

令和 7 年度 主要管路整備 岩原低区系導水管布設替工事

数量計算書

DIP-GX φ200		資 材		数		量		計		算		書		
名 称	形状寸法	計 算 式						単位	数 量	管心長				コ-ト°/備考
		φ200	延長	分岐/〔仕切弁〕	延長									
		工事延長	L=	260.2m	(=124.9+126.7+0.8+7.8)				DIP 計	258.748	φ200 仕切弁計	1.220		
		布設延長	管:	258.7m	仕切弁:	1.2m	その他:	1.2m	計:	261.1m	その他	1.240		

DIP-GX φ200 資 材		数 量 計 算 書									
名 称	形状寸法	計 算 式			単位	数 量	管心長				コ-ト°/備考
							φ200	延長	分岐/〔仕切弁〕	延長	
GX形 短管1号	内面粉体塗装 GF・7.5K	2	=	2	個	2	0.090	0.180			
	φ200										
GX形 短管2号	内面粉体塗装 GF・7.5K	1	=	1	個	1	0.410	0.410			
	φ200										
GX形 接合材料	T頭ボルト・ナット、ゴム輪	14 継手工	=	14	個	14					
	φ200										
切管ユニット G-Link	GX形 T頭ボルト・ナット、ゴム輪	9 13	=	22	個	22					
	φ200										
GX形 ライナ	内面粉体塗装	5 10	=	15	個	15	0.039	0.585			
	φ200										
K形 継ぎ輪	内面粉体塗装	1	=	1	個	1					
	φ200										
K形 特殊押輪	全周型	7	=	7	個	7					
	φ200										
急速空気弁	内外面粉体 複合機能付 フリッパ一体型 RF・7.5K	1 2	=	3	基	3					
	φ25										
ボール式補修弁	F00 内外面粉体塗装 レバー式 RF・7.5K	1 2	=	3	基	3					
	φ75×150H										
DIPフランジ短管	内面粉体塗装 GF×RF・7.5K	1 2	=	3	個	3			φ75 0.100	0.300	
	φ75×100										
GX形 受挿しソフトシール仕切弁	内面粉体塗装・外面耐食塗装 10K	2	=	2	基	2			φ200 0.610	1.220	
	φ200 内ねじ										
フランジ接合部品	LSPフランジ結合補強具	3	=	3	組	3					
	φ200 7.5K										
フランジ接合部品	LSPフランジ結合補強具	3 6	=	9	組	9					
	φ75 7.5K										
仕切弁表函	ネジ式 DP=0.80m	2	=	2	組	2					
	弁口径 φ200 底版共										
空気弁表函	安曇野市仕様 角形2号相当	1 2	=	3	組	3					
	底版共 積上高=0.67m										
管明示テープ(導水管用)白地黒文字	胴巻4ヶ所+天端	$258.748 \times (0.22 \times 3.14 \times 1.5 \times 4 / 5 + 1)$			m	473.2					
	W=50 φ200	テープE = 473.24									

DIP-GX φ200 資 材 【交付金対象】		数 量 計 算 書							
名 称	形状寸法	計 算 式	単位	数 量	管心長				コト°/備考
					φ200	延長	分岐/〔仕切弁〕	延長	
埋設シート（市道：導送水管用）	W=150 ダブル	= 258.7	m	258.7					
水道用識別マーカー		12 13 = 25	個	25					
鋳鉄製伸縮可とう管	200mm沈下 7.5k 41ロッド付	1 ※単独工区に計上	基	1			1.240	1.240	
	φ200 US(GX形)								
K形 管栓帽	K形 特殊押輪付	1	個	1					
	φ200								
K形 鋳鉄管(3種 切用管)	内面粉体塗装	2	本	2					
	φ200×5,000								
	甲切管	2 別紙 切管 調整 表 切管 4.62	本			4.620			
	φ200								
	乙切管	別紙 切管 調整 表 切管 0.83	本			0.830			
	φ200								
K形 曲管	内面粉体塗装	1	個	1	0.872	0.872			
	φ200×90°								
K形 曲管	内面粉体塗装	1	個	1	0.715	0.715			
	φ200×45°								
K形 曲管	内面粉体塗装	1	個	1	0.665	0.665			
	φ200×22 1/2°								
緩衝材	ゴム板 t=10mm	1	枚	1					
	50cm×50cm								

DIP-GX φ200		数 量 計 算 書																
名 称	形状寸法	計 算 式												単位	数 量	施工日数		コ-ト [*] /備考
																日当施工量	日数	
																日数 計	18.152	
鑄鉄管吊込据付工	機械	= 258.748												m	258.7	41.5 m/日	6.235	
	φ200																	
		直管 210 + 甲切 17.2 + 乙切 14.84 + 二受 0.81 + 曲45° 1.044 +												m				
	φ200													m				
		曲22° 2.245 + 両曲45° 0.696 + 両曲22° 0.636 + 浅FT(溝+空) 1.65 + 継輪 0.75 +												m				
	φ200													m				
		短1 0.18 + 短2 0.41 + ライナ 0.585												m				
	φ200													m				
														m				
	φ200													m				
														m				
	φ200													m				
		K甲切 4.62 + K乙切 0.83 + K90° 0.872 + K45° 0.715 + K22° 0.665												m				
	φ200													m				
鑄鉄管吊込据付工	機械	= 0.9												m	0.9	48.3 m/日	0.019	
	φ75																	
		浅FT(溝+空) 0.6 + DIP F短 0.3												m				
	φ75													m				
														m				
	φ75													m				
鑄鉄管切断工	エンジンカッター	17 別紙 切管 調整 表 + 3 = 20												□	20	20 □/日	1	
	φ200																	
GX形継手工(直管)		直管 42 + 甲切 7 = 49												□	49	16.7 □/日	2.934	
	φ200																	
GX形継手工(異形管)		= 14												□	14	14.3 □/日	0.979	
	φ200																	
		二受 2 + 曲45° 2 + 曲22° 5 + 両曲45° 6 + 両曲22° 8 +												□				
	φ200																	

DIP-GX φ200		労 務 【交付金対象】										数	量	計	算	書				
名 称	形状寸法	計 算 式													単位	数 量	施工日数		コ-ト*/備考	
																	日当施工量	日数		
		溝FT(溝+空) 3 + 継輪 6 + 短1 2 + 受挿仕切弁 2 -22 G-Link													口					
	φ200																			
															口					
	φ200																			
															口					
	φ200																			
															口					
	φ200																			
GX形継手工 (G-Link)		22													口	22	8.9 口/日	2.472		
	φ200																			
特殊押輪継手工	全周型	K形特押 7													口	7	11 口/日	0.636		
	φ200																			
空気弁設置工	人力	3													基	3	20 基/日	0.15		
	φ25																			
補修弁設置工		3													基	3	14.6 基/日	0.205		
	φ75																			
仕切弁設置工	機械	2													基	2	10.3 基/日	0.194		
	φ200																			
フランジ継手工	JWWA 7.5K	3													口	3	12.5 口/日	0.24		
	φ200																			
フランジ継手工	JWWA 7.5K	9													口	6	16.7 口/日	0.359		
	φ75																			
仕切弁表函設置工	ネジ式 DP=0.80m	2													箇所	2	25 箇所/日	0.08		
	弁口径φ200 底版共																			
空気弁表函設置工	安曇野市仕様 角形2号相当	3													箇所	3	箇所/日			
	底版共 積上高=0.67m																			
管明示テープ工 (鑄鉄管)	胴巻4ヶ所+天端	258.748 布設工													m	258.7	833.3 m/日	0.311		
	φ200×5.0m																			
管明示シート工	W=150 ダブル 水道用	258.748 テープ工													m	258.7	250 m/日	1.035		
	材工共 白地黒文字 市道導水管用																			

DIP-GX φ200		数 量 計 算 書						
名 称	形状寸法	計 算 式	単位	数 量	施工日数		コ-ト*/備考	
					日当施工量	日数		
ポリエチレンスリーブ被覆工	固定バンド	258.748 テープエ + 受挿仕切弁 1.22 = 259.968	m	260	232.6 m/日	1.118		
	φ200 材工共							
特殊押輪継手工		1 = 1	口	1	12.3 口/日	0.081		
	φ200							
鋳鉄製伸縮可とう管設置工	S×U	1 ※単独工区に計上 = 1	基	1	9.6 基/日	0.104		
	φ200 付属品取外し工具損料を含む							

