

平成30年度 社会資本整備総合交付金事業 公共下水道管渠埋設工事

国補  
数量計算書( 公共1工区 管路工事)

箕 輪 町 役 場





本管径 φ200 (VU管) 取付管径 φ150 (VU) 付帯工集計

	本 管 部											
	舗装切断工						舗装取壊工					
	As			Co			As 10cm迄			As 10<15cm迄		
	20cm以下 m	30cm以下 m	40cm以下 m	20cm以下 m	30cm以下 m	35cm以下 m	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	t	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	t
変更 当初	913.80						1,734.52	85.40	200.71	336.74	50.51	118.70

	取 付 管 部 ( 素 堀 + 土 留 )											
	舗装切断工						舗装取壊工					
	As			Co			As 10cm迄			As 10<15cm迄		
	20cm以下 m	30cm以下 m	40cm以下 m	20cm以下 m	30cm以下 m	35cm以下 m	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	t	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	t
変更 当初	3.74											

	本 管 部 舗 装 復 旧 工																				
	県道(車道)			県道(歩道)			町道1号線			町道(55・59号線)			町道未改良			砂利道			一般町道		
	表層工 t=5cm	上層路盤 t=20cm		表層工 t=3cm	路盤 t=15cm	表層、中間、基層工 t=15(5.5.5)cm	上層路盤 t=11cm	下層路盤 t=69cm	表層工 t=5cm	上層路盤 t=10cm	下層路盤 t=25cm	表層工 t=3cm	上層路盤 t=11cm	クワッシャー t=10cm	表層工 t=4cm	上層路盤 t=10cm	下層路盤 t=25cm	表層工 t=4cm	上層路盤 t=10cm	下層路盤 t=25cm	
	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>		m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	
変更 当初						336.7	83.9	83.9	1,593.5	313.2	313.2							141.1	37.3	37.3	

	取 付 管 部 舗 装 復 旧 工 ( 素 堀 + 土 留 )																				
	県道(車道)			県道(歩道)			町道1号線			町道(55・59号線)			町道未改良			砂利道			一般町道		
	表層工 t=5cm	上層路盤 t=20cm		表層工 t=3cm	路盤 t=15cm	表層工 t=10cm	上層路盤 t=15cm		表層工 t=5cm	上層路盤 t=10cm	下層路盤 t=25cm	表層工 t=3cm	上層路盤 t=11cm	クワッシャー t=10cm	表層工 t=4cm	上層路盤 t=10cm	下層路盤 t=25cm	表層工 t=4cm	上層路盤 t=10cm	下層路盤 t=25cm	
	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>		m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>		m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	
変更 当初																		2.3	2.1		

	集 計 ( 本 管 部 + 取 付 管 部 )											
	舗装切断工						舗装取壊工					
	As			Co			As 10cm迄			As 10<15cm迄		
	20cm以下 m	30cm以下 m	40cm以下 m	20cm以下 m	30cm以下 m	35cm以下 m	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	t	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	t
変更 当初	917.5						1,734.5	85.4	200.7	336.7	50.5	118.7
変更 当初												
変更 当初												

	舗 装 復 旧 工 集 計 ( 本 管 部 + 取 付 管 部 )																				
	県道(車道)			県道(歩道)			町道1号線			町道(55・59号線)			町道未改良			砂利道			一般町道		
	表層工 t=5cm	上層路盤 t=21cm		表層工 t=3cm	路盤 t=15cm	表層、中間、基層工 t=15(5.5.5)cm	上層路盤 t=11cm	下層路盤 t=69cm	表層工 t=5cm	上層路盤 t=10cm	下層路盤 t=25cm	表層工 t=3cm	上層路盤 t=11cm	クワッシャー t=10cm	表層工 t=4cm	上層路盤 t=10cm	下層路盤 t=25cm	表層工 t=4cm	上層路盤 t=10cm	下層路盤 t=25cm	
	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>		m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	
変更 当初						336.7	83.9	83.9	1,593.5	313.2	313.2							141.1	37.3	37.3	
変更 当初						337	84	84	1,594	316	315										

	区画線工				
	白線 W=15cm	白線(文字) W=15cm	白線 W=20cm	白線 W=30cm	白線 W=45cm
	m	m	m	m	m
変更 当初	156.8	9.0	20.0	7.2	25.9
変更 当初	157	9	20	7	26



硬質塩ビ管材料計算書

公共1工区

管径 200 mm (VU管)

