

【令和 7 年度】

数量計算書

当初設計

【西新居 1 工区】

【第29-2処理分区】

管 布 設 工 ・ 土 工 ・ 山 留 集 計

【令和 7 年度】

【西新居 1 工区】

工種	項 目 ・ 規 格			国 補		国 補		単 独		合 計		摘 要
				PRP φ 200		PE φ 75		PRP φ 200				
管 布 設 工	路線延長（マンホール間長）			106.50	m	60.00	m	77.00	m	243.50	m	
	管布設延長			103.50	m	58.04	m	74.66	m	236.20	m	
	布 設 材 料	P R P 管	ゴム輪受口片受直管	4.00 m／本	103.50 26	m 本		74.66 19	m 本	178.16 45	本 個	整数切上げ
			可とう性マンホール継手	PRP φ 150用 PRP φ 200用								
		P E 管	プレーンエンド直管	5.00m／本		m 本	58.04 12	m 本		58.04 12.00	本 本	
			EFカラー	PE φ 75		個	12	個		12	本	
			融着接合	PE φ 75		口	12	口		12	口	
			11° 1/4	PE φ 75		個		個			本	
			22° 1/2	PE φ 75		個		個			本	
			45°	PE φ 75		個		個			本	
			90°	PE φ 75		個		個			本	
			フランジ	PE φ 75		個	1	個		1	本	
	マンホール継手	PE φ 75		個	1	個		1	個			
	土 工	掘削工	機 械	バックホウ 0.20m3級	237.25	m3	14.82	m3	208.55	m3	460.62	m3
埋戻工		砕 石	タンパ		m3		m3		m3		m3	
		良質発生土	タンパ	147.70	m3	7.35	m3	121.06	m3	276.11	m3	
砕石基礎工		タンパ	56.09	m3		m3	19.06	m3	75.15	m3		
砂基礎工		タンパ		m3	5.34	m3	21.03	m3	26.37	m3		
仮 置 土			164.11	m3	8.17	m3	134.51	m3	306.79	m3		
残 土 処 理 工			73.14	m3	6.65	m3	74.04	m3	153.83	m3		
軽 量 鋼 矢 板	H=2.0 支保工1段	1.50m<H≤2.00m		m		m	m			m		
	H=2.5 支保工2段	2.00m<H≤2.50m		m		m	m			m		
	H=3.0 支保工2段	2.50m<H≤3.00m		m		m	19.00	m	19.00	m		
建 込 簡 易 土 留	素掘り	1.00m<H≤1.50m		m	19.00	m	m		19.00	m		
	H=2.00	1.50m<H≤2.00m	11.00	m		m	m		11.00	m		
	H=2.50	2.00m<H≤2.50m	80.50	m		m	31.20	m	111.70	m		
	H=3.00	2.50m<H≤3.00m	15.00	m		m	m		15.00	m		
	H=3.50	3.00m<H≤3.50m		m		m	26.80	m	26.80	m		
	H=4.00	3.50m<H≤4.00m		m		m	m		m			

管 渠 土 工 計 算 書

内径 200 mm管布設工

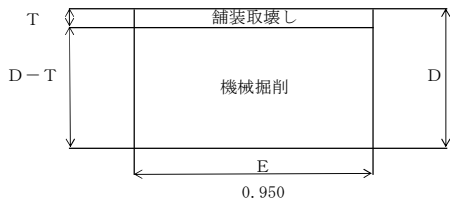
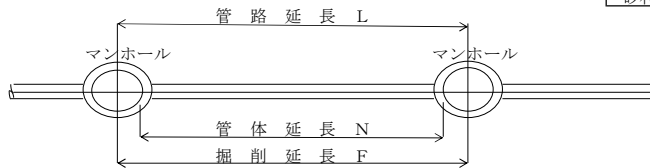
市道AS 4m以上

路線番号 (補助・市道部)

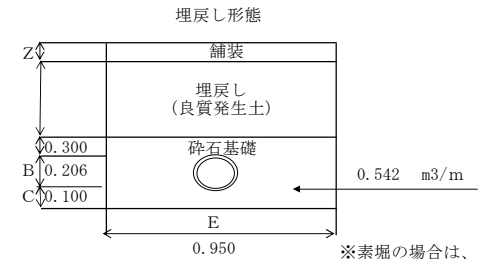
[illegible]

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	

$$\frac{0.542(\text{m}^3/\text{m}) \times N}{N \times E \times (D - B - C - 0.30 - Z)}$$


(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 200 mm管布設工

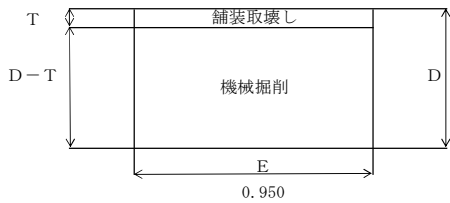
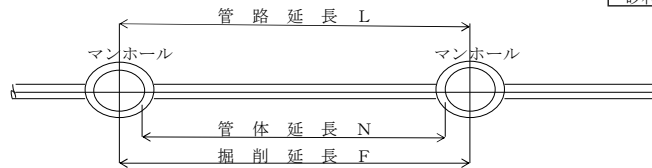
市道AS 4m以上【歩道】

路線番号 (補助・市道部)

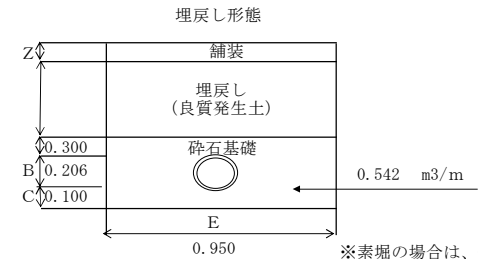
[illegible]

	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	

$$\frac{0.542(\text{m}^3/\text{m}) \times N}{N \times E \times (D - B - C - 0.30 - Z)}$$


