

工事番号		r5-M4										(様式 - 1)	
課長		係長		担当者		設計者		検算者		係員			
令和 5 年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事（その 6）												金抜設計書	
安曇野市 三郷明盛													
設 計 大 要								施 工 方 法		請負			
専用配水管布設工事 φ 100 DIP (GX-S) φ 100 L=457.1m 逆止弁 φ 100 N=1基 排水管布設工事 φ 50 HPPE-EF φ 50 L=5.9m 応急給水栓設置工事 φ 50 HPPE-EF φ 50 L=4.9m 応急給水栓（連結型）4栓タイプ N=1組 給水管切替工事 φ 100 （三郷小学校） HPPE-EF φ 100 L=9.1m								施 工 期 間		日間			
								起 工 年 月 日		令和 年 月 日			
								竣 工 年 月 日		令和 5 年 12月 8 日			
								契 約 保 証 方 法		金銭的保証			
								この設計書で施工機械・仮設材の規格・数量、調査条件等の記載及び「人、h、1、%、日、時」の単位により見積りのための参考数量を示したものは任意扱いです。したがって、内訳書の作成や契約を拘束するものではありません。 ただし、指定した場合を除きます。					

令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事(その6)

工 事 費 総 括 表

[illegible]

令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事(その6)

[illegible]

令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事(その6)

[illegible]

1. 専用配水管布設工事 $\phi 100$

設計書

1. 工事計画概要

DIP(GX-S) ϕ 100 L=457.1m

逆止弁 $\phi 100$ N=1基

1. 専用配水管布設工事 $\phi 100$

設計書

[illegible]

1. 専用配水管布設工事 φ100

第 1 号 資材費

内 訳 書

工 種	名 称	形 状 寸 法	単位							摘 要	代価 番号
				数 量	単 価	金 額	数 量	単 価	金 額		
	ダクタイル鋳鉄管	内面粉体 GX-S 接合部品含む φ 100×4m	本	112							
	GX 形 曲 管	内面粉体 φ 100×45°	個	6							
	GX 形 曲 管	内面粉体 φ 100×22 1/2°	個	7							
	GX 形 曲 管	内面粉体 φ 100×11 1/4°	個	1							
	GX 形 両受曲管	内面粉体 φ 100×45°	個	6							
	GX 形 両受曲管	内面粉体 φ 100×22 1/2°	個	5							
	GX 形 二受T字管	内面粉体 φ 100×100	個	2							
	GX 形 二受T字管	内面粉体 φ 100×75	個	1							
	GX形 フランジ付きT字管	内面粉体 GF・7.5K φ 100×75	個	2							
	GX形 浅埋形フランジ付きT字管	内面粉体 GF・7.5K φ 100×75	個	2							
	GX形 給水分岐専用管片受	内面粉体ボールバルブ付き φ 100mm×φ 50mm	個	1							
	GX 形 短管1号	内面粉体 GF・7.5k φ 100	個	2							
	GX 形 短管2号	内面粉体 GF・7.5k φ 100	個	1							
	鋳鉄異形管用異種管継手	GX形 - PE挿し口付 φ 100×φ 50	個	1							

第 1 号

書 訳 内

工 種	名 称	形 状 寸 法	単位	単 価			金 額			摘 要	代価 番号
				数 量	単 価	金 額	数 量	単 価	金 額		
	GX 形 継 ぎ 輪	内面粉体 φ 100	個	4							
	GX形 ライナ	内面粉体 φ 100	個	21							
	切管ユニット P-Linkセット	ゴム輪含 φ 100 内面粉体	個	1							
	切管ユニット G-Linkセット	ゴム輪含 φ 100	個	30							
	GX形 接合材料	ボルト・ナット、ゴム輪含 φ 100	個	28							
	GX形 接合材料	ボルト・ナット、ゴム輪含 φ 75	個	1							
	DIPフランジ短管	内面粉体 GF×RF・7.5K φ 75×500L	個	1							
	DIPフランジ短管	内面粉体 GF×RF・7.5K φ 75×100L	個	1							
	ボール式補修弁(レバー式)	RF・7.5K 内外面粉体 φ 75×150 FCD	個	4							
	急速空気弁 φ 25mm	複合機能付 フランジ一体型	基	4							
	空気弁表函(安曇野市仕様)	角形2号 積上高=0.69m 600×450 底版共	組	4							
	フランジ接合補強具(LSP) φ 100mm	7.5K パッキン、ボルトナット	組	6							
	フランジ接合補強具(LSP) φ 75mm	7.5K パッキン、ボルトナット	組	10							
	不断水分岐割T字管	DIP用 φ 100×100 RF7.5K	個	1							
	ソフトシール仕切弁	内ねじ RF・7.5K φ 100(浅埋対応)	個	1							

第 1 号

第 1 号

[illegible]