NO.1

路線番号	マンホール番号		① 管路延長 m	② 人孔控除 (人孔内径延長) m	③ 管体延長 m	④ 可とう継手 個	⑤ 内副管用継手 (0.500m/本) 本	⑥ 外副管用継手 (1.000m/本) 本	⑦ 片受直管部延長 m	⑧ 片受直管部本数 (ボム輪受口 4m/本) 本	⑨ 下水道埋設シート・表示テープ				摘要
	上流	下流									県道		町道		
											埋設シート(W=400)	表示テープ(W=30)	埋設シート(W=150)	表示テープ(W=30)	
506	506-1	506-2	35.00	0.90	34.10	2			34.10	8.53					一般町道
506	506-2	舗装界	4.20	0.45	3.75	1			3.75	0.94					一般町道
506	舗装界	506-3	3.80	0.45	3.35	1			3.35	0.84					町道1号線
506	506-3	506-4	40.50	0.90	39.60	2			39.60	9.90					町道1号線
506	506-4	506-5	38.00	0.90	37.10	2			37.10	9.28					町道1号線
506	506-5	舗装界	5.40	0.45	4.95	1			4.95	1.24					町道1号線
506	舗装界	506-6	3.70	0.45	3.25	1			3.25	0.81					町道(仮復旧)
506	506-6	506-7	61.00	0.90	60.10	2			60.10	15.03					町道(仮復旧)
506	506-7	506-8	60.00	0.90	59.10	2			59.10	14.78					町道(仮復旧)
506	506-8	506-9	55.00	0.90	54.10	2			54.10	13.53					町道(仮復旧)
506	506-9	506-10	54.00	0.90	53.10	2			53.10	13.28					町道(仮復旧)
506	506-10	206-1	24.50	0.90	23.60	2			23.60	5.90					町道(仮復旧)
206	206-1	206-2	64.50	0.90	63.60	2			63.60	15.90					町道(仮復旧)
203	203-2	204-1	2.00	1.20	0.80	1			0.80	0.20					町道(仮復旧)
小計			451.60	11.10	440.50	23			440.50	110.16					
合計			451.60	11.10	440.50	23			440.50	110.16					

②=①-②

⑦=③-⑤×0.565  
又は⑦=③-⑥×1.000

⑧=⑦÷4.0

⑨=①-人孔外径



建て込み簡易土留め関係日数算定表(本管φ200)

項目	単位	建て込み簡易土留め規格														合計
		VU φ200mm BH.規格 0.20m3~0.60m3														
		1.5m	2.0m	2.5m	3.0m	2.5m	3.0m	3.5m	3.0m	3.5m	4.0m	4.0m	4.5m	5.0m		
機材質量 t (仮設材運搬費)		9.0	12.0	14.6	18.4	14.6	18.4	23.0	18.4	23.0	32.7	32.7	38.3	46.5		
<b>1. 算定条件</b>																
管外径 d	mm		216	216	216					216				216		
掘削幅 w	m		0.95	0.95	0.95					1.05				1.05		
平均掘削深 H	m		1.94	2.13	2.75					2.86				3.81		
余掘深 h(H=H-h)	m		1.00	1.00	1.00					1.00				1.00		
<b>バックホウ</b>																
規格	m <sup>3</sup>		0.28	0.28	0.28					0.45				0.45		
運転日当たり運転時間	hr		6.1	6.1	6.1					6.1				6.1		
<b>トラッククレーン</b>																
規格	t		4.8~4.9	4.8~4.9	4.8~4.9					4.8~4.9				10~11		
運転日当たり運転時間	hr		5.8	5.8	5.8					5.8				5.8		
<b>2. 損料日数の算定</b>																
①工程別日進量																
掘削工																
バックホウの1日当たりの掘削作業量 Q	m <sup>3</sup> /日		59	59	59					74				74		
1m当たりの掘削土量 V=H・W	m <sup>3</sup>		0.90	1.07	1.66					1.95				2.95		
作業量より L <sub>1</sub> =Q/V	m/日		65.56	55.14	35.54					37.95				25.08		
土留め建て込み工																
世話役労力 Q	人/10m		0.20	0.23	0.27					0.27				0.36		
建て込み押し込み作業 L <sub>2</sub> =10m/Q	m/日		50.00	43.48	37.04					37.04				27.78		
砂基礎工																
1m当たりの基礎量 V=(d+0.2)・W・d <sup>2</sup> ・π/4	m <sup>3</sup>		0.359	0.359	0.359					0.4				0.4		
タンバ作業量より L <sub>3</sub> =(36m <sup>3</sup> /日)/V	m/日		100.28	100.28	100.28					90				90		
管布設工																
(VU)世話役より L <sub>4</sub> =1人/0.022人/日	m/日		45.45	45.45	45.45					45.45				45.45		
引抜き・埋戻し工(機械)																
1m当たりの埋戻し量 V=W・(H-d-0.2)	m <sup>3</sup> /m		0.5	0.677	1.267					1.516				2.514		
タンバ作業量より L <sub>5</sub> =(36m <sup>3</sup> /日)/V	m/日		72.00	53.18	28.41					23.75				14.32		
②30m当たりの所要日数																
掘削工 D <sub>1</sub> =30/L <sub>1</sub>	日		0.46	0.54	0.84					0.79				1.20		
建て込み工(押し込み作業) D <sub>2</sub> =30/L <sub>2</sub>	日		0.60	0.69	0.81					0.81				1.08		
砂基礎工 D <sub>3</sub> =30/L <sub>3</sub>	日		0.30	0.30	0.30					0.33				0.33		
管布設工 D <sub>4</sub> =30/L <sub>4</sub>	日		0.66	0.66	0.66					0.66				0.66		
引抜き・埋戻し工(機械) D <sub>5</sub> =30/L <sub>5</sub>	日		0.42	0.56	1.06					1.26				2.09		
③賃料日数																
30m当たりの賃料日数																
D=((D1+D2)*3/5+D3+D4*3/5+D5)*1.3	日		2.28	2.59	3.57					3.83				5.44		
日進量 ΔL=30/D	m/日		13.16	11.58	8.40					7.83				5.51		
施工延長 L <sub>0</sub>	m		133.50	208.00	38.00					61.00				9.10		
施工延長に対する賃料日数 D0=(D/30)*L0	日		10.15	17.96	4.52					7.79				1.65		
④1現場当たり修理費及び損耗費																
施工延長 L=ΣL0			449.6													
パネル使用回数 N=(L/30)			15													
補正率 n=1/2*(N+1)			8.0													
最大掘削深 h=a/L			2.86	≠	3.00											
使用面積 A=h*30*n			1440													
														: (S5029)に記載		
															42.07	
															43	