(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。

管 渠 土 工 計 算 書

内径	200	mm管布設工	市道AS	4m未満
----	-----	--------	------	------

路線番号	(補助・市道部)
------	----------

[illegible]

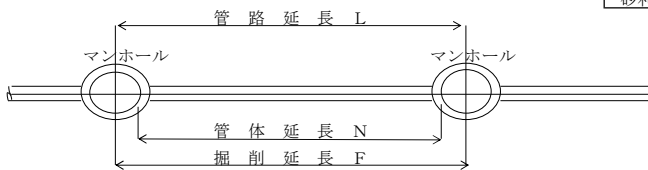
	T
市道AS1	0.040
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

掘削形態



※素堀の場合は、0.85mとする。

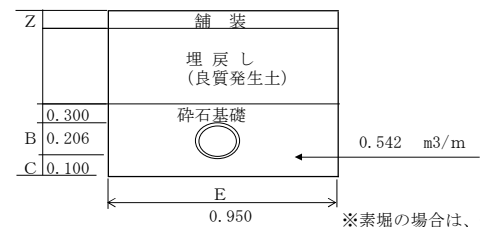
$$\underline{(D - T) \times E \times F}$$



	Z
市道AS1	0.190
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

$$\frac{0.542 (\text{m}^3/\text{m}) \times N}{N \times E \times (D - B - C - 0.30 - Z)}$$

埋戻し形態



※素堀の場合は、0.85mとする。

(1) 土工量
計算過程 2 位止め
人孔用可撓継手 2 個

管 渠 土 工 計 算 書

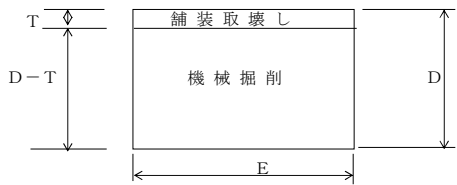
内径 75 mm管布設工 市道AS 4m未満

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			砂 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 B	基礎厚 C	D = A+B+C			機 械 掘 削 H			片 側 控除長	控 除 M	延 長 N	直 管	残 管 m	継ぎ手 (個)					
		下 流	下 流																				
		m	m	m	m	m	m	m	m	m3	m	上流 下流	上流 下流	m	m	本	m	(個)	m3	m3	m3	m3	
915-2-5	PE 75	No. 915-2-1-1	1.000	1.145	0.090	0.100	1.340	0.60	19.00	14.82	19.00	1号	0.450	0.45	18.55	3	3.55	1	5.34	7.35	6.65	8.17	市道AS 4m未満 素掘り H= 1.50m
		No. 915-2-6-1	1.290																				

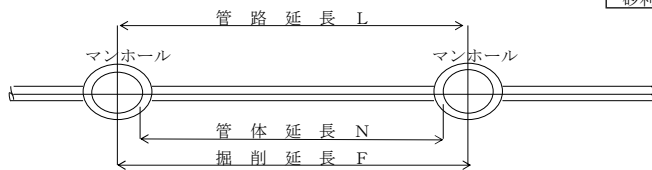
T	
市道AS1	0.040
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

掘削形態



※素堀の場合は、0.85mとする。

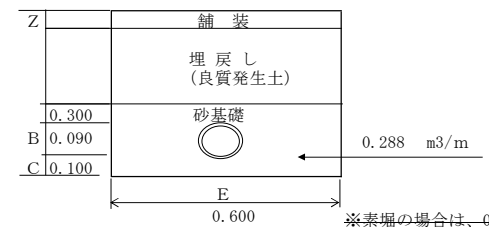
$$\underline{(D - T) \times E \times F}$$



	Z
市道AS1	0.190
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

$$\frac{0.288(\text{m}^3/\text{m}) \times N}{N \times E \times (D - B - C - 0.30 - Z)}$$

埋戻し形態



(1) 土工量
計算過程 2 位止め
人孔用可撓継手 1 個

~~※素掘の場合は、0.85mとする。~~

管 渠 土 工 計 算 書

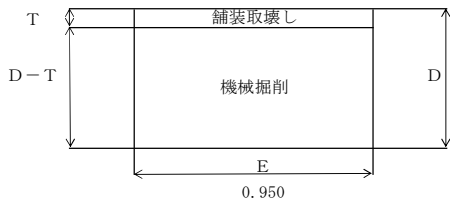
内径	200	mm管布設工	市道AS	4m以上
----	-----	--------	------	------

路線番号 (单独・市道部)

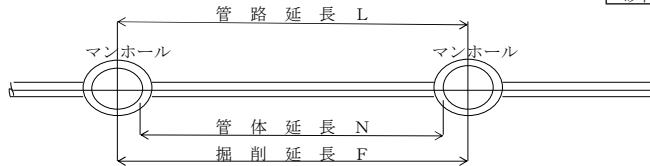
路 線 番 号	管 径	人 孔 番 号	土被り	平 均 掘 削 深				掘 削 幅	掘 削 延 長	掘削土量	管 路 延 長	人 孔 種 類	管 体 延 長			管 本 数			砕 石 基 礎	埋 戻 し 土 量	残 土 量	仮 置 土	摘 要		
		上 流	上 流	平 均 土被り	管外径 B	基礎厚 C	D = A+B+C			機 械 掘 削 H			片 側 控除長	控 除 M	延 長 N	直 管	残 管	継ぎ手 (個)							
		下 流	下 流																					A	B
		m	m	m	m	m	m			m			m	m	m3	m	塩ビ 塩ビ	0.150 0.150						m	m

	T
市道AS1	0.050
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

掘削形態



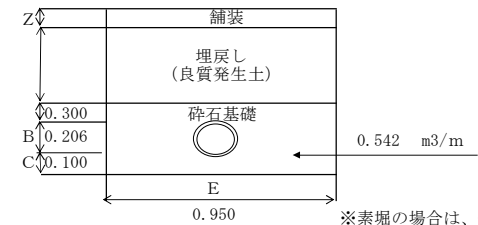
$$\underline{(D - T) \times E \times F}$$



