令和２年度谷地区汚水管布設工事（1工区）

（開削部　補助　：φ200）

数　量　計　算　書

数 量 総 括 表 [補助]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備　　考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
管　路					m	115.5	115.50
管きょ工（開削）					m	111.8	111.75　管路延長
＜管径200mm＞							
	管路土工						
		管路掘削					
			人力掘削		m^3		
			機械掘削	BH0.13m^3	m^3		
				BH0.28m^3	m^3	293	293.4
				BH0.45m^3	m^3		
		管路埋戻					
			埋戻工　（流用土）	人力	m^3		
				BH0.13m^3	m^3		
				BH0.28m^3	m^3	219	219.0
				BH0.45m^3	m^3		
		発生土処分工					
			ダンプトラック運搬	DT2t,BH0.13㎥積込(人力)	m^3		
			夜間（現場～仮置場）	DT2t,BH0.13㎥積込	m^3		
			昼間（仮置場～処分場）	DT4t,BH0.28㎥積込	m^3	50	50.1
				DT4t,BH0.45㎥積込	m^3		
	管布設工						
		硬質塩化ビニル管					
			塩ビ管	SRAφ200×4,000	本	25	25
			塩ビ管	PE　φ200×4,000	本	3	11.75
			硬質塩ビ管布設	ゴム輪受口，φ200	m	111.8	
		伸縮可とう継手					
			マンホール用可とう継手	φ200	箇所	8	8
	管基礎工						
		砂基礎					
			基礎工　（中詰め）	人力	m^3		
				機械	m^3	38	37.8

数 量 総 括 表 [補助]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5			単位	数量	備　　考
工事区分	工種	種別	細別	規格					
		管路土留工							
			軽量鋼矢板土留						
				軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.0m,1段	人力	m		
				土留損料	H=2.0m		式		
				軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,1段	人力	m		
				土留損料	H=2.5m		式		
				軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,2段	人力	m		
				土留損料	H=2.5m		式		
				軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.0m,1段	BH0.13m^3	m		
				土留損料	H=2.0m		式		
				軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,1段	BH0.13m^3	m		
				土留損料	H=2.5m		式		
				軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,2段	BH0.13m^3	m		
				土留損料	H=2.5m		式		
				軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.0m,1段	BH0.28m^3	m		
				土留損料	H=2.0m		式		
				軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,1段	BH0.28m^3	m		
				土留損料	H=2.5m		式		
				軽量鋼矢板建込・引抜工	H=2.5m,2段	BH0.28m^3	m		
				土留損料	H=2.5m		式		
				軽量鋼矢板建込・引抜工	H=3.0m,2段	BH0.28m^3	m	32.5	
				土留損料	H=3.0m		式		
				軽量鋼矢板建込・引抜工	H=3.5m,2段	BH0.28m^3	m	68.0	
				土留損料	H=3.5m		式		
				軽量鋼矢板建込・引抜工	H=3.5m,3段	BH0.28m^3	m		
				土留損料	H=3.5m		式		
				軽量鋼矢板建込・引抜工	H=3.8m,3段	BH0.28m^3	m	15.0	
				土留損料	H=3.8m		式		
		開削水替工							
			開削水替						
				ポンプ運転費	ポンプ運転工	作業時排水	日		
				ポンプ据付撤去費	ポンプ据付撤去工		現場		

数 量 総 括 表 [補助]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備　　考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
標準マンホール工							
	1号組立マンホール				箇所	4	4
		人孔鉄蓋		T-14	組		
				T-25	組	4	4
		無収縮モルタル		10.5	袋	3	3
				21.0	袋	2	2
				25.0	袋		
		調整リング		600×50	個	1	1
				600×100	個	1	1
				600×150	個	2	2
		斜壁		600/900×300	個	2	2
				600/900×450	個	2	2
				600×150	個		
		直壁		900×300	個	1	1
				900×600	個	3	3
				900×900	個		
				900×1200	個		
				900×1500	個		
		く体ブロック		900×600	個		
				900×900	個		
				900×1200	個		
				900×1500	個		
				900×1800	個	4	4
		底版		有効高130	個	4	4
		ブロック据付工		3.0m以下	箇所	4	4
		ブロック据付工		3.0m以上4.0m以下	箇所		
		底部工(インバート)			箇所	4	4
		[1箇所当り]コンクリート工			m3	0.16	
			砕石基礎	t=20cm	m2	0.95	
			型枠		m2	0.28	
			モルタル上塗り工	t=2cm	m2	0.74	
		削孔		φ100	箇所	1	1
				φ150	箇所	1	1
				φ200	箇所	4	4
				φ250	箇所		

数 量 総 括 表 [補助]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備　　考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
副管					箇所	1	
			内副管取付工	平均設置高= 1.72 m	箇所	1	
			プレーエンド直管	φ150x4000	本	1	
			内副管用継手	φ200-150	個	1	
			副管用90° 曲管	φ150	個	1	
			取付けバンド(SUS)	φ150	組	2	

数 量 総 括 表 [補助]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備　　考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
取付管および汚水桝工							
	管路土工						
		管路掘削					
			機械掘削	BH0.13m^3	m^3	22	22.0
		管路埋戻					
			埋戻工　（流用土）	BH0.13m^3	m^3	17	17.46
			埋戻工　（基礎材）		m^3	4	4.0
		発生土処分工					
			ダンプトラック運搬（現場～処分場）	DT2t,BH0.13㎥積込	m^3	3	2.6
			夜間（現場～仮置場）				
			昼間（仮置場～処分場）				
	取付管布設工						
		硬質塩化ビニル管		φ100　L= 6.4 m	箇所	3	3
			塩ビ管	SRBφ100×800	本	26	26
			硬質塩ビ管布設	ゴム輪受口，φ100	m	19.2	19.20
			コンパクト90°支管	φ100	個		
			90°可撓支管	φ200×φ100	個	1	1
			マンホール可とう継手	φ100	個	2	2
			異形ソケット	φ200×φ100	個		
			60°曲管	φ100	個		
			キャップ	φ100	個	3	3
			鋼管		m		
	山留工						
		軽量鋼矢板設置・撤去工	H=2.0m		m	6.1	
		支保工設置・撤去工	1段		m	6.1	
		軽量鋼矢板設置・撤去工	H=2.5m		m		
		支保工設置・撤去工	1段		m		
		軽量鋼矢板設置・撤去工	H=2.5m		m		
		支保工設置・撤去工	2段		m		

数 量 総 括 表 [補助]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備　　考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
付帯工							
	舗装撤去工						
		舗装切断工					
				アスファルト 15cmまで	m	267	
				コンクリート 15cmまで	m		
		舗装版破砕工					
				BHによる直接掘削　アスファルト　BH0.28m^3 t=10cm以下	m^2	485	
				BHによる直接掘削　コンクリート　BH0.28m^3 t=10cm以下	m^2		
		舗装のための掘削					
				BHによる直接掘削　BH0.28m3	m^3	6	
		殻運搬処理工					
				(As)ダンプトラック運搬　BH0.28m3　DT4t	m^3	55	
				(Co)ダンプトラック運搬(現場～処分地)　BH0.28m3　DT4t	m^3		
					m^3		
				(残土)ダンプトラック運搬(現場～処分地)　BH0.28m3　DT4t	m^3	6	
	舗装復旧工						
		路盤工					
		上層路盤		国道・車道　再生粒調砕石RM-30　t=20cm	m^2	127	
		下層路盤		国道・車道　再生砕石RC-40　t=15cm	m^2	127	
		表層工					
				(仮復旧)　再生粗粒度As　t=5cm	m^2	127	
			表層工	国道・車道　再生密粒度As　t=5cm	m^2	462	
			基層工	国道・車道　再生粗粒度As　t=5cm	m^2	462	
	道路付属物撤去復旧工						
		溶融式区画線					
				区画線工(溶融式・手動)　白線　実線　W=15cm　白	m	114	
				区画線工(溶融式・手動)　白線　実線　W=30cm　白	m	2	
				区画線工(溶融式・手動)　横断歩道　実線　W=45cm　白	m		
				区画線工(溶融式・手動)　文字　実線　W=15cm　白	m		
				区画線工(溶融式・手動)　記号　実線　W=15cm　白	m		
				区画線工(溶融式・手動)　矢印　実線　W=15cm　白	m	10	
	安全費						
				交通整理人	人	108	A34、B68
共通仮設							
共通仮設費							
	運搬費						
		仮設材運搬費			t	6.4	

