.97 \times 0.60 = 0.58$	m ²	0.58
機械掘削積込工		$0.97 \times 0.60 \times 1.14 = 0.66$	m ³	0.66
AS塊運搬工		$0.97 \times 0.60 \times 0.05 = 0.03$	m ³	0.03
残土運搬工		$0.66 - 0.45 = 0.21$	m ³	0.21
残土受入地処理工		$0.21 = 0.21$	m ³	0.21
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	$0.97 \times 0.60 \times 0.79 = 0.45$	m ³	0.45
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$0.97 \times 0.60 = 0.58$	m ²	0.58
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$0.97 \times 0.60 = 0.58$	m ²	0.58
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$0.97 \times 0.60 = 0.58$	m ²	0.58
AS塊処理費		$0.03 \times 2.35 = 0.07$	t	0.07

⑤ φ 75撤去[単独] 市道AS[2級]舗装(両切)

DP=1.30m(撤去時)

掘削時 復旧時



撤去延長 1.24m

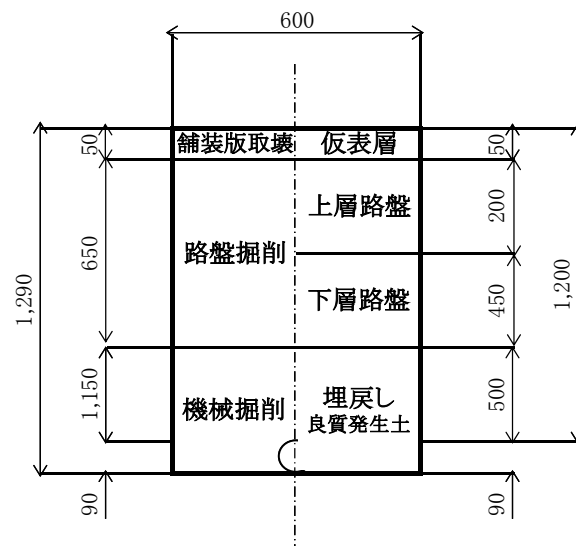
1式当り

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	バックホウ t = 10cm以下	1.24 × 0.60 = 0.74	m ²	0.74
機械掘削積込工		1.24 × 0.60 × 1.34 = 1.00	m ³	1.00
AS塊運搬工		1.24 × 0.60 × 0.05 = 0.04	m ³	0.04
残土運搬工		1.00 - 0.73 = 0.27	m ³	0.27
残土受入地処理工		0.27 = 0.27	m ³	0.27
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	1.24 × 0.60 × 0.99 = 0.73	m ³	0.73
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.24 × 0.60 = 0.74	m ²	0.74
上層路盤工	MS-25 t=15cm	1.24 × 0.60 = 0.74	m ²	0.74
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.24 × 0.60 = 0.74	m ²	0.74
AS塊処理費		0.04 × 2.35 = 0.09	t	0.09

[illegible]

DP=1.20m(撤去時)

掘削時 復旧時



撤去延長 1.02m

1式当り

[illegible]

DP=0.26m(撤去時)

Figure 1: Plan view of a road cross-section. The diagram shows a rectangular area with dimensions 600 (width) and 320 (height). A central vertical dashed line divides the area. The top section is labeled '舗装版取壊' (Paving slab removal) and '仮表層' (Temporary surface). The middle section is labeled '上層路盤' (Upper road base). The bottom section is labeled '路盤掘削' (Road base excavation) and '下層路盤' (Lower road base). Dimensions are indicated: 50, 210, 60, 150, 60, 260, 60, 600, 320.

[illegible]

DP=1.25m(撤去時)

Figure 1: Plan view of the road construction area. The diagram shows a rectangular area with dimensions 600 (width) and 1,310 (length). The area is divided into sections for '舗装版取壊' (Paving slab removal), '仮表層' (Temporary surface), '上層路盤' (Upper road base), '下層路盤' (Lower road base), '路盤掘削' (Road base excavation), '機械掘削' (Mechanical excavation), '埋戻し' (Backfill), and '良質発生土' (Good quality generated soil). Dimensions for each section are provided: 50, 350, 850, 60, 150, 150, 200, 850, 60, and 1,250.

[illegible]

DP=0.60m(撤去時)

Figure 1: Plan view of the experimental setup. The diagram shows a rectangular area divided into four quadrants by a vertical dashed line and two horizontal solid lines. The overall width is 600 and the overall height is 690. The quadrants are labeled: top-left '舗装版取壊' (Paving board removal), top-right '仮表層' (Temporary surface layer), bottom-left '路盤掘削' (Roadbed excavation), and bottom-right '路盤' (Roadbed). Dimensions for each quadrant are: top-left (width 300, height 300), top-right (width 300, height 300), bottom-left (width 300, height 300), and bottom-right (width 300, height 300). A 90-degree angle is indicated at the bottom-left corner of the bottom-right quadrant.