DIP-GX φ200		技術管理費(積上) 【単独工区】		数	量	計	算	書			
名 称	形状寸法	計	算	式	単位	数 量	施工日数		コ-ト°/備考		
							日当施工量	日数			
通水試験工											
	既設管と連絡	262.108	÷	500	m/日	=	0.5242	日	0.52		
	延長計					=	262.108	m			
	DIPφ200	258.748				=	258.748	m			
	管										
	DIPφ200	1.22				=	1.22	m			
	仕切弁										
	DIPφ200	1.24				=	1.24	m			
	その他										
	DIPφ75	0.9				=	0.9	m			
	管										

令和7年度 主要管路整備 岩原低区系導水管布設替工事

1. 導水管布設替工事

ダクティル鋳鉄管 切管調整表

当初設計

1-1. 本設導水管 DIP-GXφ200 (第3水源導水管)

番号	DIP (GX-S) ϕ 200 5.00 m/本								
	甲切管	乙切管					合計	切断	残管延長
		挿し口突部無				挿し口突部有			
1	1.98	0.89				2.00	4.87	3	0.13
2	1.08	1.44				1.03	3.55	3	1.45
3	3.32					1.41	4.73	2	0.27
4	4.00						4.00	1	1.00
5	4.05					0.89	4.94	2	0.06
6	1.00	1.17				2.78	4.95	3	0.05
7	1.77	1.17	1.29			0.77	5.00	3	
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長		切断	2.96m
	7本			17.20m	14.84m	32.04m		17口	

令和7年度 主要管路整備 岩原低区系導水管布設替工事

1. 導水管布設替工事

ダクティル鋳鉄管 切管調整表 当初設計

1-1. 本設導水管 DIP-GXφ200 (第3水源導水管)

番号	DIP(K-3) φ200 5.00 m/本								
	甲切管	乙切管					合計	切断	残管延長
1	1.13						1.13	1	3.87
2	3.49	0.83					4.32	2	0.68
3									
4									
5									
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長		切断	4.55m
	2本			4.62m	0.83m	5.45m		3口	

1-1. 本設導水管 DIP-GX ϕ 200 (第 3 水源導水管)

【単独工区】																	
数 量 計 算 書																	
名 称	形 状 寸 法	計 算 式										単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
														日当施工量	日数		
		【集計表】															
		1-1	1-2	2-1	2-2	2-3	3-1	*	*	*	*			日数計	17.56		
【土工】																	
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	227.8	18.2	225.2	9	16.2					=	496.4	m	500	2.16		
														230.0	m/日		
ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版取壊・積込工	10cm以下	68.34	8.19	123.86	6.3	11.34					=	218.03	m²	218	1.12		
	BH0.28m3													194.0	m²/日		
機械掘削積込工（補助労力あり）		73.12	12.04	132.53	10.52	23.47	6.62				=	258.3	m3	260	4.38		
	BH0.28m3													59.0	m3/日		
機械埋戻工	砂	24.37	3.09	45.19	2.37	4.27	2.57				=	81.86	m3	82	2.48		
	BH0.28m3 タンバ°													33.0	m3/日		
機械埋戻工	良質発生土	23.92	6.14	43.35	5.99	15.31	3.6				=	98.31	m3	100	2.98		
	BH0.28m3 タンバ°													33.0	m3/日		
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm	68.34	8.19	123.86	6.3	11.34					=	218.03	m²	218	0.98		
	RC40～0													222.2	m²/日		
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm	68.34	8.19	123.86	6.3	11.34					=	218.03	m²	218	0.98		
	M25～0													222.2	m²/日		
表層工 密粒度（13F）（再生材入）	ﾌﾞﾗ 3cm	68.34	8.19	123.86	6.3	11.34					=	218.03	m²	218	0.87		
	人力施工													250.0	m²/日		
土砂運搬工	山積0.28m3	46.54	5.22	84.36	3.86	6.46	2.62				=	149.06	m3	150			
	4t-3.1～4.5km以下																
土砂処分費		46.54	5.22	84.36	3.86	6.46	2.62				=	149.06	m3	150			
ﾌｻﾞ塊運搬工	山積0.28m3	3.42	0.41	6.19	0.32	0.57					=	10.91	m3	11			
	4t-3.1～4.5km以下																
AS塊処分費		8.04	0.96	14.55	0.75	1.34					=	25.64	t	26			

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 1-1 L= 113.9 m (=111.4+2.5)					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=0.80 DIP-GXφ200					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 113.9 = 227.8	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 113.9 = 68.34	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.60 × (1.12 - 0.05) × 113.9 = 73.12	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.42 - 0.038) × 113.9 = 24.37	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.35 × 113.9 = 23.92	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 113.9 = 68.34	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 113.9 = 68.34	m ²				
表層工 密粒度（13F）（再生材入）	プーラ 3cm 人力施工	0.60 × 113.9 = 68.34	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	73.12 - 23.92 / 0.9 = 46.54	m3				
土砂処分費		46.54 = 46.54	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	68.34 × 0.05 = 3.42	m3				
AS塊処分費		3.42 × 2.35 t/m3 = 8.04	t				
		▲φ200mm管積 0.22 ² × 3.14/4 = 0.038	m2				

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 1-2 L= 9.1 m (=1.5+1.5+6.1)					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=1.20 DIP-GXφ200					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 9.1 = 18.2	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.90 × 9.1 = 8.19	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.90 × (1.52 - 0.05) × 9.1 = 12.04	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.90 × 0.42 - 0.038) × 9.1 = 3.09	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.90 × 0.75 × 9.1 = 6.14	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.90 × 9.1 = 8.19	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.90 × 9.1 = 8.19	m ²				
表層工 密粒度（13F）（再生材入）	プ ^ラ 3cm 人力施工	0.90 × 9.1 = 8.19	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	12.04 - 6.14 / 0.9 = 5.22	m3				
土砂処分費		5.22 = 5.22	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	8.19 × 0.05 = 0.41	m3				
AS塊処分費		0.41 × 2.35 t/m3 = 0.96	t				
		▲φ200mm管積 0.22 ² × 3.14/4 = 0.038	m2				

1-1. 本設導水管 DIP-GX ϕ 200 (第 3 水源導水管)

[illegible]

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 2-1 L= 112.6 m (=16.1+35.1+61.4)					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=0.80 DIP-GXφ200+φ150					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 112.6 = 225.2	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	1.10 × 112.6 = 123.86	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	1.10 × (1.12 - 0.05) × 112.6 = 132.53	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(1.10 × 0.42 - 0.0607) × 112.6 = 45.19	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	1.10 × 0.35 × 112.6 = 43.35	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	1.10 × 112.6 = 123.86	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	1.10 × 112.6 = 123.86	m ²				
表層工 密粒度（I3F）（再生材入）	プーラ 3cm 人力施工	1.10 × 112.6 = 123.86	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	132.53 - 43.35 / 0.9 = 84.36	m3				
土砂処分費		84.36 = 84.36	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	123.86 × 0.05 = 6.19	m3				
AS塊処分費		6.19 × 2.35 t/m3 = 14.55	t				
		▲φ200mm+φ150mm管積 (0.22 ² + 0.17 ²) × 3.14/4 = 0.0607					

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 2-2 L= 4.5 m					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=1.40 DIP-GXφ200+φ150					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 4.5 = 9	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	1.40 × 4.5 = 6.3	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	1.40 × (1.72 - 0.05) × 4.5 = 10.52	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(1.40 × 0.42 - 0.0607) × 4.5 = 2.37	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	1.40 × 0.95 × 4.5 = 5.99	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	1.40 × 4.5 = 6.3	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	1.40 × 4.5 = 6.3	m ²				
表層工 密粒度（I3F）（再生材入）	プ ^ラ 3cm 人力施工	1.40 × 4.5 = 6.3	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	10.52 - 5.99 / 0.9 = 3.86	m3				
土砂処分費		3.86 = 3.86	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	6.3 × 0.05 = 0.32	m3				
AS塊処分費		0.32 × 2.35 t/m3 = 0.75	t				
		▲φ200mm+φ150mm管積 (0.22 ² + 0.17 ²) × 3.14/4 = 0.0607	m2				