管径 φ200

管 材 料 計 算 表

補助
①

番号	路線番号	人孔番号 (下流) (上流)	区間距離 L (m)	人孔減長 L″ (m)	管体延長 L-L″ (m)	硬質塩化ビニル管 φ200 直管 SRA 4.00m (本)	直管 PE 4.00m (m)	直管	受口管 0.5m (本)	受口管 1.00m (本)	受口管	差口管 0.5m (本)	可とう継手
1	81-1	No.83 No.84	15.00	0.60 0.45	13.95	3	1.95						2
2	81	No.84 No.85	40.50	0.45 0.45	39.60	9	3.60						2
3	80-1	No.85 No.86	32.50	0.45 0.45	31.60	7	3.60						2
4	80-1	No.86 No.87	27.50	0.45 0.45	26.60	6	2.60						2
5													
6													
7													
8													
9													
10													
11													
12													
13													
14													
15													
合 計			115.50	3.75	111.75	25	11.75						8

管径　φ200

本 管 土 工 数 量 計 算 表

φ200 管断面＝　0.0366

補助
①

番号	路線番号	人孔番号 No.	管径	区間距離 (土工減長) L	管体延長 (砂基礎減長) L'	掘削幅 W	平均掘削深 H	中詰高＋基礎厚 E	表層厚 上段は現況厚 Z1 / Z1'	路盤厚 Z2'	掘削 人力 A=W×(H-Z1)×L	掘削 バックホウ A=W×(H-Z1)×L	埋め戻し Aゾーン ﾀﾝﾊﾟ (H-E-舗装)×W×L	埋め戻し 中詰砂 (E×W一管断面)×L'		残土 A-(流用土/0.9)	摘要
			(mm)	(m)	(m)	(m)	(m)	(㎡)	(m)	(m)	(m^3)	(m^3)	(m^3)	(m^3)		(m^3)	
1	81-1	83 84	φ200	15.00	13.95	0.90	3.31	0.416	0.10	0.30		43.3	33.7	4.7		5.9	軽量 0.28
2	81	84 85	φ200	40.50	39.60	0.90	2.96	0.416	0.10	0.30		104.2	78.1	13.4		17.4	軽量 0.28
3	80-1	85 86	φ200	32.50	31.60	0.90	2.76	0.416	0.10	0.30		77.8	56.9	10.7		14.6	軽量 0.28
4	80-1	86 87	φ200	27.50	26.60	0.90	2.85	0.416	0.10	0.30		68.1	50.3	9.0		12.2	軽量 0.28
5																	
6																	
7																	
8																	
9																	
10																	
11																	
12																	
13																	
14																	
15																	
合　計				(115.50) 115.50	(111.75) 111.75							293.4	219.0	37.8		50.1	

土　留　工　集　計　表

補助
①

路線番号	路線延長	平均掘削深	土留種類	素　掘	軽量鋼矢板								備　考
					H = 2.00 m 支保工1段	H = 2.50 m 支保工1段	H = 2.50 m 支保工2段	H = 3.00 m 支保工2段	H = 3.50 m 支保工2段	H = 3.50 m 支保工3段	H = 3.80 m 支保工3段		
81-1	15.00	3.31	軽量								15.00		
81	40.50	2.96	軽量						40.50				
80-1	32.50	2.76	軽量					32.50					
80-1	27.50	2.85	軽量						27.50				
小　計	115.50							32.50	68.00		15.00		

1号組立式マンホール数量計算書①　　補助

路線番号	人孔番号 (No.)	人孔深 (m)	流出管 管種	流出管 管径 / 管底高 (m)	流入管 管種	流入管 管径 (mm)	流入管 管底高 (m)	流入管 落差 (m)	流入管 角度 (°)	削孔	副管 管径 (mm)	副管 削孔	調整高 (mm)	底版	コンクリート部材 (cm) 躯体 60	躯体 90	躯体 120	躯体 150	躯体 180	直壁 30	直壁 60	直壁 90	直壁 120	直壁 150	直壁 180	斜壁 30	斜壁 45	斜壁 60	斜壁 15	調整リング 5	調整リング 10	調整リング 15	無収縮モルタル (袋) 10.5	12.5	21.0	25.0	蓋・受枠	備考
81-1	84	2.978	VU	200 15.962	VU	200	15.982	0.020		1			28	1					1		1						1					1	1				1	T-25
81	85	2.746	VU	200 16.104	VU	200	16.124	0.020		1			46	1					1		1					1				1					1		1	T-25
80-1	86	2.568	VU	200 16.222	VU VU	100 200	17.650 16.242	1.428 0.020		1 1			68	1					1	1						1						1	1		1		1	T-25
80-1	87	2.925	VU	200 16.325	VU	200	18.042	1.717		1	150	1	25	1					1		1						1				1		1				1	T-25
1 底部工			N=		4 箇所			副管高	100	1	100																											
2 ブロック据付工			H≦3.0		4 箇所			1.717	200	4	150	1																										
			3.0＜H≦4.0		箇所			合　計	250		200			4					4	1	3					2	2			1	1	2	3		2		4	4

１号組立式マンホール底部工

名　　称	計　　算　　式	単位	数　量
設置箇所	4　+	箇所	4

１箇所当り

ｺﾝｸﾘｰﾄ工	V = π/4 × 0.90 ^{2} ×(0.17 + 0.20 / 2) − π/4× 0.20 ^{2} × 1/2 × 0.90	m^3	0.16
t= 0.20m 砕石基礎工	A = π/4 × 1.10 ^{2}	m^2	0.95
型 枠 工	A = π × 0.20 × 1/2 × 0.90	m^2	0.28
モルタル上塗り工	A = π/4 × 0.90 ^{2} − 0.20 × 0.90 + π × 0.20 × 0.90 ／ 2	m^2	0.74

補助

副　管　設　置　工　　φ150

名　称	計　算　式	単位	数　量
設置箇所	1　+	箇所	1
設置高さ	1.717　+　　=　1.717 1.717　m　／　1 箇所 =	m	1.72

1 箇所当り

ﾌﾟﾚｰﾝｴﾝﾄﾞ直管 φ150	(　0.080　+　0.170　+　0.200　／2　=　0.350　m) N=(　1.720　-　0.350　) ／　4.0　m/本	本	1
内副管用継手 φ200-150		個	1
副管用90°曲管 φ150		個	1
取付バンド φ150	(　1.720　m /　1.0　)×　1 箇所	組	2

