

【令和 6 年度】

## 数量計算書

当初設計

【吉田 1 工区】

【第22-3-1-4処理分区】



# 管 布 設 工 ・ 土 工 ・ 山 留 集 計

【令和 6 年度】

【吉田 1 工区】

工 種	項 目 ・ 規 格			国 補		単 独		単 独				合 計		摘 要		
				VU φ 200		VU φ 200		VU φ 150								
管 布 設 工	路線延長（マンホール間長）															
				241.10	m		m	310.60	m			551.70	m			
	管布設延長						m	304.30	m			538.20	m			
	布 設 材 料	V U 管	ゴム輪受口片受直管	4.00 m／本	233.90	m		m	304.30	m			538.20			
					59	本		本	77	本			136	本	整数切上げ	
			可とう性マンホール継手	VU φ 150用		個		個	13	個			13	個		
VU φ 200用					16	個		個		個			16	個		
土 工	掘削工	機 械		バックホウ 0.20m3級	644.13	m3		m3	581.84	m3			1,225.97	m3		
	埋戻工	砕 石		タンパ		m3		m3		m3				m3		
		良質発生土		タンパ	362.88	m3		m3	290.03	m3			652.91	m3		
	砂基礎工		タンパ	132.99	m3		m3	164.04	m3			297.03	m3			
	仮 置 土			403.19	m3		m3	322.26	m3			725.45	m3			
	残 土 処 理 工			240.94	m3		m3	259.58	m3			500.52	m3			
建 込 簡 易 土 留	素掘り	1.00m＜H≦1.50m				m		m		m			m			
	H＝2.00	1.50m＜H≦2.00m				m		m	134.10	m			134.10	m		
	H＝2.50	2.00m＜H≦2.50m			9.00	m		m	126.50	m			135.50	m		
	H＝3.00	2.50m＜H≦3.00m			153.50	m		m	50.00	m			203.50	m		
	H＝3.50	3.00m＜H≦3.50m			78.60	m		m		m			78.60	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

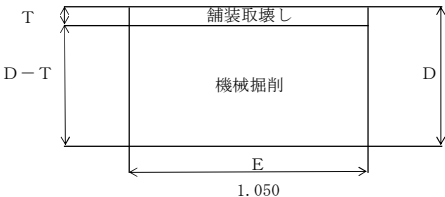
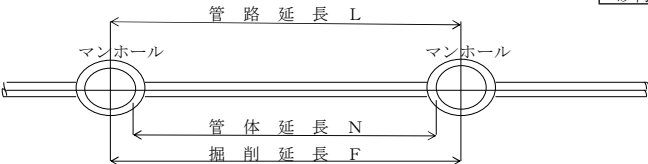
県道AS 4m以上

路線番号 (補助・県道部)

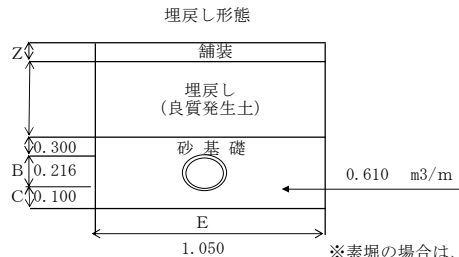
路 線 番 号	管  径	人 孔 番 号	土被り	平 均 掘 削 深				掘 削 幅	掘 削 延 長	掘削土量	管 路 延 長	人 孔  種 類	管 体 延 長			管 本 数			基  礎	埋 戻 し 土 量	残 土 量	仮 置 土	摘 要										
		上 流	上 流	平 均 土被り	管外径	基礎厚	D =			機 械  掘 削			片 側 控除長	控 除	延 長	直 管	残 管	継ぎ手															
		下 流	下 流																					A	B	C	A+B+C	E	F	H	L	上流	上流
		m	m	m	m	m	m			m			m	m	m	m3	m	下流						下流	m	m	本	m	(個)	m3	m3	m3	m3
		VU		No. 1-3-1	2.640								1号	0.450				1							県道AS 4m以上 建込簡易土留 H = 3.50m								
1-3	200		No. 2-2-1	3.120	2.880	0.216	0.100	3.200	1.05	40.00	130.20	40.00	1号	0.450	0.90	39.10	9	3.10	1	23.85	79.40	41.98	88.22										
		VU		No. 2-2-1	3.190								1号	0.450				1							県道AS 4m以上 建込簡易土留 H = 3.50m								
2-2	200		No. 3-1	3.090	3.140	0.216	0.100	3.460	1.05	9.00	31.75	9.00	1号	0.450	0.90	8.10	2	0.10	1	4.94	18.66	11.02	20.73										
		VU		No. 2-1-1	3.200								1号	0.450				1							県道AS 4m以上 建込簡易土留 H = 3.50m								
2-1	200		No. 2-2-1	3.170	3.185	0.216	0.100	3.500	1.05	11.10	39.63	11.10	1号	0.450	0.90	10.20	2	2.20	1	6.22	23.93	13.04	26.59										

T	
県道AS1	0.100
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

掘削形態


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


	Z
県道AS1	0.650
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

$$\frac{0.610(\text{m}^3/\text{m}) \times N}{N \times E \times (D - B - C - 0.30 - Z)}$$


