

公共下水道新和枝線築造（R 8－3）工事
補助

数 量 計 算 書

(1) 内径200mm管布設工 (塩ビ管)

塩ビ管布設工(φ200mm)数量集計表 1/2

項 目	形状・寸法		数 量
路 線 延 長			285.60 m
管 渠 延 長			276.96 m
管 布 設 工	硬質塩化ビニル管 φ200mm	277.201-0.24×1 (小型MH本管用自在継手)	276.96 m
砂 基 礎 工	改良土 BH0.2m ³		104.80 m ³
〃	再生砂 BH0.2m ³		m ³
砕 石 基 礎 工	再生 BH0.2m ³ t=10cm		276.55 m ²
土 工			
布 掘 工	BH0.2m ³		— m ³
機 械 掘 削 工	BH0.2m ³		601.89 m ³
機 械 埋 戻 工	BH0.2m ³ 改良土		329.01 m ³
〃	BH0.2m ³ 再生切込砕石		85.41 m ³
〃	BH0.2m ³ 発生土		m ³
改 良 土 運 搬	10t積 L≒-km	104.80+329.01	433.81 m ³
発 生 土 運 搬	10t積 L≒-km	601.89-433.81	168.08 m ³
埋 設 明 示 シ ー ト	W=15cm	276.550-0.30/2×4 (小型MH控除)	275.95 m

管布設工・土留工 (内径200mm・硬質塩化ビニル管)

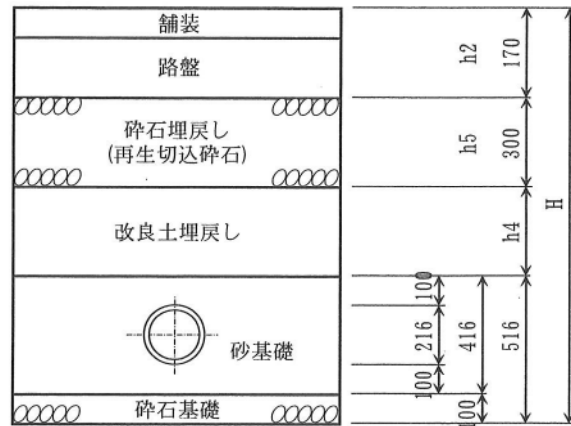
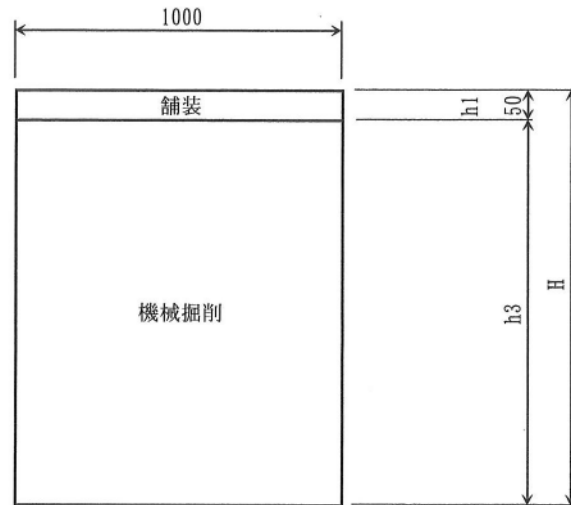
路線番号	人孔		掘削幅 (m)	路線延長 (m)	減長 (m)			管渠延長 (m)	基礎延長 (m)	掘削延長 (m)	碎石基礎 (m²) t=10cm B×L2	砂基礎		掘削深	土留工 (m)				
					管渠	基礎	掘削					改良土 (m³)	再生砂 (m³)		アルミ矢板			軽量金属支保工	
	B	L													ℓ1	ℓ2	ℓ3	L1=L-ℓ1	L2=L-ℓ2
	番号	種別	L2× 0.379m³/m																
865-1	No. 2 -	0号 -	1.00	26.00	0.375	0.450		25.625	25.550	26.000	25.55	9.68		1.991		26.00		26.00	
"	No. 4 -	0号 -	1.00	2.50	0.375	0.450		2.125	2.050	2.500	2.05	0.78		2.016		2.50			2.50
820	No. 4 No. 5	0号 0号	1.00	51.50	0.750	0.900		50.750	50.600	51.500	50.60	19.18		2.169		51.50			51.50
"	No. 5 No. 6	0号 小型	1.00	47.50	0.575	0.450		46.925	47.050	47.500	47.05	17.83		2.354			47.50		47.50
"	No. 6 No. 11	小型 0号	1.00	6.00	0.665	0.450		5.335	5.550	6.000	5.55	2.10		2.354			6.00		6.00
880	No. 11 No. 12	0号 0号	1.00	4.50	0.750	0.900		3.750	3.600	4.500	3.60	1.36		2.405			4.50		4.50
"	No. 12 -	0号 -	1.00	3.10	0.375	0.450		2.725	2.650	3.100	2.65	1.00		2.425			3.10		3.10
"	- No. 19	- 0号	1.00	38.90	0.375	0.450		38.525	38.450	38.900	38.45	14.57		2.425			38.90		38.90
881	No. 19 既No. 1	0号 0号	1.00	10.50	0.750	0.900		9.750	9.600	10.500	9.60	3.64		2.279		10.50			10.50
821	No. 9 -	0号 -	1.00	5.50	0.375	0.450		5.125	5.050	5.500	5.05	1.91		2.166		5.50			5.50
"	- No. 10	- 小型	1.00	12.00	0.194	0.000		11.806	12.000	12.000	12.00	4.55		1.990		12.00		12.00	
"	No. 10 -	小型 -	1.00	3.50	0.290	0.000		3.210	3.500	3.500	3.50	1.33		1.998		3.50		3.50	
"	- No. 11	- 0号	1.00	2.50	0.375	0.450		2.125	2.050	2.500	2.05	0.78		1.998		2.50		2.50	
825	No. 26 No. 27	0号 2号	1.00	55.80	0.975	1.150		54.825	54.650	55.800	54.65	20.71		2.366			55.80		55.80
"	No. 27 既No. 2	2号 2号	1.00	15.80	1.200	1.600	0.900	14.600	14.200	14.900	14.20	5.38		2.438			14.90		14.90
合計				285.60				277.201	276.550	284.700	276.55	104.80				114.00	170.70	44.00	240.70

土工 (内径200mm・硬質塩化ビニル管)