[illegible]

敷設延長 0.72m

仮設給水管敷設土工
(単独)

(单独)

(单独)

仮設給水管敷設土工数量集計表

(单独)

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

DP=1.2m(敷設時)

[illegible]

DP=0.26m(敷設時)

Figure 1: Plan view of the road construction area. The diagram shows a rectangular area with dimensions 600 (width) and 320 (height). The area is divided into four quadrants by a vertical dashed line and a horizontal solid line. The quadrants are labeled: Top-Left (舗装版取壊 - Pavement removal), Top-Right (仮表層 - Temporary surface layer), Bottom-Left (路盤掘削 - Roadbed excavation), and Bottom-Right (路盤発生材 - Roadbed material). Dimensions are given for each quadrant: Top-Left (50, 250), Top-Right (30, 270), Bottom-Left (-40, -40), and Bottom-Right (-40, -40). A 60x60 area is shown at the bottom left corner.

1式当り

[illegible]

敷設延長 0.72m

仮設給水管撤去土工
(单独)

仮設給水管撤去土工延長数量計算書

(单独)

(1/2)

[illegible]

仮設給水管撤去土工数量集計表

(单独)

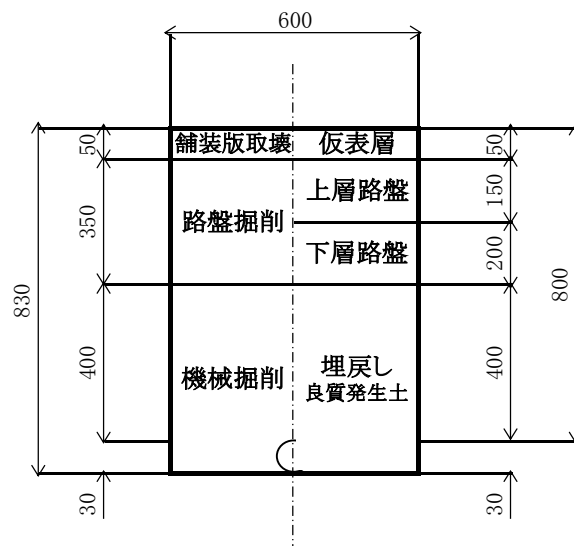
[illegible]

撤去延長 2.10m

② φ 20・φ 25撤去 市道AS[2級]舗装(両切)

DP=0.8m(撤去時)

掘削時 復旧時



撤去延長 2.90m

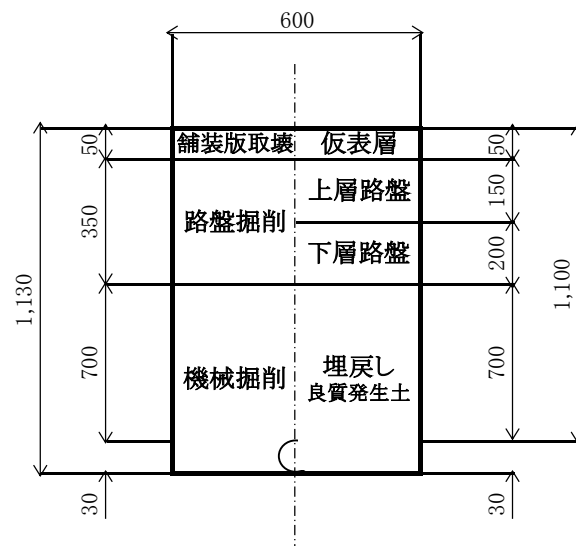
1式当り

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	バックホウ t = 10cm以下	$2.90 \times 0.60 = 1.74$	m ²	1.74
機械掘削積込工		$2.90 \times 0.60 \times 0.78 = 1.36$	m ³	1.36
AS塊運搬工		$2.90 \times 0.60 \times 0.05 = 0.09$	m ³	0.09
残土運搬工		$1.36 - 0.74 = 0.62$	m ³	0.62
残土受入地処理工		$0.62 = 0.62$	m ³	0.62
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	$2.90 \times 0.60 \times 0.43 = 0.74$	m ³	0.74
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$2.90 \times 0.60 = 1.74$	m ²	1.74
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$2.90 \times 0.60 = 1.74$	m ²	1.74
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.90 \times 0.60 = 1.74$	m ²	1.74
AS塊処理費		$0.09 \times 2.35 = 0.21$	t	0.21

③ φ 20・φ 25撤去 市道AS[2級]舗装(両切)

DP=1.1m(撤去時)

