

公共下水道幸房枝線築造 (R 8 - 1) 工事
単独

数 量 計 算 書

(1) 内径200mm管推進工 (塩ビ管)

[illegible]

立坑土工埋戻 (No.19 φ1800発進立坑)

略 図		種 目		計 算 式		数 量
	砕 石 埋 戻 工	再生砕石埋戻工 全体土量	$1.824^2 \times \pi/4 \times 0.300$	=	0.78 m ³	
		控除量 人孔躯体	0.300×1.539	=	0.46 m ³	
		埋戻土工量			0.32 m ³	
	改良土埋戻工	改良土埋戻工 全体土量	$1.824^2 \times \pi/4 \times 1.030$	=	2.69 m ³	
		控 除 量	1.030×1.539	=	1.59 m ³	
		埋戻土工量				
	間 詰 コンクリ ート	埋戻土工量 間詰コンクリート 全体土量	$1.800^2 \times \pi/4 \times 1.503$	=	3.82 m ³	
		控 空伏管	$VU \phi 200 \times 2$ $0.200 \times 0.037 \times 2$	=	0.01 m ³	
		除 人孔躯体底盤	$1.353 \times 1.539 + 0.150 \times 1.651$	=	2.33 m ³	
		量				
		控除量計			2.34 m ³	
	埋戻土工量				1.48 m ³	
	嵩上げコンクリート量		$1.800^2 \times \pi/4 \times 0.080$	=	0.20 m ³	
減量定数値 (m ³ /m)						
2号人孔躯体		$1.40^2 \times \pi/4 \times 1.00$			1.539 m ³ /m	
2号人孔底部・深形		$1.45^2 \times \pi/4 \times 1.00$			1.651 m ³ /m	
流入管 φ200 (VP、VU)		$0.216^2 \times \pi/4 \times 1.00$			0.037 m ³ /m	
副管 φ150 (VU)		$0.165^2 \times \pi/4 \times 1.00$			0.021 m ³ /m	

薬液注入工数量計算書（二重管複相式）

施工箇所	土質	削孔長 m	対象注入土量			注入本数 n 本	土質条件		浸透型		懸濁型		注入比率		1本当り注入量 Qs		施工図
			注入高(L1) m	注入面積(A) m ²	対象土量(V) L1×A m ³		間隔率(ρ) %	N値	浸透率(α) %	充填率(λ) %	ρ×α %	瞬結材(一次) ① %	遷結材(二次) ② %	瞬結材 V/n×λ×Q kl	遷結材 V/n×λ×Q kl	合計 Σ V/n×λ×λ kl	
No.19坑口 (下流)	粘性土	1.730	0.857	5.453	4.673	6	70	1	40	28.0	100.0	100.0	66.6	0.218	0.218		
	砂質土	1.962	1.962	5.453	10.699		45	2	90	40.5	40.5	33.4	66.6	0.241	0.481		
	砂質土																
既設 No.1坑口 (上流)	粘性土	1.720	0.843	5.453	4.597	6	70	1	40	28.0	100.0	100.0	66.6	0.215	0.215		
	砂質土	1.976	1.976	5.453	10.775		45	2	90	40.5	40.5	33.4	66.6	0.243	0.484		
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																
	砂質土																
	粘性土																
	砂質土																

(2) 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		195.00 m
管 渠 延 長		187.01 m
管 布 設 工	硬質塩化ビニル管 φ200mm	187.01 m
砂 基 礎 工	改良土 BH0.2m ³	71.69 m ³
"	再生砂 BH0.2m ³	m ³
砕 石 基 礎 工	再生 BH0.2m ³ t=10cm	189.15 m ²
土 工		
布 掘 工	BH0.2m ³	m ³
機 械 掘 削 工	BH0.2m ³	328.17 m ³
機 械 埋 戻 工	BH0.2m ³ 改良土	164.11 m ³
"	BH0.2m ³ 再生切込砕石	40.05 m ³
"	BH0.2m ³ 発生土	m ³
改 良 土 運 搬	10t積 L≒-km	235.80 m ³
発 生 土 運 搬	10t積 L≒-km	92.37 m ³
埋 設 明 示 シ ー ト	W=15cm	187.80 m
	189.150-0.30/2×9 (小型MH控除)	