路線番号	人孔番号	掘削幅 (m)	掘削延長 (m)	掘削深 (m)		掘削深 (m)		機械掘削工		発生 土量 (m³)	改良土 埋戻深 (m)	碎石 埋戻高 (m)	発生土 埋戻深 (m)	埋戻し工 (m³)		
				上流	平均	取壊し厚	復旧厚	深さ (m)	土量 (m³)					改良土	発生土	再生切込砕 石
				下流												
		B	L3		H	h1	h2	h3=H-h1	V=B*h3*L3	V	h4=H-0.516 -h2-h5	h5	h6=H-0.516 -h2	h4*B*L3	h6*B*L3	0.30m³/m *L3
865-1	No. 2 ~ -	1.00	26.000	1.749 1.991	1.870	市2 0.10	0.25	1.770	46.02	46.02	0.804	0.300		20.90		7.80
"	- ~ No. 4	1.00	2.500	1.991 2.016		市2 0.10	0.25	1.904	4.76	4.76	0.938	0.300			2.35	
820	No. 4 ~ No. 5	1.00	51.500	2.036 2.169	2.103	市2 0.10	0.25	2.003	103.15	103.15	1.037	0.300		53.41		15.45
"	No. 5 ~ No. 6	1.00	47.500	2.189 2.354		市2 0.10	0.25	2.172	103.17	103.17	1.206	0.300			57.29	
"	No. 6 ~ No. 11	1.00	6.000	2.354 2.286	2.320	市2 0.10	0.25	2.220	13.32	13.32	1.254	0.300		7.52		1.80
880	No. 11 ~ No. 12	1.00	4.500	2.306 2.405		市2 0.10	0.25	2.256	10.15	10.15	1.290	0.300			5.81	
"	No. 12 ~ -	1.00	3.100	2.425 2.259	2.342	市2 0.10	0.25	2.242	6.95	6.95	1.276	0.300		3.96		0.93
"	- ~ No. 19	1.00	38.900	2.425 2.259		市1 0.05	0.17	2.292	89.16	89.16	1.356	0.300			52.75	
881	No. 19 ~ 既No. 1	1.00	10.500	2.279 2.250	2.265	市1 0.05	0.17	2.215	23.26	23.26	1.279	0.300		13.43		3.15
821	No. 9 ~ -	1.00	5.500	2.166 1.990		市1 0.05	0.17	2.028	11.15	11.15	1.092	0.300			6.01	
"	- ~ No. 10	1.00	12.000	1.990 1.596	1.793	市1 0.05	0.17	1.743	20.92	20.92	0.807	0.300		9.68		3.60
"	No. 10 ~ -	1.00	3.500	1.996 1.998		市1 0.05	0.17	1.947	6.81	6.81	1.011	0.300			3.54	
"	- ~ No. 11	1.00	2.500	1.996 1.998	1.997	市2 0.10	0.25	1.897	4.74	4.74	0.931	0.300		2.33		0.75
825	No. 26 ~ No. 27	1.00	55.800	2.274 2.366		市2 0.10	0.25	2.220	123.88	123.88	1.254	0.300			69.97	
"	No. 27 ~ 既No. 2	1.00	14.900	2.386 2.438	2.412	市2 0.10	0.25	2.312	34.45	34.45	1.346	0.300		20.06		4.47
合計			284.70						601.89	601.89				329.01		85.41

土工調書(下水道用硬質塩化ビニル管φ200mm) 市道1層

略 図



種 目

計 算 式

数 量

(B=1.00m)

砂基礎工

$$(1.00 \times 0.416 - 0.216^2 \times \pi/4) \times 1.00 = 0.379 \text{ m}^3/\text{m}$$

砕石埋戻し工

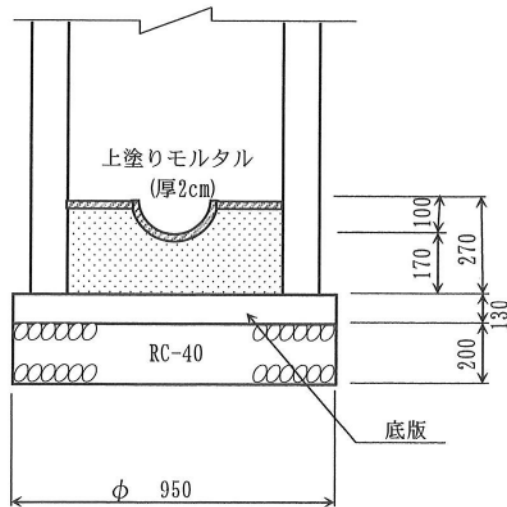
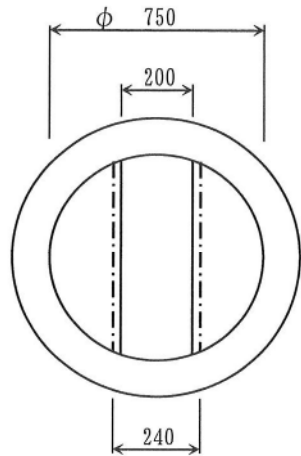
$$\text{再生切込砕石} \quad 1.00 \times 0.300 \times 1.00 = 0.300 \text{ m}^3/\text{m}$$

(2) 2号組立マンホール設置工

(3) 0号組立マンホール設置工

底部工(0号組立マンホール)

略 図



種 目

計 算 式

数 量

8 箇所

(材料のみ)
碎石基礎工 $0.17 \times 8 \text{ 箇所}$ $= 1.36 \text{ m}^2$

コンクリート工

 $0.09 \times 8 \text{ 箇所}$ $= 0.72 \text{ m}^3$

モルタル上塗り工

 $0.50 \times 8 \text{ 箇所}$ $= 4.00 \text{ m}^2$

1箇所当り

(材料のみ)
碎石基礎工 $0.95^2 \times \pi/4 \times 0.2 \times 1.2$ $= 0.17 \text{ m}^3$

コンクリート工

 $0.75^2 \times \pi/4 \times 0.25 - 0.24^2 \times \pi/4 \times 0.75 \div 2$ $= 0.09 \text{ m}^3$

モルタル上塗り工

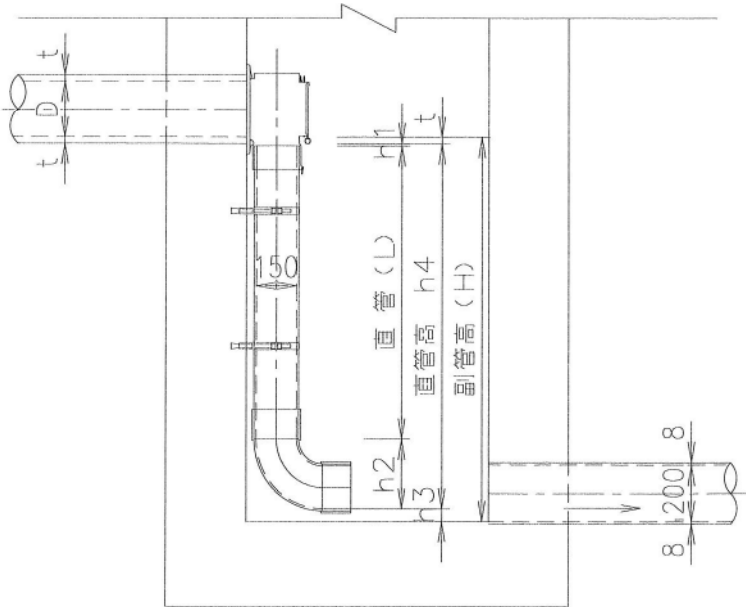
 $0.75^2 \times \pi/4 - 0.24 \times 0.75 + 0.20 \times \pi \times 0.75 \div 2$ $= 0.50 \text{ m}^2$