マンホール工



## 1号組立マンホール材料明細書

公共1工区

[管種記号] PRP:リブ付硬質塩ビ管 HP:ビユーム管 SHP:推進ビユーム管 VU:塩ビ管 CP:厚陶管

No. 1

人孔番号	地盤高	人孔深	流出管			流入管				副管工				蓋		調整部品		マンホールブロック																底部工	はしご									
			管種	管径	管底高	管種	管径	管底高	落差	削孔	管径	落差	削孔	タイプ	T-14	T-25	調整高	金具		リング			斜壁						直壁				躯体											
																		25	45	5	10	15	床	中	30	45	60	30	60	90	120	150	180			210	240	60	90	120	150	180	210	240
既設 506-1	785.50	1.57	VU	200	783.930	VU	200	783.950	0.020																											1								
506-2	785.12	2.27	VU	200	782.846	VU	200	782.880	0.034	1							1	30	1	2																	1							
506-3	785.08	2.28	VU	200	782.802	VU	200	782.822	0.020	1								40	1	2																		1						
506-4	785.16	2.50	VU	200	782.660	VU	200	782.680	0.020	1								10	1		1																		1					
506-5	785.33	3.88	VU	200	781.449	VU	200	782.546	1.097	1	150	1.10	1	A				40	1		1																		1					
506-6	784.93	3.53	VU	200	781.402	VU	200	781.422	0.020	1									40	1	1																			1				
小計	1	1.200~3.000m 3.001~4.000m 4.001~5.000m	3 2 ヶ所 ヶ所 ヶ所	150 200 250	5 ヶ所 ヶ所 ヶ所	100 150 200	1	A B C	1	2 3	1 4	5 2	2 2 1						1 1																			5		6				

副管タイプ A:標準, B:下部設置(キャップ止), C:上部設置



公共1工区

副管設置工数量(副管径φ150mm)-今回全施工管用(標準用)

マンホール形式 組立1号マンホール

副管箇所数 1箇所

平均副管高 1.10m 1箇所当り

本管径 φ200mm 流入管径 φ200mm 副管径 φ150mm

名 称	形 状・寸 法	算 式	単 位	数 量	備 考
副管用90°曲管	塩ビ 150mm		個	1	Z = 170mm
プレーンエンド直管	塩ビ 150mm	$1.10 - 0.175 - (0.170 + 0.140)$	m	0.62m	
カ ラ ー	塩ビ 150mm		個	1	
砕石基礎	C-40	$0.42 \times 0.40 \times 0.20$	m <sup>3</sup>	0.034	
副管用90°支管			個	1	Z = 140mm
無筋コンクリート 18-8-25BB		コンクリートを控除する塩ビ管長 副管 $1.1 - 0.11 - 0.175 + 0.175 = 0.99$  副管断面積 = $0.165^2 \times \pi / 4 = 0.021$  コンクリート防護高 (幅0.45) = $1.1 - 0.11 = 0.99$ コンクリート防護高 (幅0.42) = 0.145 $0.45 \times 0.40 \times 0.99 + 0.42 \times 0.40 \times 0.145 - 0.021 \times 0.99$	m <sup>3</sup>	0.182	
型 枠		$(0.45 \times 2 + 0.40) \times 0.99 + (0.42 \times 2 + 0.40) \times 0.145$	m <sup>2</sup>	1.467	

取 付 管 工

取付管土工数量集計表(φ150:素堀)  
市道As(55・59号線)