	Z
市道AS1	0.300
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

$$\frac{0.542(\text{m}^3/\text{m}) \times N}{N \times E \times (D - B - C - 0.30 - Z)}$$

埋戻し形態



(1) 土工量
計算過程 2 位止め
人孔用可撓継手 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未満

路線番号	(单独・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			砕 石 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			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			H			M	N									
		m	m	m	m	m	m			m			m	m	m	m	(個)	NV					
915-2-2	PRP 200	No. 915-2-2-1	1.800	2.330	0.206	0.100	2.640	0.95	19.00	46.93	19.00	上流	上流	m	m	本	m	(個)	m3	m3	m3	m3	市道AS 4m未満 軽量鋼矢板 H= 3.00m
		No. 915-2-3-1	2.860									塩ビ 0号	0.150 0.375										
						</																	

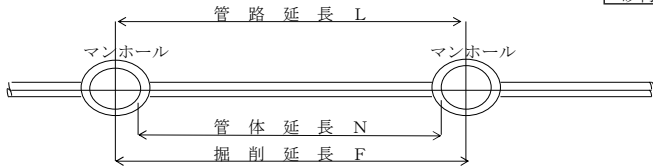
	T
市道AS1	0.040
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

掘削形態



※素堀の場合は、0.85mとする。

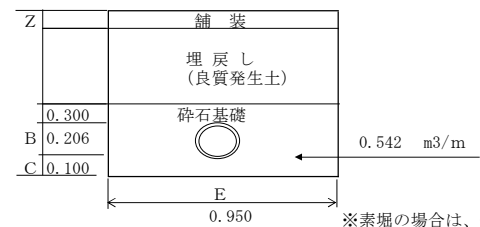
$$\underline{(D - T) \times E \times F}$$



	Z
市道AS1	0.190
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

$$\frac{0.542(\text{m}^3/\text{m}) \times N}{N \times E \times (D - B - C - 0.30 - Z)}$$

埋戻し形態



(1) 土工量
計算過程 2 位止め
人孔用可撓継手 1 個

※素堀の場合は、0.85mとする。

内径 200 mm管布設工 市道AS 4m未満

路線番号	(单独・市道部)
------	----------

	T
市道AS1	0.040
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

Figure 1 is a diagram illustrating the measurement method for the width of the road surface. It shows a rectangular area representing a road surface. The total width is labeled D on the right. The width of the paved area (舗装取壊し) is labeled T on the left. The width of the excavated area (機械掘削) is labeled $D - T$ on the left. The length of the excavated area is labeled E at the bottom. The scale is indicated as $1. 100$ at the bottom.

Diagram illustrating the relationship between pipe length (L), pipe body length (N), and excavation length (F) between two manholes (マンホール).

- 管 路 延 長 L (Pipe Length Extension L): The total length of the pipe between the two manholes.
- 管 体 延 長 N (Pipe Body Length Extension N): The length of the pipe body between the two manholes.
- 掘 削 延 長 F (Excavation Length Extension F): The length of the excavation between the two manholes.

	Z
市道AS1	0.190
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

埋戻し形態

Z

舗装

埋戻し (良質発生土)

0.490

砂基礎

0.300

B

0.206

碎石基礎

C

0.100

1.100

E

0.533 m³/m

0.633 m³/m

※素掘の場合は

素掘り H=1.50	m
建込 H=2.00	m
建込 H=2.50	14.20 m
建込 H=3.00	m
建込 H=3.50	26.80 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 3 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】

【西新居 1 工区】

施工区分	人 孔 深	マン ホー ル 設 置 工	底 版 PB	軀 体 ブ ロ ッ ク								直 壁								斜 壁			調 整			無収縮		蓋及び 受け枠			コマ型調整金具		転落 防止 梯子	底 部 工				
				(PM)								(PS)								(PT)			(PT)			モルタル					調整高 25mm まで	調整高 45mm まで		人孔深 3.0m 以上	インバート＋ 砕石基礎	インバート＋ コンクリート基礎	インバートのみ 砕石基礎無し	インバート無し 砕石基礎のみ
				60	90	120	150	180	210	240		30	60	90	120	150	180	210	240	30	45	60	10	15	20	12.5 kg	25.0 kg	T- 8	T- 14	T- 25								
	m	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	袋	袋	組	組	組	組	組	組	組	箇所	箇所	箇所	箇所		
国 補	3.0以下	2	2																																			
	3.0～4.0				1				1										1	1			1	1			1	1			1	1		2		1		
	4.0～5.0																																					
単 独	3.0以下																																					
	3.0～4.0																																					
	4.0～5.0																																					
合 計	3.0以下	2	2		1				1										1	1			1	1			1	1					2		1			
	3.0～4.0																																					
	4.0～5.0																																					

1号マンホール設置工集計表（その2）

【令和 7 年度】

【西新居 1 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 75	φ 100	φ 150	φ 200							
		箇所	箇所	箇所	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	
国 補	塩ビ管；V U			1			1								
	リップ付管；P R P	2						2							
	レゾコン管；R P														
	ヒューム管；H P														
	ポリ管；P E	1			1										
	計	3		1	1		1	2							
単 独	塩ビ管；V U														
	リップ付管；P R P														
	レゾコン管；R P														
	ヒューム管；H P														
	ポリ管；P E														
	計														
合 計	塩ビ管；V U			1			1								
	リップ付管；P R P	2						2							
	レゾコン管；R P														
	ヒューム管；H P														
	ポリ管；P E	1			1										
	計	3		1	1		1	2							

1 号 マ ン ホ ー ル 調 査

1号マンホール調査																														補助路線																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																							
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 コマ型	蓋		インバ ートエ		備 考																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																													
		H	地盤高 口径	m mm	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																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
		m	管底高	m				mm	m		数量計上	角度	削孔径	孔	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個		個	個	個	袋		袋	組	T	T	有	無																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																							
899-2-1	2. 83	254. 76	200	251. 949	実施	有		200	1	1																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																											