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)	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	下流		平均	取壊し厚	復旧厚	深さ (m)	土量 (m³)				改良土	発生土
							H	h1	h2	h3=H-h1	V=B×h3×L3					再生切込砕 石
3691	No. 1 ~ No. 2	1.00	7.000	1.596	1.647	1.622		砂利	0.12	1.622	11.35	0.986			6.90	
"	No. 2 ~ No. 3	1.00	7.000	1.647	1.598	1.623		砂利	0.12	1.623	11.36	0.987			6.91	
"	No. 3 ~ No. 4	1.00	47.500	1.618	1.833	1.726		砂利	0.12	1.726	81.99	1.090			51.78	
3692	No. 6 ~ No. 7	1.00	30.000	1.596	1.646	1.621		市1	0.17	1.571	47.13	0.635	0.300		19.05	9.00
"	No. 7 ~ No. 8	1.00	5.000	1.646	1.606	1.626		市1	0.17	1.576	7.88	0.640	0.300		3.20	1.50
3694-1	No. 9 ~ No. 12	1.00	22.500	1.596	1.661	1.629		市1	0.17	1.579	35.53	0.643	0.300		14.47	6.75
3694-2	No. 10 ~ No. 11	1.00	23.000	1.762	1.782	1.679		市1	0.17	1.629	37.47	0.693	0.300		15.94	6.90
"	No. 11 ~ No. 12	1.00	28.500	1.729	1.866	1.756		市1	0.17	1.706	48.62	0.770	0.300		21.95	8.55
3668-2	No. 15 ~ No. 16	1.00	12.500	1.991	1.991	1.929		市1	0.17	1.879	23.49	0.943	0.300		11.79	3.75
"	No. 16 ~ No. 17	1.00	8.000	1.991	1.997	1.994		市1	0.17	1.944	15.55	1.008	0.300		8.06	2.40
"	No. 17 ~ No. 18	1.00	4.000	1.997	2.005	2.001		市1	0.17	1.951	7.80	1.015	0.300		4.06	1.20
合計			195.00								328.17				164.11	40.05

管材数量集計表 (下水道用硬質塩化ビニル管 φ200mm)												
種 目	計 算 式										数 量	
マンホール用 可とう継手 (塩ビ管)	No. 1	No. 3	No. 6	No. 8	No. 9	No. 10	No. 11	No. 12	No. 15			
	φ 200	1 + 2	1 + 1	1 + 1	1 + 1	1 + 1	2 + 2	2 + 2	1			
	No. 18										13 個	
	+ 1	=										

(3) 1号組立マンホール設置工

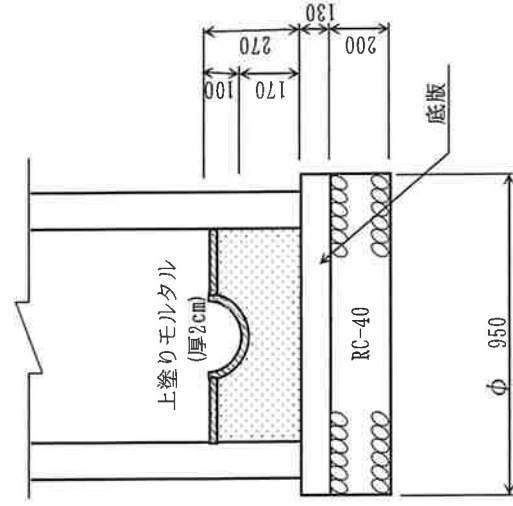
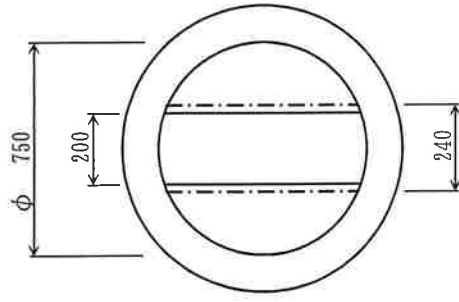
(4) 0号組立マホンホール設置工

0号組立マンホール数量計算書

[illegible]

底部工(0号組立マンホール)

略 図



種 目	計 算 式	数 量
		7 箇所
(材料のみ) 砕石基礎工	$0.17 \times 7 \text{ 箇所}$	1.19 m^2
コンクリート工	$0.09 \times 7 \text{ 箇所}$	0.63 m^3
モルタル上塗り工	$0.50 \times 7 \text{ 箇所}$	3.50 m^2
1箇所当り		
(材料のみ) 砕石基礎工	$0.95^2 \times \pi/4 \times 0.2 \times 1.2$ ロス率	0.17 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 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 m^2

(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 m	流 出 管		流 入 管			立上管 L φ300 m	防 護 蓋		内 蓋 密閉式 300 個	台座 φ300用 個	インバート形状 (300-200)			本管用 自在継手 φ200 個	くら型マンホール継手及 び90° 曲管		備 考
		管種 管径 mm	管底高 m	管種 管径 mm	管底高 m	落差 m		T-14 組	T-25 組			起点型ドロップ 個	中間点 個	起点 個		継手200-300 個	90° 曲管 個	
No.2	1.439	VU200	1.041	VU200	1.041	0.000	1.03	1		1	1		1		1			
No.7	1.438	VU200	1.172	VU200	1.172	0.000	1.03	1		1	1		1		1			
No.16	1.783	VU200	0.347	VU200	0.347	0.000	1.38	1		1	1		1		1			
No.17	1.789	VU200	0.331	VU200	0.331	0.000	1.38	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)