(4) 副 管 設 置 工

内副管設置工

人孔番号 No.	副管高 (m) H	副管寸法 (m)							副管数量						
		本管 D	管厚 t	マンホール継手 h1	支管長 h5	曲管長 h2	落差 h3	直管高 h4	内副管用 マンホール継手 (個)	副管用 90°支管 (個)	カラー (個)	90°曲管 (個)	ブレンエント 直管 (m)	ステンレスバンド (SUS304) (個)	コンクリート 壊し工 V (m³)
既No. 2	0.956	塩ビ管	0.008	0.230		0.245	0.070	0.878	1			1	0.403	1	
合 計	0.956								1			1	0.403	1	

内副管設置工



	記号	塩ビ管
管径	D	φ200
管厚	t	8
継手長	h1	230
曲管長	h2	245
落差	h3	70
直管高	h4	$H - t - h3$

ブレンヒト 直管 $L = \text{直管高} - h1 - h2$

(5) 小型マンホール設置工

塩ビ製小型マンホール築造工 数量計算表

人孔 番号	人孔深	流 出 管		流 入 管			立上管 L	防護蓋		内 蓋 密閉式 φ 300用	台座 φ 300用	インバート形状 (300-200)			本管用 自在継手 φ 200	くら型マンホール継手及 び90° 曲管		備 考
		管種 管径	管底高	管種 管径	管底高	落差		T-14	T-25			起点型ドロップ	中間点	マルチインバート		継手200-300	90° 曲管	
		m	mm	mm	m	m	φ 300 m	組	組	個	個	個	個	個	個	個	個	
No.6	2.146	VU200	-0.116	VU200	-0.116		1.74	1		1	1		1		1			
No.10	1.788	VU200	0.172	VU200	0.572	0.400	0.64	1		1	1	1				1		
							L=人孔深 - 0.15(蓋部) - 1.000(下部): 起点型ドロップ L=人孔深 - 0.15(蓋部) - 0.255(下部)											
計							2.38	2		2	2	1	1		1	1		

(6) 汚水枳及び取付管設置工

取付管工 (内径150mm)												
	污水井 内径200mm	管止め	防護蓋	布設延長		道路種別	道路復旧工					
				1箇所当り	総延長		舗装版切断工AS (m)		舗装版破碎・復旧面積 (m ²)		ガラ処分工	
	箇所	箇所	箇所	m	m		1箇所当り	延長	1箇所当り	面積	厚さ (m)	体積 (m ³)
①6.7m市1層 (t=5cm)	3			4.00	12.00	市道1層	4.00	12.00	1.50	4.50	0.05	0.23
②6.7m市1層 (t=5cm)	2			4.70	9.40	市道1層	5.40	10.80	2.03	4.06	0.05	0.20
③6.8m市1層 (t=5cm)	2			3.00	6.00	市道1層	2.00	4.00	0.75	1.50	0.05	0.08
④6.8m市1層 (t=5cm)	1			5.80	5.80	市道1層	7.60	7.60	2.85	2.85	0.05	0.14
⑤7.7m市2層 (t=10cm)	3			6.20	18.60	市道2層	4.20	12.60	1.89	5.67	0.10	0.57
⑥7.7m市2層 (t=10cm)	8			6.60	52.80	市道2層	5.00	40.00	2.25	18.00	0.10	1.80
⑦7.7m市2層 (t=10cm)	1			6.10	6.10	市道2層	5.00	5.00	2.10	2.10	0.10	0.21
⑧7.7m市2層 (t=10cm)	11			5.70	62.70	市道2層	4.20	46.20	1.76	19.36	0.10	1.94
⑨3.5m歩道 (t=3cm)	1			5.00	5.00	歩道	6.00	6.00	2.25	2.25	0.03	0.07
⑩3.5m歩道乗入 (t=5cm)	1			5.00	5.00	歩道乗入	6.00	6.00	2.25	2.25	0.05	0.11
						市道1層		34.40		12.91		0.65
						市道2層		103.80		45.13		4.52
						歩道		6.00		2.25		0.07
					(平均取付管長) 5.56	歩道乗入		6.00		2.25		0.11
合計	33				183.40							

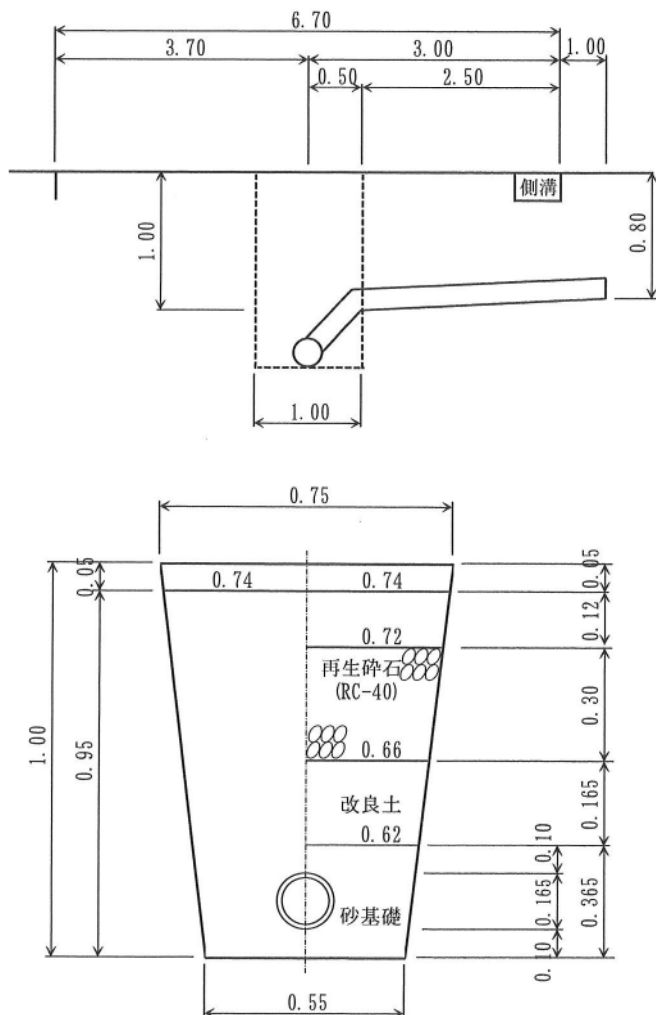
取付管工 (内径150mm)												
	取付管 内径150mm 箇所	機械掘削工		砂基礎工		埋戻し工				改良土運搬	発生土処分	土留め
		1箇所当り	土量 (V1)	1箇所当り	改良土 (V2)	1箇所当り	改良土 (V3)	1箇所当り	再生切込砕石 (V4)			
		m³	m³	m³	m³	m³	m³	m³	m³	m³	m³	m
①6.7m市1層 (t=5cm)	3	1.5	4.5	0.5	1.5	0.3	0.9	0.5	1.5	2.4	2.1	
②6.7m市1層 (t=5cm)	2	2.0	4.0	0.6	1.2	0.3	0.6	0.7	1.4	1.8	2.2	
③6.8m市1層 (t=5cm)	2	0.9	1.8	0.3	0.6	0.2	0.4	0.3	0.6	1.0	0.8	
④6.8m市1層 (t=5cm)	1	2.6	2.6	0.8	0.8	0.5	0.5	0.9	0.9	1.3	1.3	
⑤7.7m市2層 (t=10cm)	3	5.5	16.5	0.9	2.7	1.2	3.6	0.5	1.5	6.3	10.2	アルミ矢板L=2.0m : 1段 L=16.8m
⑥7.7m市2層 (t=10cm)	8	6.0	48.0	1.0	8.0	1.5	12.0	0.6	4.8	20.0	28.0	アルミ矢板L=2.0m : 1段 L=7.5m
⑦7.7m市2層 (t=10cm)	1	4.3	4.3	0.9	0.9	0.9	0.9	0.6	0.6	1.8	2.5	
⑧7.7m市2層 (t=10cm)	11	3.9	42.9	0.8	8.8	0.8	8.8	0.5	5.5	17.6	25.3	
⑨3.5m歩道 (t=3cm)	1	2.2	2.2	0.7	0.7	1.2	1.2	0.0	0.0	1.9	0.3	
⑩3.5m歩道乗入 (t=5cm)	1	2.1	2.1	0.7	0.7	0.6	0.6	0.5	0.5	1.3	0.8	
合計	33		128.9		25.9		29.5		17.3	55.4	73.5	アルミ矢板L=2.0m : 1段 L=24.3m