掘削時 復旧時



撤去延長 2.40m

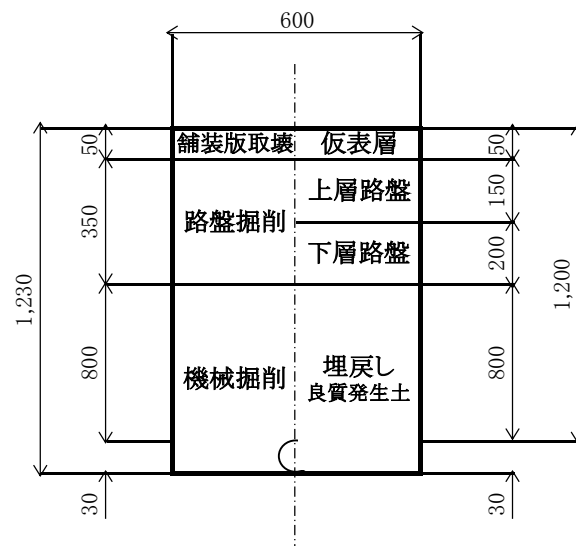
1式当り

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	バックホウ t = 10cm以下	2.40 × 0.60 = 1.44	m ²	1.44
機械掘削積込工		2.40 × 0.60 × 1.08 = 1.56	m ³	1.56
AS塊運搬工		2.40 × 0.60 × 0.05 = 0.07	m ³	0.07
残土運搬工		1.56 - 1.05 = 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	2.40 × 0.60 × 0.73 = 1.05	m ³	1.05
下層路盤工	RC-40 t=20cm	2.40 × 0.60 = 1.44	m ²	1.44
上層路盤工	MS-25 t=15cm	2.40 × 0.60 = 1.44	m ²	1.44
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	2.40 × 0.60 = 1.44	m ²	1.44
AS塊処理費		0.07 × 2.35 = 0.16	t	0.16

④ φ 20・φ 25撤去 市道AS[2級]舗装(両切)

DP=1.2m(撤去時)

掘削時 復旧時



撤去延長 10.40m

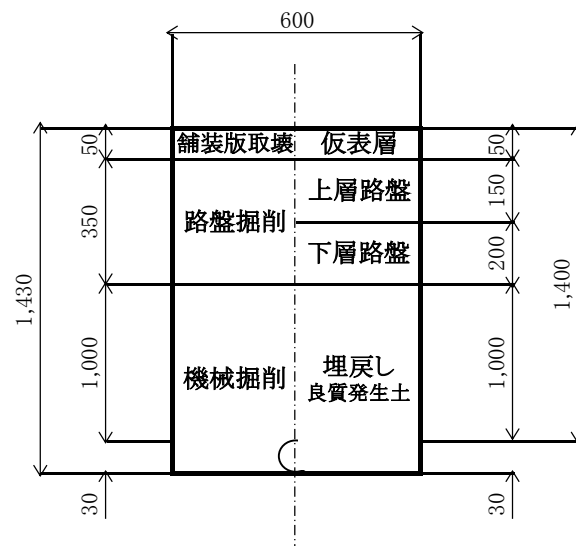
1式当り

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	バックホウ t = 10cm以下	10.40 × 0.60 = 6.24	m ²	6.24
機械掘削積込工		10.40 × 0.60 × 1.18 = 7.36	m ³	7.36
AS塊運搬工		10.40 × 0.60 × 0.05 = 0.31	m ³	0.31
残土運搬工		7.36 - 5.17 = 2.19	m ³	2.19
残土受入地処理工		2.19 = 2.19	m ³	2.19
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	10.40 × 0.60 × 0.83 = 5.17	m ³	5.17
下層路盤工	RC-40 t=20cm	10.40 × 0.60 = 6.24	m ²	6.24
上層路盤工	MS-25 t=15cm	10.40 × 0.60 = 6.24	m ²	6.24
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	10.40 × 0.60 = 6.24	m ²	6.24
AS塊処理費		0.31 × 2.35 = 0.73	t	0.73

⑤ φ 20・φ 25撤去 市道AS[2級]舗装(両切)

DP=1.4m(撤去時)

掘削時 復旧時



撤去延長 1.90m

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	バックホウ t = 10cm以下	1.90 × 0.60 = 1.14	m ²	1.14
機械掘削積込工		1.90 × 0.60 × 1.38 = 1.57	m ³	1.57
AS塊運搬工		1.90 × 0.60 × 0.05 = 0.06	m ³	0.06
残土運搬工		1.57 - 1.17 = 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	タンバ転圧 良質発生土	1.90 × 0.60 × 1.03 = 1.17	m ³	1.17
下層路盤工	RC-40 t=20cm	1.90 × 0.60 = 1.14	m ²	1.14
上層路盤工	MS-25 t=15cm	1.90 × 0.60 = 1.14	m ²	1.14
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	1.90 × 0.60 = 1.14	m ²	1.14
AS塊処理費		0.06 × 2.35 = 0.14	t	0.14