(6) 汚水枳及び取付管設置工

取付管工 (内径150mm)												
	汚水桝 内径200mm 箇所	管止め 箇所	防護蓋 箇所	布設延長		道路種別	舗装版切断工AS (m)		舗装版破砕・復旧面積 (m²)		ガラ処分工	
				1箇所当り m	総延長 m		1箇所当り 延長	1箇所当り 面積	厚さ (m)	m³		
①4.0m市1層 (t=5cm)	5			2.50	12.50	市道1層	1.00	5.00	0.38	1.90	0.05	0.10
②4.0m市1層 (t=5cm)	3			3.00	9.00	市道1層	2.40	7.20	0.90	2.70	0.05	0.14
③4.0m市1層 (t=5cm)	2			3.50	7.00	市道1層	3.00	6.00	1.13	2.26	0.05	0.11
④4.9m市1層 (t=5cm)	1			3.00	3.00	市道1層	3.00	3.00	1.13	1.13	0.05	0.06
⑤4.9m市1層 (t=5cm)	1			3.90	3.90	市道1層	4.80	4.80	2.04	2.04	0.05	0.10
⑥6.0m市1層 (t=5cm)	2			4.00	8.00	市道1層	4.00	8.00	1.50	3.00	0.05	0.15
⑦4.0m砂利	4			2.00	8.00	砂利			0.38	1.52		
⑧4.0m砂利	1			2.00	2.00	市道1層			0.00	0.00		
⑨4.0m砂利	1			2.60	2.60	市道1層			0.45	0.45		
⑩4.0m砂利	1			4.00	4.00	市道1層			1.50	1.50		
						市道1層		34.00		13.03		0.66
						砂利				3.47		
					(平均取付管長) 2.86							
合計	21				60.00							

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 m³	発生土処分 m³	土留め m	
		1箇所当り m³	土量(V1) m³	1箇所当り m³	改良土(V2) m³	1箇所当り m³	改良土(V3) m³	1箇所当り m³				再生切込碎石(V4) m³
①4.0m市1層(t=5cm)	5	0.6	3.0	0.2	1.0	0.1	0.5	0.2	1.5	1.5		
②4.0m市1層(t=5cm)	3	0.9	2.7	0.3	0.9	0.2	0.6	0.3	1.5	1.2		
③4.0m市1層(t=5cm)	2	1.2	2.4	0.4	0.8	0.2	0.4	0.4	1.2	1.2		
④4.9m市1層(t=5cm)	1	0.9	0.9	0.3	0.3	0.2	0.2	0.3	0.5	0.4		
⑤4.9m市1層(t=5cm)	1	2.4	2.4	0.5	0.5	1.1	1.1	0.6	1.6	0.8		
⑥6.0m市1層(t=5cm)	2	1.5	3.0	0.5	1.0	0.3	0.6	0.5	1.6	1.4		
⑦4.0m砂利	4	0.3	1.2	0.1	0.4	0.2	0.8	0.0	1.2	0.0		
⑧4.0m砂利	1	0.3	0.3	0.1	0.1	0.2	0.2	0.0	0.3	0.0		
⑨4.0m砂利	1	0.7	0.7	0.2	0.2	0.4	0.4	0.0	0.6	0.1		
⑩4.0m砂利	1	1.6	1.6	0.5	0.5	0.9	0.9	0.0	1.4	0.2		
合計	21		18.2		5.7		5.7		11.4	6.8		

取付管上工調書 ② 4.00m市道1層 (1箇所当り)		本管掘削幅 1.00 m		AS 5 cm 路盤 12 cm		計 算 式		数 量	
略 図		種 目		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		$(0.74 + 0.55) / 2 \times 0.95 \times 1.50 = 0.92$		$=$		0.9 m³	
		埋戻 (改良土) 工		$(0.66 + 0.62) / 2 \times 0.165 \times 1.50 = 0.16$		$=$		0.2 m³	
		埋戻 (再生碎石) 工		$(0.72 + 0.66) / 2 \times 0.30 \times 1.50 = 0.31$		$=$		0.3 m³	
		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 m³	
		発生土改良工		0.16 + 0.29 = 0.45		$=$		0.5 m³	
		舗装版切断工		$(1.50 - 0.30) \times 2$		$=$		2.40 m	
		道路復旧面積		$(1.50 - 0.30) \times 0.75$		$=$		0.90 m²	

取付管土工調査 ④ 4.90m市道1層 (1箇所当り)			AS 5 cm 路盤 12 cm		本管掘削幅 1.00 m		種 目		計 算 式		数 量	
略 図			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		$(0.74 + 0.55) / 2 \times 0.95 \times 1.50$		$= 0.92$		0.9 m^3			
			埋戻 (改良土) 工		$(0.66 + 0.62) / 2 \times 0.165 \times 1.50$		$= 0.16$		0.2 m^3			
			埋戻 (再生砕石) 工		$(0.72 + 0.66) / 2 \times 0.30 \times 1.50$		$= 0.31$		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		$0.16 + 0.29 = 0.45$		$=$		0.5 m^3			
			舗装版切断工		1.50×2		$=$		3.00 m			
			道路復旧面積		0.75×1.50		$=$		1.13 m^2			