BH0. 28

工種	単数	×	個数	=	合計	単位
取付管本数 L/4.0	0.93		1		0.93	本
取付管布設工 L	3.72		1		3.72	m
舗装切断工	3.74		1		3.74	m
舗装取壊面積						m <sup>2</sup>
舗装取壊工						m <sup>3</sup>
掘削工	2.17		1		2.17	m <sup>3</sup>
良質発生土(A) 又は購入材(a)埋戻し工	0.49		1		0.49	m <sup>3</sup>
砂基礎工	0.69		1		0.69	m <sup>3</sup>
良質発生土埋戻し工(B) 官地+民地	0.15		1		0.15	m <sup>3</sup>
購入材(b)埋戻し工 官地						m <sup>3</sup>
残土処分工	1.46		1		1.46	m <sup>3</sup>
As処分工						m <sup>3</sup>
表層工						m <sup>2</sup>
上層路盤工	2.33		1		2.33	m <sup>2</sup>
下層路盤工	2.14		1		2.14	m <sup>2</sup>
埋設明示テープ W=30mm						m
埋設標識シート W=150mm						m

取付管土工数量集計表(φ150:建込み)

BH0. 28

工種	単数	×	個数	=	合計	単位
取付管本数 L/4.0						本
取付管布設工 L						m
舗装切断工						m
舗装取壊面積						m <sup>2</sup>
舗装取壊工						m <sup>3</sup>
掘削工						m <sup>3</sup>
良質発生土(A) 又は購入材(a)埋戻し工						m <sup>3</sup>
砂基礎工						m <sup>3</sup>
良質発生土埋戻し工(B) 官地+民地						m <sup>3</sup>
購入材(b)埋戻し工 官地						m <sup>3</sup>
残土処分工						m <sup>3</sup>
As処分工						m <sup>3</sup>
表層工						m <sup>2</sup>
上層路盤工						m <sup>2</sup>
下層路盤工						m <sup>2</sup>
埋設明示テープ W=30mm						m
埋設標識シート W=150mm						m

φ150 取付管材料数量表

No.1

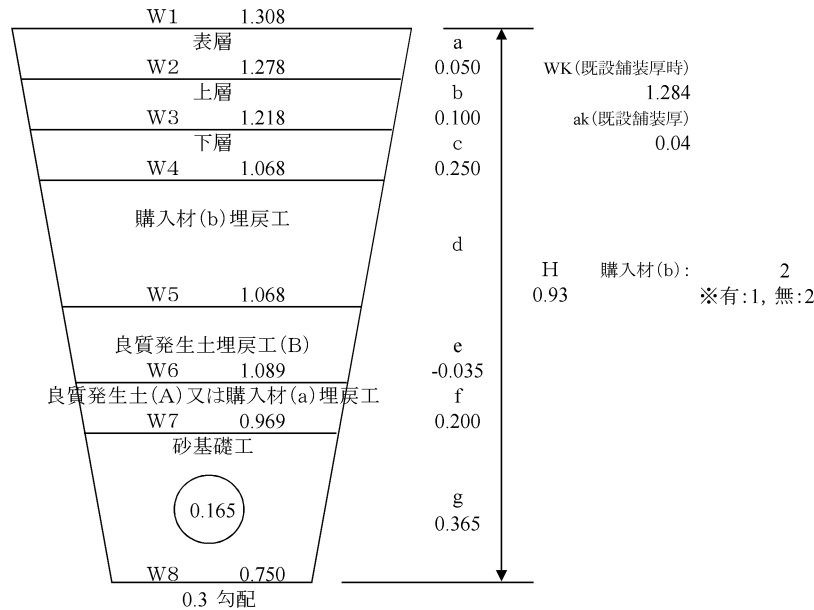
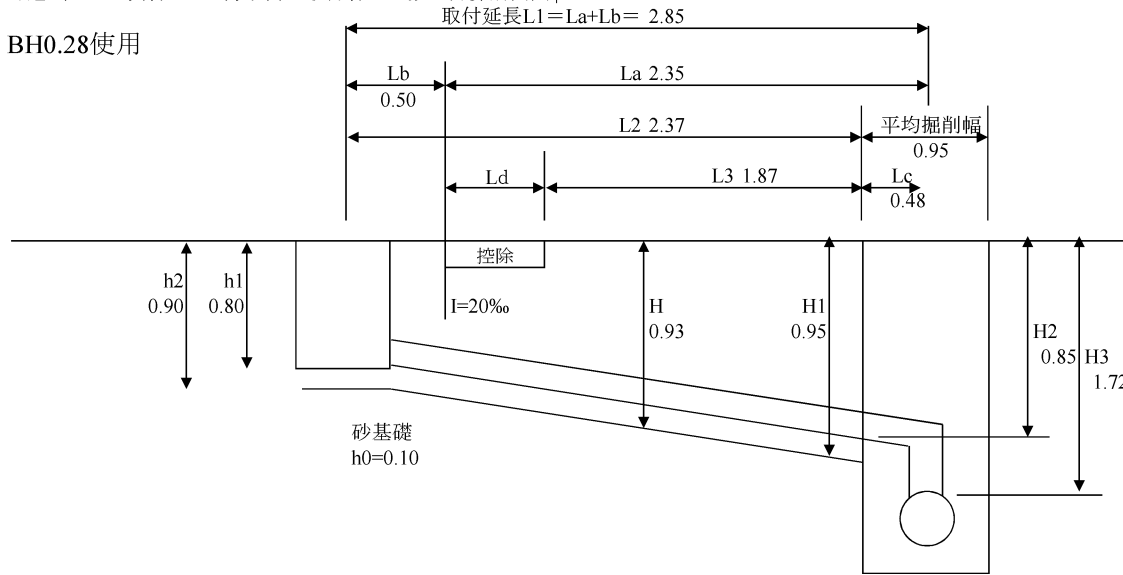
No.	名前	路線	人孔番号		障害物排除幅	柵深	占用幅	本管掘削幅	本管側深さ	平均掘削深	柵タイプ		蓋タイプ			自在曲管			曲管		支管		人孔取付			No.1		
			上流	下流							横	縦	塩ビ製柵蓋	ﾌﾟﾗｽﾄｯｸ蓋	防護鉄蓋	30°	60°	30°	60°	90°	1号	ｺﾝｸﾘｰﾄ	塩ビ	キャップ止め				
当初	南信大等管理事務所	206	206-1	206-2		0.80	2.35	0.95	0.85	0.93	1		1				1			1								
小計						0.80	2.35	0.95	0.85	0.93	1		1				1											
合計						<b>0.8</b>	<b>2.35</b>	<b>0.95</b>	<b>0.85</b>	<b>0.93</b>	<b>1</b>		<b>1</b>				<b>1</b>											

