

【令和 7 年度】

数量計算書

当初設計

【吉田 2 工区】

【第22-3-1-4処理分区】

管 布 設 工 ・ 土 工 ・ 山 留 集 計

【令和 7 年度】

【吉田 2 工区】

工種	項 目 ・ 規 格			国 補		国 補		単 独				合 計	摘 要				
				VU φ 200		VU φ 150		VU φ 150									
管 布 設 工	路線延長（マンホール間長）					101.00	m	62.00	m	193.00	m			356.00	m		
	管布設延長					98.90	m	59.60	m	189.40	m			347.90	m		
	布 設 材 料	V U 管	ゴム輪受口片受直管	4.00 m／本	98.90	m	59.60	m	189.40	m			347.90		88	本	整数切上げ
			可とう性マンホール継手	VU φ 150用	25	本	15	本	48	本			11	個			
				VU φ 200用	3	個	5	個	6	個			3	個			
土 工	掘削工	機 械	バックホウ 0.10m3級			m3		m3		m3					m3		
			バックホウ 0.20m3級	182.96	m3	101.39	m3	307.67	m3			592.02	m3				
	埋戻工	良質発生土	バックホウ0.10m3級 タンパ			m3		m3		m3					m3		
			バックホウ0.20m3級 タンパ	102.54	m3	56.65	m3	180.83	m3			340.02	m3				
	砂基礎工			タンパ	55.45	m3	30.66	m3	92.43	m3			178.54	m3			
	仮 置 土				113.94	m3	62.94	m3	200.93	m3			377.81	m3			
	残 土 処 理 工				69.02	m3	38.45	m3	106.74	m3			214.21	m3			
	建 込 簡 易 土 留	素掘り	1.00m＜H≦1.50m				m		m	43.00	m			43.00	m		
H＝2.00		1.50m＜H≦2.00m			78.00	m	36.00	m	150.00	m			264.00	m			
H＝2.50		2.00m＜H≦2.50m			16.00	m	22.00	m		m			38.00	m			
H＝3.00		2.50m＜H≦3.00m			7.00	m	4.00	m		m			11.00	m			
H＝3.50		3.00m＜H≦3.50m				m		m		m				m			
H＝4.00		3.50m＜H≦4.00m				m		m		m				m			

路線番号	(補助・市道部)

(1) 土工量
計算過程 2 位止め
人孔用可撓継手 2 個
80m とする。

市道砂利道

路線番号 (補助・市道部)

素掘り	H=1.50	m
建込	H=2.00	m
建込	H=2.50	22.00 m
建込	H=3.00	m
建込	H=3.50	m
建込	H=4.00	m
建込	H=4.50	m
建込	H=5.00	m

(1) 土工量
計算過程 2 位止め
人孔用可撓継手 1 個

管 渠 土 工 計 算 書

内径 200 mm管布設工

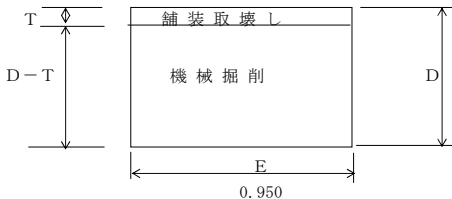
市道砂利道

路線番号 (補助・市道部)

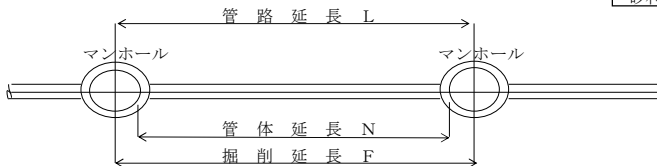
[illegible]

T	
市道AS1	
市道AS2	
co舗装	
砂利道	0.100

掘削形態



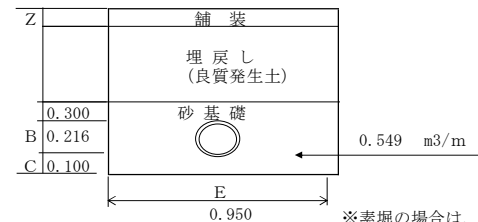
$$\underline{(D - T) \times E \times F}$$



Z	
市道AS1	
市道AS2	
co舗装	
砂利道	0.100

$$\frac{0.549(\text{m}^3/\text{m}) \times N}{N \times E \times (D - B - C - 0.30 - Z)}$$

埋戻し形態



素掘り	H=1.50	m
建込	H=2.00	m
建込	H=2.50	16.00 m
建込	H=3.00	7.00 m
建込	H=3.50	m
建込	H=4.00	m
建込	H=4.50	m
建込	H=5.00	m

(1) 土工量
計算過程 2 位止め
人孔用可撓継手 2 個

※素堀の場合は、0.85mとする。

管 渠 土 工 計 算 書

内径 150 mm管布設工

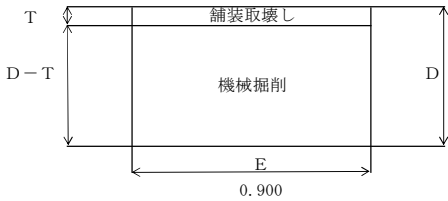
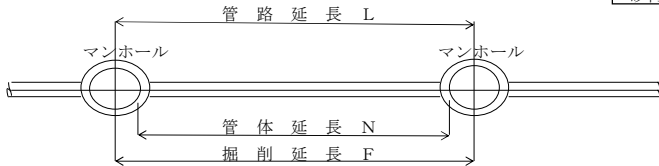
市道AS 4m以上

