

新熊久保配水池築造工事

1. 場内一次造成工事

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	
		場内一次造成					
【労務費】					日数 計	1.949	
1. 既設U型側溝撤去再設置							
U形側溝撤去工	再利用撤去 180タイプ 時間制約なし L=1000mm	23.2 場内整備平面図(1)より = 23.2	m	23	54.9 m/日	0.423	
U形側溝再設置工	180タイプ 時間制約なし L=1000mm	23.2 場内整備平面図(2)より = 23.2	m	23	28.0 m/日	0.829	
2. L型擁壁設置							
プレキャストL型擁壁設置工	基礎砕石あり 均しCoあり H=1.00m	2.0 L型擁壁設置詳細図より = 2	m	2	33.0 m/日	0.061	
プレキャストL型擁壁設置工	基礎砕石あり 均しCoあり H=1.25m	4.0 L型擁壁設置詳細図より = 4	m	4	26.0 m/日	0.154	
プレキャストL型擁壁設置工	基礎砕石あり 均しCoあり H=1.50m	10.0 L型擁壁設置詳細図より = 10	m	10	26.0 m/日	0.385	
3. 集水樹設置							
プレキャスト集水樹掘付工	□600×1200 基礎砕石あり 800kgを超え1200kg以下	1 場内整備平面図(2)より = 1	基	1	20.0 基/日	0.050	
プレキャスト集水樹	自由開口タイプ □600×1200H	1 = 1	個	1			見積り
鋼製グレーチング蓋	ボルト固定式 T-14 滑止め型 細目 600×600	1 = 1	組	1			見積り

新熊久保配水池築造工事

1. 場内一次造成工事

[illegible]

新熊久保配水池築造工事

1. 場内一次造成工事

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	
【土工事】					日数 計	15.920	
1. 巨石移動・浄化槽撤去等							
積込(ルーズ)	岩石・玉石 土量50,000m3未満	3.84 +2.49 +0.27 +0.50 +0.22 +1.62 場内整備平面図(1)より ※一旦、場内に集積する。	= 8.94	m3	9	0.034	
浄化槽清掃工		2.5	= 2.5	m3	2.5	260.0 m3/日	
構造物とりこわし工	低騒音・低振動対策 無筋構造物 機械施工	0.87	場内整備平面図(1)より	= 0.87	m3	0.9	0.060
構造物とりこわし工	低騒音・低振動対策 鉄筋構造物 機械施工	1.22 + 0.21	場内整備平面図(1)より	= 1.43	m3	14.6 m3/日	0.149
コンクリートガラ(無筋)運搬工	山積0.28m3 DID無 4t-12.1km	0.87	= 0.87	m3	0.9	9.6 m3/日	L=12.2km
コンクリートガラ(鉄筋)運搬工	山積0.28m3 DID無 4t-12.1km	1.43	= 1.43	m3	1		L=12.2km
機械除草(肩掛式)・収集・運搬	道路除草 2t-11.5km以下	446.4	場内整備平面図(2)より	= 446.4	m2	446	0.466
コンクリート処分費	無筋	0.87 × 2.35	= 2.04	t	2	958.0 m2/日	L=11.5km
コンクリート処分費	有筋	1.43 × 2.5	= 3.58	t	4		
2. 伐竹・除根							
伐竹(伐木除根)		67.0	場内整備平面図(2)より	= 67	m2	67	0.153
除根(伐木除根)		67.0	場内整備平面図(2)より	= 67	m2	439.0 m2/日	0.049
整地(伐木除根)		67.0	場内整備平面図(2)より	= 67	m2	1,360.0 m2/日	0.076
集積積込(伐木除根)	除根：あり 機械施工	67.0	場内整備平面図(2)より	= 67	m2	880.0 m2/日	0.114
運搬(伐木除根)	除根：あり DID無 機械施工 11.5km以下	67.0 m2 × 200本/ 100m2 × 0.05m × 0.05m × 3.14/4 × 8m ※竹の体積は想定	= 2.104	m3	2	590.0 m2/日	L=11.5km

新熊久保配水池築造工事

1. 場内一次造成工事

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	
3. 場内一次造成							
機械掘削工	小規模 標準 土砂 BH0. 28m3	146. 36 場内整備土工断面図より = 146. 36	m3	150	37. 0 m3/日	3. 956	
土砂運搬工	山積0. 28m3 DID無 4t-11. 5km	146. 36 = 146. 36	m3	150			L=11. 5km
残土受入れ地での処理	丸子浄化C	146. 36 = 146. 36	m3	150			
機械埋戻工	小規模 BH0. 28m3	3. 65 場内整備土工断面図より = 3. 65	m3	4	40. 0 m3/日	0. 091	
埋戻し用 再生クラッシャーラン	RC40～0	3. 65 × 1. 13 = 4. 12	m3	4			
基面整正工		446. 4 場内整備平面図(2)より = 446. 4	m2	446	50. 0 m2/日	8. 928	
敷鉄板設置・撤去工		(47+ 17) × (1. 524 × 3. 048) 場内敷き鉄板設置平面図(参考)より = 297. 29	m2	297	656. 0 m2/日	0. 453	
敷き鉄板(鋼板) 賃料	180日以内 22×1524×3048mm	(47 + 17) × 31 日 = 64	枚・日	64			
4. L型擁壁設置							
床堀	BH0. 28m3	1. 13 ×2. 0+ 1. 57 ×4. 0+ 1. 94 ×10. 0 L型擁壁設置詳細図より = 27. 94	m3	30	59. 0 m3/日	0. 474	
機械埋戻工	RC40～0 BH0. 28m3 タンバ	0. 63 ×2. 0+ 0. 97 ×4. 0+ 1. 26 ×10. 0 L型擁壁設置詳細図より = 17. 74	m3	20	36. 0 m3/日	0. 493	
埋戻し用 再生クラッシャーラン	RC40～0	17. 74 × 1. 13 = 20. 04	m3	20			
土砂運搬工	山積0. 28m3 DID無 4t-11. 5km	27. 94 = 27. 94	m3	30			L=11. 5km
残土受入れ地での処理	丸子浄化C	27. 94 = 27. 94	m3	30			

新熊久保配水池築造工事

2. 配水池本体築造工事

[illegible]

新熊久保配水池築造工事

2. 配水池本体築造工事

[illegible]