第 1 号

第 1 号

[illegible]

1. 専用配水管布設工事 φ100

第 2 号 労務費

内 訳 書

工 種	名 称	形 状 寸 法	単位							摘 要	代価 番号
				数 量	単 価	金 額	数 量	単 価	金 額		
	铸铁管吊込み据付工	機械 φ100	m	456.7							22
	铸铁管吊込み据付工	機械 φ75	m	1.4							21
	铸铁管切断工(切断のみ)	エンジンカッター φ100	口	27							46
	GX形継手工(直管)	φ100	口	110							26
	GX形継手工(異形管)	φ100	口	28							28
	GX形継手工(異形管)	φ75	口	1							27
	GX形継手工(G-Link・異形管)	φ100	口	30							30
	GX形継手工(P-Link切管部)	φ100	口	1							29
	フランジ継手工	JWWA 7.5K φ100	口	6							25
	フランジ継手工	JWWA 7.5K φ75	口	6							24
	不断水連絡工(DIP用)	φ100×φ100	箇所	1							32
	铸铁製仕切弁設置工	機械 φ100	基	3							52
	仕切弁表函設置工	底版含む ねじ式 A・B形	箇所	2							56
	補修弁設置工	機械 φ75	基	4							51

第 2 号

第 2 号

[illegible]

第 3 号 土工事

第 3 号 土工事

[illegible]

1. 専用配水管布設工事 φ100

第 3 号

内 訳 書

工 種	名 称	形 状 寸 法	単位							摘 要	代価 番号
				数 量	単 価	金 額	数 量	単 価	金 額		
	土砂運搬工	山積0.28m3 4t-4.6～6.5km以下	m3	160							68
	土砂処分費		m3	160							
	アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-4.6～6.5km以下	m3	14							69
	アスファルト塊処分費		t	33							
	軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3	m	6.7							3
	軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.5m以下 BH 山積0.28(0.2)m3	m	2.7							2
	軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	m	6.7							5
	軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	m	2.7							4
	軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 2段 3.5m以下	m	9.4							6
	軽量鋼矢板賃料	H=3.0m、支保2段	式	1							
	軽量鋼矢板賃料	H=2.5m、支保2段	式	1							
	コンクリート直均し仕上げ		m ²	0.3							
	型枠工	小型構造物 一般型枠	m ²	2							SP3
	コンクリート工	18-8-40BB W/C 60%以下 小型構造物 BH(クレーン付)	m3	0.1							SP4
	無収縮モルタル		m3	0.02							

第 3 号

第 3 号

[illegible]

2.

排水管布設工事 $\phi 50$

設計書

1. 工事計画概要

HPPE-EF $\phi 50$ L=5.9m

2. 排水管布設工事 $\phi 50$

設計書

[illegible]

第 1 号 資材費

第 1 号 資材費

[illegible]

第 2 号 勞務費

第 2 号 勞務費

[illegible]

第 3 号 土工事

[illegible]

3.

応急給水栓設置工事 φ50

設計書

1. 工事計画概要

HPPE-EF ϕ 50 L=4.9m

応急給水栓(連結型)4栓タイプ° N=1組

3. 応急給水栓設置工事 $\phi 50$

設計書

[illegible]

第 1 号 資材費

第 1 号 資材費

[illegible]

第 2 号 勞務費

第 2 号 勞務費

[illegible]

第 3 号 土工事

第 3 号 土工事

[illegible]

4. 給水管切替工事 $\phi 100$ (三郷小学校) 設計書

1. 工事計画概要

HPPE-EF $\phi 100$ L=9.1m

4. 給水管切替工事 $\phi 100$ (三郷小学校)

設計書

[illegible]

4. 給水管切替工事 φ100（三郷小学校）

第 1 号 資材費

内 訳 書

工 種	名 称	形 状 寸 法	単位							摘 要	代価 番号
				数 量	単 価	金 額	数 量	単 価	金 額		
	水道配水用ポリエチレン管	EF受口付直管 (JWWA K 144) φ 50×5m	本	2							
	EFソケット	両端EF受口 (JWWA K 145) φ 100	個	1							
	EF45° ベンド	両端EF受口 (JWWA K 145) φ 100	個	1							
	EF90° ベンド	片側EF受口 (JWWA K 145) φ 100	個	2							
	EF45° ベンド	片側EF受口 (JWWA K 145) φ 100	個	1							
	鋳鉄異形管用異種管継手	PE挿し口付 φ 100 GX形	個	1							
	EFフランジ短管	片側EF受口 (JWWA K 145) φ 100 7.5K	個	1							
	水道配水用ポリエチレン管ソフトシール仕切弁	FCD 内外面粉体 φ 100 7.5K 両ボリ挿し口	個	1							
	仕切弁鉄筐 φ 300mm×415H～515H	トミスKXV2GH-53HK 座台付	個	1							
	フランジ蓋 φ 100mm	内面粉体	個	1							
	フランジ接合補強具 (LSP) φ 100mm	7.5K ハッキン、ボルトナット	組	2							
	水道用識別マーカー		個	4							
	埋設シート (市道・給水管用) W= 75mm	青地白文字 2倍折込	m	9.1							
	管明示テープ (配水管用) W=30mm	胴巻4ヶ所＋天端 青地白文字 (配水ボリ、塩ビ管用)	m	11.8							