路線番号 (補助・市道部)

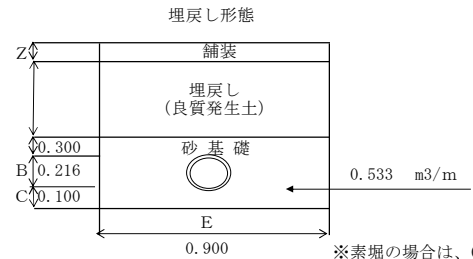
路線 番号	管 径	人 孔 番 号	土被り	平 均 掘 削 深				掘 削 幅	掘 削 延 長	掘削土量	管 路 延 長	人 孔 種 類	管 体 延 長			管 本 数			基 礎	埋 戻 し 土 量	残 土 量	仮 置 土	摘 要	
		上 流	上 流	平 均 土被り	管外径	基礎厚	D =			機 械 掘 削			片 側 控除長	控 除	延 長	直 管	残 管	継ぎ 手						
下 流	下 流	A	B	C	A+B+C	E	F	H	L	上流	上流	M	N	本	m	(個)	NV	O	m3	m3	m3	m3		
		m	m	m	m	m	m	m	m	m3	m	下流	下流	m	m	本	m		m3	m3	m3	m3		
51	VU 150	No. 51-1	1.400	1.385	0.166	0.100	1.650	0.90	36.00	51.84	36.00	1号	0.450	0.90	35.10	8	3.10	1	18.71	23.19	26.07	25.77	市道AS 4m以上 建込簡易土留 H= 2.00m	
		No. 53-1	1.370									1号	0.450					1						

	T
市道AS1	0.050
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

掘削形態


$$\underline{(D - T) \times E \times F}$$


	Z
市道AS1	0.300
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

$$\frac{0.533 (\text{m}^3/\text{m}) \times N}{N \times E \times (D - B - C - 0.30 - Z)}$$


素掘り	H=1.50	m
建込	H=2.00	36.00 m
建込	H=2.50	m
建込	H=3.00	m
建込	H=3.50	m
建込	H=4.00	m
建込	H=4.50	m
建込	H=5.00	m

(1) 土工量
計算過程 2 位止め
人孔用可撓継手 2 個

※素堀の場合は、0.85mとする。

管渠土工計算書

内径 200 mm管布設工

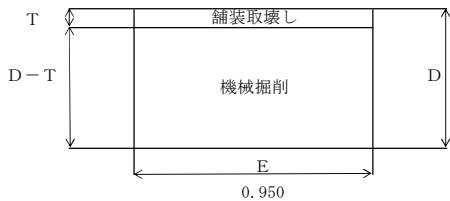
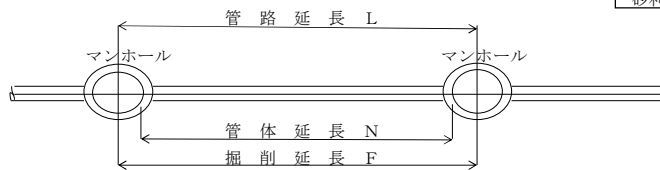
市道AS 4m以上

路線番号 (補助・市道部)

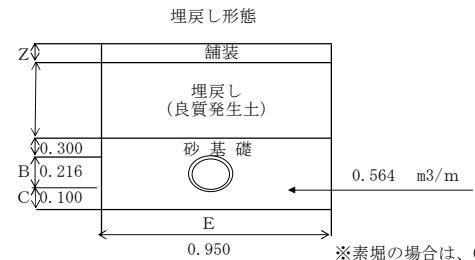
[illegible]

	T
市道AS1	0.050
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

掘削形態


$$\underline{(D - T) \times E \times F}$$


	Z
市道AS1	0.300
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

$$\frac{0.564(\text{m}^3/\text{m}) \times N}{N \times E \times (D - B - C - 0.30 - Z)}$$


(1) 土工量
計算過程 2 位止め
人孔用可撓継手 1 個

※素堀の場合は、0.85mとする。

管 渠 土 工 計 算 書

内径 150 mm管布設工

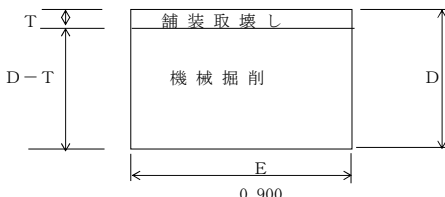
市道AS 4m未満

路線番号 (单独・市道部)

[illegible]

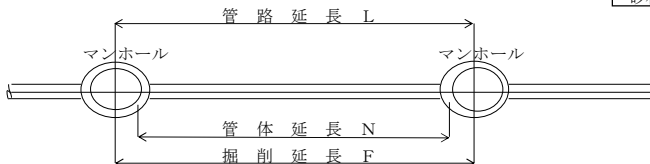
	T
市道AS1	0.040
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