立上管=柵深-(ｲﾝﾊﾞｰﾄ高+蓋高) m  
 立上管=柵深-(ｲﾝﾊﾞｰﾄ高+蓋高) 0.59 m  
 塩ビ製柵蓋:20mm, ﾏﾞﾙﾄﾞ合金蓋:20mm, 防護鉄蓋:150mm  
 塩ビ製柵蓋:20mm, ﾏﾞﾙﾄﾞ合金蓋:20mm, 防護鉄蓋:150mm



町道（55・59号線）As：污水樹・取付管土工数量計算断面図φ150

BH0.28使用



1箇所当り数量(材料)

n	=	樹個数	=	1	=	1	個
La'	=	占用延長(合計)	=	2.35	=	2.35	m
La	=	占用延長(平均)	=	La'/n	=	2.35	m
Lb	=	民地内延長	=	0.50	=	0.50	m
Lc	=	掘削幅減分	=	0.48	=	0.48	m
Ld'	=	障害物控除(合計)	=		=		m
Ld	=	障害物控除(平均)	=	Ld'/n	=		m
L1	=	取付延長	=	La+Lb	=	2.85	m
L2	=	土工延長	=	L1-Lc	=	2.37	m
L3	=	表層延長	=	La-Lc-Ld	=	1.87	m
h0	=	砂基礎	=	0.10	=	0.10	m
h'	=	污水樹深(合計)	=	0.80	=	0.80	m
h1	=	污水樹深(平均)	=	h'/n	=	0.80	m
h2	=	污水樹掘削深	=	h1+h0	=	0.90	m
H1	=	本管側掘削深	=	L2*20‰+h2	=	0.95	m
H2	=	本管側管底深	=	L2*20‰+h1	=	0.85	m
H3'	=	本管土被り(合計)	=	1.72	=	1.72	m
H3	=	本管土被り(平均)	=	H3'/n	=	1.72	m
H	=	平均掘削深	=	(h2+H1)/2	=	0.93	m
L	=	取付管延長	=	L1+(H3-H2)	=	3.72	m

1箇所当り数量(土工)

舗装切断工	=	(L3*2)	=	3.74	m
舗装取壊面積	=	(W1+WK)/2*L3	=	2.42	m <sup>2</sup>
舗装取壊工	=	(W1+WK)*ak/2*L3	=	0.10	m <sup>3</sup>
掘削工(全部)	=	(W1+W8)/2*H*(L2-Ld)	=	2.27	m <sup>3</sup>
掘削工(全一舗)	=	掘削工-舗装取壊工	=	2.17	m <sup>3</sup>
※良質発生土(A)埋戻工	=	(W6+W7)*f/2*(L2-Ld)	=	0.49	m <sup>3</sup>
砂基礎工	=	((W7+W8)*g/2-R <sup>2</sup> *π/4)*(L2-Ld)	=	0.69	m <sup>3</sup>
砂合計	=	砂基礎	=	0.69	m <sup>3</sup>
良質発生土埋戻工(B)(官)	=	(W5+W6)*e/2*L3	=	-0.07	m <sup>3</sup>
良質発生土埋戻工(B)(民)	=	(W1+W6)*(a+b+c+d+e)/2*Lb	=	0.22	m <sup>3</sup>
良質発生土(B)合計	=	官地+民地	=	0.15	m <sup>3</sup>
購入材(b)埋戻工	=	(W4+W5)*d/2*L3	=		m <sup>3</sup>
残土処分工	=	掘削土量-(発生土A,B)/0.9	=	1.46	m <sup>3</sup>
As処分工	=	(W1+WK)*L3/2*ak	=	0.10	m <sup>3</sup>
表層工	=	(W1+W2)/2*L3	=	2.42	m <sup>2</sup>
上層路盤工	=	(W2+W3)/2*L3	=	2.33	m <sup>2</sup>
下層路盤工	=	(W3+W4)/2*L3	=	2.14	m <sup>2</sup>