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
碎石基礎工	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

0号マンホール設置工集計表（その1）

【令和 7 年度】

【西新居 1 工区】

施工区分	人孔深	マンホール設置工	底版PB	躯体ブロック						直壁								斜壁			調整			無収縮		蓋及び受け枠			コマ型調整金具		転落防止梯子	底 部 工				
				(PM)						(PS)								(PT)			(PT)			モルタル		受け枠			調整高25mmまで	調整高45mmまで		人孔深3.0m以上	インバート+砕石基礎	コンクリート基礎	インバートのみ砕石基礎無し	インバートのみ砕石基礎のみ
				60	90	120	150	180	/	/	30	60	90	120	150	180	/	/	30	45	60	10	15	20	12.5kg	25.0kg	T-8	T-14	T-25							
	m	個	個	個	個	個	個	個			個	個	個	個	個	個			個	個	個	個	個	個	袋	袋	組	組	組	組	組	組	箇所	箇所	箇所	箇所
国補	2.0以下																																			
	2.0～3.0																																			
	3.0～5.0																																			
単独	2.0以下		1																																	
	2.0～3.0																																			
	3.0～5.0	1																																		
	2.0以下																																			
	2.0～3.0																																			
	3.0～5.0																																			
合計	2.0以下		1																																	
	2.0～3.0																																			
	3.0～5.0	1																																		

0号マンホール設置工集計表（その2）

【令和 7 年度】

【西新居 1 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 75	φ 100	φ 150	φ 200							
		箇所	箇所	箇所	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	
国 補	塩ビ管；V U														
	リブ付管；P R P														
	レゾコン管；R P														
	ヒューム管；H P														
	ポリ管；P E														
	計														
単 独	塩ビ管；V U														
	リブ付管；P R P	2						2							
	レゾコン管；R P														
	ヒューム管；H P														
	ポリ管；P E														
	計	2						2							
合 計	塩ビ管；V U														
	リブ付管；P R P	2						2							
	レゾコン管；R P														
	ヒューム管；H P														
	ポリ管；P E														
	計	2						2							

副管設置工数量集計表

【令和 7 年度】

【西新居 1 工区】

[illegible]

0 号 マ ン ホ ー ル 調 書

単独路線

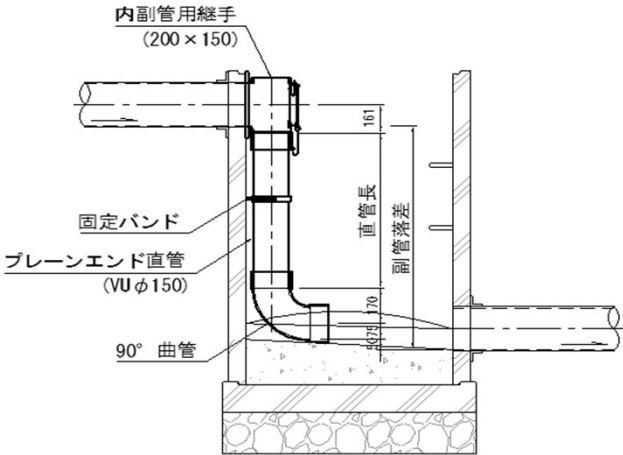
人孔No.	人孔深	流出管		流 入 管							躯体ブロック								直 壁								斜 壁			調整リング			無収縮		調整金具 コマ型	蓋		インバ ート工		備 考																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
	H	地盤高 口径	m	口径	管底高	種別	削孔数 計上				130	600	900	1200	1500	1800	/	/	300	600	900	1200	1500	1800	/	/	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	mm	kg	kg		組	14	25	箇所		箇所																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																		
915-2-3-1	3. 09	256. 76	200	254. 623	実施	有		200	1	1																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
		φ200	200	253. 689	実施	有		200	1																																1																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																		

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	915-2-3-1	0号	200	150	0.95	0.59	1		1	2
2										
3										
4										
5										
6										
7										
8										
9										
10										
11										
計					0.95	0.59	1	0	1	2

【Φ200－Φ150】



控除寸法

副管継手	曲管	落差
mm	mm	mm
161	245	50

プレーンエンド直管（φ100）本数

$$\frac{0.59\text{m}}{4.00\text{m}} \div 1 \text{ 本}$$

副管取付工

1.0m未満	1
1.0～1.5m	0
1.5～2.0m	0
2.0～2.5m	0
2.5～3.0m	0

直管長

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

底 部 工

1 ヶ所当り数量計算

【0号MH】

名 称	形状寸法	計 算	数 量
碎石基礎工	厚 t=20cm	$0.95^2 \times 0.785 = 0.71 \text{ m}^2$ $= 0.71 \text{ m}^2$	0.71 m2
インバート工	φ 200	$(0.75/2)^2 \times \pi \times (0.10 + 0.17) - (0.20/2)^2 \times \pi \times 0.75 \times 1/2$ $= 0.11 \text{ m}^3$	0.11 m3
	φ 150	$(0.75/2)^2 \times \pi \times (0.10 + 0.17) - (0.15/2)^2 \times \pi \times 0.75 \times 1/2$ $= 0.11 \text{ m}^3$	0.11 m3
モルタル上塗り工 (1:2)	φ 200	$(0.75/2)^2 \times \pi + (0.20 \times \pi \times 0.75 \times 1/2) - (0.75 \times 0.20)$ $= 0.53 \text{ m}^2$	0.53 m2
	φ 150	$(0.75/2)^2 \times \pi + (0.15 \times \pi \times 0.75 \times 1/2) - (0.75 \times 0.15)$ $= 0.51 \text{ m}^2$	0.51 m2