第 1 号

第 1 号

[illegible]

第 2 号 勞務費

第 2 号 勞務費

[illegible]

第 3 号 土工事

第 3 号 土工事

[illegible]

5. 給水管切替工事 $\phi 75$ (三郷文化公園体育館) 設計書

1. 工事計画概要

HPPE-EF $\phi 75$ L=119.3m

5. 給水管切替工事 $\phi 75$ (三郷文化公園体育館)

設計書

[illegible]

5. 給水管切替工事 φ75(三郷文化公園体育館)

第 1 号 資材費

内 訳 書

工 種	名 称	形 状 寸 法	単位							摘 要	代価 番号
				数 量	単 価	金 額	数 量	単 価	金 額		
	水道配水用ポリエチレン管	EF受口付直管 (JWWA K 144) φ 75×5m	本	23							
	EFソケット	両端EF受口 (JWWA K 145) φ 75	個	5							
	EF90° ベンド	両端EF受口 (JWWA K 145) φ 75	個	2							
	EF45° ベンド	両端EF受口 (JWWA K 145) φ 75	個	5							
	EF45° ベンド	片側EF受口 (JWWA K 145) φ 75	個	2							
	EFフランジ短管	片側EF受口 (JWWA K 145) φ 75 7.5K	個	1							
	鋳鉄異形管用異種管継手	PE挿し口付 φ 75 GX形	個	1							
	水道配水用ポリエチレン管ソフトソール仕切弁	FCD 内外面粉体 φ 75 7.5K 両ポリ挿し口	個	2							
	仕切弁鉄筐 φ300mm×810H～1010H	座台付 トミスKEVKH-53HK(2型)	個	1							
	仕切弁鉄筐 φ300mm×415H～515H	トミスKXV2GH-53HK 座台付	個	1							
	鋳鉄製フランジ付T字管	PE挿し口付 (PTC G 32) φ 75×75 RF 7.5K	個	1							
	ボール式補修弁(レバー式)	RF・7.5K 内外面粉体 φ 75×150 FCD	個	1							
	急速空気弁 φ 25mm	複合機能付 フランジー体型	基	1							
	空気弁表函(安曇野市仕様)	角形2号 積上高=0.69m 600×450 底版共	組	1							

第 1 号

第 1 号

[illegible]

5. 給水管切替工事 φ75(三郷文化公園体育館)

第 2 号 労務費

内 訳 書

工 種	名 称	形 状 寸 法	単位							摘 要	代価 番号
				数 量	単 価	金 額	数 量	単 価	金 額		
	ポリエチレン管(EF接合)布設工	φ 75	m	119.7							37
	ポリエチレン管切断工	φ 75	口	11							48
	融着継手工(EF継手)	2口継手 φ 75	箇所	5							43
	融着継手工(EF継手)	φ 75	口	40							40
	鋳鉄製仕切弁設置工	機械 φ 75	基	2							51
	仕切弁表函設置工	底版含む ねじ式 A・B形	箇所	2							56
	補修弁設置工	機械 φ 75	基	1							51
	空気弁設置工	人力 φ 25	基	1							54
	空気弁表函設置工	角形2号 積上高=0.69m	箇所	1							66
	鋳鉄管吊込み据付工	機械 φ 75	m	0.2							21
	管明示シート工(手間のみ)		m	119.3							34
	管明示テープ工(配水用ポリエチレン管)(材工共)	胴巻4ヶ所 50×5m	m	119.7							45
	鋳鉄管継手取外し工	フランジ JWWA 7.5K φ 75	口	1							61
	フランジ継手工	JWWA 7.5K φ 75	口	3							24

第 2 号

第 2 号

[illegible]

第 3 号 土工事

書 訳 内

[illegible]

第 3 号

書 訳 内

[illegible]

6.

交通誘導警備員

設計書

1. 工 事 計 画 概 要

交通誘導警備員B

6. 交通誘導警備員

設計書

[illegible]

7.

運搬費(積上)

設計書

1. 工事計画概要

運搬費～1式

7. 運搬費(積上)

設計書

[illegible]

8.