新熊久保配水池築造工事

2. 配水池本体築造工事

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	
【土工事】		※ 計画路盤下までの復旧			日数 計	22.807	
機械掘削工	小規模 標準	23.72 配水池築造時土工断面図より	m3	20		0.641	
	土砂 BH0.28m3				37.0 m3/日		
機械掘削工	甲土・埋戻しなし、硬砂を除去なし、埋戻し含む	146.53 配水池築造時土工断面図より	m3	150		2.484	
	軟岩、オープンカット 1,000m3未満				59.0 m3/日		
土砂等運搬工	標準 4t 運搬距離11.5km DID無	23.72 + 146.53	m3	170			
	BH0.28(0.2)m3 土砂 小規模						
残土受入れ地での処理	丸子浄化C	23.72 + 146.53	m3	170			
基面整正工		10.00 × 7.90	m2	79		1.580	
					50.0 m2/日		
機械埋戻し	小規模 埋戻し	86.47 配水池築造時土工断面図より	m3	90		0.972	
					89.0 m3/日		
埋戻し用 再生クラッシャーラン		86.47 × 1.13	m3	100			
	RC40～0						
型枠工	一般型枠	(6.10 × 2 + 8.20 × 2) × 0.10	m2	3		0.075	
	均しコンクリート				38.0 m2/日		
均しコンクリート コンクリート工	無筋・鉄筋構造物 Coポンプ車打設	6.10 × 8.20 × 0.10	m3	5		0.072	
	18-8-25BB W/C≦60%				69.0 m3/日		
型枠工	一般型枠	Σ (①～⑧) = 22.63 +107.06 +150.51 +46.78 +1.20 +0.48 +0.48 +4.80	m2	330		8.789	
	鉄筋・無筋構造物				38.0 m2/日		
		①底版 (6.10×2+8.20×2)×0.50 + 6.10×0.75 + 2.50×0.75×2					
		②側壁外 (5.90+6.30×2)×3.60 + (5.90+1.70×2)×4.35					
		③側壁内 (2.50+6.00×2)×3.60×2 + (2.50+1.40×2)×4.35×2					
		④スラブ (5.90+8.00)×2×0.30 + 2.5×7.4×2 - 0.60×0.60×4 +(0.60×0.30×4)×4					
		⑤開閉台基礎 0.40 × 4 × 0.15 × 5					
		⑥水位計基礎 0.40 × 4 × 0.15 × 2					
		⑦通気筒基礎 0.40 × 4 × 0.15 × 2					
		⑧人孔蓋基礎 ((0.90×4)×0.20 + (0.60×4)×0.20)×4					

新熊久保配水池築造工事

2. 配水池本体築造工事

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	
配水池本体 コンクリート工	無筋・鉄筋構造物 Coポンプ車打設	$\Sigma (①\sim⑧) = 27.30 + 30.69 + 13.73 + 0.12 + 0.05 + 0.05 + 0.36 = 72.30$	m3	72		1.048	
	24-12-25BB W/C $\leq$ 55%				69.0 m3/日		
		①底版 $(6.10 \times 8.20 + 6.10 \times 0.75) \times 0.50 = 27.3$					
		②側壁 $(5.90 + 6.00 \times 2) \times 3.60 \times 0.30 + (5.90 + 1.40 \times 2) \times 4.35 \times 0.30 = 30.69$					
		③スラブ $(5.90 \times 8.00 - 0.60 \times 0.60 \times 4) \times 0.30 = 13.73$					
		⑤開閉台基礎 $0.40 \times 0.40 \times 0.15 \times 5 = 0.12$					
		⑥水位計基礎 $0.40 \times 0.40 \times 0.15 \times 2 = 0.05$					
		⑦通気筒基礎 $0.40 \times 0.40 \times 0.15 \times 2 = 0.05$					
		⑧人孔蓋基礎 $(0.90 \times 0.90 - 0.60 \times 0.60) \times 0.20 \times 4 = 0.36$					
勾配調整コンクリート コンクリート工	無筋・鉄筋構造物 Coポンプ車打設	$(2.50 \times 6.00 \times (0.06 + 0.00) / 2 + 2.50 \times 1.40 \times 0.15 - 1/3 \times 2.50 \times 1.40 \times 0.05) \times 2 = 1.83$	m3	2		0.458	
	18-8-25BB W/C $\leq$ 60%				4.0 m3/日		
基礎砕石工	RC40 $\sim$ 0 t=30cm	$6.10 \times 8.20 = 50.02$	m2	50	155.0 m2/日	0.323	
鉄筋工（一般構造物）	D19 SD345	$3,499 / 1,000$ RC配水池配筋図(8)より	t	3.5			
鉄筋工（一般構造物）	D16 SD345	$449 / 1,000$ RC配水池配筋図(8)より	t	0.45			
鉄筋工（一般構造物）	D13 SD345	$5,554 / 1,000$ RC配水池配筋図(8)より	t	5.55			
コンクリート内面防食工	JWWA K 143適合 無溶剤形エポキシ樹脂	$(2.50 \times 7.40 + 2.50 \times (3.60 + 0.75 + 4.35) + 6.00 \times 3.60 \times 2 + 1.40 \times 4.35 \times 2) \times 2 = 191.26$	m2	190			
外面吹付工	砂壁状 吹付主材塗2 外装薄塗材Si：シリカリシン	$(8.00 \times (2.80 + 3.10) + 5.90 \times (2.80 + 3.10)) \div 2 \times 2 + 8.00 \times 5.90 - (0.90 \times 0.90 \times 4 + 0.40 \times 0.40 \times 9) = 124.53$					
足場工	(安全ネット有り) 手すり先行型枠組	$(2.30 \times 2 + 6.10 + 1.80) \times 5.55 + (5.90 \times 2 + 6.10 + 1.80) \times 4.80 = 163.94$	掛m2	160	62.5 掛m2/日	2.623	
くさび結合支保工	120<t $\leq$ 250cm 40<f $\leq$ 80KN	$(2.50 \times 7.40 \times 3.60 + 2.50 \times 1.40 \times 0.75) \times 2 = 138.45$	空m3	140		3.742	
内部足場工	移動足場（ローリングタワー） W=1.5m, H=2.0m 1段 期間1ヵ月	$2 = 2$			37.0 空m3/日		

新熊久保配水池築造工事

3. 池内配管工事

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	
【資材費】		管心長					
F. 池内配管(流入管)	80A、50A						
NCP 2F短管	スティフナー付 ネットフランジ 80A×700L RF 7.5K	2 (@0.7 =1.4) = 2	本	2			見積り
NCP 2F曲管90°	RF 7.5K ネットフランジ 80A×156×156	2 (@0.312 =0.624) = 2	個	2			見積り
NCP 2F片落管	FF 7.5K×10K 80A×50A×100L	2 (@0.1 =0.2) = 2	個	2			見積り
NCP 2F短管	FF 10K 50A×2,168L	2 (@2.168 =4.336) = 2	本	2			見積り
SUS ギア式バタフライフロート弁	キャビテーション低減型 ウォータハンマ抑制 φ50 FF 10K 消波管付	2 (@0.416 =0.832) = 2	台	2			見積り
LSPフランジ結合補強具	ゆるみ止めナット、ボルト、ワッシャー φ75 7.5k	4 = 4	組	4			
LSPフランジ結合補強具	ゆるみ止めナット、ボルト、ワッシャー φ50 10k	4 = 4	組	4			見積り
どぶめっき立バンド	螺旋式 50A SGP管用	2 = 2	個	2			見積り
どぶめっき溶接T足	325H	2 = 2	個	2			見積り
スチール製 アンカー・ビス	芯棒打込み式 φ5×30mm T-530相当	2 × 2 = 4	個	4			見積り
G. 池内配管(流出管)	150A						
NCP 2F短管	スティフナー付 ネットフランジ 150A×700L RF 7.5K	2 (@0.7 =1.4) = 2	本	2			見積り
NCP 2F曲管90°	RF 7.5K ネットフランジ 150A×280×280	2 (@0.56 =1.12) = 2	個	2			見積り
NCP ラップパロ	RF 7.5K 150A×150L	2 (@0.15 =0.3) = 2	個	2			見積り
ソフトシール仕切弁	内ねじ RF・7.5K φ150 (浅埋対応)	2 (@0.28 =0.56) = 2	個	2			
FRP製 開閉台	MK3 キャップジョイント付 φ150 スピンドル600L	2 = 2	基	2			見積り