令和7年度 主要管路整備 岩原低区系導水管布設替工事

1. 導水管布設替工事

1-1. 本設導水管 DIP-GX ϕ 200 (第 3 水源導水管)

[illegible]

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 2-3 L= 8.1 m					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=1.80 DIP-GXφ200+φ150					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 8.1 = 16.2	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	1.40 × 8.1 = 11.34	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	1.40 × (2.12 - 0.05) × 8.1 = 23.47	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(1.40 × 0.42 - 0.0607) × 8.1 = 4.27	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	1.40 × 1.35 × 8.1 = 15.31	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	1.40 × 8.1 = 11.34	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	1.40 × 8.1 = 11.34	m ²				
表層工 密粒度（I3F）（再生材入）	プーラ 3cm 人力施工	1.40 × 8.1 = 11.34	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	23.47 - 15.31 / 0.9 = 6.46	m3				
土砂処分費		6.46 = 6.46	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	11.34 × 0.05 = 0.57	m3				
AS塊処分費		0.57 × 2.35 t/m3 = 1.34	t				
		▲φ200mm+φ150mm管積 (0.22 ² + 0.17 ²) × 3.14/4 = 0.0607	m2				

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 3-1 L= 12.0 m					
【土工】		非舗装 DP=0.60 DIP-GXφ200					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下						
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3						
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	$0.60 \times 0.92 \times 12.0 = 6.62$	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	$(0.60 \times 0.42 - 0.038) \times 12.0 = 2.57$	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	$0.60 \times 0.50 \times 12.0 = 3.6$	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0						
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0						
表層工 密粒度（13F）（再生材入）	プ ^ラ 3cm 人力施工						
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	$6.62 - 3.6 / 0.9 = 2.62$	m3				
土砂処分費		$2.62 = 2.62$	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下						
AS塊処分費							
		▲φ200mm管積 $0.22^2 \times 3.14/4 = 0.038$	m2				

資 材 【単独工区】		数 量 計 算 書							
名 称	形状寸法	計 算 式	単位	数 量	管心長				コ-ト／備考
					φ 150	延長	分岐／〔仕切弁〕	延長	
		工事延長 L＝ 133. 2m			DIP 計	134. 019	φ 150 仕切弁計	0. 220	
		布設延長 管： 134. 0m 仕切弁： 0. 2m その他： 計： 134. 2m							
							φ 75 DIP垂直配管計	0. 540	
GX形 鑄鉄管 (S種)	内面粉体塗装 (接合部品含む)	22	本	22	5. 000	110. 000			
	φ 150×5, 000								
GX形 鑄鉄管 (S種 切用管)	内面粉体塗装 (接合部品含む)	4	本	4					
	φ 150×5, 000								
	甲切管	4 別紙 切管 調整 表 切管 6. 67	本			6. 670			
	φ 150								
	乙切管	別紙 切管 調整 表 切管 12. 8	本			12. 800			
	φ 150								
GX形 曲管	内面粉体塗装	3	個	3	0. 464	1. 392			
	φ 150×45°								
GX形 曲管	内面粉体塗装	1	個	1	0. 409	0. 409			
	φ 150×22 1/2°								
GX形 曲管	内面粉体塗装	1	個	1	0. 370	0. 370			
	φ 150×11 1/4°								
GX形 両受曲管	内面粉体塗装	2	個	2	0. 194	0. 388			
	φ 150×45°								
GX形 両受曲管	内面粉体塗装	3	個	3	0. 139	0. 417			
	φ 150×22 1/2°								
GX形 フランジ付T字管 (消・空)	内面粉体塗装 GF・7. 5K 浅埋設形	2	個	2	0. 530	1. 060	φ 75 0. 170	0. 340	
	φ 150×φ 75								
GX形 継ぎ輪	内面粉体塗装	1	個	1	0. 240	0. 240			
	φ 150								
GX形 接合材料	T頭ボルト・ナット、ゴム輪	7 継手工	個	7					
	φ 150								

DIP-GX φ150 資 材 【単独工区】		数 量 計 算 書							
名 称	形状寸法	計 算 式	単位	数 量	管心長				コ-ト*/備考
					φ150	延長	分岐/〔仕切弁〕	延長	
切管ユニット G-Link	GX形 T頭ボルト・ナット、ゴム輪	14 = 14	個	14					
	φ150								
GX形 ライナ	内面粉体塗装	7 = 7	個	7	0.039	0.273			
	φ150								
急速空気弁	内外面粉体 複合輪付付 75ｼﾝｸﾞｰ体系型 RF・7.5K	2 = 2	基	2					
	φ25								
ボール式補修弁	FCD 内外面粉体塗装 レバー式 RF・7.5K	2 = 2	基	2					
	φ75×150H								
DIPフランジ短管	内面粉体塗装 GF×RF・7.5K	2 = 2	個	2			φ75 0.100	0.200	
	φ75×100								
GX形 両受ソフトシール仕切弁	内面粉体塗装・外面耐食塗装 10K	1 = 1	基	1			φ150 0.220	0.220	
	φ150 内ねじ								
フランジ接合部品	LSPフランジ結合補強具	6 = 6	組	6					
	φ75 7.5K								
仕切弁表函	ネジ式 DP=0.80m	1 = 1	組	1					
	弁口径φ150 底版共								
空気弁表函	安曇野市仕様 角形2号相当	2 = 2	組	2					
	底版共 積上高=0.67m								
管明示テープ (配水管用) 青地白文字 (緑鉄管用)	胴巻4ヶ所+天端	$134.019 \times (0.17 \times 3.14 \times 1.5 \times 4 / 5 + 1)$ テープエ	m	219.9					
	W=50 φ150								
K 形 管栓帽	K形 特殊押輪付	2 = 2	個	2					
	φ150								
水道用識別マ-カー		12 = 12	個	12					
埋設シート (市道：配水管用)		= 134	m	134					
	W=150 ダブル								

DIP-GX φ150		数 量 計 算										書					
名 称	形状寸法	計 算 式										単位	数 量	施工日数		コ-ト°/備考	
														日当施工量	日数		
														日数 計	8.482		
鑄鉄管吊込据付工	機械	= 134.019										m	134	43.6 m/日	3.074		
	φ150																
		直管 110	+	甲切 6.67	+	乙切 12.8	+	曲45° 1.392	+	曲22° 0.409	+						
	φ150											m					
		曲11° 0.37	+	両曲45° 0.388	+	両曲22° 0.417	+	浅FT(消空) 1.06	+	継輪 0.24	+						
	φ150											m					
		ライナ 0.273										m					
	φ150																
												m					
	φ150																
												m					
	φ150																
												m					
	φ150																
鑄鉄管吊込据付工	機械	= 0.54										m	0.5	48.3 m/日	0.011		
	φ75																
		浅FT(消空) 0.34	+	DIP F短 0.2								m					
	φ75																
												m					
	φ75																
鑄鉄管切断工	エンジンカッター	11	別紙 切管 調整 表								= 11	□	11	25 □/日	0.44		
	φ150																
GX形継手工（直管）		直管 22	+	甲切 4								= 26	□	26	20 □/日	1.3	
	φ150																
GX形継手工（異形管）												= 7	□	7	16.7 □/日	0.419	
	φ150																
		曲45° 3	+	曲22° 1	+	曲11° 1	+	両曲45° 4	+	両曲22° 6	+						
	φ150											□					