補助

副　管　設　置　工　　φ 200 mm

名　称	計　算　式	単位	数　量
設置箇所	+	箇所	
設置高さ	+　　= m　／　箇所 =	m	

箇所当り

ﾌﾟﾚｰﾝｴﾝﾄﾞ直管 φ200	(　0.115　+　0.196　+　0.250　／2　=　0.436　m) N=(　-　0.436　×　) ／　4.0　m/本	本	
内副管用継手 φ250-200		個	
副管用90°曲管 φ200		個	
取付バンド φ200	m /　1.0　×	組	

VU 100

桝取付管材料及び土量計算書

番号	路線番号	人孔番号 No.	本管掘削控除 (m)	左右別	取付ヶ所数 K (ヶ)	取付深 H (m)	1ヶ所当り 取付管延長 L (m)	1ヶ所当り 土工延長 L1 (m)	総取付管延長 L×K (m)	掘削幅 上幅 下幅 (m)	支管取付ヶ所数 本管径φ200 (ヶ所)	取付管材料(φ100) 直管 SRB (本)	コンパクト90°支管 φ200−φ100 (本)	90°可とう支管 φ200−φ100 (本)	マンホール用可とう継手 (本)	異径ソケット φ200−φ100 (本)	60°曲管 (本)	キャップ (本)	掘削 掘削量 (m³)	埋戻し 流用土 (m³)	残土 掘削量−(流用土埋戻/0.9) 残土 (m³)	基礎 h=0.314 砂基礎 (m³)	軽量鋼矢板 (m)	支保工 (m)	舗装厚	摘要
1	81−1	No.82 No.83	0.45	L	1	1.10	6.80	6.35	6.80	1.55 0.55		9			1			1	7.33	6.01	0.65	1.34			0.10	
2	80−1	No.85 No.86	0.45	L	1	1.70	6.50	6.05	6.50	0.90 0.90	1	9		1				1	9.26	7.13	1.34	1.55	6.05	1段 6.05	0.10	
3	80−1	No.85 No.86	0.45	L	1	1.00	5.90	5.45	5.90	1.45 0.55		8			1			1	5.45	4.32	0.65	1.15			0.10	
4																										
5																										
6																										
7																										
8																										
9																										
10																										
11																										
12																										
13																										
14																										
15																										
16																										
17																										
18																										
19																										
計					3			17.85	19.20		1	26		1	2			3	22.04	17.46	2.64	4.04	6.05	6.05		

舗 装 集 計 表

工　　種	計上寸法	本管部 計算書 ①	本管部 計算書 ②	本管部 計算書 ③	計算書 ④	計算書 ⑤	取付管部 計算書 ①	取付管部 計算書 ②	取付管部 計算書 ③	単位	数 量
1 舗装切断工											
	As 15cmまで	231.0					35.7			m	266.7
	Co 15cmまで									m	
2 舗装版破砕工											
	As 10cm	461.7					23.1			㎡	484.8
	As 4cm									㎡	
	Co 10cm									㎡	
3 路盤掘削工	土工で計上										
4 As舗装工（舗装復旧図参照）											
表層工(国道・車道)	再生密粒度As t=5cm	461.7								㎡	461.7
基層工(国道・車道)	再生粗粒度As t=5cm	461.7								㎡	461.7
表層工(町道・車道)	再生密粒度As t=4cm									㎡	
表層工(町道・車道)	コンクリート t=10cm									㎡	
5 路盤工											
上層路盤工(国道・車道)	再生粒調砕石 RM-30 t=20cm	104.1					23.1			㎡	127.2
下層路盤工(国道・車道)	再生砕石 RC-40 t=15cm	104.1					23.1			㎡	127.2
路盤工(町道・車道)	再生粒調砕石 RM-30 t=10cm									㎡	
路盤工(町道・車道)	再生粒調砕石 RM-30 t=9cm									㎡	
6 仮復旧工											
表層工(国道・車道)	再生粗粒度As t=5cm	104.1					23.1			㎡	127.2
表層工(町道・車道)	常温合材As t=3cm									㎡	
7 舗装版破砕工（仮復旧）											
	ﾊﾞｯｸﾎｳ直接掘削 As t=10cm以下	104.1					23.1			㎡	127.2
8 舗装のための掘削											
	ﾊﾞｯｸﾎｳ0.28m^3	5.2					1.2			㎥	6.4
9 残土運搬処分工	一般残土	5.2					1.2			㎥	6.4
	Asガラ	51.4					3.5			㎥	54.9
	Coガラ									㎥	
10 区画線工	外側線 w=15cm(白)									m	114.0
	中央線 w=15cm(黄)									m	
	実線 w=30cm（白）									m	2.0
	停止線 w=45cm（白）									m	
	横断歩道 w=45cm（白）									m	
	文字(止まれ) w=15cm(白)									m	
	文字(ｽｸｰﾙｿﾞｰﾝ) w=15cm(白)									m	
	記号（⊥）w=15cm(白)									m	
	記号（◇）w=15cm(白)									m	
	矢印(→) w=15cm(白)									m	10.0

舗 装 復 旧 計 算 書（本管部分）

番号	路線番号	人孔番号	区間距離 L (m)	道路幅員 W1 (m)	掘削幅 B (m)	影響幅 (左) B1 (m)	影響幅 (右) B2 (m)	影響幅 (左) C1 (m)	影響幅 (右) C2 (m)	表層復旧幅 a (m)	路盤復旧幅 b (m)	舗装工 D=a×L 表層工 密粒As t=5cm (㎡)	舗装工 D=a×L 基層工 粗粒As t=5cm (㎡)	舗装工 D=a×L 表層工 Co t=10cm (㎡)	仮復旧工 E=b×L 粗粒As t=5cm (㎡)	路盤工 E=b×L 上層路盤工 粒調砕石 t=20cm (㎡)	路盤工 E=b×L 下層路盤工 切込砕石 t=15cm (㎡)	路盤工 E=b×L 路盤工 切込砕石 t=9cm (㎡)	舗装のための掘削 (m³)	舗装取壊し (a+W1)×L As t=10cm (㎡)	舗装取壊し Co t=10cm (㎡)	仮舗装取壊 F t=5cm (㎡)	舗装切断 As L×2 (m)	舗装切断 Co (m)	残土処理 AS殻 t=10cm t=5cm (m³)	残土処理 CO殻 t=10cm (m³)	残土処理 土砂 (m³)	摘要
								C1,C2>1.2mの時 C1,C2=0																				
1	81-1	83 84	15.00		0.90						0.90				13.5	13.5	13.5		0.7			13.5	30.0		0.7		0.7	
2	81	84 85	40.50		0.90						0.90				36.5	36.5	36.5		1.8			36.5	81.0		1.8		1.8	
3	80-1	85 86	32.50		0.90						0.90				29.3	29.3	29.3		1.5			29.3	65.0		1.5		1.5	
4	80-1	86 87	27.50		0.90						0.90	461.7	461.7		24.8	24.8	24.8		1.2	461.7		24.8	55.0		47.4		1.2	
5																												
6																												
7																												
8																												
9																												
10																												
11																												
12																												
13																												
14																												
15																												
計			115.50									461.7	461.7		104.1	104.1	104.1		5.2	461.7		104.1	231.0		51.4		5.2	