新熊久保配水池築造工事

3. 池内配管工事

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	
SUS304 連結棒	φ 32mm×2,000L	2 = 2	本	2			見積り
SUS304 連結棒	φ 32mm×1,058L	2 = 2	本	2			見積り
SUS アジャスタージョイント	φ 32mm	4 = 4	個	4			見積り
SUS304 振止め金具	N=356mm	2 = 2	組	2			見積り
LSPフランジ結合補強具	φ 150 7.5k	6 = 6	組	6			
Ⅱ. 池内配管(越流排水管)	100A						
NCP 2F短管	ステイフナー付 ネットフランジ 100A×700L RF 7.5K	(@0.7 = 1.4) = 2	本	2			見積り
NCP 3F T 字管	RF 7.5K ネットフランジ 100A×100A×302×151	(@0.453 = 0.906) = 2	個	2			見積り
NCP 2F短管	RF 7.5K ネットフランジ 100A×3,615L	(@3.615 = 7.23) = 2	本	2			見積り
NCP ラッパ口	RF 7.5K 100A×125L	(@0.125 = 0.5) = 4	個	4			見積り
ソフトシール仕切弁	内ねじ RF・7.5K φ 100 (浅埋対応)	(@0.25 = 0.5) = 2	個	2			
FRP製 開閉台	MK3 キャップジョイント付 φ 100 スピンドル600L	2 = 2	基	2			見積り
SUS304 連結棒	φ 32mm×2,000L	2 = 2	本	2			見積り
SUS304 連結棒	φ 32mm×1,610L	2 = 2	本	2			見積り
SUS アジャスタージョイント	φ 32mm	4 = 4	個	4			見積り
SUS304 振止め金具	N=636mm	2 = 2	組	2			見積り
どぶめっき立バンド	蝶番式 100A SGP管用	4 = 4	個	4			見積り
どぶめっき溶接T足	295H	4 = 4	個	4			見積り
スチール製 アンカー・ビス	芯棒打込み式 φ 5×30mm T-530相当	2 × 4 = 8	個	8			見積り
LSPフランジ結合補強具	φ 100 7.5k	10 = 10	組	10			

新熊久保配水池築造工事

3. 池内配管工事

[illegible]

新熊久保配水池築造工事

3. 池内配管工事

数量計算書

[illegible]

新熊久保配水池築造工事

3. 池内配管工事

[illegible]

ダクタイル鋳鉄管(GX形)

様式13

工 事 名 : 新熊久保配水池築造工事							当初	
路 線 名 : A. 流入管φ150 路線							DCIPφ150mm L= 39.6 m	
名称	規格	数量	単位	延長	単位	布設延長	単位	備 考
直管	S種管 エポキシ樹脂粉体塗装	3	本	5.000	m	15.000	m	
切管	甲切管	5	本	6.970	m	6.970	m	別紙切管調書
	乙切管			12.300	m	12.300	m	
直管 合計		8	本	直管延長		34.270	m	
二受T字管	φ150*75	2	個	0.450	m	0.900	m	
	φ150*150	1	個	0.560	m	0.560	m	
F付T字管	φ150*75	1	個	0.450	m	0.450	m	GF 7.5K
片受曲管	φ150*90°	1	個	0.568	m	0.568	m	
	φ150*45°	1	個	0.464	m	0.464	m	
	φ150*11° 1/4	1	個	0.370	m	0.370	m	
両受曲管	φ150*22° 1/2	2	個	0.139	m	0.278	m	
曲管等合計		9	ヶ所	異形管延長		3.590	m	
継輪	φ150	3	個	0.240	m	0.720	m	y1寸法
ライナ	芯出し用ゴム含む	7	個	0.039	m	0.273	m	(A-Y)寸法
押輪(GX)	φ150 ボール・ナット・ゴム輪含む	8	組					
G-Link	φ150	11	組					
継ぎ輪用特殊押輪	(GX) φ150	1	個					見積り
継ぎ輪用特殊押輪用接合部品	(GX) φ150 SUS T頭ボール・ナット(6本)	1	個					見積り
仕切弁	φ150 ソフトシル受挿し	1	基	0.550	m	0.550	m	
	φ150 ソフトシル両受	1	基	0.220	m	0.220	m	
仕切弁・空気弁表函	円形2号 φ350 H1200用	2	組					
管栓	(GX) φ150	1	個					異形管受口用
管明示テープ	幅50mm	39.6	m					
埋設管表示シート	幅400mm	39.6	m					
識別マーカー		7	個					
その他合計		12	ヶ所	その他延長		1.763	m	
施工延長						39.623 m		
名称	規格	計算式			布設延長	単位	備 考	
布設工	直管合計+曲管等合計	34.27 + 3.59			37.9	m		
切断工	切断	エンジンカッター 布設管			8	ヶ所	別紙切管調書	
GX継手工	直管部	3 + 5			8	ヶ所		
	異形管部				8	ヶ所		
	異形管部 G-Link				11	ヶ所		
メカニカル継手工	(K) φ150				1	ヶ所		
メカニカル継手工	特殊押輪 φ150				1	ヶ所		
仕切弁設置工	φ150				2	ヶ所		
表函設置工	円形2号 φ350 H1200用				2	ヶ所		
ケーシングワイヤ設置工					39.6	m		
管明示テープ工	W=50mm				39.6	m		
管明示シート工	W=400mm				39.6	m		
ポリエチレンスリーブ被覆工					39.6	m		
共通仮設費								
通水試験工	給水車不要				0.08	日	39.623/500	

配管資材調書 管種・口径別 切管調書

工事名：新熊久保配水池築造工事

管種 ダクタイル鋳鉄管(GX形)
口径 φ 150 mm
直管 5.00 m/本

連番	切管延長						残管
	甲切管 	乙切管					
						➤	
1	1.08					1.29	2.63
2	0.92					4.08	
3	1.55					1.86	1.59
4	0.91					2.58	1.51
5	2.51					2.49	
6							
7							
8							
9							
10							
11							
12							
13							
14							
15							
16							
17							
18							
19							
20							
21							
22							
23							
24							
25							
26							
27							
28							
29							
30							
計	6.97	12.30					5.73
切管数	5	5					
使用直管数	5						
切断箇所数	8						

ダクタイル鋳鉄管(GX形)

様式13

工 事 名 : 新熊久保配水池築造工事								当初	
路 線 名 : A. 流入管 φ 75 路線				DCIP φ 75mm		L= 3.2 m			
名称	規格	数量	単位	延長	単位	布設延長	単位	備 考	
押輪 (GX)	φ 75 ボルト・ナット・ゴム輪含む	4	組						
仕切弁	ソフトシル受挿し	2	基	0.490	m	0.980	m		
ソフトシル仕切弁	φ 75	1	基					RF 7.5K	
仕切弁・空気弁表函	円形2号 φ 350 H 700用	2	組						
鋳鉄製伸縮可とう管	F×GX挿口 h=200mm φ 75	2	基	1.090	m	2.180	m	タイロッド付 RF 7.5K	
LSPフッ素接着補強具	φ 75	3	組					7.5K	
管明示テープ	幅50mm	3.2	m						
埋設管表示シート	幅400mm	3.2	m						
その他合計		4	ヶ所	その他延長		3.160	m		
施工延長						3.160	m		
名称	規格	計算式				布設延長	単位	備 考	
GX継手工	異形管部					4	ヶ所		
フランジ継手工	φ 75					3	ヶ所		
仕切弁設置工	φ 75	2 + 1				3	ヶ所		
表函設置工	円形2号 φ 350 H 700用					2	ヶ所		
伸縮可とう管設置工	φ 75 F×S					2	基		
ケーシングワイヤ設置工						3.2	m		
管明示テープ工	W=50mm					3.2	m		
管明示シート工	W=400mm					3.2	m		
ポリエチレンスリーブ被覆工						3.2	m		
共通仮設費									
通水試験工	給水車不要					0.01	日	3.16/500	