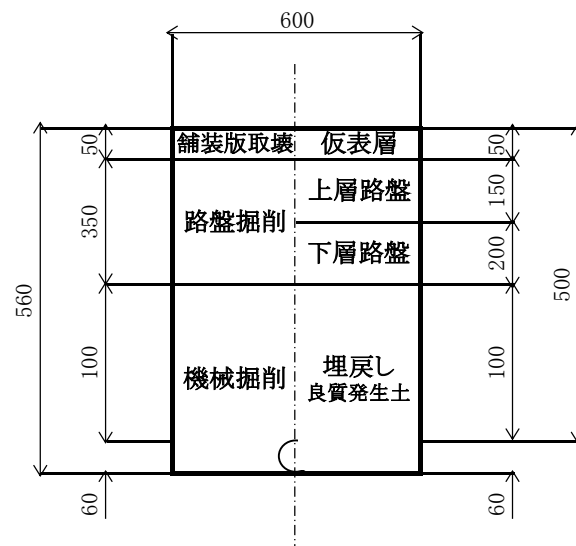
DP=0.26m(撤去時)

[illegible]

⑦ φ 50撤去 市道AS[2級]舗装(両切)

DP=0.5m(撤去時)

掘削時 復旧時



撤去延長 0.76m

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	バックホウ t = 10cm以下	$0.76 \times 0.60 = 0.46$	m ²	0.46
機械掘削積込工		$0.76 \times 0.60 \times 0.51 = 0.23$	m ³	0.23
AS塊運搬工		$0.76 \times 0.60 \times 0.05 = 0.02$	m ³	0.02
残土運搬工		$0.23 - 0.07 = 0.16$	m ³	0.16
残土受入地処理工		$0.16 = 0.16$	m ³	0.16
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	$0.76 \times 0.60 \times 0.16 = 0.07$	m ³	0.07
下層路盤工	RC-40 t=20cm	$0.76 \times 0.60 = 0.46$	m ²	0.46
上層路盤工	MS-25 t=15cm	$0.76 \times 0.60 = 0.46$	m ²	0.46
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$0.76 \times 0.60 = 0.46$	m ²	0.46
AS塊処理費		$0.02 \times 2.35 = 0.05$	t	0.05

DP=0.8m(撤去時)

Figure 1: Cross-section diagram of a road construction. The diagram shows a cross-section of a road with various layers and dimensions. The total width is 600 units. The total height is 860 units. The layers from top to bottom are: 舗装版取壊 (Paving board removal) with a height of 50 units; 仮表層 (Temporary surface layer) with a height of 50 units; 上層路盤 (Upper subgrade) with a height of 150 units; 下層路盤 (Lower subgrade) with a height of 200 units; and 機械掘削 (Mechanical excavation) with a height of 400 units. The bottom layer is labeled 埋戻し 良質発生土 (Backfill Good quality native soil). The dimensions are indicated by arrows and numbers.

[illegible]

DP=1.0m(撤去時)

Figure 1: Plan view of the road construction area. The diagram shows a rectangular area with dimensions 600 (width) and 1,060 (length). The area is divided into several sections: "舗装版取壊" (Paving slab removal) and "仮表層" (Temporary surface) at the top; "上層路盤" (Upper road base) and "下層路盤" (Lower road base) in the middle; and "機械掘削" (Mechanical excavation) and "埋戻し 良質発生土" (Backfill with good quality generated soil) at the bottom. Dimensions for each section are: 50 for the top sections, 350 for the middle sections, 600 for the bottom sections, and 60 for the side margins. A dashed line runs vertically through the center.

[illegible]

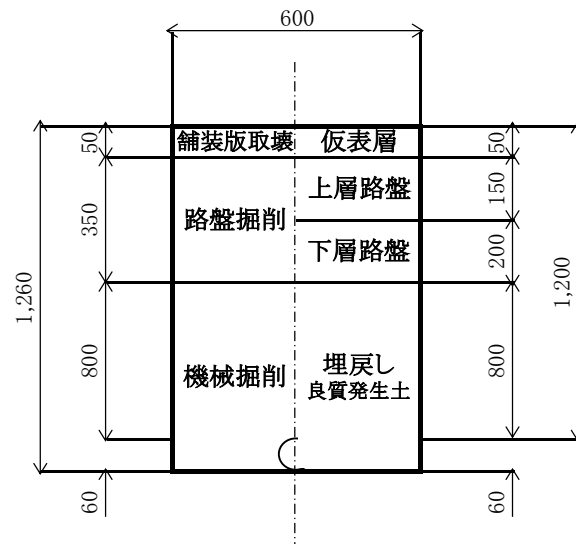
DP=1.1m(撤去時)

[illegible]

⑪ φ 50撤去 市道AS[2級]舗装(両切)

DP=1.2m(撤去時)