取付管土工調書 ① 6.70m市道1層 (1箇所当り)

本管掘削幅 1.00 m

As 5 cm
路盤 12 cm

略 図



種 目

計 算 式

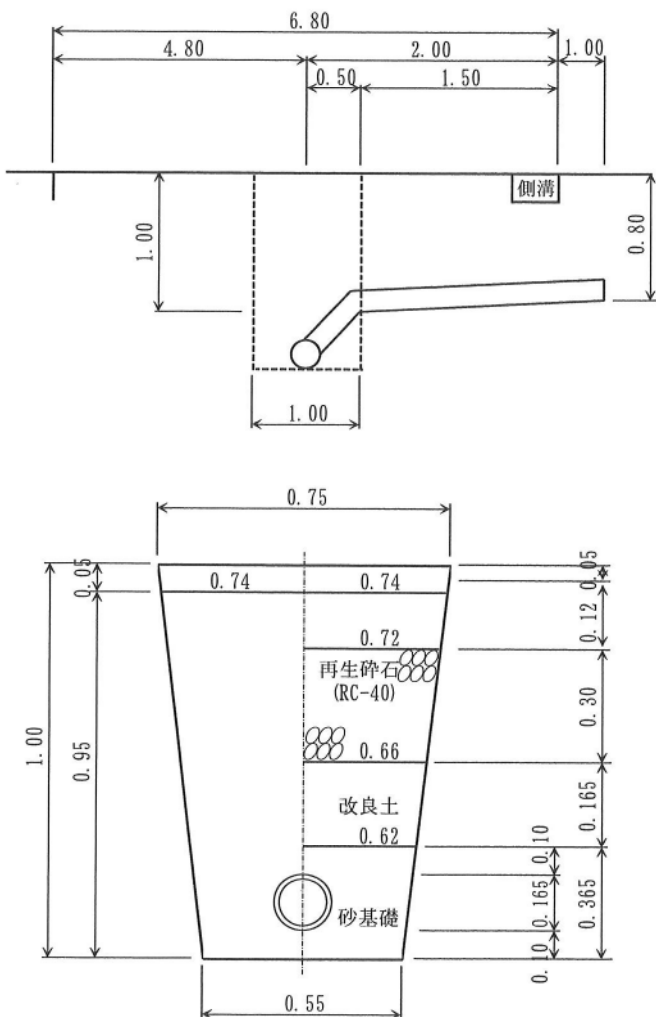
数 量

	占用荷重平均		
平均掘削深	$(1.00 + 0.80) / 2 + 0.10$	=	1.00 m
布設延長	$3.00 + 1.00$	=	4.00 m
掘削(機械)工	$(0.74 + 0.55) / 2 \times 0.95 \times 2.50$	=	1.5 m ³
埋戻(改良土)工	$(0.66 + 0.62) / 2 \times 0.165 \times 2.50$	=	0.3 m ³
埋戻(再生碎石)工	$(0.72 + 0.66) / 2 \times 0.30 \times 2.50$	=	0.5 m ³
砂基礎工	$\{ (0.62 + 0.55) / 2 \times 0.365 - 0.165^2 \times \pi / 4 \} \times 2.50$	= 0.48 =	0.5 m ³
発生土改良工	$0.26 + 0.48$	=	0.7 m ³
舗装版切断工	$(2.50 - 0.50) \times 2$	=	4.00 m
道路復旧面積	$(2.50 - 0.50) \times 0.75$	=	1.50 m ²

取付管土工調書 ③ 6.80m市道1層 (1箇所当り)