DIP-GX φ150		労務【単独工区】										数量計算法書				
名 称	形状寸法	計 算 式										単位	数 量	施工日数		コ-ト*/備考
														日当施工量	日数	
		浅FT(溝空) 2 + 継輪 2 + 両受仕切弁 2 -14 G-Link										□				
	φ150															
												□				
	φ150															
												□				
	φ150															
												□				
	φ150															
GX形継手工 (G-Link)		14 = 14										□	14	10.4 口/日	1.346	
	φ150															
空気弁設置工	人力	2 = 2										基	2	20 基/日	0.1	
	φ25															
補修弁設置工		2 = 2										基	2	14.6 基/日	0.137	
	φ75															
仕切弁設置工	機械	1 = 1										基	1	11.9 基/日	0.084	
	φ150															
フランジ継手工	JWWA 7.5K	-2 空気弁 = 4										□	4	16.7 口/日	0.24	
	φ75															
仕切弁表函設置工	ネジ式 DP=0.80m	1 = 1										箇所	1	25 箇所/日	0.04	
	弁口径φ150 底版共															
空気弁表函設置工	安曇野市仕様 角形2号相当	2 = 2										箇所	2	箇所/日		
	底版共 積上高=0.67m															
管明示テープ工(鑄鉄管)	胴巻4ヶ所+天端	134.019 布設工 = 134.019										m	134	909.1 m/日	0.147	
	φ150×5.0m															
管明示シート工	W=150 ダブル 水道用	134.019 テープ工 = 134.019										m	134	250 m/日	0.536	
	材工共 青地白文字 市道配水管用															
ポリエチレンスリーブ被覆工	固定バンド	134.019 テープ工 + 両受仕切弁 0.22 = 134.239										m	134.2	285.7 m/日	0.47	
	φ150 材工共															
特殊押輪継手工		2 = 2										□	2	14.5 口/日	0.138	
	φ150															

令和7年度 主要管路整備 岩原低区系導水管布設替工事

2. 専用配水管布設工事

ダクティル鋳鉄管 切管調整表 当初設計

2-1. 本設配水管 DIP-GXφ150

番号	DIP (GX-S) φ150 5.00 m/本								
	甲切管	乙切管					合計	切断	残管延長
		挿し口突部無				挿し口突部有			
1	0.90	1.43	1.46			1.03	4.82	4	0.18
2	0.80	1.43	1.00			1.54	4.77	4	0.23
3	4.07					0.81	4.88	2	0.12
4	0.90					4.10	5.00	1	
5									
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長		切断	0.53m
	4本			6.67m	12.80m	19.47m		11口	

2-1. 本設配水管 DIP-GX ϕ 150

2-1. 本設配水管 DIP-GX ϕ 150

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 1-3 L= 8.0 m					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=0.80 DIP-GXφ150					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 8.0 = 16	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 8.0 = 4.8	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.60 × (1.07 - 0.05) × 8.0 = 4.9	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.37 - 0.0227) × 8.0 = 1.59	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.35 × 8.0 = 1.68	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 8.0 = 4.8	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 8.0 = 4.8	m ²				
表層工 密粒度（13F）（再生材入）	プ ^ラ 3cm 人力施工	0.60 × 8.0 = 4.8	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	4.9 - 1.68 / 0.9 = 3.03	m3				
土砂処分費		3.03 = 3.03	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	4.8 × 0.05 = 0.24	m3				
AS塊処分費		0.24 × 2.35 t/m3 = 0.56	t				
		▲φ150mm管積 0.17 ² × 3.14/4 = 0.0227	m2				

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 2-1 L= 112.6 m (=16.1+35.1+61.4)					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=0.80 DIP-GXφ200+φ150					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	※ 1. 導水管布設替工事（第3水源導水管） にて一括計上。					
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3						
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3						
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ						
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0						
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0						
表層工 密粒度（13F）（再生材入）	プ ー 3cm 人力施工						
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下						
土砂処分費							
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下						
AS塊処分費							

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 2-2 L= 4.5 m					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=1.40 DIP-GXφ200+φ150					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	※ 1. 導水管布設替工事（第3水源導水管） にて一括計上。					
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3						
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3						
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ						
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0						
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0						
表層工 密粒度（13F）（再生材入）	プ ー 3cm 人力施工						
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下						
土砂処分費							
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下						
AS塊処分費							

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 2-3 L= 8.1 m					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=1.80 DIP-GXφ200+φ150					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	※ 1. 導水管布設替工事（第3水源導水管） にて一括計上。					
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3						
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3						
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ						
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0						
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0						
表層工 密粒度（13F）（再生材入）	プ ー 3cm 人力施工						
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下						
土砂処分費							
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下						
AS塊処分費							

【単独工区】							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		レンタル管 (SUS) 200A L=5.7m					
		レンタル管 (SUS) 150A L=252.5m					
		レンタル管 (SUS) 80A L=4.5m					
【資材】							
レンタル管 (SUS) 直管	レンタル日数：110日 200A×1.0m	1 (@1 =1) = 1	本	1			
レンタル管 (SUS) 直管	レンタル日数：110日 200A×0.5m	1 (@0.5 =0.5) = 1	本	1			
レンタル管 (SUS) 直管	レンタル日数：110日 200A×0.3m	1 (@0.3 =0.3) = 1	本	1			
レンタル管 (SUS) フレキ管	レンタル日数：110日 200A×1.5m	1 (@1.5 =1.5) = 1	本	1			
レンタル管 (SUS) チーズ	レンタル日数：110日 200A×200A	1 (@0.28 =0.28) (@0.56 =0.56) = 1	個	1			
レンタル管 (SUS) 45° エルボ	レンタル日数：110日 200A	2 (@0.33 =0.66) = 2	個	2			
レンタル管 (SUS) 接続短管 (フランジ)	レンタル日数：110日 200A 7.5K仕様	1 (@0.11 =0.11) = 1	個	1			
レンタル管 (SUS) レジューサー	レンタル日数：110日 200A×150A	1 (@0.35 =0.35) = 1	個	1			
レンタル管 (SUS) バタフライバルブ	レンタル日数：110日 200A	1 (@0.38 =0.38) = 1	個	1			
レンタル管 (SUS) マルテジョイント	レンタル日数：110日 200A	1 (@0.07 =0.07) = 1	個	1			
レンタル管 (SUS) 直管	レンタル日数：110日 150A×4.0m	51 (@4 =204) = 51	本	51			
レンタル管 (SUS) 直管	レンタル日数：110日 150A×2.0m	5 (@2 =10) = 5	本	5			
レンタル管 (SUS) 直管	レンタル日数：110日 150A×1.0m	8 (@1 =8) = 8	本	8			

【単独工区】							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
レンタル管(SUS) 直管	レンタル日数：110日 150A×0.5m	4 (@0.5 =2) = 4	本	4			
レンタル管(SUS) 直管	レンタル日数：110日 150A×0.3m	6 (@0.3 =1.8) = 6	本	6			
レンタル管(SUS) フレキ管	レンタル日数：110日 150A×1.5m	16 (@1.5 =24) = 16	本	16			
レンタル管(SUS) チーズ	レンタル日数：110日 150A×80A	3 (@0.49 =1.47) = 3	個	3			
レンタル管(SUS) チーズ	レンタル日数：110日 150A×150A	1 (@0.24 =0.24) (@0.49 =0.49) = 1	個	1			
レンタル管(SUS) 90°エルボ	レンタル日数：110日 150A	4 (@0.56 =2.24) = 4	個	4			
レンタル管(SUS) 45°エルボ	レンタル日数：110日 150A	8 (@0.33 =2.64) = 8	個	8			
レンタル管(SUS) 22°エルボ	レンタル日数：110日 150A	2 (@0.33 =0.66) = 2	個	2			
レンタル管(SUS) 接続短管(フランジ)	レンタル日数：110日 150A 7.5K仕様	1 (@0.11 =0.11) = 1	個	1			
レンタル管(SUS) レジューサー	レンタル日数：110日 150A×80A	1 (@0.34 =0.34) = 1	個	1			
レンタル管(SUS) バタフライバルブ	レンタル日数：110日 150A	1 (@0.38 =0.38) = 1	個	1			
レンタル管(SUS) 直管	レンタル日数：110日 80A×1.0m	1 (@1 =1) = 1	本	1			
レンタル管(SUS) 直管	レンタル日数：110日 80A×0.5m	2 (@0.5 =1) = 2	本	2			
レンタル管(SUS) 90°エルボ	レンタル日数：110日 80A	6 (@0.34 =2.04) = 6	個	6			
レンタル管(SUS) フレキ管	レンタル日数：110日 80A×1.0m	1 (@1 =1) = 1	本	1			
レンタル管(SUS) ボールバルブ	レンタル日数：110日 80A	1 (@0.21 =0.21) = 1	個	1			
レンタル管(SUS) 仮設空気弁	レンタル日数：110日 80A	3 = 3	個	3			