舗 装 復 旧 計 算 書（取付管部分）

番号	路線番号	人孔番号	左右別	取付管長 (m)	本掘削幅 (m)	水路幅 (m)	取付箇所数 (箇所)	舗装長 L (m)	掘削幅 B (m)	影響幅 (左) B1 (m)	影響幅 (右) B2 (m)	影響幅 (左) C1 (m)	影響幅 (右) C2 (m)	表層復旧幅 a (m)	路盤復旧幅 b (m)	舗装工 D=a×L 表層工 密粒As t=5cm (㎡)	舗装工 D=a×L 基層工 粗粒As t=5cm (㎡)	舗装工 D=a×L Co t=10cm (㎡)	路盤工 E=b×L 上層路盤工 粒調砕石 t=20cm (㎡)	路盤工 E=b×L 下層路盤工 切込砕石 t=15cm (㎡)	路盤工 E=b×L 路盤工 切込砕石 t=9cm (㎡)	仮復旧工 F=B×L タンパ 再生粗粒 t=5cm (㎡)	舗装のための掘削 (m³)	舗装取壊し As t=10cm (㎡)	舗装取壊し Co t=10cm (㎡)	仮舗装取壊 F t=5cm (㎡)	舗装切断 As L×2 (m)	舗装切断 Co (m)	残土処理 AS殻 t=10cm t=5cm (m³)	残土処理 CO殻 t=10cm (m³)	残土処理 土砂 (m³)	摘要
												C1,C2>1.2mの時	C1,C2=0																		
1	81-1	82 83	L	6.80	0.45		1	6.35	1.55						1.55				9.8	9.8		9.8	0.50	9.8		9.8	12.7		1.47		0.50	
2	80-1	85 86	L	6.50	0.45		1	6.05	0.90						0.90				5.4	5.4		5.4	0.30	5.4		5.4	12.1		0.81		0.30	
3	80-1	85 86	L	5.90	0.45		1	5.45	1.45						1.45				7.9	7.9		7.9	0.40	7.9		7.9	10.9		1.19		0.40	
4																															
5																															
6																															
7																															
8																															
9																															
10																															
11																															
12																															
13																															
14																															
15																															
16																															
17																															
18																															
19																															
計																			23.1	23.1		23.1	1.20	23.1		23.1	35.7		3.5		1.2	

区画線工計算書

（単位：m）

路線番号	溶融式												ペイント式		摘要
								文字・記号							
	実線（白）幅15cm	実線（黄）幅15cm	破線（白）幅15cm	破線（黄）幅15cm	実線（白）幅30cm	停止線 幅45cm	横断歩道 幅45cm	止まれ 20 幅15cm換算	スクールゾーン 10 幅15cm換算	⊥ 5 幅15cm換算	◇ 9 幅15cm換算	矢印 10 幅15cm換算	実線（白）幅15cm	破線（白）幅15cm	
81-1	13.50				2.00							10.00			
81	40.50														
80-1	32.50														
80-1	27.50														
小計	114.00				2.00							10.00			
合計	126.00														

損料日数及び仮設材運搬重量の算定

工種		算式	数量
種別	細別		
1、鋼材運搬			
搬入・搬出	軽量鋼矢板 H=2.0m	W= 6.10 ／ 0.250 × 2.00 × 2	
※1日の最大使用量を想定		× 0.0148 ＝ 1.444 t	
	軽量鋼矢板 H=2.5m	W= ／ 0.250 × 2.50 × 2	
		× 0.0148 ＝ t	
	軽量鋼矢板 H=3.0m	W= 4.00 ／ 0.250 × 3.00 × 2	
		× 0.0148 ＝ 1.421 t	
	軽量鋼矢板 H=3.5m	W= 4.00 ／ 0.250 × 3.50 × 2	
		× 0.0148 ＝ 1.658 t	
	軽量鋼矢板 H=4.0m	W= 4.00 ／ 0.250 × 4.00 × 2	
		× 0.0148 ＝ 1.894 t	
	合計	6.417 t	6.42 t
2、交通整理員			
本管	VUΦ150 素掘り	N= 日	
	VUΦ150 H=2.0m 1段	N= 日	
	VUΦ150 H=2.5m 1段	N= 日	
	VUΦ150 H=2.5m 2段	N= 日	
	VUΦ150 H=3.0m 2段	N= 8 日	
	VUΦ150 H=3.5m 2段	N= 19 日	
	VUΦ150 H=3.5m 3段	N= 日	
	VUΦ150 H=4.0m 3段	N= 5 日	
取付管	VUΦ100 素掘り	N= 2 日	
	VUΦ100 H=2.0m 1段	N= 2 日	
	VUΦ100 H=2.5m 1段	N= 日	
	VUΦ100 H=2.5m 2段	N= 日	
	小計	36 日	
	合計	36 日 × 3 人 ＝ 108	108 人
3、開削水替工			
本管	VUΦ150 H=2.0m 1段	N= 日	
	VUΦ150 H=2.5m 1段	N= 日	
	VUΦ150 H=2.5m 2段	N= 日	
	VUΦ150 H=3.0m 2段	N= 日	
	VUΦ150 H=3.5m 2段	N= 日	
	VUΦ150 H=3.5m 3段	N= 日	
	VUΦ150 H=4.0m 3段	N= 日	
取付管	VUΦ100 H=2.0m 1段	N= 日	
	VUΦ100 H=2.5m 1段	N= 日	
	VUΦ100 H=2.5m 2段	N= 日	
	合計		日

令和２年度谷地区汚水管布設工事（1工区）

（開削部　単独　：φ200）
2-2工区

数　量　計　算　書

数 量 総 括 表 [単独]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備　　考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
管　路					m	15.0	15.00
管きょ工（開削）					m	14.2	14.18　管路延長
＜管径200mm＞							
	管路土工						
		管路掘削					
			人力掘削		m^3		
			機械掘削	BH0.13m^3	m^3		
				BH0.28m^3	m^3	26	25.8
				BH0.45m^3	m^3		
		管路埋戻					
			埋戻工　（流用土）	人力	m^3		
				BH0.13m^3	m^3		
				BH0.28m^3	m^3	11	11.0
				BH0.45m^3	m^3		
		発生土処分工					
			ダンプトラック運搬	DT2t,BH0.13㎥積込(人力)	m^3		
			夜間（現場～仮置場）	DT2t,BH0.13㎥積込	m^3		
			昼間仮置場～処分場）	DT4t,BH0.28㎥積込	m^3	14	13.6
				DT4t,BH0.45㎥積込	m^3		
	管布設工						
		硬質塩化ビニル管					
			塩ビ管	SRAφ200×4,000	本	3	3
			塩ビ管	PE　φ200×4,000	本	1	2.18
			硬質塩ビ管布設	ゴム輪受口，φ200	m	14.2	
		伸縮可とう継手					
			マンホール用可とう継手	φ200	箇所	2	2
	管基礎工						
		砂基礎					
			基礎工　（中詰め）	人力	m^3		
				機械	m^3	4	4.4

数 量 総 括 表 [単独]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備　　考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
標準マンホール工		0号組立マンホール			箇所	1	1
			人孔鉄蓋	T-14	組		
				T-25	組	1	1
			無収縮モルタル	10.5	袋	1	1
				21.0	袋	1	1
				25.0	袋		
			調整リング	600×50	個		
				600×100	個		
				600×150	個	1	1
			斜壁	600/750×300	個		
				600/750×450	個	1	1
				600×150	個		
			直壁	750×600	個		
				750×900	個		
				750×1200	個		
				750×1500	個		
				750×1800	個		
			く体ブロック	750×600	個	1	1
				750×900	個		
				750×1200	個		
				750×1500	個		
				750×1800	個		
			底版	有効高130	個	1	1
			ブロック据付工	2.0m以下	箇所	1	1
			ブロック据付工	2.0m以上3.0m以下	箇所		
			底部工(インバート)		箇所	1	1
			[1箇所当り]コンクリート工		m3	0.11	
			砕石基礎	t=20cm	m2	0.71	
			型枠		m2	0.24	
			モルタル上塗り工	t=2cm	m2	0.53	
			削孔	φ100	箇所	1	1
				φ150	箇所		
				φ200	箇所		
				φ250	箇所		