掘削時 復旧時



撤去延長 2.88m

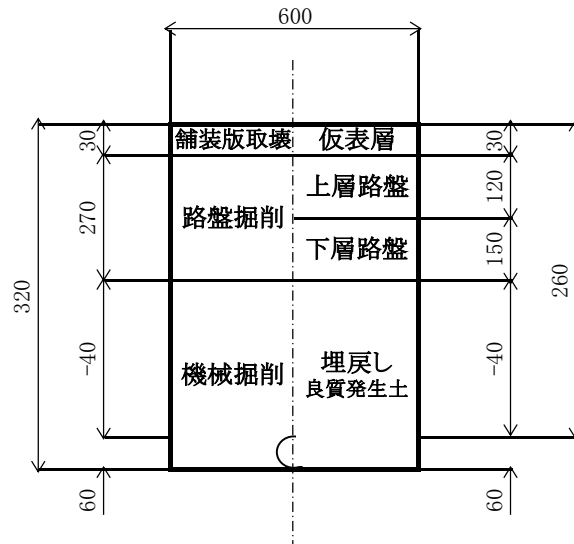
1式当り

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	バックホウ t = 10cm以下	2.88 × 0.60 = 1.73	m ²	1.73
機械掘削積込工		2.88 × 0.60 × 1.21 = 2.09	m ³	2.09
AS塊運搬工		2.88 × 0.60 × 0.05 = 0.09	m ³	0.09
残土運搬工		2.09 - 1.48 = 0.61	m ³	0.61
残土受入地処理工		0.61 = 0.61	m ³	0.61
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	2.88 × 0.60 × 0.86 = 1.48	m ³	1.48
下層路盤工	RC-40 t=20cm	2.88 × 0.60 = 1.73	m ²	1.73
上層路盤工	MS-25 t=15cm	2.88 × 0.60 = 1.73	m ²	1.73
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	2.88 × 0.60 = 1.73	m ²	1.73
AS塊処理費		0.09 × 2.35 = 0.21	t	0.21

⑫ φ 50撤去 共有道AS舗装(両切)

DP=0.26m(撤去時)

掘削時 復旧時



撤去延長 1.11m

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	バックホウ t = 10cm以下	1.11 × 0.60 = 0.67	m ²	0.67
機械掘削積込工		1.11 × 0.60 × 0.29 = 0.19	m ³	0.19
AS塊運搬工		1.11 × 0.60 × 0.03 = 0.02	m ³	0.02
残土運搬工		0.19 - 0.01 = 0.18	m ³	0.18
残土受入地処理工		0.18 = 0.18	m ³	0.18
機械埋戻工	タンバ転圧 良質発生土	1.11 × 0.60 × 0.02 = 0.01	m ³	0.01
下層路盤工	RC-40 t=15cm	1.11 × 0.60 = 0.67	m ²	0.67
上層路盤工	MS-25 t=12cm	1.11 × 0.60 = 0.67	m ²	0.67
仮復旧表層工	再生密粒As t= 3cm	1.11 × 0.60 = 0.67	m ²	0.67
AS塊処理費		0.02 × 2.35 = 0.05	t	0.05

DP=0.4m(撤去時)

1式当り

[illegible]

工 線 画 区

区画線工

(单独)

[illegible]

舗装版切断排水処理（補助・単独）

舗装版切断排水処理

(1/2)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
舗装版切断排水処理工					
10cm以下 舗装版切断延長	配水管 φ 250 (補助)	土工(AS) 土工(CO) 3644.20 + 224.24 = 3,868.44			
	配水管 φ 150 (単独)	土工(AS) 59.88 = 59.88			
	配水管 φ 100 (単独)	土工(AS) 41.52 = 41.52			
	配水管 φ 75 (単独)	土工(AS) 土工(CO) 157.12 + 33.58 = 190.70			
	埋没処理及び撤去 (単独)	土工(AS) 土工(CO) 750.26 + 13.64 = 763.90			
	消火栓 (単独)	土工(AS) 6.20 = 6.20			
	給水管 (単独)	土工(AS) 土工(CO) 234.68 + 75.24 = 309.92			
	仮設配管 (補助)	土工(AS) 1867.58 = 1,867.58			
	仮設配管 (単独)	土工(AS) 112.36 + 16.38 = 128.74			
	仮設給水管 (単独)	土工(AS) 79.54 = 79.54			
		10cm以下計 = 7,316.42			
濁水処分量	10cm以下	m^3/m m^3 7,316.42 × 0.0017 = 12.438			
		t/m^3 t 12.438 × 1.2 = 14.926			
		14.926 × 1,000 = 14,926	14,930	kg	
ダンプトラック運転日数	4t車 丸源起業(株) までの片道距離 14.93tなので DTは4台とする	112.0 × 2 ÷ 30 ÷ 8 = 0.933 112.0 0.933 × 4 = 3.732			

鋪装版切断排水处理

(2/2)

[illegible]