当初

新熊久保配水池築造工事

4. 場内配管工事

A. 流入管 $\phi 150$ 、 $\phi 75$

[illegible]

新熊久保配水池築造工事

4. 場内配管工事

A. 流入管 φ 150、φ 75

		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 L= 6.8 m					
【土工(仮復旧)】		As舗装部 路盤下まで 平均DP=0.95m DCIP(GX) φ 150					
		0.60 × 0.87 × 6.8 = 3.55					
機械掘削積込工 (補助労力あり)	BH0. 28m3		m3				
	砂	(0.60 × 0.47 - 0.0227) × 6.8 = 1.76					
機械埋戻工	BH0. 28m3 タンバ		m3				
	RC40～0	0.60 × 0.40 × 6.8 = 1.63					
機械埋戻工	BH0. 28m3 タンバ		m3				
	山積0. 28m3 DID無	3.55 = 3.55					
土砂運搬工	4t-9. 1～12. 0km以下		m3				
	丸子浄化C	3.55 = 3.55					
残土受入れ地での処理			m3				
		▲ φ 150 管積 0.17 ² × 3.14/4 = 0.0227	m2				

新熊久保配水池築造工事

4. 場内配管工事

A. 流入管 φ 150、φ 75

		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 L= 3.2 m					
【土工(仮復旧)】		As舗装部 路盤下まで 平均DP=1.17m DCIP(GX) φ 150					
		0.60 × 1.09 × 3.2 = 2.09					
機械掘削積込工 (補助労力あり)	BH0. 28m3		m3				
機械埋戻工	砂 BH0. 28m3 タンバ	(0.60 × 0.47 - 0.0227) × 3.2 = 0.83	m3				
機械埋戻工	RC40～0 BH0. 28m3 タンバ	0.60 × 0.62 × 3.2 = 1.19	m3				
土砂運搬工	山積0. 28m3 DID無 4t-9. 1～12. 0km以下	2.09 = 2.09	m3				
残土受入れ地での処理	丸子浄化C	2.09 = 2.09	m3				
		▲ φ 150 管積 0.17 ² × 3.14/4 = 0.0227	m2				

新熊久保配水池築造工事

4. 場内配管工事

A. 流入管 φ 150、φ 75

		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 L= 3.2 m					
【土工(仮復旧)】		As舗装部 路盤下まで 平均DP=0.84m DCIP(GX) φ150+HPPE φ150					
		1.10 × 0.77 × 3.2 = 2.71					
機械掘削積込工 (補助労力あり)	BH0.28m3		m3				
	砂	(1.10 × 0.48 - 0.0481) × 3.2 = 1.54					
機械埋戻工	BH0.28m3 タンバ		m3				
	RC40～0	1.10 × 0.29 × 3.2 = 1.02					
機械埋戻工	BH0.28m3 タンバ		m3				
	山積0.28m3 DID無	2.71 = 2.71					
土砂運搬工	4t-9.1～12.0km以下		m3				
	丸子浄化C	2.71 = 2.71					
残土受入れ地での処理			m3				
		▲ φ150+φ150 管積 (0.17 ² + 0.18 ²) × 3.14/4 = 0.0481	m2				

		新熊久保配水池築造工事						4. 場内配管工事		A. 流入管 φ 150、φ 75	
		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 13 L= 2.1 m									
【土工(仮復旧)】		As舗装部 路盤下まで H=1.845m MH2号									
		(3.157 + 2.050) / 2 × 1.845 × 2.1 = 10.09									
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0. 28m3		m3								
	砂										
機械埋戻工	BH0. 28m3 タンバ										
	RC40～0	(3.157 + 2.050) / 2 × 1.845 × 2.1 - 2.8387 = 7.25									
機械埋戻工	BH0. 28m3 タンバ		m3								
	山積0.28m3 DID無	10.09 = 10.09									
土砂運搬工	4t-9.1～12.0km以下		m3								
	丸子浄化C	10.09 = 10.09									
残土受入れ地での処理			m3								

新熊久保配水池築造工事

4. 場内配管工事

A. 流入管 φ 150、φ 75

		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 14 L= 6.8 m					
【土工(仮復旧)】		砂利舗装部 路盤下まで 平均DP=0.72m DCIP(GX) φ 150					
機械掘削積込工 (補助労力あり)	BH0. 28m3	0.60 × 0.64 × 6.8 = 2.61	m3				
機械埋戻工	砂 BH0. 28m3 タンバ	(0.60 × 0.47 - 0.0227) × 6.8 = 1.76	m3				
機械埋戻工	RC40～0 BH0. 28m3 タンバ	0.60 × 0.17 × 6.8 = 0.69	m3				
土砂運搬工	山積0. 28m3 DID無 4t-9. 1～12. 0km以下	2.61 = 2.61	m3				
残土受入れ地での処理	丸子浄化C	2.61 = 2.61	m3				
		▲ φ 150 管積 0.17 ² × 3.14/4 = 0.0227	m2				

新熊久保配水池築造工事

4. 場内配管工事

A. 流入管 φ 150、φ 75

		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 15 L= 1.2 m (0.6+0.6)					
【土工(仮復旧)】		砂利舗装部 路盤下まで 平均DP=0.76m DCIP(GX) φ75					
		0.60 × 0.60 × 1.2 = 0.43					
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3		m3				
		(0.60 × 0.39 - 0.0064) × 1.2 = 0.27					
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ		m3				
		RC40～0 0.60 × 0.21 × 1.2 = 0.15					
機械埋戻工	BH0.28m3 タンバ		m3				
		山積0.28m3 DID無 = 0.43					
土砂運搬工	4t-9.1～12.0km以下		m3				
		丸子浄化C 0.43 = 0.43					
残土受入れ地での処理			m3				
					</		