掘削形態



※素堀の場合は、0.80mとする。

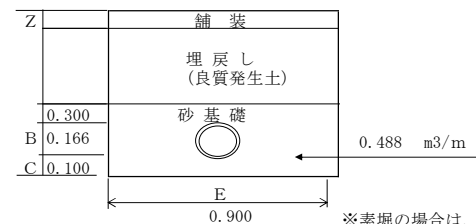
$$\underline{(D - T) \times E \times F}$$



	Z
市道AS1	0.190
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

$$\frac{0.488 (\text{m}^3/\text{m}) \times N}{N \times E \times (D - B - C - 0.30 - Z)}$$

埋戻し形態



(1) 土工量
計算過程 2 位止め
人孔用可撻継手 3 個

※素堀の場合は、0.80mとする。

管 渠 土 工 計 算 書

内径 150 mm管布設工

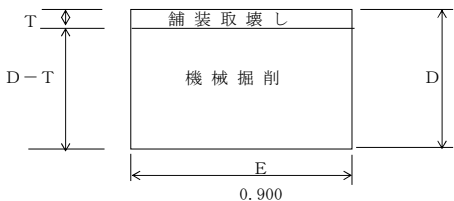
市道砂利道

路線番号 (単独・市道部)

[illegible]

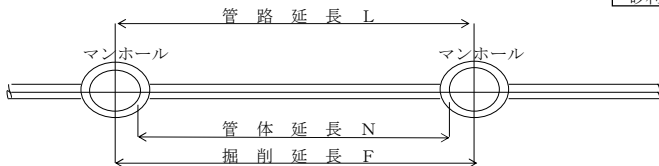
T	
市道AS1	
市道AS2	
co舗装	
砂利道	0.100

掘削形態



※素堀の場合は、0.80mとする。

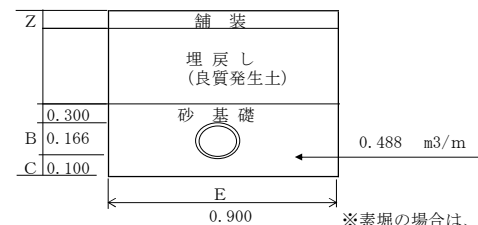
$$\underline{(D - T) \times E \times F}$$



Z	
市道AS1	
市道AS2	
co舗装	
砂利道	0.100

$$\frac{0.488(\text{m}^3/\text{m}) \times N}{N \times E \times (D - B - C - 0.30 - Z)}$$

埋戻し形態



素振り	H=1.50	m
建込	H=2.00	34.00 m
建込	H=2.50	m
建込	H=3.00	m
建込	H=3.50	m
建込	H=4.00	m
建込	H=4.50	m
建込	H=5.00	m

(1) 土工量
計算過程 2 位止め
人孔用可撓継手 1 個
80m とする。

管 渠 土 工 計 算 書

内径 150 mm管布設工

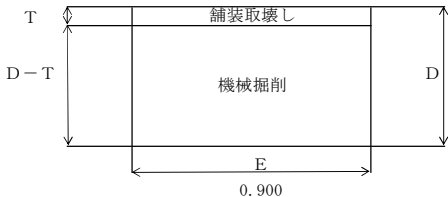
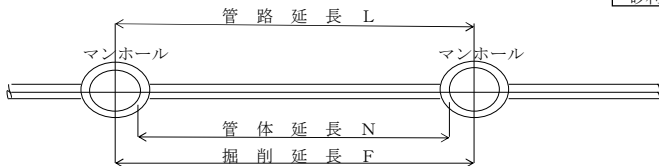
市道AS 4m以上

路線番号 (单独・市道部)

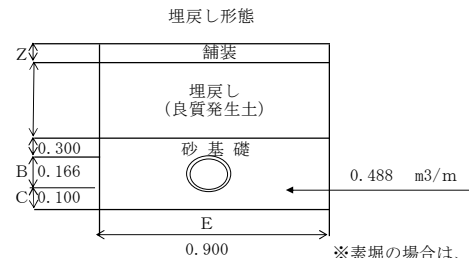
[illegible]

	T
市道AS1	0.050
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

掘削形態


$$(D - T) \times E \times F$$


	Z
市道AS1	0.300
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

$$\frac{0.488(\text{m}^3/\text{m}) \times N}{N \times E \times (D - B - C - 0.30 - Z)}$$


(1) 土工量
計算過程 2 位止め
人孔用可撓継手 2 個

※素堀の場合は、0.85mとする。

1号マンホール設置工集計表（その1）

【令和 7 年度】

【吉田 2 工区】

[illegible]

1号マンホール設置工集計表（その2）

【令和 7 年度】

【吉田 2 工区】

施工区分	管 種 名	削 孔 数			管 径										備 考
		流入管	副管	取付管	φ 100	φ 150	φ 200	φ 300							
		箇所	箇所	箇所	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	
国 補	塩ビ管；VU	4				3	1								
	リブ付管；PRP														
	レゾコン管；RP														
	ヒューム管；HP														
	ポリ管 ；PE														
	計	4				3	1								
単 独	塩ビ管；VU	3				3									
	リブ付管；PRP														
	レゾコン管；RP														
	ヒューム管；HP														
	ポリ管 ；PE														
	計	3				3									
合 計	塩ビ管；VU	7				6	1								
	リブ付管；PRP														
	レゾコン管；RP														
	ヒューム管；HP														
	ポリ管 ；PE														
	計	7				6	1								