(1) 土工量  
計算過程 2 位止め  
人孔用可撓継手 6 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

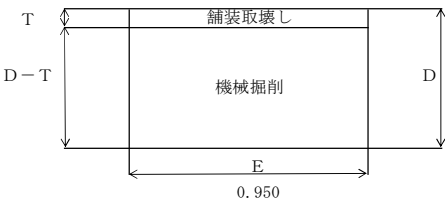
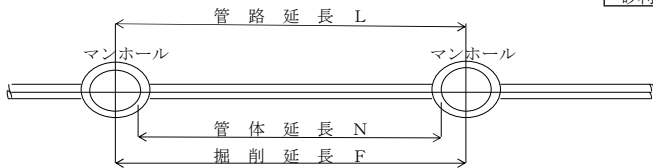
県道AS 4m以上

路線番号	(補助・県道部)

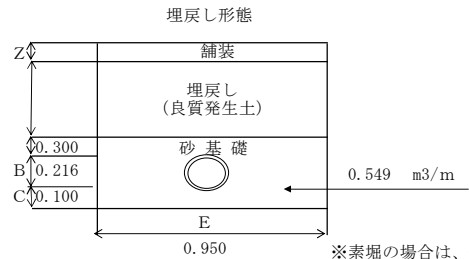
路 線 番 号	管  径	人 孔 番 号	土被り	平 均 掘 削 深				掘 削 幅	掘 削 延 長	掘削土量	管 路 延 長	人 孔 種 類	管 体 延 長			管 本 数			基  礎	埋 戻 し 土 量	残 土 量	仮 置 土	摘  要		
		上 流	上 流	平 均 土被り	管外径 B	基礎厚 C	D = A+B+C			機 械  掘 削 H			片 側 控除長	控 除  M	延 長  N	直 管	残 管	継ぎ手  (個)							
		下 流	下 流																					A	B
		m	m	m	m	m	m			m			m	m	m	m3	m	下流						下流	m
78-1	VU 200	No. 78-1-1	2.130	2.190	0.216	0.100	2.510	0.95	71.50	163.70	71.50	1号	0.450	0.90	70.60	17	2.60	1	38.76	83.44	70.99	92.71	県道AS 4m以上 建込簡易土留 H = 3.00m		
		No. 78-1-2	2.250									1号	0.450					1							
78-1	VU 200	No. 78-1-2	2.270	2.250	0.216	0.100	2.570	0.95	73.50	172.47	73.50	1号	0.450	0.90	72.60	18	0.60	1	39.86	89.94	72.54	99.93	県道AS 4m以上 建込簡易土留 H = 3.00m		
		No. 78-2-1	2.230									1号	0.450					1							
228-2	VU 200	No. 228-2-1	2.000	2.055	0.216	0.100	2.370	0.95	9.00	19.41	9.00	1号	0.450	0.90	8.10	2	0.10	1	4.45	8.50	9.97	9.44	県道AS 4m以上 建込簡易土留 H = 2.50m		
		No. 78-1-1	2.110									1号	0.450					1							
229-2	VU 200	No. 229-2-1	2.250	2.250	0.216	0.100	2.570	0.95	8.50	19.95	8.50	1号	0.450	0.90	7.60	1	3.60	1	4.17	9.41	9.49	10.46	県道AS 4m以上 建込簡易土留 H = 3.00m		
		No. 78-1-2	2.250									1号	0.450					1							

	T
県道AS1	0.100
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

掘削形態


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


	Z
県道AS1	0.650
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

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


(1) 土工量  
計算過程 2 位止め  
人孔用可撓継手 8 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

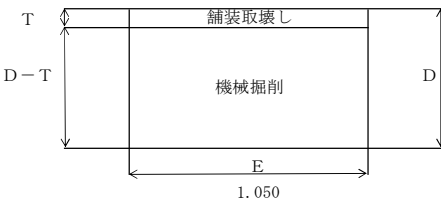
県歩道AS 4m未満

路線番号 (補助・県道部)

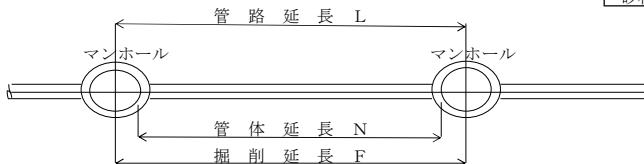
[illegible]

T	
県道歩道AS1	0.030
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

掘削形態



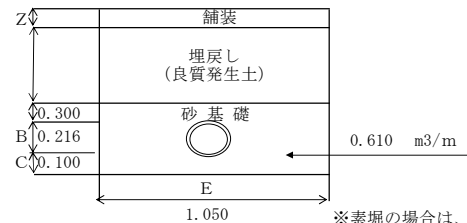
(D - T) × E × F



	Z
県道歩道AS1	0.180
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

$$\frac{0.610 (\text{m}^3/\text{m}) \times N}{N \times E \times (D - B - C - 0.30 - Z)}$$

埋戻し形態



(1) 土工量  
計算過程 2 位止め  
人孔用可撓継手 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