集 計 表

当初
様式13

配水用ポリエチレン管 φ150

工 事 名 : 新熊久保配水池築造工事				L=		45.6		45.6 m	
B. 流出管 路線									

材料費

名称	形状・寸法				計	延長	昼	夜	布設延長	備 考
直管			1		1 本	5.00 m	5		5 m	
切り管(切管調査)	甲		2		2 本	8.19 m	8.19		8.19 m	
	乙		2			1.62 m	1.62		1.62 m	
直管 合計					3 本		14.81		14.81 m	
ブレーションエンド切り管(切管調査)	乙		8		4 本	15.10 m	15.1		15.1 m	
ブレーションエンド直管 合計					4 本		15.1		15.1 m	
EFチーズ(両受)	φ150 ×75				個	0.50 m			m	
	φ150 ×100				個	0.50 m			m	
	φ150 ×150		6		6 個	0.50 m	3		3 m	
EF ベンド(両受)	φ150	90°	3		3 個	0.58 m	1.74		1.74 m	
		45°			個	0.45 m			m	
		22° 1/2	2		2 個	0.38 m	0.76		0.76 m	
		11° 1/4			個	0.34 m			m	
EF ベンド(片受)	φ150	90°			個	0.73 m			m	
		45°			個	0.61 m			m	
		22° 1/2			個	0.53 m			m	
		11° 1/4	1		1 個	0.49 m	0.49		0.49 m	
レギュラー(スピゴット)	φ150 ×100		2		2 個	0.48 m	0.96		0.96 m	
PE挿口付フランジ 短管	φ150 II 型		2		2 個	0.52 m	1.04		1.04 m	GF7.5K(見積り)
曲管等合計 異形管接合箇所					ヶ所	異形管延長	7.99		7.99 m	
EFソケット	φ150		9		9 個					
PE挿口付ソツシル仕切弁	φ150		4		4 基	1.02 m	4.08		4.08 m	
同上表函	1号	H=0.7			組					
		H=0.9			組					
		H=1.2			組					
	2号	H=0.7			組					
		H=1.0			組					
		H=1.2	4		4 組					
	3号	H=0.7			組					
		H=0.9			組					
		H=1.2			組					
メカニカルソケット (HPPE×HPPE)	φ150		1		1 個					
	φ150 ×100				個					
DCIP用異種管継手	φ150	GX用	1		1 個	0.71 m	0.71		0.71 m	
フランジ付属品	φ75	LSP接合補強具			組					
	φ150	LSP接合補強具	2		2 組					7.5K
鋳鉄製伸縮可とう管	φ150	F×HPPE挿口 h200mm タイロッド 付	2		2 個	1.46 m	2.92		2.92 m	RF7.5K(見積り)
識別マーカー(水道用)	φ47.5×167mm		12		12 個					
管明示テープ	幅50mm		45.6		45.6 m					
埋設管表示シート	幅400mm	シングル	45.6		45.6 m					
その他合計	その他接合箇所				ヶ所	その他延長	7.71		7.71 m	
						施工延長	45.61		45.61 m	

労務費

名称	形状・寸法				計						
布設工	直管合計+その他		37.9		37.9 m						
切断工	布設管		12		12 ヶ所						
融着接合工	φ150	1口当	26		26 ヶ所						
		2口当	9		9 ヶ所						
メカニカル継手工	φ100	HPPE			ヶ所						
		DCIP			ヶ所						
	φ150	HPPE	2		2 ヶ所						
		DCIP			ヶ所						
フランジ継手工	φ75				ヶ所						
	φ150		2		2 ヶ所						
仕切弁設置工	φ150		4		4 ヶ所						
表函設置工	1号	H=1.2			ヶ所						
		H=0.7			ヶ所						
	2号	H=1.0			ヶ所						
		H=1.2	4		4 ヶ所						
	3号	H=0.7			ヶ所						
		H=0.9			ヶ所						
伸縮可とう管設置工	φ150	F×S	2		2 基						
管明示テープ	幅50mm	手間のみ	45.6		45.6 m						
埋設管表示シート	幅400mm	手間のみ	45.6		45.6 m						
ローディングワイヤー			45.6		45.6 m						

共通仮設費											
技術管理費	通水試験工		45.61 ÷ 500m		0.09 日						

配管資材調書 管種・口径別 切管調書

管種 HPPE
口径 φ 150 mm
直管 5.00 m/本

(単位：m)

切 管 集 計 表													
	甲切管	乙切管					甲切管	乙切管					残管
1	4.12	0.85											0.03
2	4.07	0.77											0.16
3													
4													
5													
6													
7													
8													
9													
10													
11													
12													
13													
14													
15													
16													
17													
18													
19													
20													
計	8.19	1.62											0.19
本数	2	2											
		4											
切断	2	2											
		4											

配管資材調書 管種・口径別 切管調書

管種 HPPE (プレーンエンド)
口径 φ 150 mm
直管 5.00 m/本

(単位：m)

	切 管 集 計 表												残管
	乙切管						乙切管						
1	3.52	0.75	0.72										0.01
2	1.22	3.67											0.11
3	2.66	0.50											1.84
4	2.06												2.94
5													
6													
7													
8													
9													
10													
11													
12													
13													
14													
15													
16													
17													
18													
19													
20													
計	15.10												4.90
本数	8												
	4												
切断	8												
	8												

集 計 表

当初
様式13

配用水ポリエチレン管 φ100

工 事 名	新熊久保配水池築造工事				
	B. 流出管 路線	L=	3.5		3.5 m

材料費

名称	形状・寸法			計	延長	昼	夜	布設延長	備 考
ブレーンエンド直管				本	5.00 m			m	
ブレーンエンド切り管(切管残量)	乙	2		1	1.38 m	1.38		1.38 m	
ブレーンエンド直管 合計				1 本		1.38		1.38 m	
EFフランジ	φ100	2		2 個	0.18 m	0.36		0.36 m	RF 7.5K,FCD
曲管等合計	異形管接合箇所			ヶ所	異形管延長	0.36		0.36 m	
EFソケット	φ100	4		4 個					
PE挿口付ソケット仕切弁	φ100	2		2 基	0.86 m	1.72		1.72 m	
同上表函 (開閉器付)	1号	H=0.7		組					
		H=0.9		組					
		H=1.2		組					
	2号	H=0.7		組					
		H=0.9		組					
		H=1.2	2	2 組					
	3号	H=0.7		組					
		H=0.9		組					
		H=1.2		組					
管明示テープ	幅50mm	3.5		3.5 m					
埋設管表示シート	幅400mm	シングル	3.5	3.5 m					
その他合計	その他接合箇所			ヶ所	その他延長	1.72		1.72 m	
施工延長						3.46		3.46 m	

労務費

名称	形状・寸法			計						
布設工	直管合計+その他	1.7		1.7 m						
切断工	布設管	2		2 ヶ所						
融着接合工	φ100	1 口当	2	2 ヶ所						
		2 口当	4	4 ヶ所						
仕切弁設置工	φ100	2		2 ヶ所						
表函設置工	1号			ヶ所						
	2号	H=0.7		ヶ所						
		H=0.9		ヶ所						
		H=1.2	2	2 ヶ所						
	3号	H=0.7		ヶ所						
		H=0.9		ヶ所						
		H=1.2		ヶ所						
管明示テープ	幅50mm	手間のみ	3.5	3.5 m						
埋設管表示シート	幅400mm	手間のみ	3.5	3.5 m						
ロケティングワイヤー			3.5	3.5 m						

共通仮設費										
技術管理費	通水試験工	3.46 ÷ 500m		0.01 日						

配管資材調書 管種・口径別 切管調書

管種 HPPE (プレーンエンド)
口径 φ 100 mm
直管 5.00 m/本

(単位：m)

	切 管 集 計 表												残管
	乙切管						乙切管						
1	0.69	0.69											3.62
2													
3													
4													
5													
6													
7													
8													
9													
10													
11													
12													
13													
14													
15													
16													
17													
18													
19													
20													
計	1.38												3.62
本数	2												
	1												
切断	2												
	2												

[illegible]

		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 L= 4.3 m					
【土工(仮復旧)】		As舗装部 路盤下まで 平均DP=0.86m HPPE φ150					
		0.60 × 0.79 × 4.3 = 2.04					
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3		m3				
機械掘削工	押土・障害なし、掘削片除去なし、積込含む						
	軟岩、オープンカット 1,000m3未満						
機械埋戻工	砂	(0.60 × 0.48 - 0.0254) × 4.3 = 1.13					
	BH0.28m3 タンバ		m3				
機械埋戻工	RC40～0	0.60 × 0.31 × 4.3 = 0.8					
	BH0.28m3 タンバ		m3				
土砂運搬工	山積0.28m3 DID無	2.04 = 2.04					
	4t-9.1～12.0km以下		m3				
残土受入れ地での処理	丸子浄化C	2.04 = 2.04					
			m3				
路盤工(施工幅1.8m以上)	t=10cm						
	RC40～0						
						</	