数 量 総 括 表 [単独]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備　　考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
取付管および汚水桝工							
	管路土工						
		管路掘削					
			機械掘削	BH0.13m^3	m^3	7	7.2
		管路埋戻					
			埋戻工　（流用土）	BH0.13m^3	m^3	5	5.0
			埋戻工　（基礎材）		m^3	2	1.7
		発生土処分工					
			ダンプトラック運搬（現場～処分場）	DT2t,BH0.13㎥積込	m^3	2	1.6
			夜間（現場～仮置場）				
			昼間（仮置場～処分場）				
	取付管布設工						
		硬質塩化ビニル管		φ100　L= 4.95 m	箇所	2	2
			塩ビ管	SRBφ100×800	本	14	14
			硬質塩ビ管布設	ゴム輪受口，φ100	m	9.9	9.90
			コンパクト90°支管	φ100	個		
			90°可撓支管	φ200×φ100	個	1	1
			マンホール可とう継手	φ100	個	1	1
			異形ソケット	φ200×φ100	個		
			60°曲管	φ100	個		
			キャップ	φ100	個	2	2
			鋼管		m		
	山留工						
		軽量鋼矢板設置・撤去工	H=2.0m		m		
		支保工設置・撤去工	1段		m		
		軽量鋼矢板設置・撤去工	H=2.5m		m		
		支保工設置・撤去工	1段		m		
		軽量鋼矢板設置・撤去工	H=2.5m		m		
		支保工設置・撤去工	2段		m		

数 量 総 括 表 [単独]

レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量	備　　考
工事区分	工種	種別	細別	規格			
	付帯工						
		舗装撤去工					
			舗装切断工				
				アスファルト 15cmまで	m	48	
				コンクリート 15cmまで	m		
			舗装版破砕工				
				BHによる直接掘削　アスファルト　BH0.28m^3 t=10cm以下	m^2	60	
				BHによる直接掘削　コンクリート　BH0.28m^3 t=10cm以下	m^2		
			舗装のための掘削				
				BHによる直接掘削　BH0.28m3	m^3	2	
			殻運搬処理工				
				(As)ダンプトラック運搬(現場～処分地)　BH0.28m3　DT4t	m^3	8	
				(Co)ダンプトラック運搬(現場～処分地)　BH0.28m3　DT4t	m^3		
					m^3		
				(残土)ダンプトラック運搬(現場～処分地)　BH0.28m3　DT4t	m^3	2	
		舗装復旧工					
			路盤工				
			上層路盤	国道・車道　再生粒調砕石RM-30　t=20cm	m^2	42	
			下層路盤	国道・車道　再生砕石M-40　t=15cm	m^2	42	
			表層工				
				(仮復旧)　再生粗粒度As　t=5cm	m^2	42	
			表層工	国道・車道　再生密粒度As　t=5cm	m^2	48	
			基層工	国道・車道　再生粗粒度As　t=5cm	m^2	48	
		道路付属物撤去復旧工					
			溶融式区画線				
				区画線工(溶融式・手動)　白線　実線　W=15cm　白	m	15	
				区画線工(溶融式・手動)　停止線　実線　W=45cm　白	m		
				区画線工(溶融式・手動)　横断歩道　実線　W=45cm　白	m		
				区画線工(溶融式・手動)　文字　実線　W=15cm　白	m		
				区画線工(溶融式・手動)　記号　実線　W=15cm　白	m		
		安全費					
				交通整理人	人	12	A4、B8
共通仮設							
	共通仮設費						
		運搬費					
			仮設材運搬費		t		

管径 φ200

管 材 料 計 算 表

単独
①

番号	路線番号	人孔番号 (下流) (上流)	区間距離 L (m)	人孔減長 L″ (m)	管体延長 L−L″ (m)	硬質塩化ビニル管 φ200 直管 SRA 4.00m (本)	直管 PE 4.00m (m)	直管	受口管 0.5m (本)	受口管 1.00m (本)	受口管	差口管 0.5m (本)	可とう継手
1	80	No.87 No.88	15.00	0.45 0.37	14.18	3	2.18						2
2													
3													
4													
5													
6													
7													
8													
9													
10													
11													
12													
13													
14													
15													
合 計			15.00	0.82	14.18	3	2.18						2

管径　φ200

本 管 土 工 数 量 計 算 表

φ200 管断面＝　0.0366

単独
①

番号	路線番号	人孔番号 No.	管径	区間距離 (土工減長) L	管体延長 (砂基礎減長) L'	掘削幅 W	平均掘削深 H	中詰高＋基礎厚 E	表層厚 上段は現況厚 Z1 / Z1'	路盤厚 Z2'	掘削 人力 A=W×(H-Z1)×L	掘削 バックホウ A=W×(H-Z1)×L	埋め戻し Aゾーン ﾀﾝﾊﾟ (H-E-舗装)×W×L	埋め戻し 中詰砂 (E×W一管断面)×L'		残土 A-(流用土/0.9)	摘要
			(mm)	(m)	(m)	(m)	(m)	(㎡)	(m)	(m)	(m^3)	(m^3)	(m^3)	(m^3)		(m^3)	
1	80	87 88	φ200	15.00	14.18	2.02 0.80	1.32	0.416	0.10	0.30		25.8	(0.88) 11.0	4.4		13.6	素掘 0.28
2																	
3																	
4																	
5																	
6																	
7																	
8																	
9																	
10																	
11																	
12																	
13																	
14																	
15																	
合　計				(15.00) 15.00	(14.18) 14.18							25.8	11.0	4.4		13.6	

土　留　工　集　計　表

単独
①

路線番号	路線延長	平均掘削深	土留種類	素　掘	軽量鋼矢板								備　考
					H = 2.00 m 支保工1段	H = 2.50 m 支保工1段	H = 2.50 m 支保工2段	H = 3.00 m 支保工2段	H = 3.50 m 支保工2段	H = 3.50 m 支保工3段	H = 4.00 m 支保工3段		
80	15.00	1.32	素掘	15.00									
小　計	15.00			15.00									

0号組立式マンホール数量計算書①

#REF!

路線番号	人孔番号 (No.)	人孔深 (m)	流出管 管種	流出管 管径 管底高 (m)	流入管 管種	流入管 管径 (mm)	流入管 管底高 (m)	流入管 落差 (m)	流入管 角度 (°)	削孔	副管 管径 (mm)	副管 削孔	調整高 (mm)	底版	コンクリート部材 (cm) 躯体 60	躯体 90	躯体 120	躯体 150	躯体 180	直壁 30	直壁 60	直壁 90	直壁 120	直壁 150	直壁 180	斜壁 30	斜壁 45	斜壁 60	斜壁 15	調整リング 5	調整リング 10	調整リング 15	無収縮モルタル (袋) 10.5	無収縮モルタル 12.5	無収縮モルタル 21.0	無収縮モルタル 25.0	蓋・受枠	備考
				200																																		
80	88	1.213	VU	18.657	VU	100	19.030	0.373		1			63	1	1												1					1	1		1		1	T-25
1 底部工			N=		1 箇所			副管高	100	1	100																										
2 ブロック据付工			H≦2.0		1 箇所				200		150																										
			2.0＜H≦3.0		箇所			合 計	250		200			1	1												1					1	1		1		1	1