2号マンホール設置工集計表（その1）

【令和 7 年度】

【西新居 1 工区】

施工区分	人孔深	マンホール設置工	底版PB	躯体ブロック								直壁								斜壁			調整			無収縮		蓋及び			コマ型調整金具		転落防止梯子	底 部 工				
				(PM)								(PS)								(PT)			リング (PT)			モルタル		受け枠			調整高 25mm まで	調整高 45mm まで		人孔深 3.0m 以上	インバート＋ 砕石基礎	インバート＋ コンクリート基礎	インバートのみ 砕石基礎無し	インバートのみ 砕石基礎のみ
				60	90	120	150	180	210	240	30	60	90	120	150	180	210	240	30	45	60	10	15	20	12.5 kg	25.0 kg	T- 8	T- 14	T- 25	箇所								
	m	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	袋	袋	組	組	組	組	組	組	箇所	箇所	箇所	箇所				
国補	4.0以下	1	1																																			
	4.0～4.0																																					
	5.0～6.0																																					
単独	4.0以下																																					
	4.0～4.0																																					
	5.0～6.0																																					
合計	4.0以下	1	1																																			
	4.0～4.0																																					
	5.0～6.0																																					

2号マンホール設置工集計表（その2）

【令和 7 年度】

【西新居 1 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 75	φ 100	φ 150	φ 200							
		箇所	箇所	箇所	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	
国 補	塩ビ管；V U			1			1								
	リブ付管；P R P	1						1							
	レゾコン管；R P														
	ヒューム管；H P														
	ポリ管；P E														
	計	1		1			1	1							
単 独	塩ビ管；V U														
	リブ付管；P R P														
	レゾコン管；R P														
	ヒューム管；H P														
	ポリ管；P E														
	計														
合 計	塩ビ管；V U			1			1								
	リブ付管；P R P	1						1							
	レゾコン管；R P														
	ヒューム管；H P														
	ポリ管；P E														
	計	1		1			1	1							

底 部 工

1ヶ所当り数量計算

2号MH

名 称	形状寸法	計 算	数 量
砕石基礎工	厚 t=20cm	$1.80^2 \times 0.785 = 2.54 \text{ m}^2$ $= 2.54 \text{ m}^2$	2.54 m2
インバート工	φ 300	$(1.20/2)^2 \times \pi \times (0.10+0.17) - (0.30/2)^2 \times \pi \times 1.20 \times 1/2$ $= 0.26 \text{ m}^3$	0.26 m3
	φ 200	$(1.20/2)^2 \times \pi \times (0.10+0.17) - (0.20/2)^2 \times \pi \times 1.20 \times 1/2$ $= 0.29 \text{ m}^3$	0.29 m3
	φ 150	$(1.20/2)^2 \times \pi \times (0.10+0.17) - (0.15/2)^2 \times \pi \times 1.20 \times 1/2$ $= 0.29 \text{ m}^3$	0.29 m3
モルタル上塗り工 (1:2)	φ 300	$(1.20/2)^2 \times \pi + (0.30 \times \pi \times 1.20 \times 1/2) - (1.20 \times 0.30) \times 1/2 - (1.20 \times 0.30)$ $= 1.34 \text{ m}^2$	1.34 m2
	φ 200	$(1.20/2)^2 \times \pi + (0.20 \times \pi \times 1.20 \times 1/2) - (1.20 \times 0.20)$ $= 1.27 \text{ m}^2$	1.27 m2
	φ 150	$(1.20/2)^2 \times \pi + (0.15 \times \pi \times 1.20 \times 1/2) - (1.20 \times 0.15)$ $= 1.23 \text{ m}^2$	1.23 m2

3号マンホール設置工集計表（その1）

【令和 7 年度】

【西新居 1 工区】

施工区分	人 孔 深	マン ホー ル 設 置 工	底 版 PB	軀 体 ブ ロ ッ ク								直 壁								斜 壁			調 整			無収縮		蓋及び 受け枠			コマ型調整金具		転落 防 止 梯 子	底 部 工				
				(PM)								(PS)								(PT)			(PT)			モルタル					調整高 25mm まで	調整高 45mm まで		人孔深 3.0m 以上	インバート＋ 砕石基礎	コンクリート基礎	インバートのみ 砕石基礎無し	インバートのみの 砕石基礎のみ
				60	90	120	150	180	210	240	30	60	90	120	150	180	210	240	30	45	60	10	15	20	12.5 kg	25.0 kg	T- 8	T- 14	T- 25	箇所								
	m	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	袋	袋	組	組	組	組	組	組	箇所	箇所	箇所	箇所				
国 補	4.0以下																																					
	4.0～4.0																																					
	5.0～6.0																																					
単 独	4.0以下																																					
	4.0～4.0																																					
	5.0～6.0																																					
合 計	4.0以下																																					
	4.0～4.0																																					
	5.0～6.0																																					

3号マンホール設置工集計表（その2）

【令和 7 年度】

【西新居 1 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 75	φ 100	φ 150	φ 200							
		箇所	箇所	箇所	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	
国 補	塩ビ管；V U														
	リブ付管；P R P	1						1							
	レゾコン管；R P														
	ヒューム管；H P														
	ポリ管；P E														
	計	1						1							
単 独	塩ビ管；V U														
	リブ付管；P R P														
	レゾコン管；R P														
	ヒューム管；H P														
	ポリ管；P E														
	計														
合 計	塩ビ管；V U														
	リブ付管；P R P	1						1							
	レゾコン管；R P														
	ヒューム管；H P														
	ポリ管；P E														
	計	1						1							

小口径マンホール数量集計書（その1）

【令和 7 年度】

本管200

【西新居 1 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														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	45 度 合 流 桧	90 度 合 流 桧	マ ル チ	マ ド ロ ッ プ チ			T 8	T 14	T 25	T 8	T 14	T 25						
		点	ト																								
	KT	ST	15L	30L	45L	60L	75L	90L	Y	Y	MH	MHD		m	個	個	個	個	個	個	個	個	個	箇所			
国 補	2.0m以下		1								1			3.91	2			2			2	2					
国 補	3.5m以下																										
単 独	2.0m以下											3		5.33			2	1		2	1	3					
単 独	3.5m以下																										
合 計			1								1	3		9.24	2		2	3		2	3	5					