取付管土工調書 (6) 6.00m市道1層 (1 箇所当り)

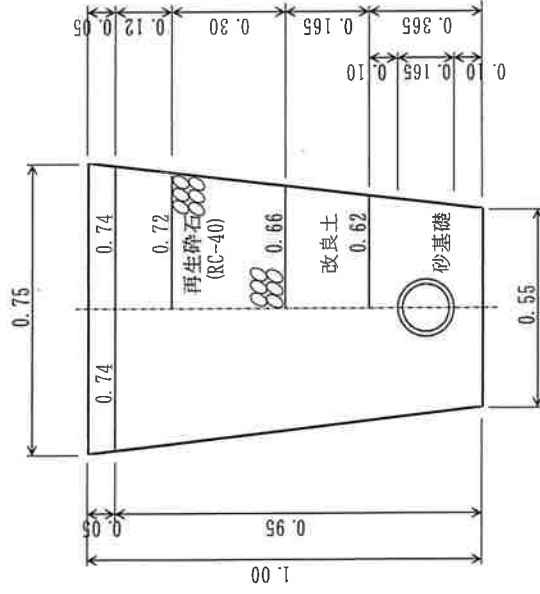
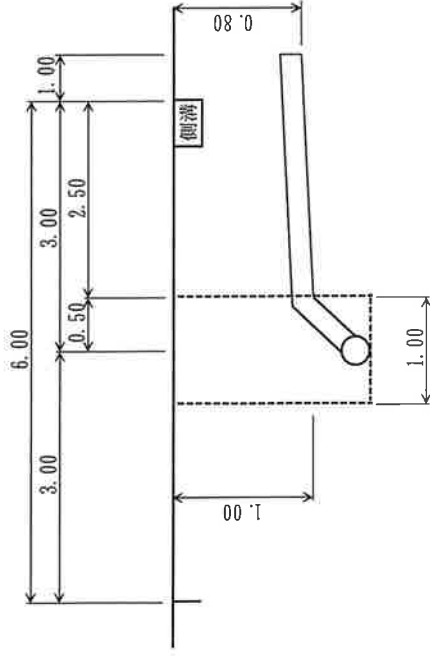
AS 5 cm
路盤 12 cm

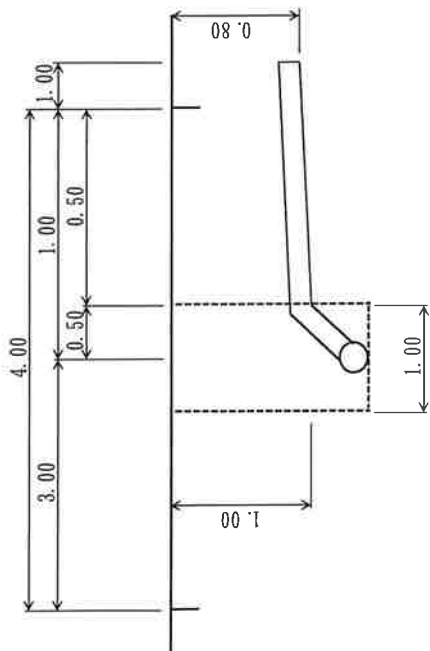
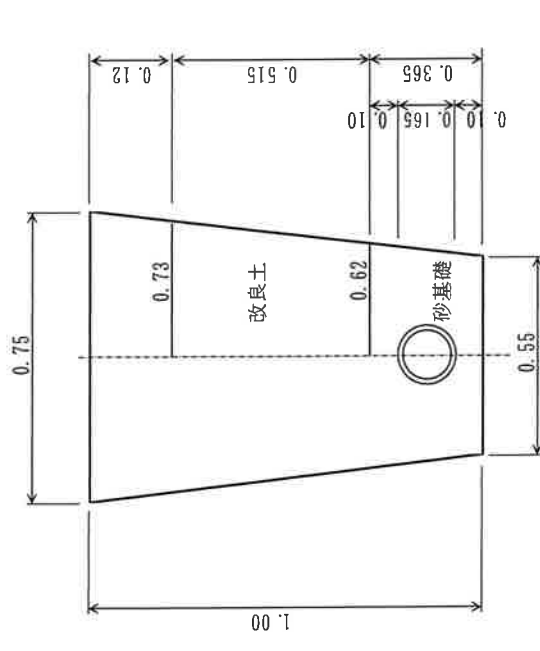
本管掘削幅 1.00 m

計 算 式

数 量

種 目	占用荷重平均	計 算 式	数 量
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 × 0.95 × 2.50 = 1.53	=	1.5 m ³
埋戻 (改良土) 工	(0.66 + 0.62) / 2 × 0.165 × 2.50 = 0.26	=	0.3 m ³
埋戻 (再生碎石) 工	(0.72 + 0.66) / 2 × 0.30 × 2.50 = 0.52	=	0.5 m ³
砂基礎工	{ (0.62 + 0.55) / 2 × 0.365 - 0.165 ² × π / 4 } × 2.50	= 0.48	0.5 m ³
発生土改良工	0.26 + 0.48 = 0.74	=	0.7 m ³
舗装版切断工	(2.50 - 0.50) × 2	=	4.00 m
道路復旧面積	(2.50 - 0.50) × 0.75	=	1.50 m ²