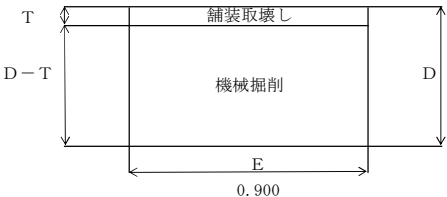
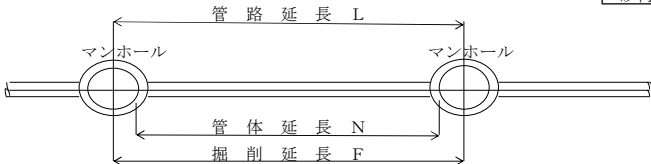
県道AS 4m以上

路線番号 (单独・県道部)

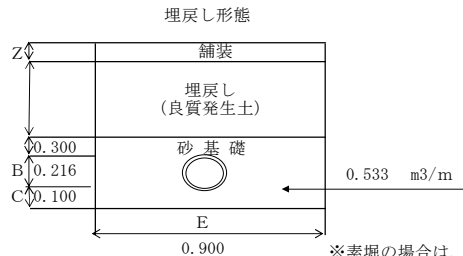
[illegible]

T	
県道AS1	0.100
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

掘削形態


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


	Z
県道AS1	0.650
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

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


(1) 土工量  
計算過程 2 位止め  
人孔用可撓継手 8 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

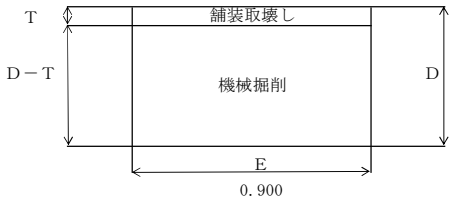
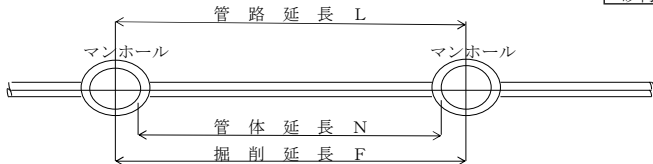
県歩道AS 4m未満

路線番号 (单独・県道部)

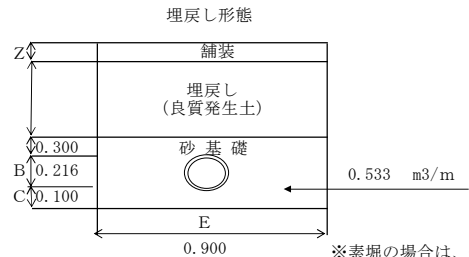
[illegible]

T	
県道歩道AS1	0.030
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

掘削形態


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


	Z
県道歩道AS1	0.180
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

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


(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

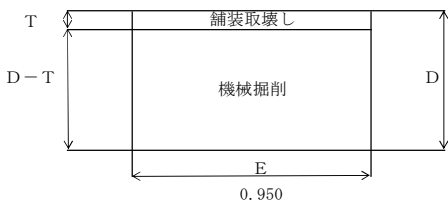
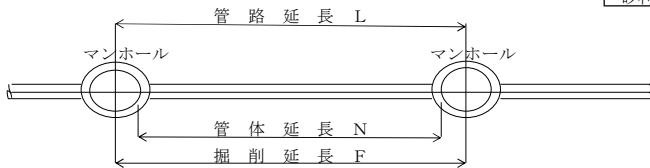
市道AS 4m以上

路線番号 (单独・市道部)

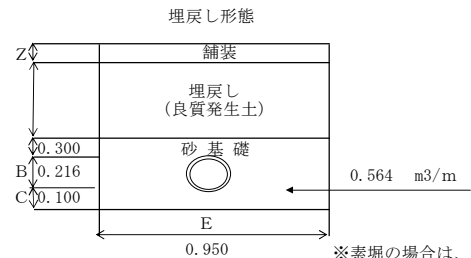
[illegible]

	T
市道AS1	0.050
市道AS2	
co舗装	
砂利道	

掘削形態


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


	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 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 6 年度】**

【吉田 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 人孔深 3.0m以上	底部工			
				(PM)								(PS)								(PT)			(PT)			モルタル					調整高 25mm まで	調整高 45mm まで		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	3.0以下	6	9																																		
	3.0～4.0	3						5		4		3						5	1	3	5	3	1	3	6		1	8	3	6	3	6		1	3		
	4.0～5.0																																				
単独	3.0以下	6	6																																		
	3.0～4.0				1	1	3	1										3	3		1	4	1	3	3		1	5	3	3		5		1			
	4.0～5.0																																				
合計	3.0以下	12	15																																		
	3.0～4.0	3			1	1	3	6		4		3						8	4	3	6	7	2	6	9		2	13	6		11		1	4			
	4.0～5.0																																				

# 1号マンホール設置工集計表（その2）

【令和 6 年度】

【吉田 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 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	10	2				8								
	リブ付管；PRP														
	レゾコン管；RP														
	ヒューム管；HP														
	ポリ管 ；PE														
	計	10	2				8								
単    独	塩ビ管；VU	7	2	2	2	7									
	リブ付管；PRP														
	レゾコン管；RP														
	ヒューム管；HP														
	ポリ管 ；PE														
	計	7	2	2	2	7									
合    計	塩ビ管；VU	17	4	2	2	7	8								
	リブ付管；PRP														
	レゾコン管；RP														
	ヒューム管；HP														
	ポリ管 ；PE														
	計	17	4	2	2	7	8								