※購入材(a)埋戻工有り

工 帶 付

本管部舗装復旧計算書

公共1工区

管径 200 mm

No. 1

路線番号	人孔番号		復旧延長	本管掘削幅	舗装復旧幅	既設舗装厚	舗装切断						舗装取壊工						舗装復旧面積															摘要				
	上流	下流					As			Co			10cm迄 As(2.35t/m3)			10cm=15cm迄 As(2.35t/m3)			県道(車道)		県道(歩道)		町道1号線			町道(As) (S5-59号線)			町道(Co)-全面復旧		砂利道	一般町道						
							t=20cm以下	t=30cm以下	t=40cm以下	t=20cm以下	t=30cm以下	t=35cm以下	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	t	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	t	表層工 5cm	路盤工 20cm	表層工 3cm	路盤工 15cm	表層、中間層、基層工 15(5.5.5)	上層 11cm	下層 69cm	表層工 5cm	上層 10cm	下層 15cm	表層工 10cm	上層 12cm	クラック	表層工 4cm	上層 10cm		下層 25cm			
	No.	No.					No.	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	t	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	t	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>		m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>
506	506-1	506-2	35.00	0.95	3.60	0.04	70.00						126.00	5.0	11.75																				126.0	33.3	33.3	復旧幅=3.60m
506	506-2	舗装界	4.20	0.95	3.60	0.04	8.40						15.12	0.6	1.41																			15.1	4.0	4.0	復旧幅=3.60m	
506	舗装界	506-3	3.80	0.95	0.30	0.15	11.40								1.14	0.2	0.40				1.1	3.6	3.6														復旧幅=0.30m	
506	506-3	506-4	40.50	0.95	4.00	0.15	81.00						162.00	24.3	57.11						162.0	38.5	38.5														復旧幅=4.00m	
506	506-4	506-5	38.00	0.95	4.00	0.15	76.00						152.00	22.8	53.58						152.0	36.1	36.1														復旧幅=4.00m	
506	506-5	舗装界	5.40	1.05	4.00	0.15	21.60						21.60	3.2	7.61						21.6	5.7	5.7														復旧幅=4.00m	
506	舗装界	506-6	3.70	1.05	5.00	0.05	7.40						18.50	0.9	2.12									18.5	3.9	3.9											復旧幅=5.00m	
506	506-6	506-7	61.00	1.05	5.00	0.05	122.00						305.00	15.3	35.96									305.0	64.1	64.1												復旧幅=5.00m
506	506-7	506-8	60.00	0.95	4.95	0.05	120.00						297.00	14.9	35.02									297.0	57.0	57.0												復旧幅=4.95m
506	506-8	506-9	55.00	0.95	4.90	0.05	110.00						269.50	13.5	31.73									269.5	52.3	52.3												復旧幅=4.90m
506	506-9	506-10	54.00	0.95	4.95	0.05	108.00						267.30	13.4	31.49									267.3	51.3	51.3												復旧幅=4.95m
506	506-10	206-1	24.50	0.95	4.90	0.05	49.00						120.05	6.0	14.10									120.1	23.3	23.3												復旧幅=4.90m
206	206-1	206-2	64.50	0.95	4.90	0.05	129.00						316.05	15.8	37.13									316.1	61.3	61.3												復旧幅=4.90m
203	203-2	204-1	2.00	0.95		0.05																																
小計			451.60				913.80						1,734.52	85.4	200.71	336.74	50.5	118.70					336.7	83.9	83.9	1,593.5	313.2	313.2					141.1	37.3	37.3			
合計			451.60				913.80						1,734.52	85.4	200.71	336.74	50.5	118.70					336.7	83.9	83.9	1,593.5	313.2	313.2					141.1	37.3	37.3			