3-1. 仮設導水管（第3水源導水管）SUS 200A・150A・80A

【単独工区】		数 量 計 算 書												施工日数				備考/コード番号	
名 称	形 状 寸 法	計 算 式												単 位	数 量	日当施工量	日数		
レンタル管 (SUS) ジョイント	レンタル日数 : 110日	1	1	1	1	2	2	1	1	1	-1	=	10	個	10				
	200A																		
レンタル管 (SUS) ジョイント	レンタル日数 : 110日	51	5	8	4	6	16	3	2	4	8	2	=	112	個	112			
	150A																		
		1	1	1											個				
レンタル管 (SUS) ジョイント	レンタル日数 : 110日	1	1	2	6	1	1	3	-1					=	14	個	14		
	80A																		
仮設空気弁ボックス		3											=	3	個	3			
バルブボックス	φ125	1	1	1								=	3	個	3				
●全損																			
不断水分岐割T字管	ソトシール仕切弁付	1											(@0.44 =0.44)	=	1	個	1		
	DIP用 φ200×150 RF7.5K																		
フランジ接合部品	合金 B.N.W 全面ハッキン	1											=	1	組	1			
	φ200 7.5K																		
フランジ接合部品	合金 B.N.W 全面ハッキン	1											=	1	組	1			
	φ150 7.5K																		
不断水ストッパ°-ハ°ルブ°		1											=	1	基	1			
	DIP用 φ200 7.5K																		
仕切弁表函	ネジ式 DP=1.20m	1											=	1	組	1			
	弁口径φ200 底版共																		
フランジ蓋	内面粉体 RF 7.5KF	1											=	1	個	1			
	φ150																		

【単独工区】			数 量 計 算 書															
名 称	形 状 寸 法	計 算 式												単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
																日当施工量	日数	
【延長集計】		1.000 0.500 0.300 1.500 0.280 0.560 0.660 0.110 0.350 0.070 = 5.33																
	SUS 200A管延長													m				
		0.380 = 0.38																
	200A 仕切弁等延長													m				
		5.330 0.380 = 5.71																
	SUS 200A延長 合計													m				
		204.000 10.000 8.000 2.000 1.800 24.000 1.470 0.240 0.490 2.240 2.640 = 257.99																
	SUS 150A管延長													m				
		0.660 0.110 0.340																
		0.380 0.440 = 0.82																
	150A 仕切弁等延長													m				
		257.990 0.820 = 258.81																
	SUS 150A延長 合計													m				
		1.000 1.000 2.040 1.000 = 5.04																
	SUS 80A管延長													m				
		0.210 = 0.21																
	80A 仕切弁等延長													m				
		5.040 0.210 = 5.25																
	SUS 80A延長 合計													m				

【単独工区】							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【労務】					日数計 14.14		
REPCS-H型管布設工	人力 200A	5.330 = 5.33	m	5.3	58.8 m/日	0.09	
REPCS-H型継手工	200A	10 = 10	口	10	20.0 口/日	0.50	
仮設ハ°ル°設置工(H型)	200A	1 = 1	基	1	8.3 基/日	0.12	
マルチジョイント継手工(H型)	200A	1 = 1	口	1	12.5 口/日	0.08	
REPCS-H型管布設工	人力 150A	257.990 = 257.99	m	258	71.4 m/日	3.61	
REPCS-H型継手工	150A	112 = 112	口	112	25.0 口/日	4.48	
仮設ハ°ル°設置工(H型)	150A	1 = 1	基	1	10.0 基/日	0.10	
REPCS-H型管布設工	人力 80A	5.250 = 5.25	m	5.3	142.9 m/日	0.04	
REPCS-H型継手工	80A	14 = 14	口	14	33.3 口/日	0.42	
仮設ハ°ル°設置工(H型)	80A	1 = 1	基	1	25.0 基/日	0.04	
仮設空気弁設置工(H型)		3 = 3	基	3	14.3 基/日	0.21	
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ200	1 = 1	口	1	12.5 口/日	0.08	
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ150	1 = 1	口	1	14.3 口/日	0.07	
仮設配管撤去工		1 = 1	式	1		3.94	上記計の 40%

3-1. 仮設導水管（第3水源導水管）SUS 200A・150A・80A

[illegible]

【単独工区】				数 量 計 算 書																				
名 称	形 状 寸 法	計 算 式																単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号		
																				日当施工量	日数			
		【集計表】																						
【土工】		6-1 7-1(布設) 7-1(撤去) 7-2(布設) 7-2(撤去) 7-3(布設) 7-3(撤去) 7-4(布設) 7-4(撤去) 8-1(布設) 8-1(撤去) 8-2(布設) 8-2(撤去)																		日数計	14.93			
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	4.2	481.8	4	13.4	7.6	=										511	m	510		2.22			
																				230.0	m/日			
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	2.52	144.54	144.54	1.2	1.2	4.02	4.02	2.28	2.28	=						306.6	m²	307		1.58			
																				194.0	m²/日			
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	3.88	89.61	87.04	1.1	1.08	5.31	5.23	0.78	0.8	1.34	1.27	2.8	2.59	=		202.83	m3	200		3.44			
																				59.0	m3/日			
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	1.89	40.8	46.25	0.7	0.74	3.95	4.1	0.07	0.09	1.27	1.34	2.59	2.8	=		106.59	m3	110		3.23			
																				33.0	m3/日			
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	1.23																=	1.23	m3	1		0.04	
																				33.0	m3/日			
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	2.52	144.54	144.54	1.2	1.2	4.02	4.02	2.28	2.28	=						306.6	m²	307		1.38			
																				222.2	m²/日			
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	2.52	144.54	144.54	1.2	1.2	4.02	4.02	2.28	2.28	=						306.6	m²	307		1.38			
																				222.2	m²/日			
舗装工 密粒度(13F)（再生材入）	ﾌﾟﾗ 3cm 人力施工	2.52	144.54	144.54	1.2	1.2	4.02	4.02	2.28	2.28	=						306.6	m²	307		1.23			
																				250.0	m²/日			
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	1.78	44.28	35.65	0.32	0.26	0.92	0.67	0.7	0.7	-0.07	-0.22	-0.08	-0.52	=		84.39	m3	80					
土砂処分費		1.78	44.28	35.65	0.32	0.26	0.92	0.67	0.7	0.7	-0.07	-0.22	-0.08	-0.52	=		84.39	m3	80					
ｱｽﾌﾙ塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	0.13	7.23	4.34	0.06	0.04	0.2	0.12	0.11	0.07	=						12.3	m3	12					
As塊処分費		0.31	16.99	10.2	0.14	0.09	0.47	0.28	0.26	0.16	=						28.9	t	29					
【防護Co】 型枠工	一般型枠 小型構造物	2.86																=	2.86	m2	3		0.19	
																				15.0	m²/日			
【防護Co】 コンクリート工	人力打設 一般養生 小型構造物 18-8-40BB W/C=60%以下	0.57																=	0.57	m3	0.6		0.11	
																				5.0	m³/日			