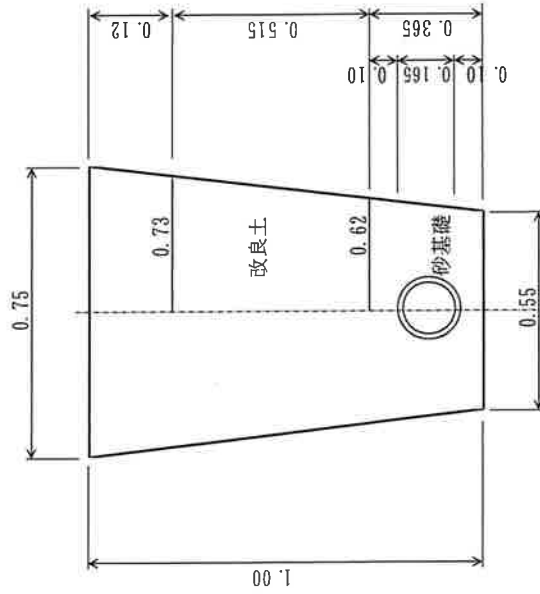
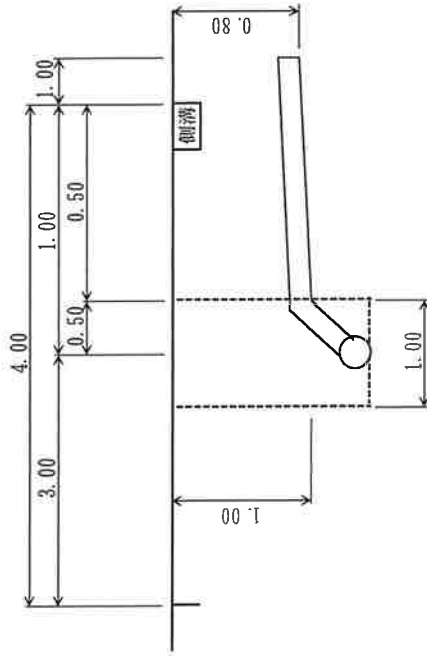


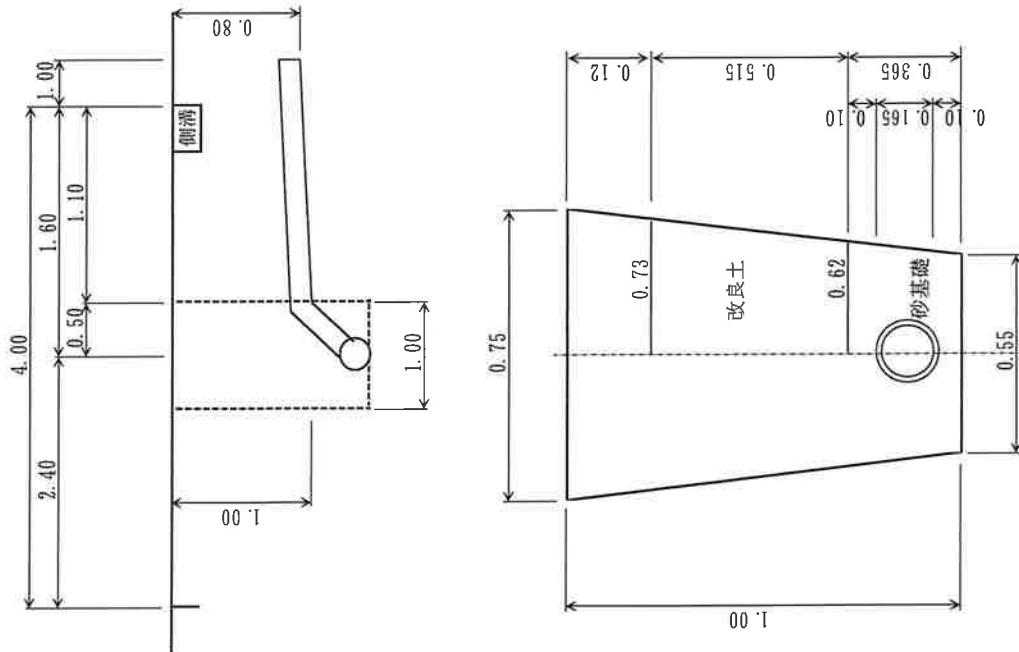
取付管土工調査 ⑦ 4.00m砂利 (1 箇所当り)			本管掘削幅 1.00 m 路盤 12 cm			種 目		計 算 式		数 量	
略 図			占用荷重平均								
			平均掘削深			(1.00 + 0.80) / 2 + 0.10		=		1.00 m	
			布設延長			1.00 + 1.00		=		2.00 m	
			掘削 (機械) 工			(0.75 + 0.55) / 2 × 1.00 × 0.50 = 0.33		=		0.3 m³	
			埋戻 (改良土) 工			(0.73 + 0.62) / 2 × 0.515 × 0.50 = 0.17		=		0.2 m³	
			砂基礎工			((0.62 + 0.55) / 2 × 0.365 - 0.165² × π / 4) × 0.50		= 0.10		= 0.1 m³	
			発生土改良工			0.17 + 0.10 = 0.27		=		0.3 m³	
			道路復旧面積			0.50 × 0.75		=		0.38 m²	
											