塩ビ製小口径マンホール（内径φ300mm）材料計算書

※ 立管 = H-保護蓋 (0.15) - インバート有効高さ (0.30)

$$\text{※段差式} = H - \text{保護蓋} (0.15)$$

塩ビ製小口径マンホール（内径φ300mm）材料計算書

单独路線

[illegible]

※ 立管 = H-保護蓋 (0.15) - インポート有効高さ (0.30)

※段差式 = H-保護蓋 (0. 15)

汚水枥及び取付管材料集計表

【令和 7 年度】

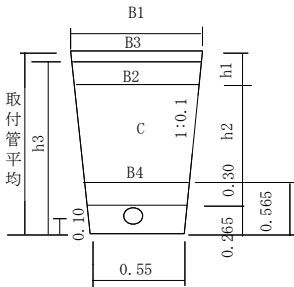
【西新居 1 工区】

[illegible]

汚 水 樹 及 び 取 付 管 工 計 算 表

設置箇所数 1 箇所 舗装厚： 0.05 m (0.30) m

市道As(建込土留部) 補助工区 舗装幅員4.0m以上

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				備 考						
		場所・名前					場所・名前	組立MH 蓋種別													
		上流側	上流側																		
		下流側	下流側																		
899-1	150	891-1-2 891-1-2	2.03 2.03	1.40	1.90	2.90	縦型 A	防護蓋	2.03	1.72	2.90					取付管布設延長＝ 2.90 m					
																取付管平均深＝ 1.72 / 1 = 1.72	1.72 m／箇所				
																取付管平均長＝ 2.90 / 1 = 2.90	2.90 m／箇所				
																平均掘削延長＝ 2.90 - 0.95 / 2 = 2.43	2.43 m／箇所				
																<div>取付管平均</div> 					
															h 1＝ 0.30					0.30 m	
														h 2＝ 1.72 - 0.30 - 0.565＝	0.855 m						
														h 3＝ 0.855 + 0.565 + 0.30 - 0.05＝	1.670 m						
														B 1＝ 0.55 + 2 × 1.72／10 =	0.89 m						
														B 2＝ 0.55+2×(0.565+0.855)/10＝	0.83 m						
														B 3＝ 0.55+2×(1.72 - 0.05)/10 =	0.88 m						
														B 4＝ 0.55 + 2 ×0.565 /10	0.66 m						
														土 工							
														掘 削 ＝ (0.55 + 0.88) / 2 × 1.67 × 2.43 × 1 =						2.90 m3	
														埋め戻し部計算							
														砂基礎 = {(0.55 + 0.66)/2 ×0.565 - (0.165`2 × π/4)} × 2.43 × 1 =		0.78 m3					
														発生土埋戻し							
														C = (0.83+0.66)/2×0.86×2.43×1 =		1.56 m3 (発生土)					
														残 土 = 2.90-1.56/0.9 =		1.17 m3					
合 計				1.40	1.90	2.90	平均汚水樹深=1.40m			1.72	2.90										

樹タイプ別数量						
	横型	縦型			合計 横型	合計 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		φ150	
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)	(m3)	(m3)
	2.90	0.78	1.56	1.17
	2.90	0.78	1.56	1.17
	蓋タイプ別 集計	合計		
	標準蓋			
	防護蓋 1 個	1 個		

設置箇所数 2 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 場所・名前	組立MH 蓋種別							
915-2-4	150	915-2-5-1	2.51	2.60	1.40	2.40	横型		2.51	2.56	2.40				
		915-2-5-1	2.51				B	防護蓋							
		915-2-6-1	1.30				横型								
915-2-6	150	915-2-6-1	1.30	1.40	1.00	2.00	C	標準蓋	1.30	1.35	2.00				
合 計				4.00	2.40	4.40	平均污水樹深=2.00m			3.91	4.40				

[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		φ150	
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)
4.92		1.11		3.27	1.29
4.92		1.11		3.27	1.29
蓋タイプ別 集計	合計				
標準蓋	1 個	1 個			
防護蓋	1 個	1 個			

設置箇所数 3 箇所 舗装厚: 0.04 m (0.19) m

[illegible]

備 考					
取付管布設延長＝	5.80 m				
取付管平均深＝	5.30	/	3	=	1.77 1.77 m／箇所
取付管平均長＝	5.80	/	3	=	1.93 1.93 m／箇所
平均掘削延長＝	1.93	-	0.95	/	2 = 1.46 1.46 m／箇所
<p>The diagram shows a trapezoidal trench cross-section. The top width is B1. Inside, there are horizontal layers labeled B3, B2, C, B4, and a bottom layer with a circle. Vertical dimensions on the right include h1, h2, h3, and h4. Various offsets and depths are indicated: 0.10, 0.265, 0.30, 0.565, 0.55, and 0.19.</p>					
取付管平均	B1				
	B3				
	B2				
	C				
	B4				
	0.10				
	0.265				
	0.30				
	0.565				
	0.55				
	h1				
	h2				
	h3				
	h4				
	0.19				
	1.77 - 0.19 - 0.565 =				
	1.015 + 0.565 + 0.19 - 0.04 =				
	0.55 + 2 × 1.77 / 10 =				
	0.55 + 2 × (0.565 + 1.015) / 10 =				
	0.55 + 2 × (1.77 - 0.04) / 10 =				
	0.55 + 2 × 0.565 / 10				
	0.90				
	0.87				
	0.90				
	0.66				
土 工					
掘 削 ＝	(0.55 + 0.90)	/	2 × 1.73 × 1.46 × 3	=	5.49 m ³
埋め戻し部計算					
砂基礎	{(0.55 + 0.66) / 2 × 0.565 - (0.165 ² × π / 4)}				
	× 1.46 × 3 =				1.4 m ³
発生土埋戻し					
C	(0.87 + 0.66) / 2 × 1.02 × 1.46 × 3	=			3.42 m ³ (発生土)
残 土	= 5.49 - 3.42 / 0.9	=			1.69 m ³