		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 L= 1.1 m					
		As舗装部 路盤下まで 平均DP=1.17m HPPE φ150					
【土工(仮復旧)】							
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.60 × 1.10 × 1.1 = 0.73	m3				
機械掘削工	押土・障害なし、掘削片除去なし、積込含む 軟岩、オープンカット 1,000m3未満						
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.48 - 0.0254) × 1.1 = 0.29	m3				
機械埋戻工	RC40～0 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.62 × 1.1 = 0.41	m3				
土砂運搬工	山積0.28m3 DID無 4t-9.1～12.0km以下	0.73 = 0.73	m3				
残土受入れ地での処理	丸子浄化C	0.73 = 0.73	m3				
路盤工(施工幅1.8m以上)	t=10cm RC40～0						

		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 L= 4.8 m					
【土工(仮復旧)】		As舗装部 路盤下まで 平均DP=0.84m DCIP(GX) φ150+HPPE φ150+HPPE φ100+VU φ75					
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	2.00 × 0.79 × 4.8 = 7.58	m3				
機械掘削工	押土・障害なし、破砕片除去なし、積込含む						
	軟岩、オープンカット 1,000m3未満						
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(2.00 × 0.50 - 0.0667) × 4.8 = 4.48	m3				
機械埋戻工	RC40～0 BH0.28m3 タンバ	2.00 × 0.29 × 4.8 = 2.78	m3				
土砂運搬工	山積0.28m3 DID無 4t-9.1～12.0km以下	7.58 = 7.58	m3				
残土受入れ地での処理	丸子浄化C	7.58 = 7.58	m3				
路盤工(施工幅1.8m以上)	t=10cm RC40～0						

		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 9 L= 5.8 m					
		As舗装部 路盤下まで 平均DP=1.068m HPPEφ150+HPPEφ100+HPPEφ100+VUφ75+MH3号+MH0号					
【土工(仮復旧)】							
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	$(5.750 + 4.475) / 2 \times 2.125 \times 5.8 = 63.01$	m3				
機械掘削工	押土・障害なし、破砕片除去なし、覆込含む						
	軟岩、オープンカット 1,000m3未満						
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	$((5.439 + 4.475) / 2 \times 1.607 - 0.0563) \times 5.8 - 4.4524 = 41.42$	m3				
機械埋戻工	RC40～0 BH0.28m3 タンバ	$(5.750 + 5.439) / 2 \times 0.518 \times 5.8 - 1.5747 = 15.23$	m3				
土砂運搬工	山積0.28m3 DID無 4t-9.1～12.0km以下	$63.01 = 63.01$	m3				
残土受入れ地での処理	丸子浄化C	$63.01 = 63.01$	m3				
路盤工(施工幅1.8m以上)	t=10cm RC40～0						
		砕石部▲MH3号+NH0号 体積 $1.75^2 \times 3.14/4 \times 0.518 + 0.90^2 \times 3.14/4 \times 0.518 = 1.5747$	m3				
		砂部▲MH3号+NH0号 体積 $1.75^2 \times 3.14/4 \times 1.427 + 0.90^2 \times 3.14/4 \times 1.607 = 4.4524$	m3				
		▲φ150+φ100+φ100+φ75 管積 $(0.18^2 + 0.125^2 \times 2 + 0.09^2) \times 3.14/4 = 0.0563$	m2				

		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 11 L= 2.6 m					
		As舗装部 路盤下まで 平均DP=1.15m HPPE φ150+HPPE φ100+VU φ75+HPPE φ150+HPPE φ150					
【土工(仮復旧)】							
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	$(4.080 + 3.882) / 2 \times 0.330 \times 2.6 = 3.42$	m3				
機械掘削工	押土・障害なし、硬砂片除去なし、積込含む	$(3.882 + 3.150) / 2 \times 1.220 \times 2.6 = 11.15$	m3				
	軟岩、オープンカット 1,000m3未満		m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	$((3.720 + 3.150) / 2 \times 0.950 - 0.0949) \times 2.6 = 8.24$	m3				
機械埋戻工	RC40～0 BH0.28m3 タンバ	$(4.080 + 3.720) / 2 \times 0.600 \times 2.6 = 6.08$	m3				
土砂運搬工	山積0.28m3 DID無	3.42 = 3.42	m3				
	4t-9.1～12.0km以下		m3				
		11.15 = 11.15	m3				
残土受入れ地での処理	丸子浄化C	3.42 + 11.15 = 14.57	m3				
	t=10cm						
路盤工(施工幅1.8m以上)	RC40～0						
					</		

		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 12 L= 4.4 m					
		As舗装部 路盤下まで 平均DP=1.11m HPPE φ150+HPPE φ100+HPPE φ150+HPPE φ150+HPPE φ100+MH3号					
【土工(仮復旧)】							
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	(5.211 + 5.013) / 2 × 0.330 × 4.4 = 7.42	m3				
機械掘削工	押し・障害なし、硬砂片除去なし、積込含む 軟岩、オープンカット 1,000m3未満	(5.013 + 4.100) / 2 × 1.605 × 4.4 = 32.18	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	((4.875 + 4.100) / 2 × 1.375 - 0.1008) × 4.4 -3.3056 = 23.4	m3				
機械埋戻工	RC40～0 BH0.28m3 タンバ	(5.211 + 4.875) / 2 × 0.560 × 4.4 - 1.3463 = 11.08	m3				
土砂運搬工	山積0.28m3 DID無 4t-9.1～12.0km以下	7.42 = 7.42	m3				
		32.18 = 32.18	m3				
残土受入れ地での処理	丸子浄化C	7.42 + 32.18 = 39.6	m3				
路盤工(施工幅1.8m以上)	t=10cm RC40～0						
		砕石部▲MH3号 体積 1.75 ² × 3.14/4× 0.560 = 1.3463	m3				
		砂部▲MH3号 体積 1.75 ² × 3.14/4× 1.375 = 3.3056	m3				
		▲φ150×3+ φ100×2 管積 (0.18 ² ×3+ 0.125 ² × 2) × 3.14/4 = 0.1008	m2				

		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 16 L= 2.3 m					
【土工(仮復旧)】		砂利舗装 平均DP=0.76m DCIP (GX) φ 150+HPPE φ 150+HPPE φ 100					
		2.00 × 1.00 × 2.3 = 4.6					
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3		m3				
機械掘削工	押土・障害なし、掘削片除去なし、積込含む						
	軟岩、オープンカット 1,000m3未満						
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(2.00 × 0.48 - 0.0604) × 2.3 = 2.07	m3				
機械埋戻工	RC40～0 BH0.28m3 タンバ	2.00 × 0.46 × 2.3 = 2.12	m3				
土砂運搬工	山積0.28m3 DID無 4t-9.1～12.0km以下	4.6 = 4.6	m3				
残土受入れ地での処理	丸子浄化C	4.6 = 4.6	m3				
路盤工(施工幅1.8m以上)	t=10cm RC40～0	2.00 × 2.3 = 4.6	m ²				