取付管土工調書 (8) 4.00m砂利 (1箇所当り)

本管掘削幅 1.00 m 路盤 12 cm

種 目	計 算 式	数 量
平均掘削深	$(1.00 + 0.80) / 2 + 0.10$	$= 1.00 \text{ m}$
布設延長	$1.00 + 1.00$	$= 2.00 \text{ m}$
掘削(機械)工	$(0.75 + 0.55) / 2 \times 1.00 \times 0.50 = 0.33$	$= 0.3 \text{ m}^3$
埋戻(改良土)工	$(0.73 + 0.62) / 2 \times 0.515 \times 0.50 = 0.17$	$= 0.2 \text{ m}^3$
砂基礎工	$(0.62 + 0.55) / 2 \times 0.365 - 0.165^2 \times \pi / 4 \times 0.50 = 0.10$	$= 0.1 \text{ m}^3$
発生土改良工	$0.17 + 0.10 = 0.27$	$= 0.3 \text{ m}^3$
道路復旧面積	$(0.50 - 0.50) \times 0.75$	$= 0.00 \text{ m}^2$



取付管土工調書 ⑨ 4.00m砂利 (1箇所当り)			本管掘削幅 1.00 m 路盤 12 cm			種 目		計 算 式		数 量	
略 図											
			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		1.60 + 1.00		$=$		2.60 m		
			掘削(機械)工		$(0.75 + 0.55) / 2 \times 1.00 \times 1.10 = 0.72$		$=$		0.7 m³		
			埋戻(改良土)工		$(0.73 + 0.62) / 2 \times 0.515 \times 1.10 = 0.38$		$=$		0.4 m³		
			砂基礎工		$1(0.62 + 0.55) / 2 \times 0.365 - 0.165^2 \times \pi / 4 \times 1.10 = 0.21$		$=$		0.2 m³		
			発生土改良工		0.38 + 0.21 = 0.59		$=$		0.6 m³		
			道路復旧面積		$(1.10 - 0.50) \times 0.75$		$=$		0.45 m²		

取付管土工調査 ⑩ 4.00m砂利 (1箇所当り)		本管掘削幅 1.00 m 路盤 12 cm		種 目	計 算 式	数 量
		略 図		平均掘削深	$(1.00 + 0.80) / 2 + 0.10$	$= 1.00 \text{ m}$
				布設延長	$3.00 + 1.00$	$= 4.00 \text{ m}$
				掘削(機械)工	$(0.75 + 0.55) / 2 \times 1.00 \times 2.50 = 1.63$	$= 1.6 \text{ m}^3$
				埋戻(改良土)工	$(0.73 + 0.62) / 2 \times 0.515 \times 2.50 = 0.87$	$= 0.9 \text{ m}^3$
				砂基礎工	$((0.62 + 0.55) / 2 \times 0.365 - 0.165^2 \times \pi / 4) \times 2.50 = 0.48$	$= 0.5 \text{ m}^3$
				発生土改良工	$0.87 + 0.48 = 1.35$	$= 1.4 \text{ m}^3$
				道路復旧面積	$(2.50 - 0.50) \times 0.75$	$= 1.50 \text{ m}^2$