0 号 組 立 式 マ ン ホ ー ル 底 部 工

名　　称	計　　算　　式	単位	数 量
設置箇所	1　+	箇所	1

1 箇所当り

ｺﾝｸﾘｰﾄ工	V = π/4 × 0.75 ^{2} ×(0.17 + 0.20 / 2) − π/4× 0.20 ^{2} × 1/2 × 0.75	m^3	0.11
t= 0.20m 砕石基礎工	A = π/4 × 0.95 ^{2}	m^2	0.71
型 枠 工	A = π × 0.20 × 1/2 × 0.75	m^2	0.24
モルタル上塗り工	A = π/4 × 0.75 ^{2} − 0.20 × 0.75 + π × 0.20 × 0.75 ／ 2	m^2	0.53

VU 100

桝取付管材料及び土量計算書

①

番号	路線番号	人孔番号 No.	本管掘削控除 (m)	左右別	取付ヶ所数 K (ヶ)	取付深 H (m)	1ヶ所当り 取付管延長 L (m)	1ヶ所当り 土工延長 L1 (m)	総取付管延長 L×K (m)	掘削幅 上幅 下幅 (m)	支管取付ヶ所数 本管径φ200 (ヶ所)	取付管材料(φ100) 直管 SRB (本)	コンパクト90°支管 φ200 −φ100 (本)	90°可とう支管 φ200 −φ100 (本)	マンホール用可とう継手 (本)	異径ソケット φ200 −φ100 (本)	60°曲管 (本)	キャップ (本)	掘削 掘削量 (m³)	埋戻し 流用土 (m³)	残土 掘削量−(流用土埋戻/0.9) 残土 (m³)	基礎 h=0.314 砂基礎 (m³)	軽量鋼矢板 (m)	支保工 (m)	舗装厚	摘要
1	80	No.87 No.88	0.40	L	1	0.90	4.90	4.50	4.90	1.35 0.55	1	7		1				1	3.85	2.91	0.62	0.95			0.10	
2	80	No.87 No.88	0.40	L	1	0.80	5.00	4.60	5.00	1.25 0.55		7			1			1	3.31	2.08	1.00	0.79			0.10	
3																										
4																										
5																										
6																										
7																										
8																										
9																										
10																										
11																										
12																										
13																										
14																										
15																										
16																										
17																										
18																										
19																										
計					2			9.10	9.90		1	14		1	1			2	7.16	4.99	1.62	1.74				

舗 装 集 計 表

工　　種	計上寸法	本管部 計算書 ①	計算書 ②	計算書 ③	計算書 ④	計算書 ⑤	取付管部 計算書 ①	計算書 ②	計算書 ③	単位	数 量
1 舗装切断工											
	As 15cmまで	30.0					18.2			m	48.2
	Co 15cmまで									m	
2 舗装版破砕工											
	As 10cm	48.4					11.9			㎡	60.3
	As 4cm									㎡	
	Co 10cm									㎡	
3 路盤掘削工	土工で計上										
4 As舗装工（舗装復旧図参照）											
表層工(国道・車道)	再生密粒度As t=5cm	48.4								㎡	48.4
基層工(国道・車道)	再生粗粒度As t=5cm	48.4								㎡	48.4
表層工(町道・車道)	再生密粒度As t=4cm									㎡	
表層工(町道・車道)	コンクリート t=10cm									㎡	
5 路盤工											
上層路盤工(国道・車道)	再生粒調砕石 RM-30 t=20cm	30.3					11.9			㎡	42.2
下層路盤工(国道・車道)	再生砕石 M-40 t=15cm	30.3					11.9			㎡	42.2
路盤工(町道・車道)	再生粒調砕石 RM-30 t=10cm									㎡	
路盤工(町道・車道)	再生粒調砕石 RM-30 t=9cm									㎡	
6 仮復旧工											
表層工(国道・車道)	再生粗粒度As t=5cm	30.3					11.9			㎡	42.2
表層工(町道・車道)	常温合材As t=3cm									㎡	
7 舗装版破砕工(仮復旧)											
	ﾊﾞｯｸﾎｳ直接掘削 As t=10cm以下	30.3					11.9			㎡	42.2
8 舗装のための掘削											
	ﾊﾞｯｸﾎｳ0.28m^3	1.5					0.6			㎡	2.1
9 残土運搬処分工	一般残土	1.5					0.6			㎥	2.1
	Asガラ	6.4					1.8			㎥	8.2
	Coガラ									㎥	
10 区画線工	外側線 w=15cm(白)									m	15.0
	中央線 w=15cm(黄)									m	
	停止線 w=30cm（白）									m	
	停止線 w=45cm（白）									m	
	横断歩道 w=45cm（白）									m	
	文字(止まれ) w=15cm(白)									m	
	文字(ｽｸｰﾙｿﾞｰﾝ) w=15cm(白)									m	
	記号(⊥) w=15cm(白)									m	
	記号(◇) w=15cm(白)									m	

舗 装 復 旧 計 算 書（本管部分）

計算書 ①

番号	路線番号	人孔番号	区間距離 L (m)	道路幅員 W1 (m)	掘削幅 B (m)	影響幅 (左) B1 (m)	影響幅 (右) B2 (m)	影響幅 (左) C1 (m)	影響幅 (右) C2 (m)	表層復旧幅 a (m)	路盤復旧幅 b (m)	舗装工 D=a×L 表層工 密粒As t=5cm (㎡)	舗装工 D=a×L 基層工 粗粒As t=5cm (㎡)	舗装工 D=a×L 表層工 Co t=10cm (㎡)	仮復旧工 E=b×L 粗粒As t=5cm (㎡)	路盤工 E=b×L 上層路盤工 粒調砕石 t=20cm (㎡)	路盤工 E=b×L 下層路盤工 切込砕石 t=15cm (㎡)	路盤工 E=b×L 路盤工 切込砕石 t=9cm (㎡)	舗装のための掘削 (m³)	舗装取壊し (a+W1)×L As t=10cm (㎡)	舗装取壊し Co t=10cm (㎡)	仮舗装取壊 F t=5cm (㎡)	舗装切断 As L×2 (m)	舗装切断 Co (m)	残土処理 AS殻 t=10cm t=5cm (m³)	残土処理 CO殻 t=10cm (m³)	残土処理 土砂 (m³)	摘要
								C1,C2>1.2mの時 C1,C2=0																				
1	80	87 88	15.00		2.02						2.02	48.4	48.4		30.3	30.3	30.3		1.5	48.4		30.3	30.0		6.4		1.5	
2																												
3																												
4																												
5																												
6																												
7																												
8																												
9																												
10																												
11																												
12																												
13																												
14																												
15																												
計			15.00									48.4	48.4		30.3	30.3	30.3		1.5	48.4		30.3	30.0		6.4		1.5	