交通誘導警備員（補助・単独）

交通誘導警備員計算書

(1/6)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
安全費	交通誘導警備員		1	式	
	交通誘導警備員(A)	補助 16 + 単独 19 = 35 人日			
	交通誘導警備員(B)	補助 304 + 単独 119 = 423 人日			
補助 総括	国道部 配水管布設 交通誘導警備員(A)	日 人/日 人日 11 × 1 = 11			
	一般部+国道部 配水管布設 交通誘導警備員(B)	一般: 日 人/日 国道: 日 人日 (63 × 2 + 11) = 137			
	国道部 仮設配管敷設 交通誘導警備員(A)	日 人/日 円 人日 5 × 1 = 5			
	一般部+国道部 仮設配管敷設 交通誘導警備員(B)	一般: 日 人/日 国道: 日 人日 (81 × 2 + 5) = 167			
		160日 補助 計 = A=16人 B=304人			
単独 総括	国道部 配水管布設 交通誘導警備員(A)	日 人/日 人日 5 × 1 = 5			
	一般部+国道部 配水管布設 交通誘導警備員(B)	一般: 日 人/日 国道: 日 人日 (6 × 2 + 5) = 17			
	国道部 仮設配管敷設 交通誘導警備員(A)	日 人/日 円 人日 3 × 1 = 3			
	一般部+国道部 仮設配管敷設 交通誘導警備員(B)	一般: 日 人/日 国道: 日 人日 (16 × 2 + 3) = 35			
	国道部 給水管布設 交通誘導警備員(A)	日 人/日 円 人日 3 × 1 = 3			
	一般部 給水管布設 交通誘導警備員(B)	日 人/日 円 人日 (21 × 2 + 3) = 45			
	国道部 既設管埋没処理 交通誘導警備員(A)	日 人/日 円 人日 8 × 1 = 8			
	一般部 既設管埋没処理 交通誘導警備員(B)	日 人/日 円 人日 (7 × 2 + 8) = 22			
		69日 単独 計 = A=19人 B=119人			
<一般部:配水管布設[補助]>					
φ 250	舗装 DP1.2未満	配 m 配 m 配 m 配 m 1163.41 + 15.00 + 14.36 + 0.42 +			
		配 m 配 m 0.88 + 3.42 + 2.22 + 2.9 +			
		配 m 配 m 配 m 配 m m 3.10 + 0.48 + 3.40 + 4.36 = 1213.95			
		m m/日 日 1213.95 ÷ 31.5 = 38.54	38.54		
φ 250	舗装(同時撤去) DP1.2未満	配 m 配 m 日 (283.64 + 3.99) ÷ 31.50 × 1.50 = 13.70	13.70		
φ 250	舗装 DP1.2以上	配 m 配 m 配 m m/日 日 (3.82 + 12.24 + 104.52) ÷ 30.0 = 4.02	4.02		
φ 250	舗装(同時撤去) DP1.2以上	配 m m/日 日 4.06 ÷ 30.0 × 1.5 = 0.2	0.20		

交通誘導警備員計算書

(2/6)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	单 位	摘 要
φ 250	舗装,土留施工 DP1.2以上	配 m 配 m 配 m 配 m 1.16 + 1.16 + 3.62 + 2.20 + 配 m 配 m 配 m 配 m 2.47 + 2.82 + 2.68 + 1.16 + 配 m 配 m 配 m 配 m 1.66 + 1.17 + 2.42 + 3.40 + 配 m 配 m 配 m 配 m m 1.02 + 1.50 + 0.80 + 0.40 = 29.64 m m/日 日 29.64 ÷ 22.5 = 1.32 1.32			
φ 250	舗装,土留施工(同時撤去) DP1.2以上	配 m 配 m 配 m m 1.16 + 2.19 + 2.47 + 39.71 = 45.53 m m/日 日 45.53 ÷ 22.5 × 1.5 = 3.04 3.04			
不断水連絡		箇所/日 日 1 ÷ 2 = 0.50 0.50			
φ 100	舗装 DP1.2未満	排 m m/日 日 1.30 ÷ 35.3 = 0.04 0.04			
φ 100	未舗装 DP1.2未満	排 m 排 m m/日 日 (0.39 + 1.22) ÷ 77.6 = 0.02 0.02			
通水試験工	既設管と連絡	配 日 日 1.00 = 1.00 1.00			
		一般部:配水管布設・補助 計 62.38 ≒ 63			B:63×2=126
<国道部:配水管布設[補助]>					
φ 250	舗装 DP1.2未満	配 m 配 m 配 m 配 m 181.50 + 30.00 + 4.8 + 1.50 = 217.83 配 m m/日 日 217.83 ÷ 31.5 = 6.92 6.92			
φ 250	舗装 DP1.2以上	配 m 配 m m/日 日 (10.37 + 1.97) ÷ 30.0 = 0.41 0.41			
φ 250	舗装,土留施工 DP1.2以上	配 m 配 m 配 m m/日 日 (0.20 + 1.46 + 4.56) ÷ 22.5 = 0.03 0.03			
φ 250	舗装,土留施工(同時撤去) DP1.2以上	配 m m/日 日 39.71 ÷ 22.5 × 1.5 = 2.65 2.65			
		国道部:配水管布設・補助 計 10.01 ≒ 11			A:11 B:11
<一般部:仮設配管敷設[補助]>					
仮設配管敷設工	埋設	配 m 配 m m/日 日 (1206.46 + 407.00) ÷ 30.0 = 53.78 53.78			
不断水連絡		箇所 箇所/日 日 1 ÷ 2 = 0.50 0.50			
仮設配管撤去工	埋設	日 日 (1165.37 + 404.85) ÷ 60.0 = 26.17 26.17			
		一般部:仮設配水管敷設・補助 計 80.45 ≒ 81			B:81×2=162