技術管理費(積上)

設計書

1. 工事計画概要

通水試験費～1式

8. 技術管理費(積上)

設計書

[illegible]

令和5年度

代表価格

安曇野市

単価総括表（施工パッケージ） 1

SP1	【 舗装版切断 】	舗装版種別 アスファルト舗装版	アスファルト舗装版厚 15cm以下	コンクリート舗装版厚 -	コンクリート+アスファルト(カバー)舗装版の全体厚 -
	< 積算単位：m >				
SP2	【 コンクリート削孔（コンクリート穿孔機） 】	削孔径 90mm以上100mm未満	削孔深さ 50mm以上200mm未満		
	< 積算単位：孔 >				
SP3	【 型枠 】	型枠の種類 一般型枠	構造物の種類 小型構造物		
	< 積算単位：m ² >				
SP4	【 コンクリート 】	構造物種別 小型構造物	打設工法 バックホウ(クレーン機能付)打設	コンクリート規格 18-8-40BB W/C 60%以下	設計日打設量 -
	< 積算単位：m ³ >	圧送管延長距離区分 -	現場内小運搬の有無 -	養生工の種類 一般養生	
				打設高さ、水平打設距離 -	

第 1 号 単価計算書（施工パッケージ）

No.306 【 舗装版切断 】

< 積算単位：m >

積 算 条 件

舗装版種別	アスファルト舗装版
アスファルト舗装版厚	15cm以下
コンクリート舗装版厚	-
コンクリート+アスファルト(8m ² →)舗装版の全体厚	-

積算単価(P')

標準単価(P)

基準地区(東京17区) 積算地区(ﾌﾞﾛｯｸ10)

	構成比(%)	代 表 機 労 材 規 格（基準地区）			代 表 機 労 材 規 格（積算地区）	
K						賃
K1		コンクリートカッタ [バキューム式・湿式] 切削深20cm級 プレード径φ56cm			コンクリートカッタ [バキューム式・湿式] 切削深20cm級 プレード径φ56cm	
K2		-			-	
K3		-			-	
R						
R1		特殊作業員			特殊作業員	
R2		土木一般世話役			土木一般世話役	
R3		普通作業員			普通作業員	
R4		-			-	
Z						
Z1		コンクリートカッタ （ブレード） 径22インチ			コンクリートカッタ （ブレード） 径22インチ	
Z2		ガソリン レギュラー スタンド			ガソリン レギュラー スタンド	
Z3		-			-	
Z4		-			-	
S		-			-	

機械の補正 K' =

労務の補正 R' =

材料の補正 Z' =

市場単価の補正 S' =

構成比補正(100%補正) K R Z S =

積算単価 P' =

第 2 号 単価計算書（施工パッケージ）

No.120 【 コンクリート削孔（コンクリート穿孔機） 】 積算単価(P')

基準地区(東京17区) 積算地区(ﾌﾞﾛｯｸ10)

< 積算単位：孔 >

積 算 条 件

削孔径 90mm以上100mm未満
削孔深さ 50mm以上200mm未満

標準単価(P)

	構成比(%)	代 表 機 労 材 規 格（基準地区）			代 表 機 労 材 規 格（積算地区）	
<i>K</i>						賃
K1		コンクリート穿孔機〔電動式コアボーリングマシン〕〔簡易仕様型〕 最大穿孔径 φ25cm			コンクリート穿孔機〔電動式コアボーリングマシン〕〔簡易仕様型〕 最大穿孔径 φ25cm	
K2		発動発電機〔ガソリンエンジン駆動〕 3kVA			発動発電機〔ガソリンエンジン駆動〕 3kVA	*
K3		-			-	
<i>R</i>						
R1		特殊作業員			特殊作業員	
R2		普通作業員			普通作業員	
R3		土木一般世話役			土木一般世話役	
R4		-			-	
<i>Z</i>						
Z1		ダイヤモンドビット φ110mm			ダイヤモンドビット φ110mm	
Z2		ガソリン レギュラー スタンド			ガソリン レギュラー スタンド	
Z3		-			-	
Z4		-			-	
<i>S</i>		-			-	

機械の補正 K' =

労務の補正 R' =

材料の補正 Z' =

市場単価の補正 S' =

構成比補正(100%補正) K R Z S =

積算単価 P' =

第 3 号 単価計算書（施工パッケージ）

No.156 【 型 枠 】

< 積算単位：m² >

積 算 条 件

型枠の種類	一般型枠
構造物の種類	小型構造物

積算単価(P')

標準単価(P)

基準地区(東京17区) 積算地区(ﾌﾞﾛｯｸ10)

	構成比(%)	代 表 機 労 材 規 格（基準地区）			代 表 機 労 材 規 格（積算地区）	
<i>K</i>						賃
K1	-			-		
K2	-			-		
K3	-			-		
<i>R</i>						
R1		型わく工			型わく工	
R2		普通作業員			普通作業員	
R3		土木一般世話役			土木一般世話役	
R4	-			-		
<i>Z</i>						
Z1	-			-		
Z2	-			-		
Z3	-			-		
Z4	-			-		
<i>S</i>	-			-		