舗 装 復 旧 計 算 書（取付管部分）

計算書 ①

番号	路線番号	人孔番号	左右別	取付管長 (m)	本掘削幅 (m)	水路幅 (m)	取付箇所数 (箇所)	舗装長 L (m)	掘削幅 B (m)	影響幅 (左) B1 (m)	影響幅 (右) B2 (m)	影響幅 (左) C1 (m)	影響幅 (右) C2 (m)	表層復旧幅 a (m)	路盤復旧幅 b (m)	舗装工 D=a×L 表層工 密粒As t=5cm (㎡)	舗装工 D=a×L 基層工 粗粒As t=5cm (㎡)	舗装工 D=a×L Co t=10cm (㎡)	路盤工 E=b×L 上層路盤工 粒調砕石 t=20cm (㎡)	路盤工 E=b×L 下層路盤工 切込砕石 t=15cm (㎡)	路盤工 E=b×L 路盤工 切込砕石 t=9cm (㎡)	仮復旧工 F=B×L ﾀﾝﾊﾟ 再生粗粒 t=5cm (㎡)	舗装のための掘削 (m³)	舗装取壊し As t=10cm (㎡)	舗装取壊し Co t=10cm (㎡)	仮舗装取壊 F t=5cm (㎡)	舗装切断 As L×2 (m)	舗装切断 Co (m)	残土処理 AS殻 t=10cm t=5cm (m³)	残土処理 CO殻 t=10cm (m³)	残土処理 土砂 (m³)	摘要
												C1,C2>1.2mの時	C1,C2=0																		
1	80	87 88	L	4.90	0.40		1	4.50	1.35						1.35				6.1	6.1		6.1	0.30	6.1		6.1	9.0		0.92		0.30	
2	80	87 88	L	5.00	0.40		1	4.60	1.25						1.25				5.8	5.8		5.8	0.30	5.8		5.8	9.2		0.87		0.30	
3																															
4																															
5																															
6																															
7																															
8																															
9																															
10																															
11																															
12																															
13																															
14																															
15																															
16																															
17																															
18																															
19																															
計																			11.9	11.9		11.9	0.60	11.9		11.9	18.2		1.8		0.6	

区画線工計算書

（単位：m）

路線番号	溶融式												ペイント式		摘要
								文字・記号							
	実線（白）幅15cm	実線（黄）幅15cm	破線（白）幅15cm	破線（黄）幅15cm	停止線幅30cm	停止線幅45cm	横断歩道幅45cm	止まれ 20 幅15cm換算	スクールゾーン 10 幅15cm換算	⊥ 5 幅15cm換算	◇ 9 幅15cm換算	矢印 10 幅15cm換算	実線（白）幅15cm	破線（白）幅15cm	
80	15.00														
小計	15.00														
合計	15.00														

損料日数及び仮設材運搬重量の算定

工種			
種別	細別	算式	数量
1、鋼材運搬			
搬入・搬出	軽量鋼矢板 H=2.0m	W= ／ 0.250 × 2.00 × 2	
		× 0.0148 ＝ t	
	軽量鋼矢板 H=2.5m	W= ／ 0.250 × 2.50 × 2	
		× 0.0148 ＝ t	
	軽量鋼矢板 H=3.0m	W= ／ 0.250 × 3.00 × 2	
		× 0.0148 ＝ t	
	軽量鋼矢板 H=3.5m	W= ／ 0.250 × 3.50 × 2	
		× 0.0148 ＝ t	
	軽量鋼矢板 H=4.0m	W= ／ 0.250 × 4.00 × 2	
		× 0.0148 ＝ t	
	合計	t	t
2、交通整理員			
本管	VUΦ150 素掘り	N= 3.0 3 日	
	VUΦ150 H=2.0m 1段	N= 日	
	VUΦ150 H=2.5m 1段	N= 日	
	VUΦ150 H=2.5m 2段	N= 日	
	VUΦ150 H=3.0m 2段	N= 日	
	VUΦ150 H=3.5m 2段	N= 日	
	VUΦ150 H=3.5m 3段	N= 日	
	VUΦ150 H=4.0m 3段	N= 日	
取付管	VUΦ100 素掘り	N= 1 日	
	VUΦ100 H=2.0m 1段	N= 日	
	VUΦ100 H=2.5m 1段	N= 日	
	VUΦ100 H=2.5m 2段	N= 日	
	小計	4 日	
	合計	4 日 × 3 人 ＝ 12	12 人
3、開削水替工			
本管	VUΦ150 H=2.0m 1段	N= 日	
	VUΦ150 H=2.5m 1段	N= 日	
	VUΦ150 H=2.5m 2段	N= 日	
	VUΦ150 H=3.0m 2段	N= 日	
	VUΦ150 H=3.5m 2段	N= 日	
	VUΦ150 H=3.5m 3段	N= 日	
	VUΦ150 H=4.0m 3段	N= 日	
取付管	VUΦ100 H=2.0m 1段	N= 日	
	VUΦ100 H=2.5m 1段	N= 日	
	VUΦ100 H=2.5m 2段	N= 日	
	合計		日

令和２年度谷地区汚水管布設工事（1工区）

（立坑部　補助）

数量計算書

１．立坑工

NO.

立坑工集計表（φ1800）

項目 工種	種別	細目		単位	No.83				合計
立坑工	圧入掘削工	圧入掘削	CS 0.30m^3	m^3	14.89				15
		粘性土	N≦5	m	3.823				3.82
			5＜N≦30	m					
		砂質土	N≦30	m					
			30＜N≦50	m					
		砂礫土	N≦30	m	2.030				2.03
			30＜N≦50	m					
			計	m	5.853				5.85
	圧入掘削設備	設置・撤去		回	1				1
		退避・再設置		回	1				1
	底盤コンクリート工	コンクリート	30N/mm^2	m^3	2.5				2.5
	ケーシング	仮設		m	2.00				2.00
		最終		m	1.40				1.40
		中間		m	1.40				1.40
		先頭		m	2.40				2.40
			計	m	5.20				5.20
		残置重量		t	2.886				2.89
		溶接工		箇所	2				2
				m	11.4				11.40
		引上		m	0.90				0.90
		撤去		箇所	1				1
			スクラップ	t	0.81				0.81
		切断		m	11.44				11.44
	路面覆工	覆工板	設置撤去	箇所	1				1
			開閉	回	2				2
	埋戻工	発生土		m^3	1.38				1.38
		コンクリート	18N	m^3	4.32				4.32
	残土処分工			m^3	13.36				13.36

NO.

No.83立坑　　1／2　　φ 1800mm

種　別	細　目	計　算　式		単位	数　量
圧入掘削		CS 0.30m^3			
		V = π／4 × 1.800 ^{2} × 5.853 =	14.89	m^3	14.89
		粘性土　N≦5　3.823 m			
		5＜N≦30　m			
		砂質土　N≦30　m			
		30＜N≦50　m			
		砂礫土　N≦30　2.030 m			
		30＜N≦50　m			
		計　5.853 m　合 計	14.89	m^3	14.89
底盤 コンクリート工		V = 2.5　令和元年 下水道用設計標準歩掛P444		m^3	2.5
圧入掘削設備 機械設置・撤去		1 =	1	回	1
機械退避・再設置		1 =	1	回	1
ケーシング材料 t=12mm	仮設	L = 2.00 m　n = 1.0 本		m	2.00
	最終	L = 1.40 m　n = 1.0 本		m	1.40
	中間	L = 1.40 m　n = 1.0 本		m	1.40
	先頭	L = 2.40 m　n = 1.0 本		m	2.40
			ΣL =	m	5.20
残置重量	1m当り	555 kg/m			
		W = 2.886 t		t	2.886
溶 接 工		L = 2.0 × 5.7 ＝ 11.4 令和元年 下水道用設計標準歩掛P441	11.4	m	11.4
ケーシング引上				m	0.90
鋼管切断工		L = π × 1.800 ＋ 1.447 × 4 令和元年 下水道用設計標準歩掛P443	11.44	m	11.44
同上スクラップ		W1 = 0.555 × 1.447 =	0.803	t	
		(1.500 － 0.053)			
		W2= π／4 × 0.316 ^{2} × 0.0942 × 1 =	0.007		
		W3= π／4 × ^{2} × 0.0942 × =			
				t	0.810

NO.