交通誘導警備員計算書

(3/6)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	单 位	摘 要
<国道部:仮設配水管敷設[補助]>					
仮設配管敷設工	埋設	$\frac{(39.01 + 1.61 + 26.57)}{30} = 2.24$	2.24	日	
不断水連絡		$\frac{2}{2} = 1.00$	1.00	箇所/日	
仮設配管撤去工	埋設	$\frac{(39.01 + 1.6 + 26.57)}{60} = 1.12$	1.12	日	
		国道部:仮設配水管敷設・補助 計 $4.36 \div 5$			A:5 B:5
<一般部:配水管布設φ150[単独]>					
φ150	舗装 DP1.2未満	$\frac{\text{配150 m} \times \text{配150 m}}{31.5} = 0.71$	0.71	m/日	
φ200	舗装 DP1.2未満	$\frac{0.44}{31.5} = 0.01$	0.01	m/日	
φ250	舗装 DP1.2未満	$\frac{0.67}{31.5} = 0.02$	0.02	m/日	
断水連絡		$\frac{1}{2} = 0.50$	0.50	箇所/日	
通水試験工	既設管と連絡	$\frac{0.01}{\text{配150}} = 0.01$	0.01	日	
		一般部:配水管布設φ150・単独 計 $1.25 = 2$			B:2×2=4
<一般部:配水管布設φ100[単独]>					
φ100	舗装 DP1.2未満	$\frac{2.64}{35.30} = 0.07$	0.07	m/日	
φ50	舗装 DP1.2未満	$\frac{(0.50 + 1.85)}{35.3} = 0.55$	0.55	m/日	
φ50	舗装(同時撤去) DP1.2以上	$\frac{0.51}{33.6} \times 1.5 = 0.02$	0.02	m/日	
通水試験工	既設管と連絡	$\frac{0.01}{\text{配100 m}} = 0.01$	0.01	日	
		一般部:配水管布設φ100・単独 計 $0.65 = 1.00$			B:1×2=2
<一般部:配水管布設φ75[単独]>					
φ100	舗装 DP1.2未満	$\frac{1.8}{35.30} = 0.05$	0.05	m/日	
断水連絡	凍結 舗装 DP1.2未満	$\frac{1}{2} = 0.5$	0.50	箇所/日	
φ75	舗装 DP1.2未満	$\frac{22.09 + 2.24 + 3.20 + 1.37}{\text{配 m} \times \text{配 m} \times \text{配 m} \times \text{配 m}} = 29.41$		m	
		$\frac{0.51}{\text{配 m}} = 29.41$		m	
		$\frac{29.41}{35.3} = 0.83$	0.83	m/日	
φ75	舗装、土留施工(同時撤去) DP1.2未満	$\frac{5.19}{33.6} \times 1.5 = 0.23$	0.23	m/日	