### 副管設置工数量集計表

【令和 6 年度】

【吉田 1 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	補助路線		インバート工		備 考	
	H	地盤高 口径	m mm	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	無		
	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	袋	袋		組	14	25	箇所		箇所
1-3-1	2. 85	293. 90	150	291. 100	実施	無																																			
		φ 200	150	291. 888	副管	無																																			
		291. 050									1								1									1			1	1		1	1						
2-2-1	3. 40	294. 24	200	290. 910	実施	有		200	1																																
		φ 200	200	290. 864	実施	有		200	1																																
		290. 844									1								1		1							1			1		1	1		1	1				
既設 3-1	3. 32	294. 11	200	290. 812	実施	有		200	1																																
		φ 200																																							
		290. 790																																					1		
2-1-1	3. 41	294. 31	150	292. 068	副管	無																																			
		φ 200	200	290. 923	実施	有		200	1																																
		290. 903									1								1		1								1			1		1	1		1	1			
211-2-1	3. 35	294. 34	200		将来	無																																			
		φ 200																																							
		290. 988									1								1		1								1			1		1	1		1	1			
78-1-1	2. 34	293. 98	150	291. 689	実施	無																																			
		φ 200	200	291. 659	実施	有		200	1																																
		291. 639									1								1									1		1			1		1	1		1	1		
78-1-2	2. 48	293. 85	200	291. 389	実施	有		200	1																																
		φ 200	200	291. 389	実施	有		200	1																																
		291. 369									1								1									1	1				1		1	1		1	1		
78-2-1	2. 46	293. 55	200	291. 112	実施	有		200	1																																
		φ 200																																							
		291. 092									1																														
228-2-1	2. 21	293. 90	200		将来	無																																			
		φ 200																																							
		291. 691									1								1										1			1		1		1	1		1	1	
229-2-1	2. 46	293. 88	200		将来	無																																			
		φ 200																																							
		291. 419									1																														
合計				削 孔	実施	10	100																																		
将来	2	150																																							
副管		200																																							
取付管		300									9								5		4							3													

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 130 mm 個	躯体ブロック								直 壁								斜 壁			調整リング			無収縮		調整 金具 タイプ 組	蓋		インバ ート工		備 考
	H	地盤高 口径	m mm	口径	管底高	種別	削孔数 計上				600 mm 個	900 mm 個	1200 mm 個	1500 mm 個	1800 mm 個	2100 mm 個	2400 mm 個	300 mm 個	600 mm 個	900 mm 個	1200 mm 個	1500 mm 個	1800 mm 個	2100 mm 個	2400 mm 個	300 mm 個	450 mm 個	600 mm 個	100 mm 個	150 mm 個	200 mm 個	12.5 kg 袋	25 kg 袋	T 14		T 25	有 箇所	無 箇所		
	m	管底高	m	mm	m		数量計上	角度	削孔径		孔																													
1-1-1	2. 06	293. 41	100		取付管	有		100	1	1					1													1		1		1		1	1					
		φ 150																																						
		291. 350																										1		1										
既設 1-3-1	2. 85	293. 90	150	291. 100	実施	有		150	1	1					1																									
		φ 200	150	291. 888	副管	有		150	1																															
		291. 050																																						
1-2-2	1. 64	293. 76	150	292. 153	実施	有		150	1	1					1													1		1		1		1	1					
		φ 150																																						
		292. 116																										1		1										
1-4-1	1. 26	293. 69	100		取付管	有		100	1	1					1																									
		φ 150																																						
		292. 430																										1		1										
既設 2-1-1	3. 41	294. 31	150	292. 068	副管	有		150	1	1																														
		φ 200	200	290. 923	実施	無																																		
		290. 903																																						
77-1	2. 05	294. 34								1					1																									
		φ 150																																						
		292. 294																										1		1										
77-2	2. 21	294. 16	150	291. 974	実施	有		150	1	1																														
		φ 150	150	291. 974	実施	有		150	1																															
		291. 954																										1		1										
既設 78-1-1	2. 34	293. 98	150	291. 689	実施	有		150	1	1					1																									
		φ 200	200	291. 659	実施	無																																		
		291. 639																																						
227-2-1	2. 10	294. 12	150		将来	無				1					1																									
		φ 150																																						
		292. 022																										1			1	1				1				
合計				削 孔	実施	7	100	2	6																															
	将来		150		7																																			
	副管	2	200																																					
	取付管	2	300																									3	3		1	4	1	3	3	6	1	5	5	1