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 6-1 L= 2.1 m					
【土工】		市道車道・As(舗装幅員4m以上)仮復旧 DP=1.20m：不断水仕切弁φ200					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 2.1 = 4.2	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	1.20 × 2.1 = 2.52	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	(1.20 × (1.62 - 0.05) - 0.038) × 2.1 = 3.88	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	1.20 × 0.75 × 2.1 = 1.89	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(1.20 × 0.52 - 0.038) × 2.1 = 1.23	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	1.20 × 2.1 = 2.52	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	1.20 × 2.1 = 2.52	m ²				
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プゝラ 3cm 人力施工	1.20 × 2.1 = 2.52	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	3.88 - 1.89 / 0.9 = 1.78	m3				
土砂処分費		1.78 = 1.78	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	2.52 × 0.05 = 0.13	m3				
As塊処分費		0.13 × 2.35 t/m3 = 0.31	t				
【防護Co】 型枠工	一般型枠 小型構造物	(0.6+1.5) × 2 × 0.70 - 0.038 × 2 = 2.86	m2				
【防護Co】 コンクリート工	人力打設 一般養生 小型構造物 18-8-40BB W/C=60%以下	(0.6 × 1.5 × 0.7) - 0.038 × 1.5 = 0.57	m3				
		▲ φ200mm管積 0.22 ² × 3.14/4 = 0.038	m2				

岩原低区系導水管布設替工事

3. 仮設導水管布設工事

3-1. 仮設導水管（第3水源導水管）SUS 200A・150A・80A

[illegible]

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 7-1(布設) L= 240.9 m (=3.2+36.3+71.3+130.1)					
【土工】		市道車道・As(舗装幅員4m以上)仮復旧 DP=0.50m：レンタル管(SUS) 150A					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 240.9 = 481.8	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 240.9 = 144.54	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.60 × (0.67 - 0.05) × 240.9 = 89.61	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.32 - 0.0227) × 240.9 = 40.8	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 240.9 = 144.54	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 240.9 = 144.54	m ²				
舗装工 密粒度(13F)（再生材入）	プ ^ラ 3cm 人力施工	0.60 × 240.9 = 144.54	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	89.61 - 40.8 / 0.9 = 44.28	m3				
土砂処分費		44.28 = 44.28	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	144.54 × 0.05 = 7.23	m3				
As塊処分費		7.23 × 2.35 t/m3 = 16.99	t				
【防護Co】 型枠工	一般型枠 小型構造物						
【防護Co】 コンクリート工	人力打設 一般養生 小型構造物 18-8-40BB W/C=60%以下						
		▲ φ150mm管積 0.17 ² × 3.14/4 = 0.0227	m2				

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 7-1(撤去) L= 240.9 m (=3.2+36.3+71.3+130.1)					
【土工】		市道車道・As(舗装幅員4m以上)仮復旧 DP=0.50m：レンタル管(SUS) 150A					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下						
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 240.9 = 144.54	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	(0.60 × (0.67 - 0.03) - 0.0227) × 240.9 = 87.04	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.32 × 240.9 = 46.25	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 240.9 = 144.54	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 240.9 = 144.54	m ²				
舗装工 密粒度(13F)（再生材入）	プ ^ラ 3cm 人力施工	0.60 × 240.9 = 144.54	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	87.04 - 46.25 / 0.9 = 35.65	m3				
土砂処分費		35.65 = 35.65	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	144.54 × 0.03 = 4.34	m3				
As塊処分費		4.34 × 2.35 t/m3 = 10.2	t				
【防護Co】 型枠工	一般型枠 小型構造物						
【防護Co】 コンクリート工	人力打設 一般養生 小型構造物 18-8-40BB W/C=60%以下						
		▲ φ150mm管積 0.17 ² × 3.14/4 = 0.0227	m2				

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 7-2(布設) L= 2.0 m					
【土工】		市道車道・As(舗装幅員4m以上)仮復旧 DP=0.80m：レンタル管(SUS) 150A					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 2.0 = 4	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 2.0 = 1.2	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.60 × (0.97 - 0.05) × 2.0 = 1.1	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.62 - 0.0227) × 2.0 = 0.7	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ						
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0	0.60 × 2.0 = 1.2	m ²				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm M25～0	0.60 × 2.0 = 1.2	m ²				
舗装工 密粒度(13F)（再生材入）	プゝラ 3cm 人力施工	0.60 × 2.0 = 1.2	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	1.1 - 0.7 / 0.9 = 0.32	m3				
土砂処分費		0.32 = 0.32	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	1.2 × 0.05 = 0.06	m3				
As塊処分費		0.06 × 2.35 t/m3 = 0.14	t				
【防護Co】 型枠工	一般型枠 小型構造物						
【防護Co】 コンクリート工	人力打設 一般養生 小型構造物 18-8-40BB W/C=60%以下						
		▲ φ150mm管積 0.17 ² × 3.14/4 = 0.0227	m2				

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 7-2(撤去) L= 2.0 m					
【土工】		市道車道・As(舗装幅員4m以上)仮復旧 DP=0.80m：レンタル管(SUS) 150A					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下						
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 2.0 = 1.2	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	(0.60 × (0.97 - 0.03) - 0.0227) × 2.0 = 1.08	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.62 × 2.0 = 0.74	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 2.0 = 1.2	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 2.0 = 1.2	m ²				
舗装工 密粒度(13F)（再生材入）	プ ^ラ 3cm 人力施工	0.60 × 2.0 = 1.2	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	1.08 - 0.74 / 0.9 = 0.26	m3				
土砂処分費		0.26 = 0.26	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	1.2 × 0.03 = 0.04	m3				
As塊処分費		0.04 × 2.35 t/m3 = 0.09	t				
【防護Co】 型枠工	一般型枠 小型構造物						
【防護Co】 コンクリート工	人力打設 一般養生 小型構造物 18-8-40BB W/C=60%以下						
		▲ φ150mm管積 0.17 ² × 3.14/4 = 0.0227	m2				

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 7-3(布設) L= 6.7 m (=1.2+3.4+2.1)					
【土工】		市道車道・As(舗装幅員4m以上)仮復旧 DP=1.20m：レンタル管(SUS) 150A					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 6.7 = 13.4	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 6.7 = 4.02	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.60 × (1.37 - 0.05) × 6.7 = 5.31	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 1.02 - 0.0227) × 6.7 = 3.95	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 6.7 = 4.02	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 6.7 = 4.02	m ²				
舗装工 密粒度(13F)（再生材入）	プ ^ラ 3cm 人力施工	0.60 × 6.7 = 4.02	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	5.31 - 3.95 / 0.9 = 0.92	m3				
土砂処分費		0.92 = 0.92	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	4.02 × 0.05 = 0.2	m3				
As塊処分費		0.2 × 2.35 t/m3 = 0.47	t				
【防護Co】 型枠工	一般型枠 小型構造物						
【防護Co】 コンクリート工	人力打設 一般養生 小型構造物 18-8-40BB W/C=60%以下						
		▲ φ150mm管積 0.17 ² × 3.14/4 = 0.0227	m2				

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 7-3(撤去) L= 6.7 m (=1.2+3.4+2.1)					
【土工】		市道車道・As(舗装幅員4m以上)仮復旧 DP=1.20m：レンタル管(SUS) 150A					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下						
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 6.7 = 4.02	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	(0.60 × (1.37 - 0.03) - 0.0227) × 6.7 = 5.23	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 1.02 × 6.7 = 4.1	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 6.7 = 4.02	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 6.7 = 4.02	m ²				
舗装工 密粒度(13F)（再生材入）	プ ^ラ 3cm 人力施工	0.60 × 6.7 = 4.02	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	5.23 - 4.1 / 0.9 = 0.67	m3				
土砂処分費		0.67 = 0.67	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	4.02 × 0.03 = 0.12	m3				
As塊処分費		0.12 × 2.35 t/m3 = 0.28	t				
【防護Co】 型枠工	一般型枠 小型構造物						
【防護Co】 コンクリート工	人力打設 一般養生 小型構造物 18-8-40BB W/C=60%以下						
		▲ φ150mm管積 0.17 ² × 3.14/4 = 0.0227	m2				