副管設置工数量集計表

【令和 7 年度】

【吉田 2 工区】

[illegible]

1 号 マ ン ホ ー ル 調 書

人孔No.			人孔深		流出管		流 入 管					底版	躯体ブロック								直 壁								斜 壁			調整リング			無収縮		調整金具 コマ型	蓋		インバート工		備 考																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
			H		地盤高 口径		口径	管底高	種別	削孔数 計上				130 mm	600 mm	900 mm	1200 mm	1500 mm	1800 mm	2100 mm	2400 mm	300 mm	600 mm	900 mm	1200 mm	1500 mm	1800 mm	2100 mm	2400 mm	300 mm	450 mm	600 mm	100 mm	150 mm	200 mm	12.5 kg		25 kg	T	T	有 箇所			無 箇所																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
			m		mm					数量計上																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
			m		mm					角度 削孔径 孔																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
91-1-2			2. 57		289. 12		150	287. 252																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					</

1 号 マ ン ホ ー ル 調 査

単独路線

人孔No.	人孔深	流出管		流 入 管						底版	躯体ブロック								直 壁								斜 壁			調整リング			無収縮		調整 金 具	蓋		インバ ートエ		備 考							
		H	地盤高 口径	m	口径	管底高	種別	削孔数 計上				130	600	900	1200	1500	1800	2100	2400	300	600	900	1200	1500	1800	2100	2400	300	450	600	100	150	200	12.5		25	T	T	有		無						
		m	管底高	m	mm	m		数量計上	角度		削孔径	孔	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	kg		kg	組	14	25		箇所	箇所					
既設 91-1-2	2. 57	289. 12		150	287. 252	実施	有		150	1																																					
		φ 150																																													
		286. 554																																													
既設 92-1	2. 70	288. 99		150	286. 492	実施	有		150	1																																					
		φ 150		150	287. 153																																										
		286. 294																																													
91-2-1	1. 96	289. 73																																													
		φ 150																																													
		287. 769										1				1																															
93-1-1	1. 66	286. 73																																													
		φ 150																																													
		285. 071										1				1																															
既設 53-1	1. 76	287. 63		150	286. 105	実施	有		150	1																																					
		φ 200		150	286. 329																																										
		285. 869																																													
合計																																															
		削孔	実施	3	100	3	2			1	1							2																													
		将来	150																																												
副管	200																																														

底 部 工

1ヶ所当り数量計算

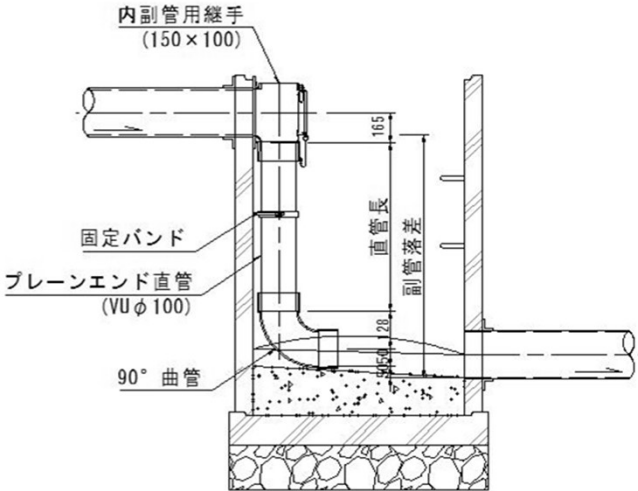
1号MH

名 称	形状寸法	計 算	数 量
砕石基礎工	厚 t=20cm	$1.10^2 \times 0.785 = 0.95 \text{ m}^2$ $= 0.95 \text{ m}^2$	0.95 m2
インバート工	φ 300	$(0.90/2)^2 \times \pi \times (0.10+0.17) - (0.30/2)^2 \times \pi \times 0.90 \times 1/2$ $= 0.14 \text{ m}^3$	0.14 m3
	φ 200	$(0.90/2)^2 \times \pi \times (0.10+0.17) - (0.20/2)^2 \times \pi \times 0.90 \times 1/2$ $= 0.16 \text{ m}^3$	0.16 m3
	φ 150	$(0.90/2)^2 \times \pi \times (0.10+0.17) - (0.15/2)^2 \times \pi \times 0.90 \times 1/2$ $= 0.16 \text{ m}^3$	0.16 m3
モルタル上塗り工 (1:2)	φ 300	$(0.90/2)^2 \times \pi + (0.30 \times \pi \times 0.90 \times 1/2) - (0.90 \times 0.30) \times 1/2 - (0.90 \times 0.30)$ $= 0.79 \text{ m}^2$	0.79 m2
	φ 200	$(0.90/2)^2 \times \pi + (0.20 \times \pi \times 0.90 \times 1/2) - (0.90 \times 0.20)$ $= 0.74 \text{ m}^2$	0.74 m2
	φ 150	$(0.90/2)^2 \times \pi + (0.15 \times \pi \times 0.90 \times 1/2) - (0.90 \times 0.15)$ $= 0.71 \text{ m}^2$	0.71 m2