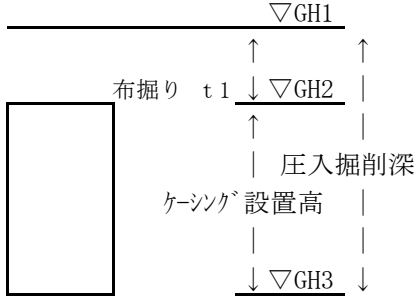
No.83立坑　　2／2

項目 種別	細目	計算式										単位	数量
埋戻し工								舗装部					国道
発生土		V1'=	π／4	×	1.800	2	×(1.500	−	0.400	)=	2.80		10-30
	控除								舗装部				
	上部	V1 =	π/4	×	1.140	2	×(	−		)=			
	頂版	V2 =	π/4	×	1.360	2	×(	−		)=			
	直壁	V3 =	π/4	×	1.280	2	×(1.500	−	0.400	)=	1.42		
									小計		1.42		
		V=	2.80	−	1.42					=	1.38	m^3	1.38
コンクリート		V2'=	π／4	×	1.800	2	×(4.953	−	1.500	)=	8.79		
	控除												
	躯体	V4 =	π/4	×	1.280	2	×(3.453	−	0.090	)=	4.33		
	底部	V5 =	π/4	×	1.360	2	× 0.090			=	0.13		
	調整	V6 =	π/4	×	1.800	2	×			=			
	管材	V7 =	π/4	×	0.216	2	× 0.260			=	0.01		
									計		4.47		
		V =	8.79	−	4.47					=	4.32	m^3	4.32
残土処分工		V =	14.89	−	1.38	÷	0.9			=	13.36	m^3	13.36
【路面覆工】													
覆工設置撤去工		N =	1							=	1	箇所	1
覆工開閉工			2							=	2	回	2
			(圧入掘削施工時1回+埋戻施工時1回)										

土質別、掘削土留深算定表

No.

圧入掘削土留め工		
	No.83 立坑	
掘削標高	TP+ m	19.330
上端標高	TP+ m	19.230
下端標高	TP+ m	13.377
φ1800		



ボーリング A-No.1
Bor.孔口標高 TP+ m 18.900

GH1
GH2
GH3

層番号	層厚 (m)	土質 粘1,砂2 ﾚｷ3	N値	各層 天端標高 (m)	掘削深 (m)	掘削土留 (m)	土質別、掘削土留深 粘性土 N≦5	粘性土 5<N≦30	砂質土 N≦30	砂質土 30<N≦50	礫質土 N≦30	礫質土 30<N≦50
1	1.70	3	8	18.900	2.130	2.030					2.030	
2	6.30	1	5	17.200	3.823	3.823	3.823					
3				10.900								
4												
5												
6												
7												
8												
小計	8.00			10.900	5.953	5.853	3.823				2.030	
10												
11												
12												
13												
14												
15												
16												
17												
小計												
合計	8.00			10.900	5.953	5.853	3.823				2.030	

２．マンホール工

2号組立レジンマンホール工集計表

項目 種別	項目 細目		単位	No.83					合計
	マンホール深		m	4.863					4.863
人孔鉄蓋	φ600	T-14	組						
		T-25	組	1					1
調整金具		25mm	個	1					1
		45mm	個						
調整ﾘﾝｸﾞ	φ900	h=50	個						
		h=100	個	1					1
		h=150	個						
頂版	130h		個	1					1
			個						
			個						
直壁	600h		個						
	900h		個	1					1
	1500h		個						
	1800h		個	2					2
	2100h		個						
	2400h		個						
	2800h		個						
底盤ブロック	90h		個	1					1
削孔費	φ200		箇所						
	φ100		箇所	1					1
	φ75		箇所						

NO.

【No.83 2号組立レジンマンホール】 1／1

種別	細目	計算式				単位	数量
		MH= 4.863 m					
人孔鉄蓋	T-25	φ900 × φ600 (受枠共)			1	組	1
調整金具		H = 25 mm		N =	1	箇所	1
調整ﾘﾝｸﾞ		H = 100 mm		N =	1	個	1
頂版		H = 130 mm		N =	1	個	1
直壁	φ1200	H = 900 mm		N =	1	個	1
		H = 1800 mm		N =	1	個	1
		H = 1800 mm		N =	1	個	1
底盤		H = 90 mm		N =	1	個	1
削孔費							
	φ200			N =		箇所	
	φ100	1		N =	1	箇所	1
	φ75			N =		箇所	

３．付帯工

雑工集計表

NO.

1箇所当り

項目			No.83								単位	合計
種別	細目		φ1800立坑部									
舗装切断工	アスファルト舗装	t=15cm以下	5.7								m	5.7
舗装取壊し工	アスファルト舗装	t=10cm以下	2.5								m^2	2.5
ガラ処分工	As殻		0.25								m^3	0.3
路盤掘削	立坑工で計上										m^3	
残土処分	立坑工で計上										m^3	
仮復旧工												
下層路盤工	再生クラッシャランRC-40	t=15cm	2.5								m^2	2.5
上層路盤工	粒調砕石 RM-30	t=20m	2.5								m^2	2.5
路盤工	粒調砕石 M-30	t=8cm									m^2	
	粒調砕石 M-30	t=11cm									m^2	
表 層 工	再生粗粒度アスコン	t=5cm	2.5								m^2	2.5
本復旧工			開削工で計上									
舗装切断工		t=15cm以下									m	
舗装取壊し工	影響範囲部	t=10cm以下									m^2	
	仮復旧部	t=10cm以下	2.5								m^2	2.5
ガラ処分工			0.13								m^3	0.1
路盤掘削			0.13								m^3	0.1
残土処分			0.13								m^3	0.1
基層工	再生粗粒度アスコン TOP-20	t=5cm									m^2	
表層工	再生密粒度アスコン TOP-20	t=5cm									m^2	
	再生密粒度アスコン TOP-13	t=4cm									m^2	
区画線工	白	B=15cm									m	
	黄	B=15cm									m	
	白	B=45cm									m	
交通誘導員	A3人+B6人		9								人	9
仮設材運搬	円形覆工板										t	1.06

NO.

【φ1800 No.83立坑】 雑 工

項目 種別	細目	計算式		単位	数量
舗装切断工	As	t = 10 cm　　県道 5-5-15-15 L = π × 1.80	= 5.65	m	5.7
舗装取壊工	As	t = 10 cm A = π/4 × 1.80 ^{2}	= 2.54	m^2	2.5
ガラ処分工	As	V = 2.54 × 0.10	= 0.254	m^3	0.25
仮復旧工 下層路盤工 クラッシャーラン	車道 RC-40	t = 15 cm A = π/4 × 1.80 ^{2}	= 2.54	m^2	2.5
上層路盤工 粒調砕石	車道 RM-30	t = 20 cm A = π/4 × 1.80 ^{2}	= 2.54	m^2	2.5
表 層 工 再生粗粒度アスコン		t = 5 cm A = π/4 × 1.80 ^{2}	= 2.54	m^2	2.5
本復旧工 舗装切断工	As				
舗装取壊工	As				
仮復旧部		t = 5 cm A = 2.54	= 2.54	m^2	2.5
ガラ処分工	As	V = × + 2.54 × 0.05	= 0.127	m^3	0.13
路盤掘削 （残土処分）		t = 5 cm V = 2.54 × 0.05	= 0.127	m^3	0.13
基層工 再生粗粒度アスコン		t = 5 cm A = ×	=	m^2	
表層工 再生密粒度アスコン		t = 5 cm A = ×	=	m^2	
		※本復旧は開削工で計上			
白線工	白, b=15cm	路側線 L＝		m	
	黄, b=15cm	L＝		m	
交通誘導員		A3+B6	9	人	
仮設材運搬		1.06 t 円形覆工板	1.06	t	