樹タイプ別数量	横型			縦型			合計 横型	合計 縦型
	横型	縦型						
ます径φ200	3 箇所						3 箇所	
ます径φ300								
取付管布設							合計	
取付管延長	φ100	φ150					φ150	
取付管長3.0m未満		3 箇所					3 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)
	5.49	1.40	3.42	1.69
	5.49	1.40	3.42	1.69
蓋タイプ別 集計 合計				
標準蓋				
防護蓋	3 個	3 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=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 =	75.00	+	1.06	=	76.06
表層取壤・復旧工 =	35.63	+	0.44	=	36.07
路盤工 =	35.63	+	0.44	=	36.07
不陸整正工 =	36.07	-	36.07	=	

舗装版取壊し及び舗装復旧計算表

市道(アスファルト t=3cm(本復旧t=3cm))表層【歩道】 舗装幅員4.0m以上

補助工区

(市道 As)

[illegible]

舖裝切斷工 =	116.00	+	=	116.00 m
表層取壞・復旧工 =	174.00	+	=	174.00 m
路盤工 =	55.10	+	=	55.10 m
不陸整正工 =	174.00	-	55.10	= 118.90 m

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(本復旧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 =	142.00	+	7.38	=	149.38 m
表層取壤・復旧工 =	213.00	+	0.85	=	213.85 m
路盤工 =	60.80	+	0.85	=	61.65 m
不陸整正工 =	213.85	-	61.65	=	152.20 m

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(復旧t=4cm))表層【車道】 舗装幅員4.0m以上

单独工区

(市道 As)

[illegible]

鋪裝切斷工=	34.00	+	=	34.00	m
表層取壞・復旧工=	16.15	+	=	16.15	m ²
路盤工=	16.15	+	=	16.15	m ²
不陸整正工=	16.15	-	16.15	=	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(本復旧t=4cm))表層 舗装幅員4.0m未満

单独工区

(市道 As)

[illegible]

舖裝切斷工 =	38.00	+	2.30	=	40.30 m
表層取壞・復旧工 =	38.95	+		=	38.95 m
路盤工 =	18.05	+		=	18.05 m
不陸整正工 =	38.95	-	18.05	=	20.90 m

圧送管管材調書

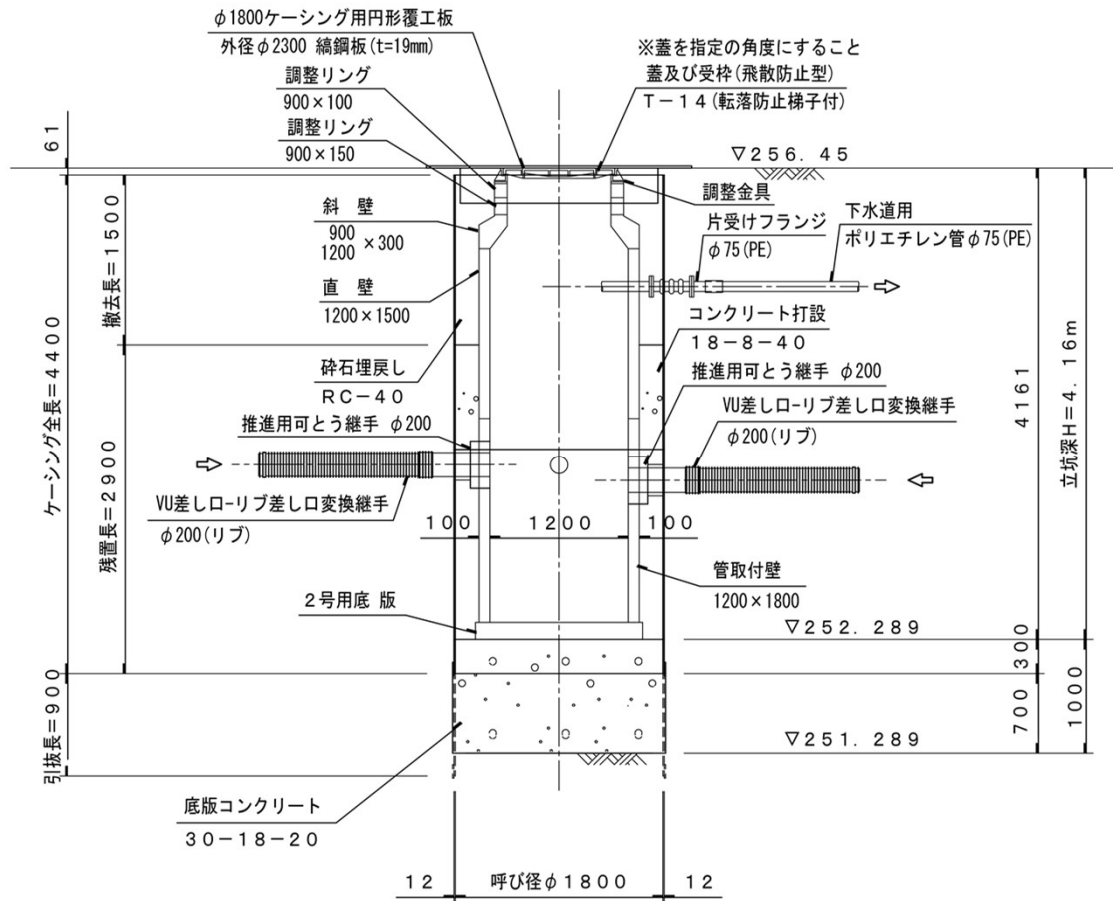
下水道用ポリエチレン管

ϕ 75

補助

測 点	延 長	管体延長	直管種別	曲 管 種 別					E F カ ラ ー	摘 要
			ブレンシート*	11 1/4°	22 1/2°	45°	エルボ	片受フラン		
915-2-5-1 ～ 915-2-3-1	26.80	26.20						1	12	
915-2-3-1 ～ 915-2-1-1	14.20	14.20								
915-2-1-1 ～ 915-2-6-1	19.00	18.55								可とう継手φ75(PE) 1個
			60.00/5.00							
計	60.00	58.95	12	0	0	0	0	1	12	