# 底 部 工

## 1ヶ所当り数量計算

1号MH

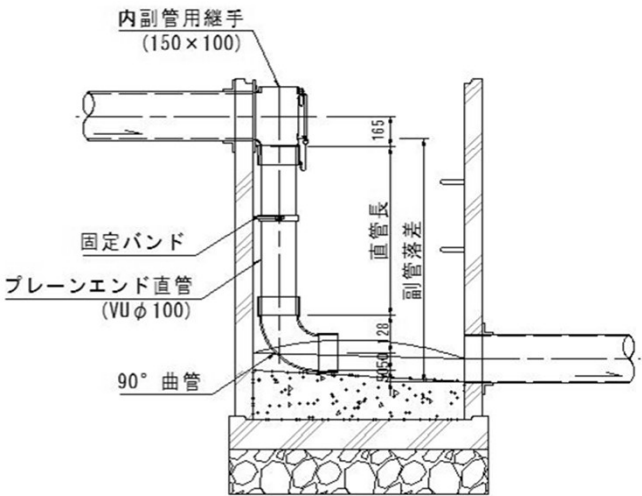
名 称	形状寸法	計 算	数 量
砕石基礎工	厚 t=20cm	$1.10^2 \times 0.785 = 0.95 \text{ m}^2$ $= 0.95 \text{ m}^2$	0.95 m2
インバート工	φ 300	$(0.90/2)^2 \times \pi \times (0.10 + 0.17) - (0.30/2)^2 \times \pi \times 0.90 \times 1/2$ $= 0.14 \text{ m}^3$	0.14 m3
	φ 200	$(0.90/2)^2 \times \pi \times (0.10 + 0.17) - (0.20/2)^2 \times \pi \times 0.90 \times 1/2$ $= 0.16 \text{ m}^3$	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	1-3-1	1号	150	100	0.84	0.52	1		1	2
2	2-1-1	1号	150	100	1.17	0.83	1		1	2
3										
4										
5										
6										
7										
8										
9										
10										
11										
計					2.01	1.35	2	0	2	4



控除寸法

副管継手	曲管	落差
mm	mm	mm
165	178	50

ブレンエンド直管（φ100）本数

$1.35\text{m} / 4.00\text{m} \div 1 \text{ 本}$

副管取付工

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

直管長

副管高+本管径1/2-副管継手-曲管-落差

# 小口径マンホール数量集計書（その1）

【令和 6 年度】

本管150

【吉田 1 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	ト							Y	MH	MHD																
	KT	ST								Y	MH	MHD																
	(m)	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																											
国 補	3.5m以下																											
単 独	2.0m以下	1			1									2.52	1			2			2	2						
単 独	3.5m以下																											
合 計		1			1									2.52	1			2			2	2						

# 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  (m)	本 管 径  (mm)	保 護 蓋 (150mm)			内蓋  沈下防止板	イ ン パ 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 ャ ッ ブ (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)								
1-2	1-2-1	1.56	150			1	1	1										1.16					
1-2	1-2-3	1.76	150			1	1				1							1.36	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 6 年度】

【吉田 1 工区】

工 種	項 目 ・ 規 格		国 補 V U φ 150		単 独 V U φ 150		単 独 V U φ 100		合 計				摘 要
									V U φ 100		V U φ 150		
土	バックホウ 0.35m3級	掘 削		m3		m3		m3		m3		m3	
		埋 戻 砂		m3		m3		m3		m3		m3	
		埋 戻 発 生 土		m3		m3		m3		m3		m3	
		埋 戻 土 運 搬 工		m3		m3		m3		m3		m3	
		残 土 処 理 工		m3		m3		m3		m3		m3	
	バックホウ 0.20m3級	掘 削	49.88	m3		m3	55.26	m3	55.26	m3	49.88	m3	
		埋 戻 砂	14.97	m3		m3	19.79	m3	19.79	m3	14.97	m3	
		埋 戻 発 生 土	17.63	m3		m3	20.67	m3	20.67	m3	17.63	m3	
		埋 戻 土 運 搬 工		m3		m3		m3		m3		m3	
		残 土 処 理 工	30.29	m3		m3	32.29	m3	32.29	m3	30.29	m3	
工	バックホウ 0.10m3級	掘 削		m3		m3		m3		m3		m3	
		埋 戻 砂		m3		m3		m3		m3		m3	
		埋 戻 発 生 土		m3		m3		m3		m3		m3	
		埋 戻 土 運 搬 工		m3		m3		m3		m3		m3	
		残 土 処 理 工		m3		m3		m3		m3		m3	
人 力		掘 削		m3		m3		m3		m3		m3	
		埋 戻 砂		m3		m3		m3		m3		m3	
		埋 戻 発 生 土		m3		m3		m3		m3		m3	
		埋 戻 土 運 搬 工		m3		m3		m3		m3		m3	
		残 土 処 理 工		m3		m3		m3		m3		m3	

汚水枳及び取付管材料集計表

【令和 6 年度】

【吉田 1 工区】

[illegible]

設置箇所数 9 箇所 舗装厚: 0.10 m ( 0.65 ) m

[illegible][illegible]

	横型	縦型			合計 横型	合計 縦型
寸径φ200	6箇所	3箇所			6箇所	3箇所
寸径φ300						
取付管布置					合計	
取付管延長	φ100	φ150			φ150	
取付管長3.0m未満						
取付管長3.0m以上5.0m未満		6箇所			6箇所	
取付管長5.0m以上12.0m未満		3箇所			3箇所	

※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)
35.81		10.79		9.66	25.08
35.81		10.79		9.66	25.08
蓋タイプ別 集計	合計				
標準蓋	4 個	4 個			
防護蓋	5 個	5 個			