内副管数量計算書

単独

	人 孔 No.	人孔種類	本 管 径	副 管 径	副 管 高	直 管 長	90 ° 曲 管	カ ラ ー 継 手	内 副 管 用 継 手	固 定 バ ン ド
			mm	mm	m	m	個	個	個	個
1	91-1-2	1号	150	100	0.68	0.36	1		1	2
2	92-1	1号	150	100	0.86	0.52	1		1	2
3										
4										
5										
6										
7										
8										
9										
10										
11										
計					1.54	0.88	2	0	2	4



控除寸法

副管継手	曲管	落差
mm	mm	mm
165	178	50

プレーンエンド直管 (φ100) 本数

$$\frac{0.88\text{m}}{4.00\text{m}} \div 1 \text{ 本}$$

副管取付工

1.0m未満	2
1.0～1.5m	0
1.5～2.0m	0
2.0～2.5m	0

直管長

$$\text{副管高} + \text{本管径} \frac{1}{2} - \text{副管継手} - \text{曲管} - \text{落差}$$

小口径マンホール数量集計書（その1）

【令和 7 年度】

本管150

【吉田 2 工区】

施 工 区 分	マン ホー ル 深	インバート部（150 - 300）													直 管 （ V U φ 3 0 0 ）	自在継手	蓋（300）用						仮止キャップ	底部工			備考	
		立上り接合部口形															鋳鉄製 防護蓋			台 座								硬質塩ビ製内蓋
		起	スト レー ト	15 度 曲 り	30 度 曲 り	45 度 曲 り	60 度 曲 り	75 度 曲 り	90 度 曲 り	合 流 桧	マ ル チ	マド ル ロ チ ッ プ					T 8	T 14	T 25	T 8	T 14	T 25						
		点	KT	ST							Y	MH					MHD											
	(m)	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個			m	個	個	個	個	個	個	個	個	箇所				
国 補	2.0m以下		1											1.56	1		1			1		1						
国 補	3.5m以下																											
単 独	2.0m以下	3		1										4.42	1		4			4		4						
単 独	3.5m以下																											
合 計		3	1	1										5.98	2		5			5		5						

小口径マンホール数量集計書（その2）

【令和 7 年度】

本管200

【吉田 2 工区】

施 工 区 分	マン ホー ル 深	インバート部（200 - 300）													直 管 （ V U φ 3 0 0 ）	自在継手	蓋（300）用						仮止キャップ	底部工			備考	
		立上り接合部口形															铸铁製 防護蓋			台 座								硬質塩ビ製内蓋
		起	ストレー ト	15 度 曲 り	30 度 曲 り	45 度 曲 り	60 度 曲 り	75 度 曲 り	90 度 曲 り	合 流 桧	マ ル チ	マ ド ル ロ チ ッ プ					T 8	T 14	T 25	T 8	T 14	T 25						
		点	KT	ST							Y	MH					MHD											
	(m)	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個			m	個	個	個	個	個	個	個	個	個	箇所			
国 補	2.0m以下		1			1								3.25	2		2			2		2						
国 補	3.5m以下																											
単 独	2.0m以下																											
単 独	3.5m以下																											
合 計			1			1								3.25	2		2			2		2						

塩ビ製小口径マンホール（内径φ300mm）材料計算書

補助路線

路線番号	人孔番号	人孔深H	本管径	保護蓋 (150mm)			内蓋 沈下防止板	インポート (有効高 0.25m)								段差式	90° 曲管	片受直管 (本)	立管 φ 300mm (m)	自在継手 (個)	段差式用支管 (個)	異径継手 φ 100-φ 150 (個)	キヤップ (個)
				T-8	T-14	T-25		起点	ストレート	曲がり 15°	曲がり 30°	曲がり 45°	曲がり 60°	曲がり 75°	曲がり 90°								
				(個)	(個)	(個)		(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)								
93-1	93-1-2	1.96	150		1		1										1.56	1					

※ 立管 = H-保護蓋 (0.15) - インバート有効高さ (0.25)

※段差式 = H-保護蓋 (0.15)

塩ビ製小口径マンホール（内径φ300mm）材料計算書

補助路線

路線番号	人孔番号	人孔深H	本管径	保護蓋 (150mm)			内蓋 沈下防止板	インポート (有効高 0.25m)								段差式	90° 曲管	片受直管 (本)	立管 φ 300mm (m)	自在継手 (個)	段差式用支管 (個)	異径継手 φ 150-φ 200 (個)	キヤップ (個)
				T-8	T-14	T-25		起点	ストレート	曲がり 15°	曲がり 30°	曲がり 45°	曲がり 60°	曲がり 75°	曲がり 90°								
		(m)	(mm)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(m)	(個)	(個)	(個)	(個)		
93-2	93-2-2	2.39	200		1		1					1					1.94	1					
53	53-2	1.76	200		1		1	1									1.31	1					
計	平均深 2.08	箇所数 2			2		2		1			1					3.25	2					

※ 立管 = H-保護蓋 (0.15) - インバート有効高さ (0.25)