No. 915-2-5-1 立坑



項 目	計 算 式	数 量
掘削面積 埋戻面積	$S = \pi / 4 \times 1.80^2$	2.545 m ²

No.915-2-5-1 立坑(φ1800)		土工計算書	掘削深 H=	5.16	m
項 目	算 式 及 び 略 図			数 量	
1. 小型立坑工	a)圧入掘削積込み工 5.16-0.04=5.12m 砂質土 N≦30 H=				

鋼製ケーシング式立坑設置工数量計算書 No.915-2-5-1 立坑(φ1800)

工 種	種 別	細 別	単 位	数 量	記 号	備 考
鋼製ケーシング	呼び径 φ 1800	内径 1800 mm 厚 12 mm	m	4.40	L D19	
	加工費	先頭ケーシング	箇所	1	N1 D8	
		中間ケーシング	箇所		N2 D9	
		最終ケーシング	箇所	1	N3 D10	
	損料	仮設ケーシング	回	1	N4 D11	
	スクラップ	ケーシング撤去重量	t	0.833	W1 D17×D1/1000	
	圧入掘削積込工	砂質土 N≦30	m	1.20		
	圧入掘削積込工	礫質土 30<N≦50	m	3.92		
	圧入掘削積込工		m			
	圧入掘削積込工	合計	m	5.12	D16	
	ケーシング撤去工		m	1.50		
ケーシング接続工	溶接接合		箇所	1.0		
	溶接長		m	5.70		
ケーシング切断工		L＝呼び径×π＋ケーシング撤去長×4	m	11.65	呼び径×π＋D17×4	
機械設置撤去工			回	1		
機械退避工			回			
機械移設工			回			
底版工	底版コンクリート打設工	30-18-20	m3	2.50	D3	
	スライム除去工	レイタンス量 (産廃)	m3	1.00	D4	
覆工	円形覆工板 (円形 φ1800用)	設置撤去工	枚	1	A D20	
	覆工板	設置撤去工	m2		A D21	
	受桁	設置撤去工	Kg		W2 D22×D23×D24	
運搬重量	鋼材運搬工に計上	搬 入	t	2.660	W3 (D0+D11)/1000	
		搬 出	t	2.660	W4 (D0+D11)/1000	
路面すりつけ工			m			
鏡切り工		φ 200 1.20m/ヶ所 φ 75,150 1.00m/ヶ所	m	2.40 2.00	2ヶ所 2ヶ所	

立 坑 形 状
呼び径
1800

立坑形状別データ							
立坑形状	覆工板 単位重量	ケーシング 単位重量	1箇所当 溶接長	底版 Co量	スライム 処分量	単位 掘削土量	ケーシング 内径
区分	呼び径	Kg/枚	Kg/m	m	m3	m3/m	m
		D0	D1	D2	D3	D4	D5
1							
2	φ 1800 t=12	1060	555	5.70	2.50	1.00	
3	φ 2000 t=12	1160	615	6.30	3.10	1.20	

積算条件(1)※入力データ			
D7	立坑深	m	4.160
D8	先頭ケーシング	本	1
D9	中間ケーシング	本	
D10	最終ケーシング	本	1
D11	仮設ケーシング	本	1
D12	GL～ ケーシング天端	m	0.061
D13	舗装厚	m	0.190
D14	覆工厚	m	
D15	GL～ 撤去高	m	1.561
D16	圧入掘削積込	m	5.120
D17	撤去高	m	1.500
D18			
D19	ケーシング全長	m	4.40
D20	円形覆工板 (円形 φ1800用)	枚	1

D21	覆工板	m2	
D22	受桁長	m	
D23	受桁本数	本	
D24	受桁重量	Kg	

No.915-2-5-1 立坑(φ1800) 付帯工		
項 目	算 式 及 び 略 図	数 量
1. 舗装切断工 As t=4cm	$(1.80+1.80) \times 2 =$	7.20 m
2. 舗装版 取壊し工 As t=4cm	$1.80 \times 1.80 =$	3.24 m ²
3. 路盤取壊し工 仮置土運搬工	$=$	m ²
4. ガラ運搬工 Asガラ	$1.80 \times 1.80 =$	3.24 m ²
5. 舗装版復旧工 表層工 As t=4cm	$1.80 \times 1.80 =$	3.24 m ²
6. 路盤工 t=15cm	$1.80 \times 1.80 =$	3.24 m ²
7. 覆工板	円形覆工板 φ2300(φ1800用) $=$	1ヶ所

No.915-2-5-1 立坑(φ1800) 運搬工		
項 目	算 式 及 び 略 図	数 量
1. 運搬重量 (往路)	<div>覆工板 1.060</div> <div>仮設ケーシング 1.600</div> <div>=</div> <div>計 2.660</div>	2.66 t
1. 運搬重量 (復路)	<div>覆工板 1.060</div> <div>仮設ケーシング 1.600</div> <div>=</div> <div>計 2.660</div>	2.66 t

No.915-2-5-1 立坑(φ1800)		材料及び設置工	
項 目	算 式 及 び 略 図	数 量	
1. 刃先取り付け	φ1800 =	1ヶ所	
2. 蓋開閉工	φ2000 =	3 回	
3. スクラップ	ケーシング 555kg/m × 1.50m =	0.833 t	