集 計 表

当初
様式13

配水用ポリエチレン管 φ100									
工 事 名 : 新熊久保配水池築造工事									
C. 越流排水 管 路線					L=	31.8		31.8 m	

材料費

名称	形状・寸法				計	延長	昼	夜	布設延長	備 考
直管			4		4 本	5.00 m	20		20 m	
直管 合計					4 本		20		20 m	
ブレーションエンド切り管(切管調整)	乙		6		2	7.92 m	7.92		7.92 m	
ブレーションエンド直管 合計					2 本		7.92		7.92 m	
EFチーズ(両受)	φ 100	× 75			個	0.14 m			m	
	φ 100	× 100	1		1 個	0.14 m	0.14		0.14 m	
	φ 100				個	0.14 m			m	
EF ベンド(両受)	φ 100	90°	2		2 個	0.45 m	0.9		0.9 m	
		45°			個	0.38 m			m	
		22° 1/2	1		1 個	0.28 m	0.28		0.28 m	
		11° 1/4			個	0.28 m			m	
曲管等合計		異形管接合箇所			ヶ所	異形管延長	1.32		1.32 m	
EFソケット	φ 100		3		3 個					
フランジ付属品	φ 75	LSP接合補強具			組					
	φ 100	LSP接合補強具	2		2 組					7.5K
鑄鉄製伸縮可とう管	φ 100	F × HPPE挿口 h=200mmタイロッド 付	2		2 基	1.30 m	2.6		2.6 m	RF7.5K(見積り)
識別マーカ- (水道用)	φ 47.5 × 167mm		4		4 個					
管明示テープ	幅50mm		31.8		31.8 m					
埋設管表示シート	幅400mm	シ ン グ ル	31.8		31.8 m					
その他合計	その他接合箇所				ヶ所	その他延長	2.6		2.6 m	

施工延長 31.84 31.84 m

労務費

名 称	形 状 ・ 寸 法			計						
布設工	直管合計+その他		29.2	29.2 m						
切断工	布設管		6	6 ヶ所						
融着接合工	φ 100	1 口当	10	10 ヶ所						
		2 口当	4	4 ヶ所						
フランジ継手工	φ 75			ヶ所						
	φ 100		2	2 ヶ所						
伸縮可とう管設置工	φ 100	F×S	2	2 基						
管明示テープ	幅50mm	手間のみ	31.8	31.8 m						
埋設管表示シート	幅400mm	手間のみ	31.8	31.8 m						
ローテイングワイヤー			31.8	31.8 m						

共通仮設費										
技術管理費	通水試験工	31.84 ÷ 500m	0.06 日							

配管資材調書 管種・口径別 切管調書

管種 HPPE (プレーンエンド)
口径 φ 100 mm
直管 5.00 m/本

(単位：m)

切 管 集 計 表													
													残管
	乙切管						乙切管						
1	0.55	2.25	0.73	1.28									0.19
2	2.24	0.87											1.89
3													
4													
5													
6													
7													
8													
9													
10													
11													
12													
13													
14													
15													
16													
17													
18													
19													
20													
計	7.92												2.08
本数	6												
	2												
切断	6												
	6												

[illegible]

		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 L= 7.2 m					
【土工(仮復旧)】		As舗装部 路盤下まで 平均DP=1.31m HPPE φ100+VU φ75					
		1.40 × 1.40 × 7.2 = 14.11					
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3		m3				
機械掘削工	母土・腐葉なし、腐葉片除去なし、厚込含む						
	軟岩、オープンカット 1,000m3未満						
		(1.40 × 0.64 - 0.0186) × 7.2 = 6.32					
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ		m3				
	RC40～0	1.40 × 0.76 × 7.2 = 7.66					
機械埋戻工	BH0.28m3 タンバ		m3				
土砂運搬工	山積0.28m3 DID無	14.11 = 14.11					
	4t-9.1～12.0km以下		m3				
残土受入れ地での処理	丸子浄化C	14.11 = 14.11					
			m3				

		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 10 L= 2.0 m					
【土工(仮復旧)】		As舗装部 路盤下まで 平均DP=1.66m HPPE φ100+VU φ75					
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	(2.704 + 2.506) / 2 × 0.330 × 2.0 = 1.72	m3				
機械掘削工	母土・腐葉なし、腐葉片除去なし、厚込含む 軟岩、オープンカット 1,000m3未満	(2.506 + 1.750) / 2 × 1.260 × 2.0 = 5.36	m3				
機械埋戻工	砂	((2.038 + 1.750) / 2 × 0.480 - 0.0186) × 2.0 = 1.78	m3				
	BH0.28m3 タンバ		m3				
機械埋戻工	RC40～0	(2.704 + 2.038) / 2 × 1.110 × 2.0 = 5.26					
	BH0.28m3 タンバ		m3				
土砂運搬工	山積0.28m3 DID無	1.72 + 5.36 = 7.08					
	4t-9.1～12.0km以下		m3				
残土受入れ地での処理	丸子浄化C	1.72 + 5.36 = 7.08	m3				
						</	

新熊久保配水池築造工事

4. 場内配管工事

D. 排水管 (VU)

[illegible]

新熊久保配水池築造工事

4. 場内配管工事

D. 排水管 (VU)

[illegible]

配管資材調書 管種・口径別 切管調書

管種 VU (プレーンエンド)
口径 φ 75 mm
直管 4.00 m/本

(単位 : m)

切 管 集 計 表													
													残管
	乙切管						乙切管						
1	1.44	2.33											0.23
2	3.29	0.70											0.01
3	1.59	1.00											1.41
4	3.01	0.94											0.05
5	2.31	0.82											0.87
6													
7													
8													
9													
10													
11													
12													
13													
14													
15													
16													
17													
18													
19													
20													
計	17.43												2.57
本数	10												
	5												
切断	10												
	10												

[illegible]

D. 排水管 (VU) $\phi 75$

		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 5 L= 0.7 m					
		As舗装部 路盤下まで 平均DP=1.73m VU φ 75					
【土工(仮復旧)】							
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	$(1.548 + 0.600) / 2 \times 1.570 \times 0.7 = 1.18$	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	$((0.834 + 0.600) / 2 \times 0.390 - 0.0064) \times 0.7 = 0.19$	m3				
機械埋戻工	RC40～0 BH0.28m3 タンバ	$(1.548 + 0.834) / 2 \times 1.180 \times 0.7 = 0.98$	m3				
土砂運搬工	山積0.28m3 DID無 4t~9.1~12.0km以下	1.18 = 1.18	m3				
残土受入れ地での処理	丸子浄化C	1.18 = 1.18	m3				

集 計 表

当初
様式13

配水用ポリエチレン管 φ100

工 事 名	新熊久保配水池築造工事				
	E. 排水管 (HPPE) 路線	L=	2.0		2.0 m

材料費

名称	形状・寸法			計	延長	昼	夜	布設延長	備 考
ブレーンエンド切り管(切管調査)	乙	1		1	1.95 m	1.95		1.95 m	
ブレーンエンド直管 合計				1 本		1.95		1.95 m	
メカニカルソケット (HPPE×HPPE)	φ100	1		1 個					
	φ100 ×150								
管明示テープ	幅50mm	2		2 m					
埋設管表示シート	幅400mm シングル	2		2 m					
ロケティングワイヤー		2		2 m					
その他合計	その他接合箇所			ヶ所	その他延長			m	
施工延長						1.95		1.95 m	