設置箇所数 4 箇所 舗装厚: 0.03 m ( 0.18 ) 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						
							場所・名前										
							桧タイプ	組立MH									
							場所・名前	蓋種別									
1-3	200	1-3-1	1.90	1.10	4.90	5.90	横型		2.27	1.69	5.90						
		2-2-1	2.64				D	標準蓋									
		78-1-1	2.13														
78-1	200	78-1-2	2.25	0.80	2.00	3.00	X		2.19	1.50	3.00						
		78-1-2	2.27														
		78-2-1	2.23				Y									2.25	1.53
78-1-2	2.27																
78-1	200	78-2-1	2.23	0.80	2.00	3.00	Z		2.25	1.53	3.00						
合 計				3.50	10.90	14.90	平均污水樹深=0.88m			6.25	14.90						

備 考									
取付管布設延長＝	14.90	m							
取付管平均深＝	6.25	／	4		＝	1.56		1.56	m／箇所
取付管平均長＝	14.90	／	4		＝	3.73		3.73	m／箇所
平均掘削延長＝	3.73	－	0.95	／	2	＝	3.26		3.26 m／箇所
<div style="display: flex; align-items: center;"> <div style="flex: 1;"> </div> <div style="flex: 1;"> <p>B1＝ 0.18 m</p> <p>h 1＝ 0.18 m</p> <p>h 2＝ 1.56 － 0.18 － 0.565＝ 0.815 m</p> <p>h 3＝ 0.815 ＋ 0.565 ＋ 0.18 － 0.03＝ 1.530 m</p> <p>B 1＝ 0.55 ＋ 2 × 1.56／10 ＝ 0.86 m</p> <p>B 2＝ 0.55＋2×(0.565＋0.815)/10＝ 0.83 m</p> <p>B 3＝ 0.55＋2×(1.56－0.03)/10＝ 0.86 m</p> <p>B 4＝ 0.55 ＋ 2 × 0.565 /10 0.66 m</p> </div> </div>									
<div style="display: flex; align-items: center;"> <div style="flex: 1;"> <p>掘 削 ＝ (0.55 ＋ 0.86) ／ 2 × 1.53 × 3.26 × 4</p> </div> <div style="flex: 1;"> <p>＝ 14.07 m3</p> </div> </div>									
埋め戻し部計算									
<div style="display: flex; align-items: center;"> <div style="flex: 1;"> <p>砂基礎 ＝ {(0.55 ＋ 0.66) / 2 × 0.565 － (0.165 ^ 2 × π / 4)}</p> <p>× 3.26 × 4</p> </div> <div style="flex: 1;"> <p>＝ 4.18 m3</p> </div> </div>									
発生土埋戻し									
<div style="display: flex; align-items: center;"> <div style="flex: 1;"> <p>C ＝ (0.83＋0.66)／2×0.82×3.26×4</p> </div> <div style="flex: 1;"> <p>＝ 7.97 m3 (発生土)</p> </div> </div>									
<div style="display: flex; align-items: center;"> <div style="flex: 1;"> <p>残 土 ＝ 14.07－7.97/0.9</p> </div> <div style="flex: 1;"> <p>＝ 5.21 m3</p> </div> </div>									

	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					
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箇所		1箇所	

※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)
14.07		4.18		7.97	5.21
14.07		4.18		7.97	5.21
蓋タイプ別 集計	合計				
標準蓋	1 個	1 個			
防護蓋					

汚 水 樹 及 び 取 付 管 工 計 算 表

設置箇所数 4 箇所 舗装厚： 0.10 m ( 0.65 ) m

県道As(建込土留部) 単独工区 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	
		上流側 下流側	上流側 下流側				場所・名前										
							樹タイプ 場所・名前	組立MH 蓋種別									
77	150	77-1 77-2	1.89 2.03	1.10	3.00	4.00	横型 N	防護蓋	1.96	1.53	4.00					取付管布設延長＝ 16.79 m	
77	150	77-2 78-1-1	2.05 2.13	1.10	3.00	4.00	横型 O	防護蓋	2.09	1.60	4.00					取付管平均深＝ 6.18 / 4 = 1.55	1.55 m／箇所
77	150	77-2 78-1-1	2.05 2.13	1.10	3.00	4.00	横型 P	防護蓋	2.09	1.60	4.00					取付管平均長＝ 16.79 / 4 = 4.20	4.20 m／箇所
77	150	77-2 78-1-1	2.05 2.13	0.80	4.79	4.79	縦型 W	防護蓋	2.09	1.45	4.79					平均掘削延長＝ 4.20 - 0.90 / 2 = 3.75	3.75 m／箇所

樹タイプ別数量						
	横型	縦型			合計 横型	合計 縦型
	ます径φ200	3 箇所	1 箇所		3 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						
取付管長3.0m以上5.0m未満			3 箇所		3 箇所	
取付管長5.0m以上12.0m未満			1 箇所		1 箇所	

※1工事における取付管平均延長

合計	掘 削 (m3)	砂基礎 (m3)	埋戻し (m3)	残 土 (m3)
	15.12	4.81	3.54	11.19
	15.12	4.81	3.54	11.19
	蓋タイプ別	集計	合計	
	標準蓋			
	防護蓋	4 個	4 個	