 本管掘削幅 1.00 m As 5 cm
 路盤 12 cm

略 図



種 目

計 算 式

数 量

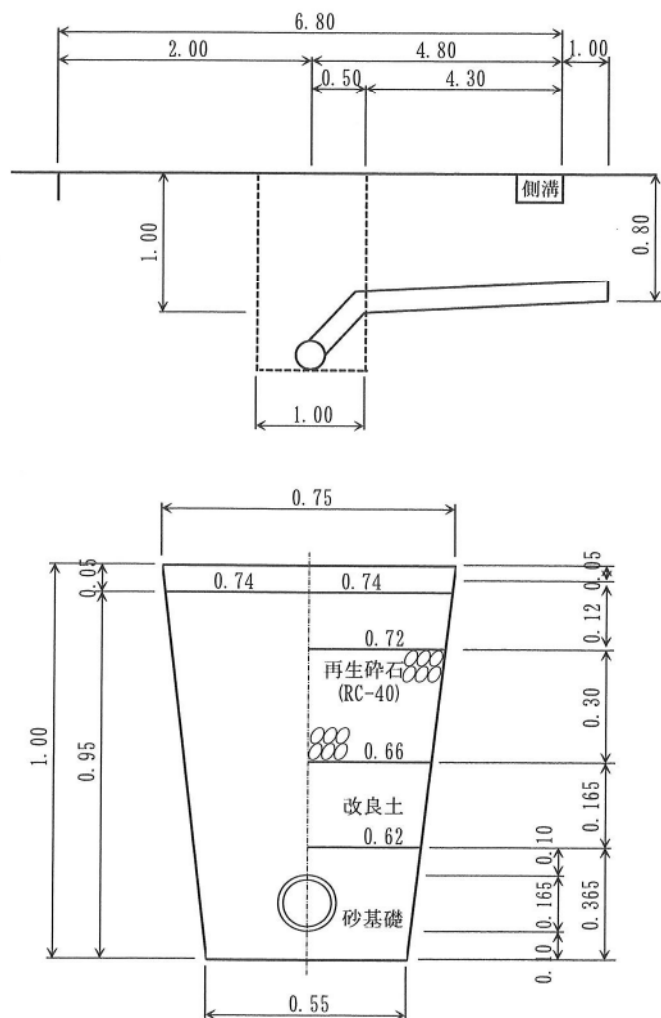
	占用荷重平均		
平均掘削深	$(1.00 + 0.80) / 2 + 0.10$	=	1.00 m
布設延長	$2.00 + 1.00$	=	3.00 m
掘削(機械)工	$(0.74 + 0.55) / 2 \times 0.95 \times 1.50$	=	0.9 m ³
埋戻(改良土)工	$(0.66 + 0.62) / 2 \times 0.165 \times 1.50$	=	0.2 m ³
埋戻(再生碎石)工	$(0.72 + 0.66) / 2 \times 0.30 \times 1.50$	=	0.3 m ³
砂基礎工	$\{ (0.62 + 0.55) / 2 \times 0.365 - 0.165^2 \times \pi / 4 \} \times 1.50$	=	0.29 = 0.3 m ³
発生土改良工	$0.16 + 0.29$	=	0.45
舗装版切断工	$(1.50 - 0.50) \times 2$	=	2.00 m
道路復旧面積	$(1.50 - 0.50) \times 0.75$	=	0.75 m ²

取付管土工調書 ④ 6.80m市道1層(1箇所当り)

本管掘削幅 1.00 m

As 5 cm
路盤 12 cm

略 図



種 目

計 算 式

数 量

占用荷重平均

平均掘削深

$$(1.00 + 0.80) / 2 + 0.10$$

=

1.00 m

布設延長

$$4.80 + 1.00$$

=

5.80 m

掘削(機械)工

$$(0.74 + 0.55) / 2 \times 0.95 \times 4.30 = 2.63$$

=

2.6 m³

埋戻(改良土)工

$$(0.66 + 0.62) / 2 \times 0.165 \times 4.30 = 0.45$$

=

0.5 m³

埋戻(再生碎石)工

$$(0.72 + 0.66) / 2 \times 0.30 \times 4.30 = 0.89$$

=

0.9 m³

砂基礎工

$$[(0.62 + 0.55) / 2 \times 0.365 - 0.165^2 \times \pi / 4] \times 4.30 = 0.83$$

=

0.83

=

0.8 m³

発生土改良工

$$0.45 + 0.83 = 1.28$$

=

1.3 m³

舗装版切断工

$$(4.30 - 0.50) \times 2$$

=

7.60 m

道路復旧面積

$$(4.30 - 0.50) \times 0.75$$

=

2.85 m²

取付管土工調書 ⑤ 7.70m市道2層 (1箇所当り)

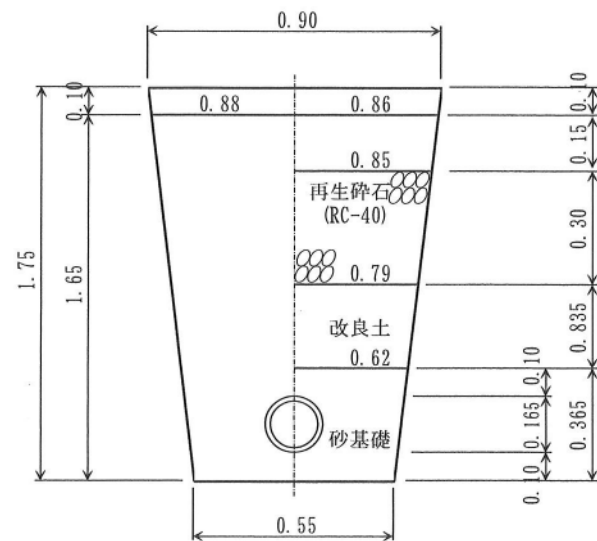
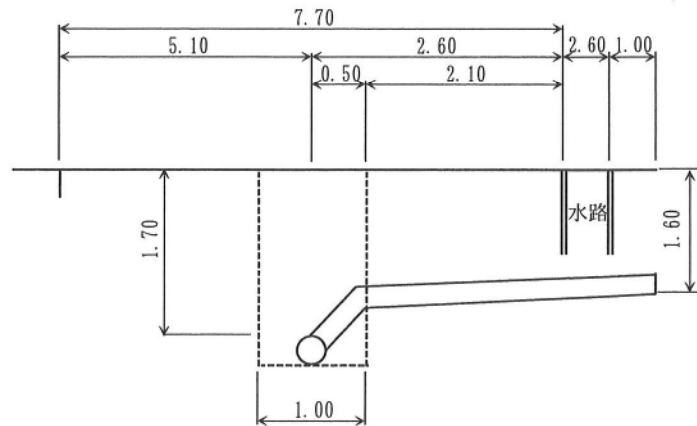
本管掘削幅 1.00 m
As 10 cm
路盤 15 cm

略 図

種 目

計 算 式

数 量



占用荷重平均		
平均掘削深	$(1.70 + 1.60) / 2 + 0.10$	= 1.75 m
布設延長	$2.60 + 2.60 + 1.00$	= 6.20 m
掘削(機械)工	$(0.88 + 0.55) / 2 \times 1.65 \times 4.70$	= 5.54 m ³
土留め工	アルミ矢板H=2.00m:1段 2.10	= 2.10 m
埋戻(改良土)工	$(0.79 + 0.62) / 2 \times 0.835 \times 2.10$	= 1.24 m ³
埋戻(再生碎石)工	$(0.85 + 0.79) / 2 \times 0.30 \times 2.10$	= 0.52 m ³
砂基礎工	$\{ (0.62 + 0.55) / 2 \times 0.365 - 0.165^2 \times \pi / 4 \} \times 4.70$	= 0.90 m ³
発生土改良工	$1.24 + 0.90$	= 2.14 m ³
舗装版切断工	2.10×2	= 4.20 m
道路復旧面積	0.90×2.10	= 1.89 m ²

取付管土工調書 ⑦ 7.70m市道2層 (1箇所当り)