※段差式 = H-保護蓋 (0.15)

塩ビ製小口径マンホール（内径φ300mm）材料計算書

单独路線

路線番号	人孔番号	人孔深H	本管径	保護蓋 (150mm)			内蓋 沈下防止板	インポート (有効高 0.25m)								段差式	90° 曲管	片受直管 (本)	立管 φ 300mm (m)	自在継手 (個)	段差式用支管 (個)	異径継手 φ 100-φ 150 (個)	キヤップ (個)
				T-8	T-14	T-25		起点	ストレート	曲がり 15°	曲がり 30°	曲がり 45°	曲がり 60°	曲がり 75°	曲がり 90°								
91-1	91-1-1	1.59	150		1		1	1									1.19						
91-2	91-2-2	1.81	150		1		1			1							1.41	1					
50	50-1	1.36	150		1		1	1									0.96						
52	52-1	1.26	150		1		1	1									0.86						
計	平均深 1.51	箇所数 4			4		4	3		1							4.42	1					

※ 立管 = H-保護蓋 (0.15) - インバート有効高さ (0.25)

※段差式 = H-保護蓋 (0.15)

汚 水 枳 及 び 取 付 管 土 工 集 計 表

【令和 7 年度】

【吉田 2 工区】

[illegible]

汚 水 枳 及 び 取 付 管 材 料 集 計 表

【令和 7 年度】

【吉田 2 工区】

[illegible]

設置箇所数 2 箇所 舗装厚: m (0.10) m

管 番 号	管 渠 形 状 (mm)	マン ホ 番 ル号	土 被 り (m)	汚 水 樹 深 (m)	占 用 幅 (m)	取 付 管 延 長 (m)	樹・支管・蓋 種別		本 管 平 均 土 被 り	平 均 掘 削 深 (m)	取 付 管 土 工 延 長					
		上流側	上流側				場所・名前									
		下流側	下流側				樹タイプ	組立MH								
							場所・名前	蓋種別								
93-2	100	93-1-2	1.80	0.80	1.50	2.50	横型		1.86	1.33	2.50				1131	
		93-2-1	1.92				(I)	標準蓋								
		93-1-2	1.80				横型									
93-2	100	93-2-1	1.92	0.80	1.50	2.50	(J)	標準蓋	1.86	1.33	2.50				1221	
合 計				1.60	3.00	5.00	平均汚水樹深=0.80m			2.66	5.00					

備 考

取付管布設延長＝	5.00 m				
取付管平均深＝	2.66	／	2	＝	1.33 m／箇所
取付管平均長＝	5.00	／	2	＝	2.50 m／箇所
平均掘削延長＝	2.50	－	0.80	／	2
	B1			＝	2.1 m／箇所

h 1＝	0.10		0.10	m								
h 2＝	1.33	－	0.10	－	0.514＝	0.716	m					
h 3＝	0.716	＋	0.514	＋	0.10	－	0.00＝	1.330	m			
B 1＝	0.55	＋	2	×	1.33	／	10	＝	0.82	m		
B 2＝	0.55	＋	2	×	(0.514	＋	0.716)	／	10＝	0.80	m	
B 3＝	0.55	＋	2	×	(1.33	－	0.00)	／	10	＝	0.82	m
B 4＝	0.55	＋	2	×	0.514	／	10		0.65	m		

土 工

$$\text{掘 削} = (0.55 + 0.82) \div 2 \times 1.33 \times 2.10 \times 2 = 3.83 \text{ m}^3$$

埋め戻し部計算

$$\begin{aligned} \text{砂基礎} &= \{(0.55 + 0.65) / 2 \times 0.514 - (0.114^2 \times \pi / 4)\} \\ &\times 2.10 \times 2 = 1.25 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

発生土埋戻し

$$C = (0.80 + 0.65) / 2 \times 0.72 \times 2.10 \times 2 = 2.19 \text{ m}^3 \text{ (発生土)}$$

$$\text{残 土} = 3.83 - 2.19 / 0.9 = 1.40 \text{ m}^3$$

	横型	縦型		合計 横型	合計 縦型
ま寸径φ200	2 箇所			2 箇所	
ま寸径φ300					
取付管布設				合計	
取付管延長	φ100	φ150		φ100	
取付管長3.0m未満	2 箇所			2 箇所	
取付管長3.0m以上5.0m未満					
取付管長5.0m以上12.0m未満					

掘削 (m3)	砂基礎 (m3)	埋戻し (m3)	残土 (m3)
3.83	1.25	2.19	1.40
3.83	1.25	2.19	1.40
蓋タイプ別 集計	合計		
標準蓋 2 個	2 個		
防護蓋			

※1工事における取付管平均延長

設置箇所数 1 箇所 舗装厚: 0.05 m (0.30) m

考 備

樹タイプ別数量	横型		縦型		合計
	横型	縦型			合計 横型 縦型
ます径φ200	1 箇所				1 箇所
ます径φ300					
取付管布設					合計
取付管延長	φ100	φ150		φ100	
取付管長3.0m未満	1 箇所			1 箇所	
取付管長3.0m以上5.0m未満					
取付管長5.0m以上12.0m未満					