名 称	計 算 式	数 量
1. ライン復旧工	<p><b>付帯工</b></p> <p>1-1) 白線(W=15cm) センターライン(追い越し可) 復旧箇所: No506-3~No.506-5      87.00m</p> <p>路側線 復旧箇所: No506-3~No.506-5      68.00m</p> <p>T字線 復旧箇所: No506-10人孔付近      1.80m</p> <p style="text-align: right;">156.80 =</p> <p>1-2) 「止まれ」表示(W=15cm) 復旧箇所: ①No.506-6人孔付近</p> <p style="text-align: right;">L = 9.00m × 1箇所      9.00 =      9.00 m</p> <p>2) 横断歩道警告線 復旧箇所: No506-3~No.506-4 (W=20cm)</p> <p style="text-align: right;">L = 10.00m × 2箇所      20.00 =      20.00 m</p> <p>3) 停止線(W=30cm) 復旧箇所: ①No.506-3人孔付近      3.00m</p> <p>T字線(W=30cm)      ①No.506-3人孔付近      4.20m</p> <p style="text-align: right;">7.20 =      7.20 m</p> <p>4) 停止線(W=45cm) 復旧箇所: ①No.506-3人孔付近      4.20m</p> <p style="text-align: right;">②No.506-5人孔付近      3.20m</p> <p style="text-align: right;">③No.506-6人孔付近      4.50m</p> <p>横断歩道線(W=45cm) 復旧箇所: ①No.506-5人孔付近      14.00m</p> <p style="text-align: right;">25.90 =      25.90 m</p>	

立坑数量計算書(1)

204-1

工種	名称	規格	計算式	単位	数量	
付帯工	舗装切断工	t=20cmまで	$(2.80 + 2.80) \times 2 = 11.20$	m	11.20	
	舗装取壊し工	t=5cm	$2.80 \times 2.80 = 7.84$	m <sup>2</sup>	7.84	
	舗装復旧工	密粒土As20F t=5cm	$2.80 \times 2.80 = 7.84$	m <sup>2</sup>	7.84	
	上層路盤工	M-25 t=10cm	$2.80 \times 2.80 = 7.84$	m <sup>2</sup>	7.84	
	下層路盤工	RC-40 t=25cm	$2.80 \times 2.80 = 7.84$	m <sup>2</sup>	7.84	
土工	掘削工	機械BH0.60m <sup>3</sup> 覆工板部	$( \quad \times \quad ) \times ( \quad - \quad ) = \quad - \quad 6.97 \times \quad = \quad$	m <sup>3</sup>		
		機械BH0.60m <sup>3</sup> 立坑部	公称面積 = $2.80^2 \times 3.14 / 4 = 6.15$ m <sup>2</sup> 、掘削面積 = $2.98^2 \times 3.14 / 4 = 6.97$ m <sup>2</sup> 立坑深 = 4.528 m $6.97 \times (4.528 - 0.05) = 31.21$ 31.21 + $6.97 \times \quad = \quad 31.21$	m <sup>3</sup>	31.21	
	埋戻し工	機械 グラムシェル0.60m <sup>3</sup>	$6.97 \times (6.00 - 6.00) =$	m <sup>3</sup>		
		機械 バックホウ0.45m <sup>3</sup> (舗装)	$6.15 \times \quad =$ △マンホール控除 = $\quad$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>		
		機械 バックホウ0.45m <sup>3</sup>	$6.15 \times (4.528 - 0.60) = 24.16$ △マンホール控除 = $9.16$ m <sup>3</sup> △空伏控除 = $\quad \times \quad + \quad \times \quad \times \quad = \quad$ m <sup>3</sup> 控除計 = $9.16$ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	15.00	
		(発生土) 機械 バックホウ0.45m <sup>3</sup>	$24.16 - 9.16 = 15.00$ $6.15 \times \quad =$ △マンホール控除 = $\quad$ m <sup>3</sup> △空伏控除 = $\quad \times \quad + \quad \times \quad \times \quad = \quad$ m <sup>3</sup> 控除計 = $\quad$ m <sup>3</sup> △副管控除 = $\quad \times \quad = \quad$	m <sup>3</sup>		
	残土処理工	10~11t車	$31.21 - 15.00 \div 0.9 = 14.54$	m <sup>3</sup>	14.54	
		舗装ガラ	$7.84 \times 0.05 = 0.39$	m <sup>3</sup>	0.39	
	ライナープレート	ライナープレート (材料)	スクラップ	$(0.216 + 0.1)^2 \times 3.14 / 4 + ( \quad + \quad )^2 \times 3.14 / 4 + ( \quad + \quad )^2 \times 3.14 / 4 = 0.08$ m <sup>2</sup>	kg	2.9
			t=2.7	$3.00 / 0.50 = 6$ 段		
t=3.2			$\quad / 0.50 = \quad$ 段			
埋殺し			$(6 \times 157 - 2.9) + \quad \times \quad = 939$	kg	939	
撤去			$1.50 / 0.50 = 3$ 段 $3 \times 157 = 471$	kg	471	
設置重量		t=2.7 $4.50 / 0.50 = 9$ 段 t=3.2 $\quad / 0.50 = \quad$ 段 $9 \times 157 + \quad \times \quad = 1413$	kg	1,413		
立坑基礎	掘削土留工	砂質及び粘性土	3.860	m	3.86	
	取除き工	砂礫土	0.628	m	0.63	
			1.50	m	1.50	
立坑基礎	グラウト工		$(6.97 - 6.15) \times 4.488 = 3.68$	m <sup>3</sup>	3.68	
	立坑基礎工	コンクリート基礎 (t=15cm)	$2.98^2 \times 3.14 / 4 \times \quad =$	m <sup>3</sup>		
調整Co	調整コンクリート工	砕石基礎 (t=20cm)	$2.98^2 \times 3.14 / 4 \times 0.20 = 1.39$	m <sup>3</sup>	1.39	
		底盤下部	空伏せ下部			
		コンクリート工	$2.98^2 \times 3.14 / 4 \times \quad = \quad \times \quad \times \quad =$	m <sup>3</sup>		
		円形型枠工	底盤下部	$\quad \times \quad =$	m <sup>2</sup>	
	型枠工	空伏せ下部	$\quad \times \quad =$	m <sup>2</sup>		