本管掘削幅 1.00 m

As 10 cm

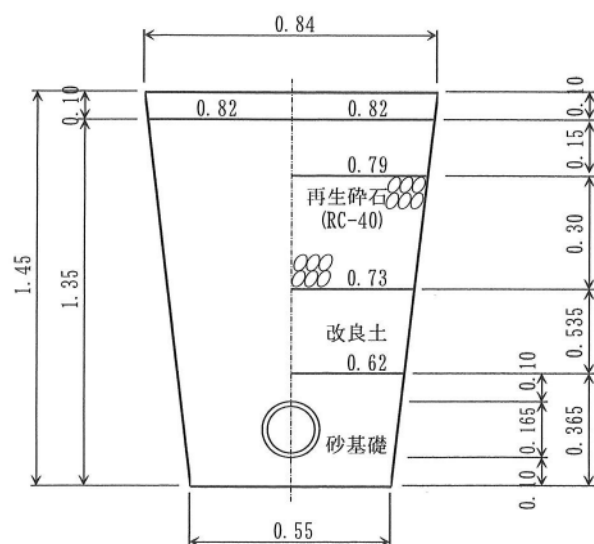
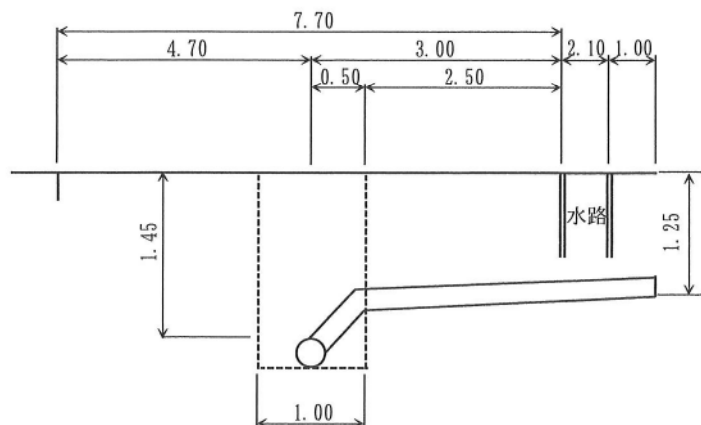
路盤 15 cm

略 図

種 目

計 算 式

数 量

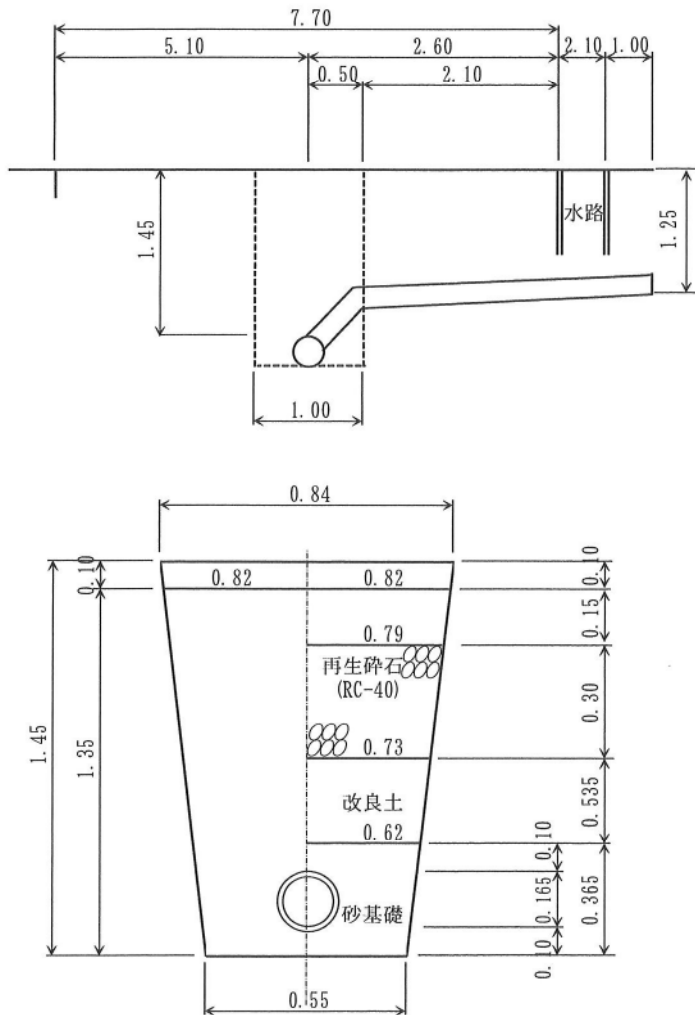


	占用荷重平均		
平均掘削深	$(1.45 + 1.25) / 2 + 0.10$	$=$	1.45 m
布設延長	$3.00 + 2.10 + 1.00$	$=$	6.10 m
掘削(機械)工	$(0.82 + 0.55) / 2 \times 1.35 \times 4.60$	$=$	4.3 m ³
埋戻(改良土)工	$(0.73 + 0.62) / 2 \times 0.535 \times 2.50$	$=$	0.9 m ³
埋戻(再生碎石)工	$(0.79 + 0.73) / 2 \times 0.30 \times 2.50$	$=$	0.6 m ³
砂基礎工	$\{ (0.62 + 0.55) / 2 \times 0.365 - 0.165^2 \times \pi / 4 \} \times 4.60$	$= 0.88 =$	0.9 m ³
発生土改良工	$0.90 + 0.88$	$=$	1.8 m ³
舗装版切断工	2.50×2	$=$	5.00 m
道路復旧面積	0.84×2.50	$=$	2.10 m ²

取付管土工調書 ⑧ 7.70m市道2層 (1箇所当り)

 本管掘削幅 1.00 m
 As 10 cm
 路盤 15 cm

略 図



種 目	計 算 式	数 量
占用荷重平均		
平均掘削深	$(1.45 + 1.25) / 2 + 0.10$	$= 1.45 \text{ m}$
布設延長	$2.60 + 2.10 + 1.00$	$= 5.70 \text{ m}$
掘削(機械)工	$(0.82 + 0.55) / 2 \times 1.35 \times 4.20 = 3.88$	$= 3.9 \text{ m}^3$
埋戻(改良土)工	$(0.73 + 0.62) / 2 \times 0.535 \times 2.10 = 0.76$	$= 0.8 \text{ m}^3$
埋戻(再生碎石)工	$(0.79 + 0.73) / 2 \times 0.30 \times 2.10 = 0.48$	$= 0.5 \text{ m}^3$
砂基礎工	$[(0.62 + 0.55) / 2 \times 0.365 - 0.165^2 \times \pi / 4] \times 4.20 = 0.81$	$= 0.8 \text{ m}^3$
発生土改良工	$0.76 + 0.81 = 1.57$	$= 1.6 \text{ m}^3$
舗装版切断工	2.10×2	$= 4.20 \text{ m}$
道路復旧面積	0.84×2.10	$= 1.76 \text{ m}^2$