※1工事における取付管平均延長

合計	掘削	砂基礎	埋戻し (m3)	残土
	(m3)	(m3)	発生土	(m3)
	1.50	0.65	0.43	1.02
	1.50	0.65	0.43	1.02
蓋タイプ別 集計		合計		
標準蓋	1 個	1 個		
防護蓋				

設置箇所数 6 箇所 舗装厚: 0.04 m (0.19) m

管 番 号	管 渠 形 状 (mm)	マン ホ 番 ル号	土 被 り	汚 水 樹 深 (m)	占 用 幅 (m)	取 付 管 延 長 (m)	樹・支管・蓋 種別		本 管 平 均 土 被 り	平 均 掘 削 深 (m)	取 付 管 土 工 延 長				
		上流側	上流側				場所・名前								
		下流側	下流側				柵タイプ	組立MH							
91-1	100	91-1-1	1.44	1.00	1.70	2.70	横型		1.58	1.29	2.70				1142-5
		91-1-2	1.72				(A)	標準蓋							
		91-2-1	1.80				横型								
91-2	100	91-2-2	1.66	1.20	1.80	2.80	(B)	防護蓋	1.73	1.47	2.80				1194-2
		91-2-1	1.80				横型								
		91-2-2	1.66				(C)	防護蓋							
91-2	100	91-2-1	1.80	1.20	1.80	2.80	横型		1.73	1.47	2.80				1194-1
		91-2-2	1.66				(D)	防護蓋							
		91-2-1	1.80				横型								
91-2	100	91-2-2	1.66	0.80	1.70	2.70	(E)	防護蓋	1.73	1.27	2.70				1188-1
		91-2-1	1.80				横型								
		91-2-2	1.66				(F)	防護蓋							
91-2	100	直取り	1.80	0.80	1.70	2.70	横型		1.73	1.27	2.80				1189-2
		91-2-2	1.66				(F)	防護蓋							
		91-2-2	1.66				(F)	防護蓋							
合 計				5.80	10.50	16.50	平均污水樹深=0.97m			8.04	16.50				

備 考							
取付管布設延長＝	16.50 m						
取付管平均深＝	8.04	/	6	=	1.34	1.34 m／箇所	
取付管平均長＝	16.50	/	6	=	2.75	2.75 m／箇所	
平均掘削延長＝	2.75	-	0.90	/	2	=	2.30 m／箇所
<p>The diagram shows a trapezoidal trench cross-section. The top width is B1. The bottom width is 0.55. The left side has a vertical dimension of 12.3 and a horizontal offset of 0.10. The right side has a vertical dimension of 12.3 and a horizontal offset of 0.10. The slope is indicated as 1:0.1. The height from the bottom to the top is divided into four sections: h1, h2, h3, and h4. The total height is 12.3. The width at the top is B3. The width at the bottom is B4. The width at the top of the excavation is B1. The width at the bottom of the excavation is B2.</p>							
B1＝	0.19					0.19 m	
B2＝	1.34 - 0.19 - 0.514＝					0.636 m	
B3＝	0.636 + 0.514 + 0.19 - 0.04＝					1.300 m	
B4＝	0.55 + 2 × 1.34 / 10 =					0.82 m	
B1＝	0.55 + 2 × (0.514 + 0.636) / 10 =					0.78 m	
B2＝	0.55 + 2 × (1.34 - 0.04) / 10 =					0.81 m	
B3＝	0.55 + 2 × 0.514 / 10					0.65 m	
土 工							
掘 削 ＝	(0.55 + 0.81) / 2 × 1.30 × 2.30 × 6	=				12.20 m ³	
埋め戻し部計算							
砂基礎	{(0.55 + 0.65) / 2 × 0.514 - (0.114 ^ 2 × π / 4)}						
	× 2.30 × 6 =					4.12 m ³	
発生土埋戻し							
C	(0.78 + 0.65) / 2 × 0.64 × 2.30 × 6	=				6.31 m ³ (発生土)	
残 土	12.20 - 6.31 / 0.9	=				5.19 m ³	

	横型	縦型		合計 横型	合計 縦型
ます径φ200	6箇所			6箇所	
ます径φ300					
取付管布設				合計	
取付管延長	φ100	φ150		φ100	
取付管長3.0m未満	6箇所			6箇所	
取付管長3.0m以上5.0m未満					
取付管長5.0m以上12.0m未満					

※1工事における取付管平均延長

合計

掘 削		砂基礎		埋戻し (m3)	残 土
(m3)		(m3)		発生土	(m3)
12.20		4.12		6.31	5.19
12.20		4.12		6.31	5.19
蓋タイプ別 集計	合計				
標準蓋	1 個	1 個			
防護蓋	5 個	5 個			