機械の補正	K' =
労務の補正	R' =
材料の補正	Z' =
市場単価の補正	S' =
構成比補正(100%補正)	K R Z S =
積算単価	P' =

第 4 号 単価計算書（施工パッケージ）

No.154 【 コンクリート 】

< 積算単位：m³ >

積 算 条 件

構造物種別	小型構造物
打設工法	バックホウ(クレーン機能付)打設
コンクリート規格	18-8-40BB W/C 60%以下
設計日打設量	-
養生工の種類	一般養生
圧送管延長距離区分	-
現場内小運搬の有無	-
打設高さ、水平打設距離	-

積算単価(P')

標準単価(P)

基準地区(東京17区) 積算地区(ﾌﾞﾛｯｸ10)

	構成比(%)	代 表 機 労 材 規 格（基準地区）			代 表 機 労 材 規 格（積算地区）	
<i>K</i>						賃
K1		バックホウ(クローラ型)〔標準型・超価額算定・クレーン機能付・排出ガス対策型(2011年産別)〕 山積0.8m ³ /平積0.6m ³ /吊能力2.9t			バックホウ(クローラ型)〔標準型・超価額算定・クレーン機能付・排出ガス対策型(2011年産別)〕 山積0.8m ³ /平積0.6m ³ /吊能力2.9t	*
K2		-			-	
K3		-			-	
<i>R</i>						
R1		普通作業員			普通作業員	
R2		特殊作業員			特殊作業員	
R3		土木一般世話役			土木一般世話役	
R4		運転手（特殊）			運転手（特殊）	
<i>Z</i>						
Z1		017.02 生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%			生コンクリート 18-8-40BB W/C 60%以下	
Z2		軽油 バトロール給油			軽油 バトロール給油	
Z3		-			-	
Z4		-			-	
<i>S</i>		-			-	

機械の補正	K' =
労務の補正	R' =
材料の補正	Z' =
市場単価の補正	S' =
構成比補正(100%補正)	K R Z S =
積算単価	P' =

一 位 代 価 総 括 表

p.1

番号	名 称	形 状 寸 法	単位				
				金 額	摘 要	金 額	摘 要
1	通水試験工	既設管と連絡	日				
2	軽量鋼矢板建込工(両側分)	BH 山積0.28(0.2)m3 掘削深2.5m以下	m				
3	軽量鋼矢板建込工(両側分)	BH 山積0.28(0.2)m3 掘削深3.0m以下	m				
4	軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	トラッククレーン 4.9t吊り 掘削深2.5m以下	m				
5	軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	トラッククレーン 4.9t吊り 掘削深3.0m以下	m				
6	軽量金属支保材設置・撤去工	2段 3.5m以下 水圧式パイプサポート	m				
7	機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	m3		管路土工		
8	機械埋戻工	BH0.28m3 タンパ 発生土	m3		管路土工		
9	機械埋戻工	BH0.28m3 タンパ 砂	m3		管路土工		
10	アスファルト舗装版取壊・積込工	BH0.28m3 10cm以下	m ²		管路土工		
11	下層路盤工(施工幅1.8m未満)	M40～0 t=10cm	m ²		管路土工		
12	下層路盤工(施工幅1.8m未満)	RC40～0 t=20cm	m ²		管路土工		
13	下層路盤工(施工幅1.8m未満)	M40～0 t=20cm	m ²		管路土工		
14	上層路盤工(施工幅1.8m未満)	M40～0 t=10cm	m ²		管路土工		
15	上層路盤工(施工幅1.8m未満)	M25～0 t=12cm	m ²		管路土工		
16	土砂運搬工	4t-1.1～2.0km以下 山積0.28m3	m3		DID区間なし 管路土工		
17	アス塊運搬工	4t-6.6～10.0km以下 山積0.28m3	m3		DID区間なし 管路土工		
18	舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	人力施工 プラ 3cm	m ²		車道路路肩 管路土工		
19							
20							