(7) 付 帶 工

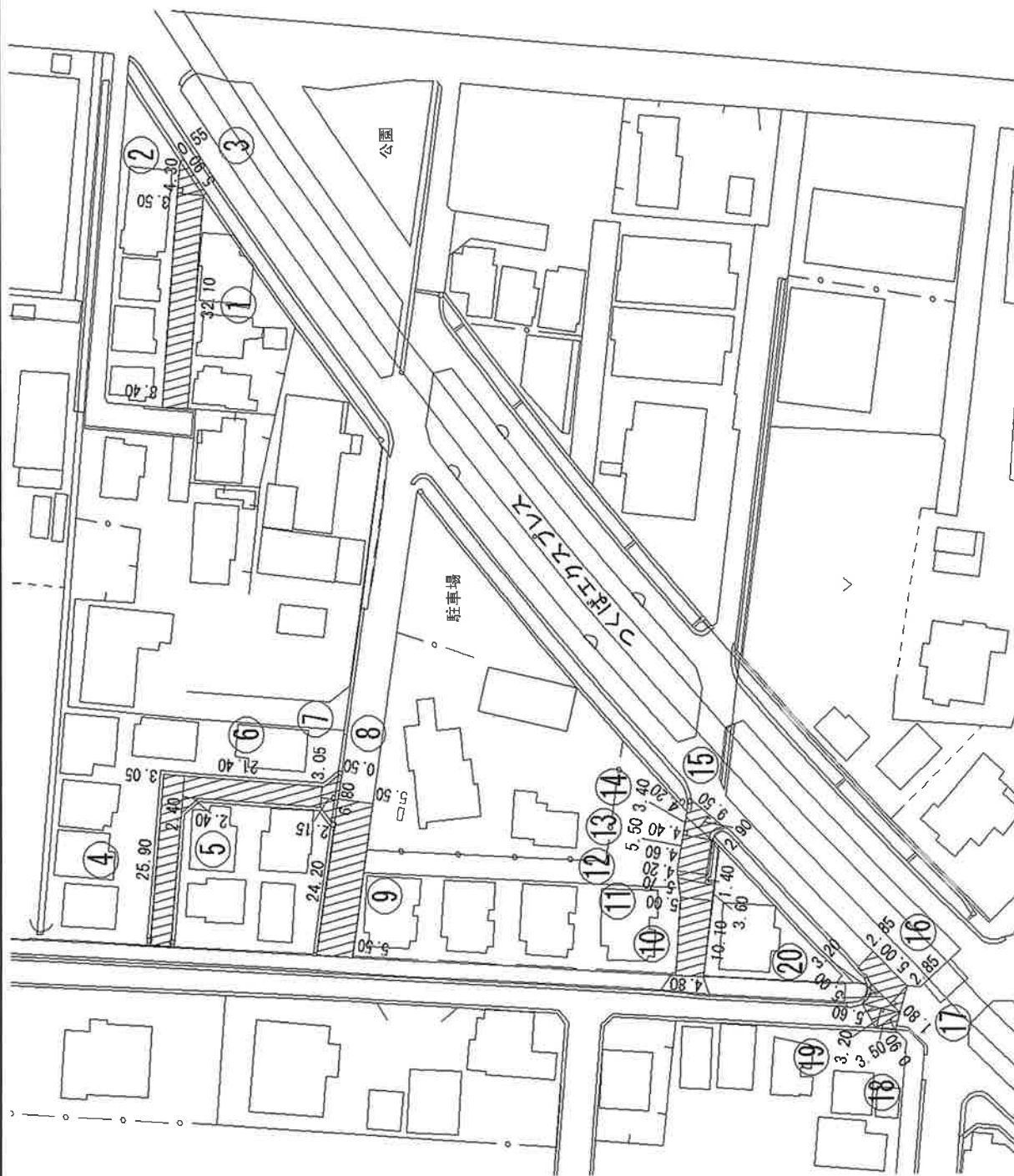
道路復旧数量集計表（市道1層）								
工種	種別	形状寸法	施工機械	単位	立坑	開削	取付管	数量
仮復旧工	舗装版切断工	As t=15cm以下		m	6.62	267.00	34.00	307.6
	舗装版破砕工	As t=10cm以下	BH0.35m ³	m ²	3.31	133.50	13.03	149.8
	ガラ処分	Asガラ		m ³	0.17	6.69	0.66	7.5
	路盤工	再生粒調砕石 t=12cm	人力	m ²	2.61	133.50	13.03	149.1
	表層工	密粒度アスコン(再生) t=5cm	人力	m ²	3.31	133.50	13.03	149.8
本復旧工	舗装版切断工	As t=15cm以下		m	13.90			13.9
	舗装版破砕工	As t=10cm以下	BH0.35m ³	m ²	578.15			578.2
	ガラ処分	Asガラ		m ³	本復旧面積×0.05 578.15 ×0.05			28.9
	不陸整正工	補足材なし	機械	m ²	578.15			578.2
	表層工	密粒度アスコン(再生) (グライムコート) t=5cm	機械	m ²	578.15			578.2

[illegible]

[illegible]