土量控除一覧表

No.204-1

良質発生土

調整リング	$3.14 / 4 \times$	$0.82^2 \times$	$0.038$	$=$	$0.02$
斜壁	$3.14 / 12 \times ($	$1.75^2 +$	$1.75 \times 0.820 + 0.820^2) \times$	$0.450 =$	$0.61$
直壁、躯体ブロック	$3.14 / 4 \times$	$1.75^2 \times$	$3.30$	$=$	$7.93$
底版	$3.14 / 4 \times$	$1.80^2 \times$	$0.15$	$=$	$0.38$
流入管 (VU φ200) 砂基礎	$0.416 \times$	$0.600 \times$	$0.525$	$=$	$0.13$
流出管 (SUS φ80) 砂基礎	$0.289 \times$	$0.600 \times$	$0.525$	$=$	$0.09$

良質発生土計

$9.16 \text{ m}^3$

ライナープレート重量

4070×2500

1段当り  
t=2.7mm  
P-10 7枚( 26.00 kg/枚), ボルト( 1.92 kg/枚)  
P-8 0枚( 21.10 kg/枚), ボルト( 1.64 kg/枚)  
( 26.00 + 1.92 )× 7 + ( 21.10 + 1.64 )× 0 = 195 kg/段

1段当り  
t=3.2mm  
P-10 7枚( 30.90 kg/枚), ボルト( 1.92 kg/枚)  
P-8 0枚( 25.00 kg/枚), ボルト( 1.64 kg/枚)  
( 30.90 + 1.92 )× 7 + ( 25.00 + 1.64 )× 0 = 230 kg/段

4884×3000

1段当り  
t=2.7mm  
P-10 7枚( 26.00 kg/枚), ボルト( 1.92 kg/枚)  
P-7 2枚( 18.60 kg/枚), ボルト( 1.51 kg/枚)  
( 26.00 + 1.92 )× 7 + ( 18.60 + 1.51 )× 2 = 236 kg/段

1段当り  
t=3.2mm  
P-10 7枚( 30.90 kg/枚), ボルト( 1.92 kg/枚)  
P-9 2枚( kg/枚), ボルト( 1.78 kg/枚)  
( 30.90 + 1.92 )× 7 + ( 0.00 + 1.78 )× 2 = 4 kg/段

φ2800

1段当り  
t=2.7mm  
P-10 4枚( 26.00 kg/枚), ボルト( 1.92 kg/枚)  
P-8 2枚( 21.10 kg/枚), ボルト( 1.64 kg/枚)  
( 26.00 + 1.92 )× 4 + ( 21.10 + 1.64 )× 2 = 157 kg/段

φ2000

1段当り  
t=2.7mm  
P-10 4枚( 26.00 kg/枚), ボルト( 1.918 kg/枚)  
( 26.00 + 1.92 )× 4 = 112 kg/段

φ2500

1段当り  
t=2.7mm  
P-10 5枚( 26.00 kg/枚), ボルト( 1.918 kg/枚)  
( 26.00 + 1.92 )× 5 = 140 kg/段

φ1500

1段当り  
t=2.7mm  
P-6 5枚( 16.20 kg/枚), ボルト( 1.370 kg/枚)  
( 16.20 + 1.37 )× 5 = 88 kg/段

1㎡当り φ2800, φ2500, φ1500

t=2.7mm  
(157.152) / (2.8 × π × 0.50) = 35.70 kg/㎡ : φ2800

t=2.7mm  
(26.0 + 1.918) / (1.570 × 0.50) = 35.60 kg/㎡ : φ2500

t=2.7mm  
(16.2 + 1.370) / (0.942 × 0.50) = 37.30 kg/㎡ : φ1500

※ボルト重量

t=2.7mm or 3.2mm  
P-10 0.137 × ( 10 + 4 ) = 1.918 kg/枚  
P-9 0.137 × ( 9 + 4 ) = 1.781 kg/枚  
P-8 0.137 × ( 8 + 4 ) = 1.644 kg/枚  
P-7 0.137 × ( 7 + 4 ) = 1.507 kg/枚  
P-6 0.137 × ( 6 + 4 ) = 1.370 kg/枚