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 7-4(布設) L= 3.8 m					
【土工】		市道車道・As(舗装幅員4m以上)仮復旧 DP=0.30m：レンタル管(SUS) 80A					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 3.8 = 7.6	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 3.8 = 2.28	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.60 × (0.39 - 0.05) × 3.8 = 0.78	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.04 - 0.0064) × 3.8 = 0.07	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ						
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0	0.60 × 3.8 = 2.28	m ²				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm M25～0	0.60 × 3.8 = 2.28	m ²				
舗装工 密粒度(13F)（再生材入）	プゝラ 3cm 人力施工	0.60 × 3.8 = 2.28	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	0.78 - 0.0700 / 0.9 = 0.7	m3				
土砂処分費		0.7 = 0.7	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	2.28 × 0.05 = 0.11	m3				
As塊処分費		0.11 × 2.35 t/m3 = 0.26	t				
【防護Co】 型枠工	一般型枠 小型構造物						
【防護Co】 コンクリート工	人力打設 一般養生 小型構造物 18-8-40BB W/C=60%以下						
		▲ ϕ75mm管積 0.09 ² × 3.14/4 = 0.0064	m2				

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 7-4(撤去) L= 3.8 m					
【土工】		市道車道・As(舗装幅員4m以上)仮復旧 DP=0.30m：レンタル管(SUS) 80A					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下						
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 3.8 = 2.28	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	(0.60 × (0.39 - 0.03) - 0.0064) BH0.28m3	3.8 = 0.80	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.04 × 3.8 = 0.09	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 3.8 = 2.28	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 3.8 = 2.28	m ²				
舗装工 密粒度(13F)（再生材入）	プ ^ラ 3cm 人力施工	0.60 × 3.8 = 2.28	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	0.8 - 0.09 / 0.9 = 0.70	m3				
土砂処分費		0.7 = 0.70	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	2.28 × 0.03 = 0.07	m3				
As塊処分費		0.07 × 2.35 t/m3 = 0.16	t				
【防護Co】 型枠工	一般型枠 小型構造物						
【防護Co】 コンクリート工	人力打設 一般養生 小型構造物 18-8-40BB W/C=60%以下						
		▲ φ75mm管積 0.09 ² × 3.14/4 = 0.0064	m2				

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 8-1(布設) L= 2.9 m					
【土工】		非舗装 DP=0.60m：レンタル管(SUS) 150A					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下						
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3						
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	$0.60 \times 0.77 \times 2.9 = 1.34$	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	$(0.60 \times 0.77 - 0.0227) \times 2.9 = 1.27$	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0						
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0						
舗装工 密粒度(13F)（再生材入）	プゝラ 3cm 人力施工						
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	$1.34 - 1.27 / 0.9 = -0.07$	m3				
土砂処分費		$-0.07 = -0.07$	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下						
As塊処分費							
【防護Co】 型枠工	一般型枠 小型構造物						
【防護Co】 コンクリート工	人力打設 一般養生 小型構造物 18-8-40BB W/C=60%以下						
		▲ $\phi 150\text{mm}$ 管積 $0.17^2 \times 3.14/4 = 0.0227$	m2				

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 8-1(撤去) L= 2.9 m					
【土工】		非舗装 DP=0.60m：レンタル管(SUS) 150A					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下						
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3						
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	$(0.60 \times 0.77 - 0.0227) \times 2.9 = 1.27$	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	$0.60 \times 0.77 \times 2.9 = 1.34$	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0						
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0						
舗装工 密粒度(13F)（再生材入）	プゝラ 3cm 人力施工						
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	$1.27 - 1.34 / 0.9 = -0.22$	m3				
土砂処分費		$-0.22 = -0.22$	m3				
7ス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下						
As塊処分費							
【防護Co】 型枠工	一般型枠 小型構造物						
【防護Co】 コンクリート工	人力打設 一般養生 小型構造物 18-8-40BB W/C=60%以下						
		▲ $\phi 150\text{mm}$ 管積 $0.17^2 \times 3.14/4 = 0.0227$	m2				

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 8-2(布設) L= 5.7 m					
【土工】		非舗装 DP=0.60m：レンタル管(SUS) 200A					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下						
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3						
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	$0.60 \times 0.82 \times 5.7 = 2.8$	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	$(0.60 \times 0.82 - 0.038) \times 5.7 = 2.59$	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0						
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0						
舗装工 密粒度(13F)（再生材入）	プゝラ 3cm 人力施工						
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	$2.8 - 2.59 / 0.9 = -0.08$	m3				
土砂処分費		$-0.08 = -0.08$	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下						
As塊処分費							
【防護Co】 型枠工	一般型枠 小型構造物						
【防護Co】 コンクリート工	人力打設 一般養生 小型構造物 18-8-40BB W/C=60%以下						
		▲ $\phi 200\text{mm}$ 管積 $0.22^2 \times 3.14/4 = 0.038$	m2				

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 8-2(撤去) L= 5.7 m					
【土工】		非舗装 DP=0.60m：レンタル管(SUS) 200A					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下						
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3						
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	(0.60 × 0.82 - 0.038) × 5.7 = 2.59	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.82 × 5.7 = 2.8	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0						
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0						
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プゝラ 3cm 人力施工						
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	2.59 - 2.8 / 0.9 = -0.52	m3				
土砂処分費		-0.52 = -0.52	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下						
As塊処分費							
【防護Co】 型枠工	一般型枠 小型構造物						
【防護Co】 コンクリート工	人力打設 一般養生 小型構造物 18-8-40BB W/C=60%以下						
		▲ ϕ200mm管積 0.22 ² × 3.14/4 = 0.038	m2				

目 次
第3 水源ケーブル敷設

1. 人工集計表-----

[本工事]

2. 材料集計表-----
3. 材料内訳表-----
4. 拾い出し根拠表-----

令和 7 年度 主要管路整備 岩原低区系導水管布設替工事

4.電気工事【単独工区】

Bグループ
集計設備（機材内容）

1. 第 3 水源 計装ケーブル敷設 （ケーブル類 材料類 機器類）

[illegible]

[制御用ケーブル敷設 (第3水源)]

[illegible]

[制御用ケーブル敷設（第3水源）]

電工量小計 = 19.175

[制御用ケーブル敷設（第3水源）]

[illegible]

材 料 内 訳 表

[illegible]

材 料 内 訳 表

[illegible]

第3水源 計装ケーブル敷設 (1/ 1)				拾い出し根拠表			[制御用ケーブル敷設 (第3水源)]		
N o	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算			
3	第3水源	hai 岩原低区配水池	CVV-MAZV 2 sq - 10 c	P&D	268.5	124.9 + 6.9 +126.7 + 10.0			
				RACK					
				CP					
				FEP					
				CP					
				露出					
				埋込					
3	第3水源	hai 岩原低区配水池	CVV-MAZV 2 sq - 10 c	P&D	268.5	124.9 + 6.9 +126.7 + 10.0			
				RACK					
				CP					
				FEP					
				CP					
				露出					
				埋込					
3	第3水源	hai 岩原低区配水池	CVV-S-MAZV 2 sq - 4 c	P&D	268.5	124.9 + 6.9 +126.7 + 10.0			
				RACK					
				CP					
				FEP					
				CP					
				露出					
				埋込					

[制御用ケーブル敷設（第3水源）]

[illegible]

[illegible]

【単独工区】		数 量 計 算 書														
名 称	形 状 寸 法	計 算 式										単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
														日当施工量	日数	
		【集計表】														
		4-1 * * * * * * * *												日数計	0.33	
【土工】																
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	13.8 = 13.8										m	14		0.06	
														230.0 m/日		
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	4.14 = 4.14										m ²	4		0.02	
	BH0.28m3													194.0 m ² /日		
機械掘削積込工（補助労力あり）		4.76 = 4.76										m3	5		0.08	
	BH0.28m3													59.0 m3/日		
機械埋戻工	砂	1.04 = 1.04										m3	1		0.03	
	BH0.28m3 タンバ													33.0 m3/日		
機械埋戻工	良質発生土	2.48 = 2.48										m3	2		0.08	
	BH0.28m3 タンバ													33.0 m3/日		
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm	4.14 = 4.14										m ²	4		0.02	
	RC40～0													222.2 m ² /日		
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm	4.14 = 4.14										m ²	4		0.02	
	M25～0													222.2 m ² /日		
表層工 密粒度（13F）（再生材入）	プ ^ラ 3cm	4.14 = 4.14										m ²	4		0.02	
	人力施工													250.0 m ² /日		
土砂運搬工	山積0.28m3	2 = 2										m3	2			
	4t-3.1～4.5km以下															
土砂処分費		2 = 2										m3	2			
75塊運搬工	山積0.28m3	0.21 = 0.21										m3	0.2			
	4t-3.1～4.5km以下															
AS塊処分費		0.49 = 0.49										t	0.5			