一 位 代 価 総 括 表

p.2

番号	名 称	形 状 寸 法	単位				
				金 額	摘 要	金 額	摘 要
21	鋳鉄管吊込み据付工	機械 φ75	m		現場内小運搬を含む		
22	鋳鉄管吊込み据付工	機械 φ100	m		現場内小運搬を含む		
23	特殊押輪継手工	φ75	□		滑剤、接合器具損料を含む		
24	フランジ継手工	φ75 JWWA 7.5K	□		接合器具損料を含む		
25	フランジ継手工	φ100 JWWA 7.5K	□		接合器具損料を含む		
26	GX形継手工(直管)	φ100	□		滑剤、接合器具損料を含む		
27	GX形継手工(異形管)	φ75	□		滑剤、接合器具損料を含む		
28	GX形継手工(異形管)	φ100	□		滑剤、接合器具損料を含む		
29	GX形継手工(P-Link切管部)	φ100	□		滑剤、接合器具損料を含む		
30	GX形継手工(G-Link・異形管)	φ100	□		滑剤、接合器具損料を含む		
31	ホリエチレンスリーブ被覆工(材工共)	φ100 固定バンド	m		(割増最大)		
32	不断水連絡工(DIP用)	φ100×φ100	箇所		燃料、カッター刃の損耗費及び特殊工具損料費を含む		
33	管明示テープ工(鋳鉄管)(手間のみ)	100×4m 胴巻3ヶ所	m		天端明示なし		
34	管明示シート工(手間のみ)		m				
35	小口径鋼管ねじ込み接合工	50mm	□		機械損料を含む		
36	ホリエチレン管(EF接合)布設工	φ50	m		現場内小運搬を含む		
37	ホリエチレン管(EF接合)布設工	φ75	m		現場内小運搬を含む		
38	ホリエチレン管(EF接合)布設工	φ100	m		現場内小運搬を含む		
39	融着継手工(EF継手)	φ50	□		機械器具損料及び消耗品を含む		
40	融着継手工(EF継手)	φ75	□		機械器具損料及び消耗品を含む		

一 位 代 価 総 括 表

p.3

番号	名 称	形 状 寸 法	単位				
				金 額	摘 要	金 額	摘 要
41	融着継手工(EF継手)	φ 100	口		機械器具損料及び消耗品を含む		
42	融着継手工(EF継手)	φ 50 2口継手	箇所		機械器具損料及び消耗品を含む		
43	融着継手工(EF継手)	φ 75 2口継手	箇所		機械器具損料及び消耗品を含む		
44	融着継手工(EF継手)	φ 100 2口継手	箇所		機械器具損料及び消耗品を含む		
45	管明示テープ工(配水用ポリエチレン管)(材工共)	50×5m 胴巻4ヶ所	m		天端明示なし		
46	鋳鉄管切断工(切断のみ)	φ 100 エンジンカッター	口		現場内小運搬、燃料、カッター刃の消耗費及び塗装の補修費を含む		
47	ポリエチレン管切断工	φ 50	口		工具損料、消耗費等を含む		
48	ポリエチレン管切断工	φ 75	口		工具損料、消耗費等を含む		
49	ポリエチレン管切断工	φ 100	口		工具損料、消耗費等を含む		
50	鋳鉄製仕切弁設置工	機械 φ 50	基		現場内小運搬を含む		
51	鋳鉄製仕切弁設置工	機械 φ 75	基		現場内小運搬を含む		
52	鋳鉄製仕切弁設置工	機械 φ 100	基		現場内小運搬を含む		
53	鋳鉄製仕切弁撤去工	機械 φ 50	基				
54	空気弁設置工	人力 φ 25	基		現場内小運搬、据付、フランジ接合、接合器具損料を含む		
55	消火栓設置工	地上式 単口 機械	箇所		現場内小運搬、据付、フランジ接合、接合器具損料を含む		
56	仕切弁表函設置工	ねじ式 A・B形 底版含む	箇所		現場内小運搬を含む		
57	仕切弁表函撤去工	ねじ式 A・B形 底版含む	箇所				
58	ダクタイル鋳鉄管(FCD)切断工(撤去管)	φ 75 エンジンカッター使用	口				
59	ダクタイル鋳鉄管(FCD)切断工(撤去管)	φ 100 エンジンカッター使用	口				
60	特殊押輪継手取外し工	φ 100 K形 メカニカル継手	口				

一 位 代 価 総 括 表

p.4

番号	名 称	形 状 寸 法	単位				
				金 額	摘 要	金 額	摘 要
61	鋳鉄管継手取外し工	φ 75 フランジ JWWA 7.5K	口				
62	鋳鉄管継手取外し工	φ 100 フランジ JWWA 7.5K	口				
63	撤去管吊上げ積み込み工(鋳鉄管)	キカイ φ 75	m				
64	撤去管吊上げ積み込み工(鋳鉄管)	キカイ φ 100	m				
65	撤去管吊上げ積み込み工(ポリエチレン管)	φ 50	m				
66	空気弁表函設置工	積上高=0.69m 角形2号	箇所		現場内小運搬を含む		
67	ストレーナー設置工	φ 75 参考重量:45kg	基				
68	土砂運搬工	4t-4.6～6.5km以下 山積0.28m3	m3		DID区間なし 管路土工		
69	アス塊運搬工	4t-4.6～6.5km以下 山積0.28m3	m3		DID区間なし 管路土工		
70							
71							
72							
73							
74							
75							
76							
77							
78							
79							
80							