設置箇所数 7 箇所 舗装厚: 0.03 m ( 0.18 ) 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				樹タイプ	組立MH 蓋種別							
1-1	150	1-1-1	1.90	1.20	4.90	5.90	縦型		2.27	1.74	5.90				
		1-3-1	2.64				A	防護蓋							
		1-1-1	1.90				縦型								
1-1	150	1-3-1	2.64	1.10	4.90	5.90	B	標準蓋	2.27	1.69	5.90				
		1-1-1	1.90				横型								
		1-3-1	2.64				C	標準蓋							
1-1	150	1-4-1	1.10	1.10	4.90	5.90	横型		2.27	1.69	5.90				
		2-1-1	2.08				K	防護蓋							
		1-4-1	1.10				横型								
1-4	150	2-1-1	2.08	0.80	1.30	2.30	L	防護蓋	1.59	1.20	2.30				
		1-4-1	1.10				横型								
		2-1-1	2.08				M	標準蓋							
1-4	150	77-2	2.05	0.80	1.30	2.30			1.59	1.20	2.30				
		78-1-1	2.13				W								
合 計				6.60	20.60	27.60	平均汚水樹深=0.94m			10.17	27.60				

備 考

取付管布設延長＝	27.60 m						
取付管平均深＝	10.17	／	7	＝	1.45	1.45 m／箇所	
取付管平均長＝	27.60	／	7	＝	3.94	3.94 m／箇所	
平均掘削延長＝	3.94	－	0.90	／	2	＝ 3.49	3.49 m／箇所

h 1＝	0.18		0.18	m								
h 2＝	1.45	－	0.18	－	0.514＝	0.705	m					
h 3＝	0.705	＋	0.514	＋	0.18	－	0.03＝	1.420	m			
B 1＝	0.55	＋	2	×	1.45	／	10	＝	0.84	m		
B 2＝	0.55	＋	2	×	(0.514	＋	0.705)	／	10＝	0.80	m	
B 3＝	0.55	＋	2	×	(1.45	－	0.03)	／	10	＝	0.83	m
B 4＝	0.55	＋	2	×	0.514	／	10		0.66	m		

土 工

$$\text{掘 削} = (0.55 + 0.83) \div 2 \times 1.42 \times 3.49 \times 7 = 23.94 \text{ m}^3$$

埋め戻し部計算

$$\begin{aligned} \text{砂基礎} &= \{ (0.55 + 0.66) / 2 \times 0.514 - (0.114^2 \times \pi / 4) \} \\ &\times 3.49 \times 7 = 7.83 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

発生土埋戻し

$$C = (0.80 + 0.66) / 2 \times 0.71 \times 3.49 \times 7 = 12.66 \text{ m}^3 \text{ (発生土)}$$

$$\text{残 土} = 23.94 - 12.66 / 0.9 = 9.87 \text{ m}^3$$

	横型	縦型		合計 横型	合計 縦型
ます径φ200	4箇所	2箇所		4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		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		3箇所		3箇所	

合計

掘 削		砂基礎		埋戻し (m3)	残 土
(m3)		(m3)		発生土	(m3)
23.94		7.83		12.66	9.87
23.94		7.83		12.66	9.87
蓋タイプ別 集計	合計				
標準蓋	3 個	3 個			
防護蓋	3 個	3 個			

汚 水 桝 及 び 取 付 管 工 計 算 表

設置箇所数 6 箇所 舗装厚： 0.05 m ( 0.30 ) m

市道As (建込土留部) 単独工区 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 桝 深  (m)	占 用 幅  (m)	取 付 管 延 長  (m)	桝・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				桝タイプ	組立MH 蓋種別				場所・名前				
1-2	150	1-2-1	1.40	0.80	1.00	2.00	縦型		1.43	1.12	2.00					取付管布設延長＝ 25.00 m
		1-2-2	1.45				E	防護蓋						取付管平均深＝ 6.90 / 6 = 1.15 1.15 m／箇所		
		1-2-1	1.40				横型									
1-2	150	1-2-2	1.45	0.80	4.00	5.00	F	防護蓋	1.43	1.12	5.00					取付管平均長＝ 25.00 / 6 = 4.17 4.17 m／箇所
		1-2-1	1.40				横型									
		1-2-2	1.45				G	防護蓋				1.43	1.12	5.00		
1-2-2	1.49	縦型														
1-2	150	1-2-3	1.60	0.80	2.00	3.00	H	防護蓋	1.55	1.18	3.00					
		1-2-2	1.49				横型								h 1＝ 0.30 0.30 m	
		1-2-3	1.60				I	防護蓋				1.55	1.18	5.00		
1-2-2	1.49	縦型					h 3＝ 0.285 + 0.514 + 0.30 - 0.05＝ 1.100 m									
1-2	150	1-2-3	1.60	0.80	4.00	5.00	J	防護蓋	1.55	1.18	5.00					
		1-2-2	1.49											B 2＝ 0.55+2×(0.514+0.285)/10＝ 0.72 m		
		1-2-3	1.60												B 3＝ 0.55+2×(1.15 - 0.05)/10 = 0.77 m	
																B 4＝ 0.55 + 2 ×0.514 /10 0.66 m