【単独工区】		数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土工断面 4-1 L= 6.9 m					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） H=1.20 制御用ケーブル3本					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 6.9 = 13.8	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 6.9 = 4.14	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.60 × (1.20 - 0.05) × 6.9 = 4.76	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.25 × 6.9 = 1.04	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.60 × 6.9 = 2.48	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 6.9 = 4.14	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 6.9 = 4.14	m ²				
表層工 密粒度（13F）（再生材入）	プーラ 3cm 人力施工	0.60 × 6.9 = 4.14	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	4.76 - 2.48 / 0.9 = 2	m3				
土砂処分費		2 = 2	m3				
75塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	4.14 × 0.05 = 0.21	m3				
AS塊処分費		0.21 × 2.35 t/m3 = 0.49	t				

5. 試掘工事

【単独工区】		数 量 計 算 書						
名 称	形 状 寸 法	計 算 式			単 位	数 量	備考/コード番号	
【交通誘導警備員】		安全費～1式						
交通誘導警備員B		74.4 日	×	2 人/日	= 148.9	人	149	
施工日数								
1. 導水管布設替工事	第3 導水管 DIP-GX φ200	布設 18.152	+	土工 17.56	= 35.712	日		
2. 配水管布設工事	専用配水管 DIP-GX φ150	布設 8.482	+	土工 0.33	= 8.812	日		
3. 仮設導水管布設工事	第3 導水管 SUS 200A・150A・80A	布設 14.140	+	土工 14.93	= 29.07	日		
4. 電気工事		土工 0.33			= 0.33	日		
2. 試掘		土工 0.48			= 0.48	日		
	計				= 74.404	日		

【単独工区】 数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備考/コード番号
【運搬費(積上)】					
仮設材運搬費	12m以内 10kmまで 往路	3.886 = 3.886	t	3.9	
仮設材運搬費	12m以内 10kmまで 復路	3.886 = 3.886	t	3.9	
積み込み・取卸し費	基地～現場	3.886 = 3.886	t	3.9	
積み込み・取卸し費	現場～基地	3.886 = 3.886	t	3.9	
1. 往路					
1) 軽量鋼矢板		1.259 + 2.090 = 3.349			
2) 腹起材	4m@29.6kg	(4 + 10) × 0.0296 = 0.414			
3) 切梁材	1本@8.8kg	(4 + 10) × 0.0088 = 0.123			
往路運搬重量 計	製品長12.0m以内 運搬距離10km	3.349 + 0.414 + 0.123 = 3.886	t		
2. 復路					
復路運搬重量 計	積み荷下含む (基地～現場～基地)	3.349 + 0.414 + 0.123 = 3.886	t		
レンタル管運搬費	往復 DT10t	1 = 1	台	1	

軽量鋼矢板賃料H＝		2.0	m	路線延長		15.70	m	H=2.0m,1段	
機械掘削BH山積0.80	m ³	軽量h=2.0	15.70	m	支保工1段	15.70	m	DIP200布設	15.70
機械掘削BH山積0.45	m ³	軽量h=2.5	m		支保工2段	m			
機械掘削BH山積0.28	21.48 m ³	軽量h=3.0	m		支保工3段	m		掘削幅	0.90
砂基礎工	5.93 m ³	軽量h=3.5	m					平均掘削深	1.52
埋戻工	15.54 m ³	軽量h=4.0	m					砂基礎厚	0.42
機械掘削BH山積0.80	÷	109.00	=	日	矢板設置撤去2.0	15.70	×	0.028	= 0.4
機械掘削BH山積0.45	÷	74.00	=	日	矢板設置撤去2.5		×	0.030	=
機械掘削BH山積0.28	21.48 ÷	59.00	=	0.4 日	矢板設置撤去3.0		×	0.032	=
砂基礎	5.93 ÷	36.00	=	0.2 日	矢板設置撤去3.5		×	0.035	=
機械埋戻	15.54 ÷	36.00	=	0.4 日	矢板設置撤去4.0		×	0.036	=
DIP200布設	15.70	×	0.024	= 0.4 日	支保工設置撤去1段	15.70	×	0.011	= 0.2 日
		×		=	支保工設置撤去2段		×	0.022	=
		×		=	支保工設置撤去3段		×	0.035	=
		×		=					
供用日数(A)	2.0	×	1.77	= 3.5 日	供用日賃料(M)	刊行物単価		円/t/日	
転用回数(n)	15.70	÷	6.1	= 3.0 回	修理・損耗費(C)	刊行物単価		円/t/回	
補正率(N)	(1+ 3.0)÷	2	=	2 回	使用数量(T)	2.0	×	2枚×0.0516× 6.1	= 1.259 t
軽量鋼矢板賃料	(×	3.5	+ ×	2.0)	×	1.259	=	円
軽量金属支保工賃料		1	段	路線延長		15.70	m	H=2.0m,1段	
供用日数	{掘削+埋戻+矢板・支保工設置撤去+砂基礎+管布設}×1.4								2.8 日
腹起材質料	30.0	×	4	×	+	×	4	=	円
切梁材質料	30.0	×	4	×	+	×	4	=	円
水圧ポンプ賃料	30.0	×	1	×	+	×	1	=	円
支保工賃料計									円
H=2.0m,1段 土留材質料 円									

軽量鋼矢板賃料H＝			2.5		m		路線延長		8.10		m		H=2.5m,2段			
機械掘削BH山積0.80	m ³		軽量h=2.0		m		支保工1段		m		DIP200布設		8.10 m			
機械掘削BH山積0.45	m ³		軽量h=2.5		8.10 m		支保工2段		8.10 m		DIP150布設		8.10 m			
機械掘削BH山積0.28	24.04 m ³		軽量h=3.0		m		支保工3段		m		掘削幅		1.40 m			
砂基礎工	4.76 m ³		軽量h=3.5		m						平均掘削深		2.12 m			
埋戻工	19.28 m ³		軽量h=4.0		m						砂基礎厚		0.42 m			
機械掘削BH山積0.80	÷		109.00		＝		日		矢板設置撤去2.0		×		0.028＝日			
機械掘削BH山積0.45	÷		74.00		＝		日		矢板設置撤去2.5		8.10×		0.030＝0.2日			
機械掘削BH山積0.28	24.04÷		59.00		＝		0.4日		矢板設置撤去3.0		×		0.032＝日			
砂基礎	4.76÷		36.00		＝		0.1日		矢板設置撤去3.5		×		0.035＝日			
機械埋戻	19.28÷		36.00		＝		0.5日		矢板設置撤去4.0		×		0.036＝日			
DIP200布設	8.10×		0.024		＝		0.2日		支保工設置撤去1段		×		0.011＝日			
DIP150布設	8.10×		0.023		＝		0.2日		支保工設置撤去2段		8.10×		0.022＝0.2日			
	×				＝		日		支保工設置撤去3段		×		0.035＝日			
	×				＝		日									
供用日数(A)	1.8×		1.77		＝		3.2日		供用日賃料(M)		刊行物単価		円/t/日			
転用回数(n)	8.10÷		8.1		＝		1.0回		修理・損耗費(C)		刊行物単価		円/t/回			
補正率(N)	(1+ 1.0)÷		2		＝		1回		使用数量(T)		2.5 ×2枚×0.0516× 8.1		＝2.09 t			
軽量鋼矢板賃料	(×		3.2		+		×		1.0)		×2.090＝円			
軽量金属支保工賃料			2		段		路線延長		8.10		m		H=2.5m,2段			
供用日数	{掘削＋埋戻＋矢板・支保工設置撤去＋砂基礎＋管布設}×1.4													2.5日		
腹起材質料	30.0		×		10		×		+		×		10＝円			
切梁材質料	30.0		×		10		×		+		×		10＝円			
水圧ポンプ賃料	30.0		×		1		×		+		×		1＝円			
支保工賃料計														円		
H=2.5m,2段 土留材質料															円	