1 通水試験工 既設管と連絡 1 日 当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		3.000	人			
普通作業員		3.000	人			
器具損料及び諸雑費	以上の	20.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 日 当り					

2 軽量鋼矢板建込工(両側分) BH 山積0.28(0.2)m3 掘削深2.5m以下 1 m 当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
土木一般世話役		2.400	人			
特殊作業員		2.400	人			
普通作業員		7.200	人			
バックホウ運転費(矢板工)	山積 0.28m3 排ガス2次	12.500	時			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m 当り					
	1 m 当り					

3 軽量鋼矢板建込工(両側分) BH 山積0.28(0.2)m3 掘削深3.0m以下 1 m 当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
土木一般世話役		2.800	人			
特殊作業員		2.800	人			
普通作業員		8.400	人			
バックホウ運転費(矢板工)	山積 0.28m3 排ガス2次	13.400	時			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m 当り					
	1 m 当り					

4 軽量鋼矢板引抜き工(両側分) トラッククレーン 4.9t吊り 掘削深2.5m以下 1 m 当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
土木一般世話役		0.900	人			
特殊作業員		0.900	人			
普通作業員		2.700	人			
トラッククレーン賃料	油圧式 4.9 t	1.000	日			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m 当り					
	1 m 当り					

5 軽量鋼矢板引抜き工(両側分) トラッククレーン 4.9t吊り 掘削深3.0m以下 1 m 当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
土木一般世話役		1.000	人			
特殊作業員		1.000	人			
普通作業員		3.000	人			
トラッククレーン賃料	油圧式 4.9 t	1.100	日			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m 当り					
	1 m 当り					

6 軽量金属支保材設置・撤去工 2段 3.5m以下 水圧式パイプサポート 1 m 当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
土木一般世話役		2.200	人			
特殊作業員		2.200	人			
普通作業員		6.600	人			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m 当り					
	1 m 当り					

7 機械掘削積込工(補助労力あり) BH0.28m3 1 m3 当り単価表 管路土工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
土木一般世話役		1.900	人			
普通作業員		5.000	人			
バックホウ運転費(掘削・埋戻工)	山積 0.28m3 排ガス2次	11.100	時			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m3 当り					
	1 m3 当り					

8 機械埋戻工

BH0.28m3 タンパ 発生土

1 m3

当り単価表

管路土工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
土木一般世話役		2.500	人			
普通作業員		6.800	人			
バックホウ運転費(掘削・埋戻工)	山積 0.28m3 排ガス2次	7.600	時			
タンパ運転工(埋戻工)	60～80kg	3.000	日			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m3 当り					
	1 m3 当り					

9 機械埋戻工 BH0.28m3 タンパ 砂 1 m3 当り単価表 管路土工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
土木一般世話役		2.500	人			
普通作業員		6.800	人			
バックホウ運転費(掘削・埋戻工)	山積 0.28m3 排ガス2次	7.600	時			
タンパ運転工(埋戻工)	60～80kg	3.000	日			
洗滌砂		126.000	m3			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m3 当り					
	1 m3 当り					

10 アスファルト舗装版取壊・積込工 BH0.28m3 10cm以下 1 m² 当り単価表 管路土工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
土木一般世話役		0.420	人			
普通作業員		0.630	人			
バックホウ運転費(取壊し積込工)	山積 0.28m3 排ガス1次	3.350	時			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m ² 当り					
	1 m ² 当り					

11 下層路盤工(施工幅1.8m未満) M40～0 t=10cm 1 m² 当り単価表 管路土工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
普通作業員		0.780	人			
粒調碎石	M40～0	12.700	m ³			
クハ運転工(路盤、不陸整正)	60～80kg	0.450	日			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m ² 当り					
	1 m ² 当り					

12 下層路盤工(施工幅1.8m未満) RC40～0 t=20cm 1 m² 当り単価表 管路土工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
普通作業員		0.780	人			
再生クラッシャーラン	RC40～0	25.400	m ³			
タンバ－運転工(路盤、不陸整正)	60～80kg	0.450	日			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m ² 当り					
	1 m ² 当り					

13 下層路盤工(施工幅1.8m未満) M40～0 t=20cm 1 m² 当り単価表 管路土工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
普通作業員		0.780	人			
粒調碎石	M40～0	25.400	m ³			
クハ運転工(路盤、不陸整正)	60～80kg	0.450	日			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m ² 当り					
	1 m ² 当り					

14 上層路盤工(施工幅1.8m未満) M40～0 t=10cm 1 m² 当り単価表 管路土工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
普通作業員		0.780	人			
粒調碎石	M40～0	12.700	m ³			
クハ運転工(路盤、不陸整正)	60～80kg	0.450	日			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m ² 当り					
	1 m ² 当り					