交通誘導警備員計算書

(4/6)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	单 位	摘 要
φ 75	舗装 DP1.2以上	配 m m/日 $0.80 \div 33.6 = 0.02$	0.02	日	
φ 75	舗装(同時撤去) DP1.2以上	配 m m/日 $1.31 \div 33.6 \times 1.5 = 0.06$	0.06	日	
φ 75	舗装、土留施工(同時撤去) DP1.2以上	配 m 配 m 配 m m $(1.13 + 0.6 + 3.28) = 5.01$	5.01	m	
		m m/日 $5.01 \div 25.2 \times 1.5 = 0.30$	0.30	日	
φ 50	舗装 DP1.2未満	配 m 配 m 配 m m/日 $(1.00 + 1.00 + 3.42) \div 35.3 = 0.15$	0.15	日	
φ 50	舗装(同時撤去) DP1.2未満	配 m 配 m 配 m m $1.25 + 1.56 + 1.00 = 3.81$	3.81	m	
		m m/日 $3.81 \div 35.3 \times 1.5 = 0.16$	0.16	日	
φ 50	舗装(同時撤去) DP1.2以上	配 m m/日 $0.51 \div 33.6 \times 1.5 = 0.02$	0.02	日	
通水試験工	既設管と連絡	配75 $0.01 = 0.01$	0.01	日	
		日 一般部:配水管布設 φ 75・単独 計 2.33 ≒ 3	3	日	B:3×2=6
		日 一般部:配水管布設・単独 計 6	6	日	
<国道部:配水管布設 φ 150[単独]>					
φ 150	舗装 DP1.2未満	配150 m m/日 $2.42 \div 31.5 = 0.08$	0.08	日	
φ 150	舗装(同時撤去) DP1.2未満	配150 m m/日 $4.00 \div 31.5 \times 1.5 = 0.19$	0.19	日	
		日 国道部:配水管布設 φ 150・単独 計 0.27 ≒ 1	1	日	A:1 B:1
<国道部:配水管布設 φ 100[単独]>					
φ 100	舗装 DP1.2未満	配100 m 配100 m m/日 $(13.66 + 1.60) \div 35.3 = 0.43$	0.43	日	
		日 国道部:配水管布設 φ 100・単独 計 0.43 = 1	1	日	A:1 B:1
<国道部:配水管布設 φ 75[単独]>					
φ 150	舗装(同時撤去) DP1.2未満	配75 m m/日 $0.57 \div 31.5 \times 1.5 = 0.03$	0.03	日	
φ 100	舗装(同時撤去) DP1.2未満	配75 m m/日 $0.41 \div 35.3 \times 1.5 = 0.02$	0.02	日	
φ 100	舗装 DP1.2未満	配75 m m/日 $0.60 \div 35.3 = 0.02$	0.02	日	
φ 100	舗装、土留施工(同時撤去) DP1.2以上	配75 m m/日 $0.60 \div 25.2 \times 1.5 = 0.04$	0.04	日	
φ 75	舗装 DP1.2未満	配75 m m/日 $(2.91 + 1.05) \div 35.3 = 0.11$	0.11	日	
φ 75	舗装(同時撤去) DP1.2未満	配75 m m/日 $(2.81 + 6.07) \div 35.3 \times 1.5 = 0.38$	0.38	日	
φ 75	舗装(同時撤去) DP1.2以上	配75 m m/日 $19.89 \div 33.6 \times 1.5 = 0.89$	0.89	日	

交通誘導警備員計算書

(5/6)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単 位	摘 要
φ 75	舗装、土留施工(同時撤去) DP1.2以上	配75 m m/日 $(1.19 + 0.31) \div 33.6 \times 1.5 = 0.07$	0.07	日	
断水連絡	凍結 舗装 DP1.2以上	配75 m 箇所/日 $1.00 \div 2.0 = 0.5$	0.50	日	
		日 国道部:配水管布設・単独 計 2.06 ≒ 3			A:3 B:3
		日 国道部:配水管布設・単独 計 5			
<一般部:仮設配管敷設[単独]>					
仮設配管敷設工	埋設	m/日 $37.20 \div 30.0 = 1.24$	1.24	日	
不断水連絡		箇所/日 $1 \div 2 = 0.50$	0.50	日	
給水管切替	φ 20～φ 40	仮給水 箇所/日 $27 \div 2 = 13.50$	13.50	日	
仮設配管撤去工	埋設	m/日 $37.20 \div 60.0 = 0.62$	0.62	日	
		日 一般部:仮設配水管敷設・単独 計 15.86 ≒ 16			B:16×2=32
<国道部:仮設配管敷設[単独]>					
不断水連絡		箇所/日 $1 \div 2 = 0.50$	0.50	日	
仮設配管敷設工	埋設	m/日 $33.67 \div 30.0 = 1.12$	1.12	日	
仮設配管撤去工	埋設	m/日 $33.67 \div 60.0 = 0.56$	0.56	日	
		日 国道部:仮設配水管敷設・単独 計 2.18 ≒ 3			A:3 B:3
<一般部:給水管布設[単独]>					
給水管切替	φ 20～φ 50	本給水 箇所/日 $34 \div 2 = 17.00$	17.00	日	
弁筐等単独撤去		給 弁筐 箇所/日 $7 \div 2 = 3.50$	3.50	日	
		日 一般部:給水管敷設・単独 計 20.50 ≒ 21			B:21×2=42
<国道部:給水管布設[単独]>					
給水管切替	φ 20～φ 50	本給水 箇所/日 $6 \div 2 = 3.00$	3.00	日	
		日 国道部:給水管敷設・単独 計 3.00 ≒ 3			A:3 B:3
<一般部:既設管撤去・埋没処理[単独]>					
φ 40～φ 100	舗装(単独撤去) DP1.2未満	配50 m 配100 m m/日 $(6.82 + 12.70) \div 35.3 \times 0.7 = 0.39$	0.39	日	
φ 40～φ 100	舗装(単独撤去) DP1.2以上	配75 m 配50 m m/日 $(3.40 + 3.17) \div 33.6 \times 0.7 = 0.14$	0.14	日	
既設管埋没処理	エアミルク	m³ m³/日 $10.0 \div 20 = 0.50$	0.50	日	
断水連絡	凍結工	箇所/日 $1 \div 2 = 0.50$	0.50	日	

交通誘導警備員計算書

(6/6)

[illegible]