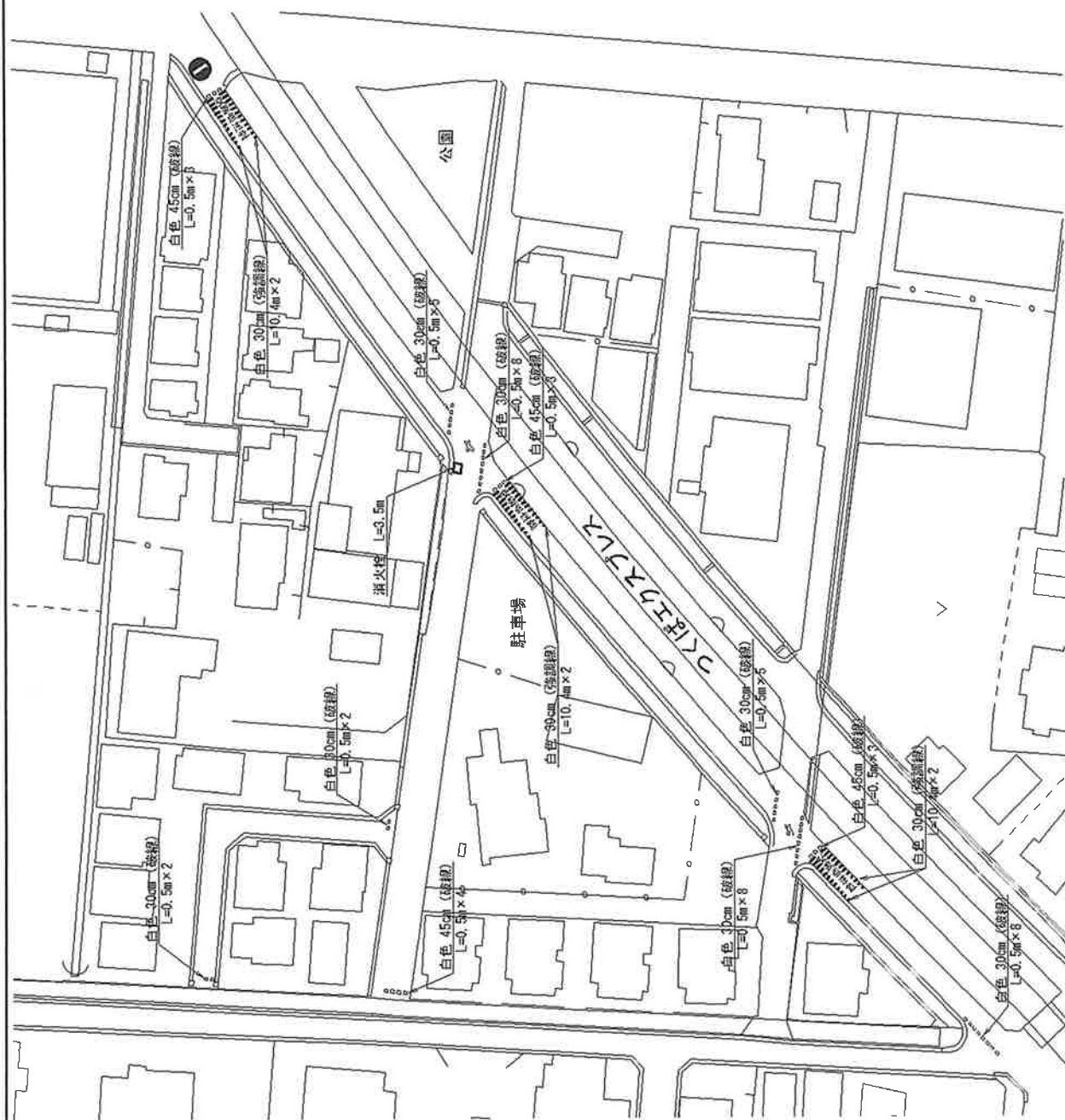
道路面積調査 (市道 1 層)										備 考
測点	舗装幅	平均舗装幅	区間距離	本復旧面積						
				施工区分	下水					
1	3.40 3.50	3.45	32.10		110.75					
2		三角形	4.30×3.50×1/2		7.53					
3	0.55 0.55	0.55	5.90		3.25					
4	3.05 3.05	3.05	25.90		79.00					
5		三角形	2.40×2.40×1/2		2.88					
6	3.05 3.05	3.05	21.40		65.27					
7	3.05 6.80	4.93	2.15		10.60					
8	0.50 0.50	0.50	6.80		3.40					
9	5.50 5.50	5.50	24.20		133.10				切断L=3.6m	
10	4.80 5.00	4.90	10.10		49.49				切断L=4.8m	
11	5.00 5.70	5.35	3.60		19.26					
12	4.20 4.60	4.40	1.40		6.16					
13	4.60 4.40	4.50	5.50		24.75					
14		三角形	3.40×4.40×1/2		7.48					
15	4.20 9.50	6.85	2.90		19.87					
16	2.85 2.85	2.85	5.00		14.25					
17		三角形	1.80×2.85×1/2		2.57				切断L=2.9m	
18		三角形	3.50×0.90×1/2		1.58				切断L=2.6m	
19		三角形	5.60×3.20×1/2		8.96					
20		三角形	5.00×3.20×1/2		8.00					
合計					578.15				切断L=13.9m	

舖裝本復旧



区画線工											
	実線				破線			文字・表示			摘 要
	白色15cm	黄色15cm	白色30cm	白色45cm	白色30cm	白色45cm	白色15cm	白色15cm	黄色15cm		
破線					19.0	6.5				0.5×38 0.5×13	
消火栓		3.5									
強調線			62.4							10.4×6	
文字「交差点注意」							3箇所			L=29.40	
十字マーク			2箇所							L=2.70	
進入禁止マーク								1箇所			
合計		3.5	62.4		19.0	6.5					

区画線設置



(8) 観測井設置工