労務費

名称	形状・寸法			計						
布設工	直管合計+その他	2		2 m						
切断工	布設管	1		1 ヶ所						
メカニカル継手工	φ100 HPPE	2		2 ヶ所						
	DCIP			ヶ所						
管明示テープ	幅50mm 手間のみ	2		2 m						
埋設管表示シート	幅400mm 手間のみ	2		2 m						

共通仮設費										
技術管理費	通水試験工	1.95 ÷ 500m		0.01 日						

配管資材調書 管種・口径別 切管調書

管種 HPPE (プレーンエンド)
口径 φ 100 mm
直管 5.00 m/本

(単位：m)

切 管 集 計 表													
	乙切管						乙切管						残管
1	1.95												3.05
2													
3													
4													
5													
6													
7													
8													
9													
10													
11													
12													
13													
14													
15													
16													
17													
18													
19													
20													
計	1.95												3.05
本数	1												
	1												
切断	1												
	1												

新熊久保配水池築造工事

5. マンホール築造工事

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	
【資材費】							
1. 緊急遮断弁室	H=2.285m 3号組立マンホール						
鋳鉄製マンホール親子ふた	浮上防止、かぎ付 参考重量110kg φ 900×600 T-14	1 = 1	枚	1			見積り
斜壁	3号マンホール 参考重量735kg 900×1,500×300	1 = 1	個	1			
管取付け壁	3号マンホール 参考重量1880kg 1,500×1,500	1 = 1	個	1			
底版	3号マンホール 参考重量955kg 有効高150 フラット底版	1 = 1	個	1			
基礎碎石 再生クラッシャーラン		$2.00^2 \times 3.14 / 4 \times 0.20 \times 1.20 = 0.75$	m3	0.8			
	RC40～0						
2. 配水流量計室	H=2.295m 3号組立マンホール						
鋳鉄製マンホールふた	浮上防止、かぎ付 参考重量79.5kg φ 600 T-14	1 = 1	枚	1			
調整金具	25mmまで	1 = 1	組	1			
調整リング	100mm 参考重量59kg φ 600	1 = 1	個	1			
床版斜壁	3号マンホール 参考重量1,060kg 1,500×600×200	1 = 1	個	1			見積り
管取付け壁	3号マンホール 参考重量1880kg 1,500×1,500	1 = 1	個	1			
底版	3号マンホール 参考重量955kg 有効高150 フラット底版	1 = 1	個	1			
基礎碎石 再生クラッシャーラン		$2.00^2 \times 3.14 / 4 \times 0.20 \times 1.20 = 0.75$	m3	0.8			
	RC40～0						

新熊久保配水池築造工事

5. マンホール築造工事

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	
3. 次亜注入室	H=2.195m 2号組立マンホール						
鋳鉄製マンホールふた	浮上防止、かぎ付 参考重量79.5kg φ 600 T-14	1 = 1	枚	1			見積り
調整金具	25mm まで	1 = 1	組	1			
床版斜壁	2号マンホール 参考重量622kg 1,200×600×200	1 = 1	個	1			見積り
管取付け壁	2号マンホール 参考重量1500kg 1,200×1,500	1 = 1	個	1			
底版	2号マンホール 参考重量619kg 有効高150 フラット底版	1 = 1	個	1			
基礎碎石 再生クラッシャーラン	RC40～0	$1.65^2 \times 3.14 / 4 \times 0.20 \times 1.20$ = 0.51	m3	0.5			
4. 集水マンホール	H=2.475m 0号組立マンホール						
鋳鉄製マンホールふた	浮上防止、かぎ付 参考重量79.5kg φ 600 T-14	1 = 1	枚	1			見積り
調整金具	25mm まで	1 = 1	組	1			
調整リング	50mm 参考重量29kg φ 600	1 = 1	個	1			
斜壁	0号マンホール 参考重量263kg 600×750×450mm	1 = 1	個	1			
管取付け壁	0号マンホール 参考重量713kg 750×1500mm	1 = 1	個	1			
底版	0号マンホール 参考重量231kg 有効高130 フラット底版	1 = 1	個	1			
基礎碎石 再生クラッシャーラン	RC40～0	$1.15^2 \times 3.14 / 4 \times 0.20 \times 1.20$ = 0.25	m3	0.3			

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	
【労務費】					日数計	1.517	
1. 緊急遮断弁室	H=2.285m 3号組立マンホール						
組立MH設置工(基礎材別途)	N=4箇所未満 3号 4m以下 基礎工を含む	1 = 1	箇所	1	3.0 基/日	0.333	
調整コンクリート コンクリート工	無筋・鉄筋構造物 人力打設 18-8-25BB W/C≤60%	$1.50^2 \times 3.14 / 4 \times 0.215 = 0.38$	m3	0.4	4.0 m3/日	0.095	
削孔代	塩ビ管用 3号 径250用(φ314mm)	1 = 1	箇所	1			見積り
削孔代	塩ビ管用 3号 径100用(φ174mm)	1 = 1	箇所	1			見積り
無収縮モルタル材	1,875kg/m3 プレミックスタイプ	$(0.314^2 - 0.180^2) \times 3.14 / 4 \times 0.125 \times 1,875 \times 2 = 24.36$ $24.36 / 1875 = 0.013$	m3	0.013			
2. 配水流量計室	H=2.295m 3号組立マンホール						
組立MH設置工(基礎材別途)	N=4箇所未満 3号 4m以下 基礎工を含む	1 = 1	箇所	1	3.0 基/日	0.333	
調整コンクリート コンクリート工	無筋・鉄筋構造物 人力打設 18-8-25BB W/C≤60%	$1.50^2 \times 3.14 / 4 \times 0.215 = 0.38$	m3	0.4	4.0 m3/日	0.095	
削孔代	塩ビ管用 3号 径250用(φ314mm)	1 = 1	箇所	1			見積り
削孔代	塩ビ管用 3号 径100用(φ174mm)	1 = 1	箇所	1			見積り
無収縮モルタル材	1,875kg/m3 プレミックスタイプ	$(0.314^2 - 0.125^2) \times 3.14 / 4 \times 0.125 \times 1,875 \times 2 = 30.53$ $30.53 / 1875 = 0.017$	m3	0.017			
3. 次垂注入室	H=2.195m 2号組立マンホール						
組立MH設置工(基礎材別途)	N=4箇所未満 2号 4m以下 基礎工を含む	1 = 1	箇所	1	3.0 基/日	0.333	
調整コンクリート コンクリート工	無筋・鉄筋構造物 人力打設 18-8-25BB W/C≤60%	$1.20^2 \times 3.14 / 4 \times 0.215 = 0.24$	m3	0.2	4.0 m3/日	0.060	
削孔代	塩ビ管用 2号 径250用(φ314mm)	1 = 1	箇所	1			見積り
削孔代	塩ビ管用 2号 径100用(φ174mm)	1 = 1	箇所	1			見積り
無収縮モルタル材	1,875kg/m3 プレミックスタイプ	$(0.314^2 - 0.169^2) \times 3.14 / 4 \times 0.100 \times 1,875 \times 2 = 20.62$ $20.62 / 1875 = 0.011$	m3	0.011			

新熊久保配水池築造工事

5. マンホール築造工事

[illegible]

[illegible]

10. 交通誘導警備員

新熊久保配水池築造工事

11. 運搬費(積上)

[illegible]