取付管土工調書 (9) 3.50m歩道 (1箇所当り)

本管掘削幅 1.00 m

 As 3 cm
路盤 10 cm

略 図

種 目

計 算 式

数 量

占用荷重平均

平均掘削深

$$(1.00 + 0.80) / 2 + 0.10$$

=

1.00 m

布設延長

$$4.00 + 1.00$$

=

5.00 m

掘削(機械)工

$$(0.74 + 0.55) / 2 \times 0.97 \times 3.50 = 2.19$$

=

2.2 m³

埋戻(改良土)工

$$(0.72 + 0.62) / 2 \times 0.505 \times 3.50 = 1.18$$

=

1.2 m³

砂基礎工

$$[(0.62 + 0.55) / 2 \times 0.365 - 0.165^2 \times \pi / 4] \times 3.50$$

=

0.67

=

0.7 m³

発生土改良工

$$1.18 + 0.67 = 1.85$$

=

1.9 m³

舗装版切断工

$$(3.50 - 0.50) \times 2$$

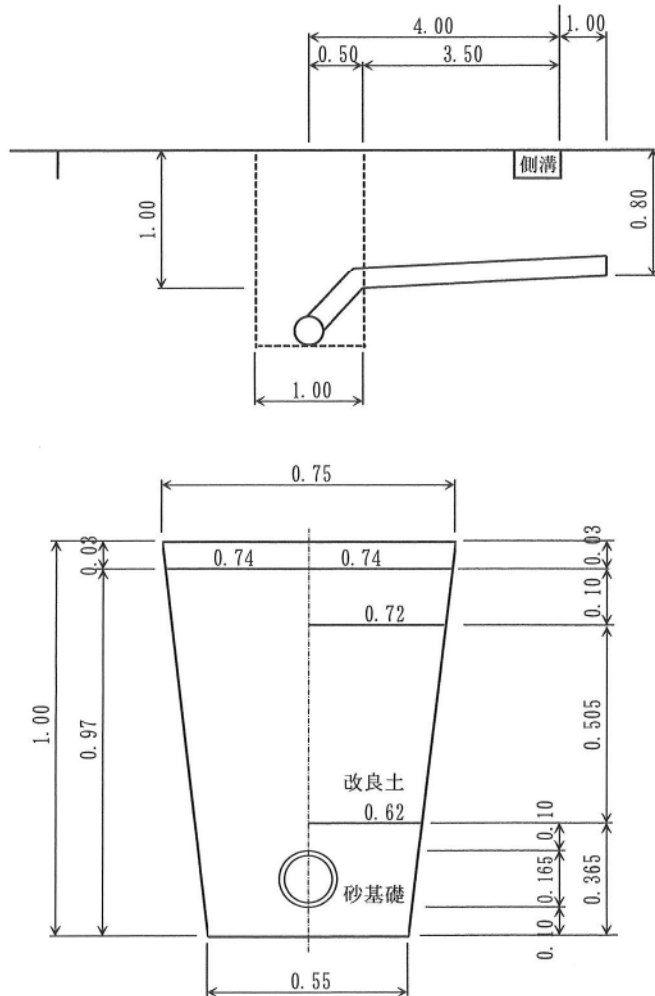
=

6.00 m

道路復旧面積

$$(3.50 - 0.50) \times 0.75$$

=

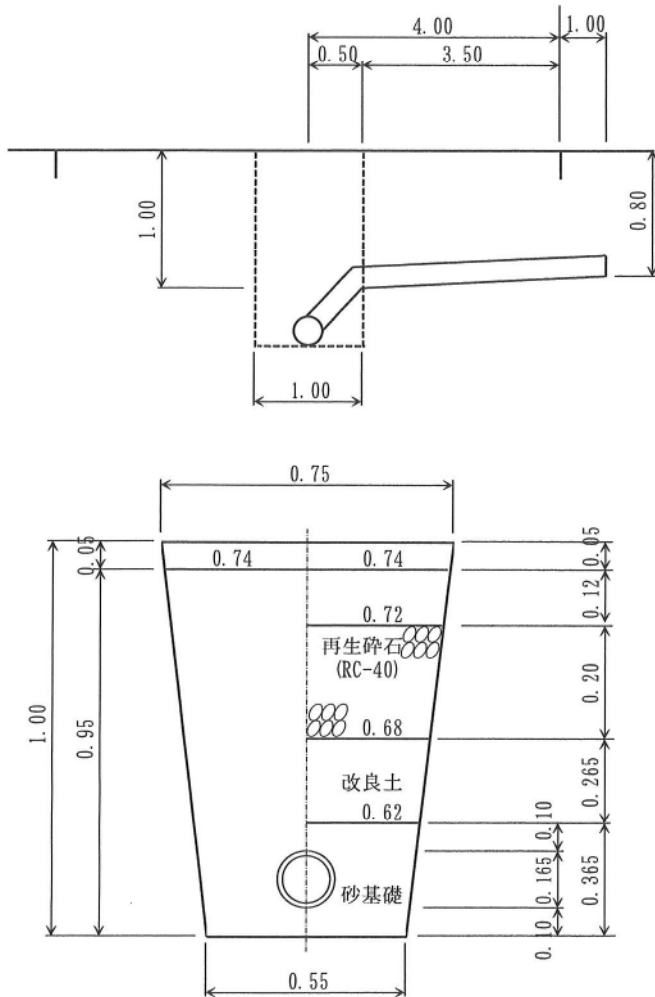
2.25 m²

取付管土工調書 ⑩ 3.50m歩道乗入れ (1箇所当り)