汚 水 樹 及 び 取 付 管 工 計 算 表

設置箇所数 2 箇所 舗装厚： m (0.10) m

市道(建込土留部) 単独工区 砂利道

管 番 号	管 渠 形 状 (mm)	マ ン ホ 番 ル号	土 被 り (m)	汚 水 樹 深 (m)	占 用 幅 (m)	取 付 管 延 長 (m)	樹・支管・蓋 種別		本 管 平 均 土 被 り	平 均 掘 削 深 (m)	取 付 管 土 工 延 長					備 考	
		上流側	上流側				場所・名前										
		下流側	下流側				樹タイプ	組立MH 場所・名前 蓋種別									
93-1	100	93-1-1	1.50	0.80	1.50	2.50	横型	(G)	標準蓋	1.65	1.23	2.50					取付管布設延長＝ 5.00 m
		93-1-2	1.80													取付管平均深＝ 2.46 / 2 = 1.23 1.23 m／箇所	
93-1	100	93-1-1	1.50				横型									取付管平均長＝ 5.00 / 2 = 2.50 2.50 m／箇所	
		93-1-2	1.80	0.80	1.50	2.50	(H)	標準蓋	1.65	1.23	2.50					平均掘削延長＝ 2.50 - 0.80 / 2 = 2.1 2.1 m／箇所	

土 工

掘 削 ＝ (0.55 + 0.80) / 2 × 1.23 × 2.10 × 2 = 3.49 m3

埋め戻し部計算

砂基礎 = {(0.55 + 0.65)/2 ×0.514 - (0.114 ^ 2 × π/4)} × 2.10 × 2 = 1.25 m3

発生土埋戻し

C = (0.78+0.65)/2×0.62×2.10×2 = 1.86 m3 (発生土)

残 土 = 3.49-1.86/0.9 = 1.42 m3

樹タイプ別数量						
	横型	縦型			合計 横型	合計 縦型
	2 箇所				2 箇所	
ます径φ200						
ます径φ300						
取付管布設					合計	
取付管延長		φ100	φ150		φ100	
取付管長3.0m未満		2 箇所			2 箇所	
取付管長3.0m以上5.0m未満						
取付管長5.0m以上12.0m未満						

※1工事における取付管平均延長

合計	掘 削	砂基礎	埋戻し (m3)	残 土
	(m3)	(m3)	発生土	(m3)
	3.49	1.25	1.86	1.42
	3.49	1.25	1.86	1.42
	蓋タイプ別 集計	合計		
	標準蓋	2 個		2 個
	防護蓋			

設置箇所数 2 箇所 舗装厚: 0.05 m (0.30) m

[illegible]

	横型	縦型			合計 横型	合計 縦型
ます径φ200	2箇所				2箇所	
ます径φ300						
取付管布設					合計	
取付管延長		φ100	φ150		φ100	
取付管長3.0m未満						
取付管長3.0m以上5.0m未満	2箇所				2箇所	
取付管長5.0m以上12.0m未満						

※1工事における取付管平均延長

合計

掘削		砂基礎		埋戻し (m3)	残土
(m3)		(m3)		発生日土	(m3)
4.53		2.30		0.82	3.62
4.53		2.30		0.82	3.62
蓋タイプ別	集計	合計			
標準蓋					
防護蓋	2 個	2 個			

舗装版取壊し及び舗装復旧計算表

市道(アスファルト t=4cm(仮復旧t=4cm))表層 舗装幅員4.0m未満

補助工区

(市道 As)

[illegible]

舖裝切斷工 =	8.00	+	=	8.00 m
表層取壞・復旧工 =	14.00	+	=	14.00 m
路盤工 =	3.60	+	=	3.60 m
不陸整正工 =	14.00	-	3.60	= 10.40 m

路盤工計算表

市道(砂利道 t=10cm) 補助工区 (市道 砂利道)

市道(砂利道 t=10cm) 補助工区 (市道 砂利道)

市道(砂利道 t=10cm) 補助工区 (市道 砂利道)

[illegible]

路盤工=	41.65	+	1.68	=	43.33 m ²
------	-------	---	------	---	----------------------

舗装版取壊し及び舗装復旧計算表

市道(アスファルト t=5cm(仮復旧t=4cm))表層 舗装幅員4.0m以上

補助工区

(市道 As)

[illegible]

鋪裝切斷工	228.00	+	2.50	=	230.50	m
表層取壞・復旧工	106.50	+	1.00	=	107.50	m ²
路盤工	106.50	+	1.00	=	107.50	m ²
不陸整正工	107.50	-	107.50	=		m ²

舗装版取壊し及び舗装復旧計算表

市道(アスファルト t=4cm(仮復旧t=4cm))表層 舗装幅員4.0m未満

单独工区

(市道 As)

[illegible]

鋪裝切斷工 =	232.00	+	15.60	=	247.60 m
表層取壤・復旧工 =	406.00	+		=	406.00 m
路盤工 =	104.40	+	6.24	=	110.64 m
不陸整正工 =	406.00	-	110.64	=	295.36 m

市道(砂利道 $t=10\text{cm}$)

(市道 砂利道)

$$\text{路盤工} = 30.60 + 1.68 = 32.28 \text{ m}^2$$

舗装版取壊し及び舗装復旧計算表

市道(アスファルト t=5cm(仮復旧t=4cm))表層 舗装幅員4.0m以上

单独工区

(市道 As)

[illegible]

鋪裝切斷工 =	86.00	+	11.40	=	97.40 m
表層取壤・復旧工 =	38.70	+	4.56	=	43.26 m
路盤工 =	38.70	+	4.56	=	43.26 m
不陸整正工 =	43.26	-	43.26	=	m