# 付帯工集計表

【吉田 1 工区】

工種	項 目 ・ 規 格			国 庫			単 独			合 計		摘 要
				本管	取付管	小 計	本管	取付管	小 計			
舗装復旧工	表 層 工 本 復 旧 仮 復 旧 仮 復 旧	A s	t = 3 cm	19.4	7.8	27.2	65.3	3.4	68.7	95.9	m <sup>2</sup>	[県歩道]仮復旧
			t = 3 cm	49.2	45.1	94.3	192.9	9.9	202.7	297.0	m <sup>2</sup>	[県歩道]本 復 旧
			t = 4 cm				55.4	12.7	68.2	68.2	m <sup>2</sup>	[市 道]仮 復 旧
			t = 4 cm	217.5	24.0	241.5	158.9	10.1	168.9	410.5	m <sup>2</sup>	[県 道]仮復旧
			t = 5 cm	217.5	24.0	241.5	158.9	10.1	168.9	410.5	m <sup>2</sup>	[県 道]仮 復 旧
		C o	t = 10 cm								m <sup>2</sup>	
			t = 15 cm								m <sup>2</sup>	
			t = 20 cm								m <sup>2</sup>	
	路 盤 工	車道	t ≤5cm								m <sup>2</sup>	
			t ≤10cm								m <sup>2</sup>	
			t ≤15cm								m <sup>2</sup>	
			t ≤26cm				55.4	12.7	68.2	68.2	m <sup>2</sup>	[市 道]
			t ≤60cm	217.5	24.0	241.5	158.9	10.1	168.9	410.5	m <sup>2</sup>	[県 道]
		歩道	t ≤5cm								m <sup>2</sup>	
			t ≤10cm	19.4	7.8	27.2	65.3	3.4	68.7	95.9	m <sup>2</sup>	[県歩道]
			t ≤15cm								m <sup>2</sup>	
	フィルター層	歩道	t =5cm	19.4	7.8	27.2	65.3	3.4	68.7	95.9	m <sup>2</sup>	[県歩道]
	不陸整正工		t =3cm	67.1		67.1	134.1		134.1	201.1	m <sup>2</sup>	
舗装撤去工	舗装版切断工	一次切断	As t ≤20	482.2	73.3	555.5	621.2	91.5	712.7	1268.2	m	
			Co t ≤20								m	
		二次切断	As t ≤20								m	
			Co t ≤20								m	
	舗 装 版 破 碎 掘 削 工	As t ≤ 10cm		266.7	69.1	335.8	407.1	32.7	439.8	775.6	m <sup>2</sup>	
		As t ≤ 10cm		236.9	31.8	268.7	224.1	13.5	237.6	506.3	m <sup>2</sup>	[県 道][県歩道]仮復旧
		As t ≤ 15cm									m <sup>2</sup>	
		Co t ≤ 10cm									m <sup>2</sup>	
		Co t ≤ 15cm									m <sup>2</sup>	
	廃材処理工	As t ≤ 10cm		23.3	3.8	27.1	23.9	1.8	25.7	52.8	m <sup>3</sup>	
		As t ≤ 10cm		9.3	1.2	10.5	8.4	0.5	8.9	19.4	m <sup>3</sup>	[県 道][県歩道]仮復旧
		As t ≤ 15cm									m <sup>3</sup>	
		Co t ≤ 10cm									m <sup>3</sup>	
		Co t ≤ 15cm									m <sup>3</sup>	
区画線設置工	実線 実線 実線 実線 実線 文字	白色 幅15cm		12.00		12.00	8.00		8.00	20.00	m	
		黄色 幅15cm		3.00		3.0	1.00		1.0	4.0	m	
		白色 幅20cm									m	
		白色 幅30cm									m	
		白色 幅45cm		12.00		12.0	11.00		11.0	23.0	m	
		黄色 15cm換算		19.80		19.8				19.8	m	

舗装版取壊し及び舗装復旧計算表

県道(アスファルト t=10cm(仮復旧t=5cm、仮復旧t=4cm))表層 舗装幅員4.0m以上

[illegible]

舗装版取壊し及び舗装復旧計算表

県歩道(アスファルト t=3cm(本復旧t=3cm、仮復旧t=3cm))表層

[illegible]

舗装版取壊し及び舗装復旧計算表

県道(アスファルト t=10cm(仮復旧t=5cm、仮仮復旧t=4cm))表層 舗装幅員4.0m以上

单独工

( 県道 As )

[illegible]

鋪裝切斷工 =	353.00	+	23.98	=	376.98	m
表層取壤・復旧工 =	158.85	+	10.07	=	168.92	m
路盤工 =	158.85	+	10.07	=	168.92	m
不陸整正工 =	168.92	-	168.92	=		m

舗装版取壊し及び舗装復旧計算表

県歩道(アスファルト t=3cm(本復旧t=3cm、仮復旧t=3cm))表層

[illegible]

鋪裝切斷工 =	145.00	+	34.90	=	179.90 m
表層取壤・復旧工 =	192.85	+	9.89	=	202.74 m
路盤工 =	65.25	+	3.44	=	68.69 m
不陸整正工 =	202.74	-	68.69	=	134.05 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(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 =	123.20	+	32.60	=	155.80 m
表層取壤・復旧工 =	55.44	+	12.72	=	68.16 m
路盤工 =	55.44	+	12.72	=	68.16 m
不陸整正工 =	68.16	-	68.16	=	0 m



## 区画線数量計算書

補助工区

1式

[illegible]

## 区画線数量計算書

单独工区

1式

[illegible]