本管掘削幅 1.00 m

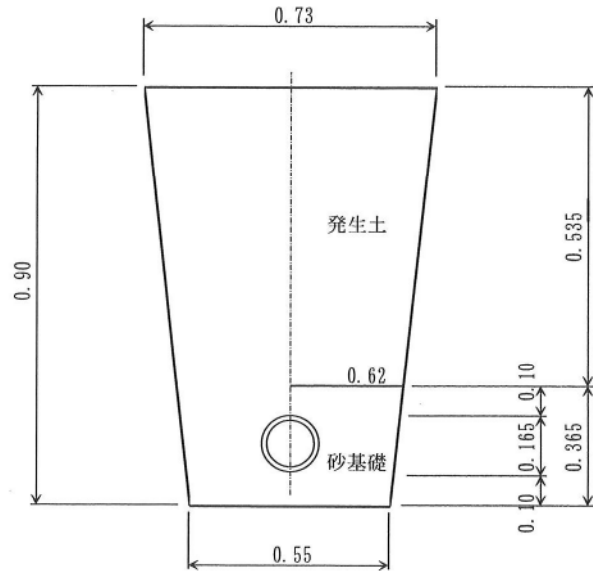
As 5 cm
路盤 12 cm

略 図



種 目	計 算 式	数 量
占用荷重平均		
平均掘削深	$(1.00 + 0.80) / 2 + 0.10 =$	1.00 m
布設延長	$4.00 + 1.00 =$	5.00 m
掘削(機械)工	$(0.74 + 0.55) / 2 \times 0.95 \times 3.50 = 2.14$	2.1 m ³
埋戻(改良土)工	$(0.68 + 0.62) / 2 \times 0.265 \times 3.50 = 0.60$	0.6 m ³
埋戻(再生碎石)工	$(0.72 + 0.68) / 2 \times 0.20 \times 3.50 = 0.49$	0.5 m ³
砂基礎工	$\{ (0.62 + 0.55) / 2 \times 0.365 - 0.165^2 \times \pi / 4 \} \times 3.50 = 0.67$	0.7 m ³
発生土改良工	$0.60 + 0.67 = 1.27$	1.3 m ³
舗装版切断工	$(3.50 - 0.50) \times 2 =$	6.00 m
道路復旧面積	$(3.50 - 0.50) \times 0.75 =$	2.25 m ²

取付管土工調書 民地側（1箇所当り）



種 目	計 算 式	数 量
	占用荷重平均	
平均掘削深	$0.80 + 0.10 = 0.90$	0.90 m
掘削(人力)工	$\{(0.73 + 0.55) / 2 \times 0.90 \times 1.00 = 0.58$	0.6 m ³
埋戻(発生土)工	$\{(0.73 + 0.62) / 2 \times 0.535 \times 1.00 = 0.36$	0.4 m ³
発生土受入工	$0.58 - 0.36 / 0.9 = 0.19$	0.0 m ³
(改良土)		
砂基礎工	$\{(0.62 + 0.55) / 2 \times 0.365 - 0.165^2 \times \pi / 4\} \times 1.00 = 0.19$	0.2 m ³
発生土改良工	0.19	0.2 m ³

(7) 付 帶 工

道路復旧数量集計表（市道1層）

工種	種別	形状寸法	施工機械	単位	立坑	開削	取付管	数量
仮復旧工	舗装版切断工	As t=15cm以下		m		140.80	34.40	175.2
	舗装版破碎工	As t=10cm以下	BH0.35m ³	m ²		70.40	12.91	83.3
	ガラ処分	Asガラ		m ³		3.54	0.65	4.2
	路盤工	再生粒調碎石 t=12cm	人力	m ²		70.40	12.91	83.3
	表層工	密粒度アスコン(再生) t=5cm	人力	m ²		70.40	12.91	83.3
本復旧工	舗装版切断工	As t=15cm以下		m				
	路面切削工	As t=5cm		m ²	429.36			429.4
	ガラ処分	Asガラ		m ³	本復旧面積×0.05 429.36 ×0.05			21.5
	不陸整正工	補足材なし	機械	m ²	429.36			429.4
	表層工	密粒度アスコン(再生) (プライムコート) t=5cm	機械	m ²	429.36			429.4

道路復旧数量集計表（歩道）

工種	種別	形状寸法	施工機械	単位	立坑	開削	取付管	数量
仮復旧工	舗装版切断工	As t=15cm以下		m			6.00	6.0
	舗装版破碎工	As t=10cm以下	BH0.35m ³	m ²			2.25	2.3
	ガラ処分工	Asガラ		m ³			0.07	0.1
	路盤工	再生切込碎石 t=10cm	人力	m ²			2.25	2.3
	表層工	密粒度アスコン(再生) t=3cm	人力	m ²			2.25	2.3
本復旧工	舗装版切断工	As t=15cm以下		m	5.60			5.6
	舗装版破碎工	As t=10cm以下	BH0.35m ³	m ²	10.64			10.6
	ガラ処分工	Asガラ		m ²	本復旧面積×0.03 10.64 ×0.03			0.3
	不陸整正工	補足材無し		m ²	本復旧面積 10.64			10.6
	表層工	細粒度アスコン(再生) (プライムコート) t=3cm	人力	m ²	本復旧面積 10.64			10.6

道路復旧数量集計表（歩道乗入れ）

工種	種別	形状寸法	施工機械	単位	立坑	開削	取付管	数量
仮復旧工	舗装版切断工	As t=15cm以下		m			6.00	6.0
	舗装版破碎工	As t=10cm以下	BH0.35m ³	m ²			2.25	2.3
	ガラ処分	Asガラ		m ³			0.11	0.1
	路盤工	再生粒調碎石 t=12cm	人力	m ²			2.25	2.3
	表層工	密粒度アスコン(再生) t=5cm	人力	m ²			2.25	2.3
本復旧工	舗装版切断工	As t=15cm以下		m	5.60			5.6
	舗装版破碎工	As t=10cm以下	BH0.35m ³	m ²	10.64			10.6
	ガラ処分工	Asガラ		m ²	本復旧面積×0.05 10.64 ×0.05			0.5
	不陸整正工	補足材無し		m ²	本復旧面積 10.64			10.6
	表層工	細粒度アスコン(再生) (プライムコート) t=5cm	人力	m ²	本復旧面積 10.64			10.6

道路面積調書（市道1層）					
測点	舗装幅	平均舗装幅	区間距離	本復旧面積	
				施工区分	
				下水	
8	7.50 6.70	7.10	5.00	35.50	
9	5.90 5.90	5.90	19.30	113.87	
10	5.55 5.65	5.60	38.90	217.84	
11	5.65 5.65	5.65	11.00	62.15	
計				429.36	

道路面積調書（市道2層）

測点	舗装幅	平均舗装幅	区間距離	本復旧面積		備 考
				施工区分		
				下水		
3	2.95 2.95	2.95 ✓	18.40 ✓	54.28 ✓	切断L=18.4m	
4	4.30 6.70 ✓	5.50	13.20 ✓	72.60 ✓		
5		三角形	2.90×2.70×1/2	3.92 ✓		
6	5.80 5.80	5.80 ✓	48.30 ✓	280.14 ✓		
7	5.80 5.70	5.75 ✓	58.00 ✓	333.50 ✓		
12	5.70 5.60	5.65 ✓	71.60 ✓	404.54 ✓		
13		三角形	2.00×5.60×1/2	5.60 ✓	切断L=5.7m	
計				1154.58 ✓	切断L=24.1m	

道路面積調書（市道歩道）						
測点	舗装幅	平均舗装幅	区間距離	本復旧面積		備 考
				施工区分		
				下水		
2	2.80 2.80	2.80 ✓	3.80 ✓	10.64		切断L=5.6m
計				10.64		

道路面積調書（市道歩道乗入れ）						
測点	舗装幅	平均舗装幅	区間距離	本復旧面積		備 考
				施工区分		
				下水		
1	2.80 2.80	2.80	3.80	10.64		切断L=5.6m
計				10.64		

舗装本復旧 (2)