15 上層路盤工(施工幅1.8m未満) M25～0 t=12cm 1 m² 当り単価表 管路土工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
普通作業員		0.780	人			
粒調碎石	M25～0	15.240	m ³			
クハ運転工(路盤、不陸整正)	60～80kg	0.450	日			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m ² 当り					
	1 m ² 当り					

16 土砂運搬工 4t-1.1～2.0km以下 山積0.28m3 1 m3 当り単価表 DID区間なし 管路土工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
ダンプトラック運転工	オンロード・ディーゼル 4t車	0.350	日			
諸雑費		1.000	式			
計	10 m3 当り					
	1 m3 当り					

18 舗装工 密粒度(13F)(再生材入) 人力施工 プラ 3cm 1 m² 当り単価表 車道路肩 管路土工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
土木一般世話役		0.400	人			
特殊作業員		0.800	人			
普通作業員		1.600	人			
振動ローラ運転工(舗装)	ハンドガイド式 0.5～0.6t	0.400	日			
振動コンパクト運転工(舗装)	40～60kg	0.800	日			
諸雑費	以上の	17.000	%			
アスファルト混合物	密粒度(13F)(再生材入)	7.544	t			
アスファルト乳剤	PK 3	126.000	kg			
端数調整		1.000	式			
計	100 m ² 当り					
	1 m ² 当り					

21 鋳鉄管吊込み据付工 機械 φ75 1 m 当り単価表 現場内小運搬を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.060	人			
普通作業員		0.130	人			
クレーン付トラック運転工	4t積 2.9t吊り	1.210	時			
諸雑費		1.000	式			
計	10 m 当り					
	1 m 当り					

22 鋳鉄管吊込み据付工 機械 φ100 1 m 当り単価表 現場内小運搬を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.070	人			
普通作業員		0.130	人			
クレーン付トラック運転工	4t積 2.9t吊り	1.210	時			
諸雑費		1.000	式			
計	10 m 当り					
	1 m 当り					

24 フランジ継手工 φ75 JWWA 7.5K 1 口 当り単価表 接合器具損料を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.060	人			
普通作業員		0.060	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

25 フランジ継手工 φ100 JWWA 7.5K 1 口 当り単価表 接合器具損料を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.060	人			
普通作業員		0.060	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

28 GX形継手工(異形管) φ100 1 口 当り単価表 滑剤、接合器具損料を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.050	人			
普通作業員		0.050	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当 り					

29 GX形継手工(P-Link切管部) φ 100 1 口 当り単価表 滑剤、接合器具損料を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.065	人			
普通作業員		0.065	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

30 GX形継手工(G-Link・異形管) φ100 1 口 当り単価表 滑剤、接合器具損料を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.080	人			
普通作業員		0.080	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

31 ポリエチレンスリーブ被覆工(材工共) φ100 固定バンド 1 m 当り単価表 (割増最大)

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.300	人			
普通作業員		0.300	人			
ポリエチレンスリーブ	100mm	150.000	m			
固定用ゴムバンド	100mm	225.000	組			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m 当り					
	1 m 当り					

32 不断水連絡工(DIP用)

φ100×φ100

1 箇所

当り単価表

燃料、カッター刃の損耗費及び特殊工具損料費を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
特殊作業員		0.280	人			
配管工		0.610	人			
普通作業員		1.720	人			
諸雑費	労務費の	5.000	%			
不断水穿孔機械損料	φ100	0.220	日			
端数調整		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

33 管明示テープ工(鉄管)(手間のみ) 100×4m 胴巻3ヶ所 1 m 当り単価表 天端明示なし

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
普通作業員		0.120	人			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m 当り					
	1 m 当り					

34 管明示シート工(手間のみ)

1 m

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
普通作業員		0.400	人			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m 当り					
	1 m 当り					

35 小口径鋼管ねじ込み接合工

50mm

1 口

当り単価表

機械損料を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.020	人			
普通作業員		0.050	人			
諸雑費	労務費の	3.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	2 口 当り					
	1 口 当り					

36 ポリエチレン管(EF接合)布設工 φ50 1 m 当り単価表 現場内小運搬を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.100	人			
普通作業員		0.180	人			
諸雑費		1.000	式			
計	10 m 当り					
	1 m 当り					

37 ポリエチレン管(EF接合)布設工 φ75 1 m 当り単価表 現場内小運搬を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.100	人			
普通作業員		0.180	人			
諸雑費		1.000	式			
計	10 m 当り					
	1 m 当り					

38 ポリエチレン管(EF接合)布設工 φ100 1 m 当り単価表 現場内小運搬を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.120	人			
普通作業員		0.200	人			
諸雑費		1.000	式			
計	10 m 当り					
	1 m 当り					

39 融着継手工(EF継手) φ50 1 口 当り単価表 機械器具損料及び消耗品を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.056	人			
普通作業員		0.056	人			
諸雑費	労務費の	8.500	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当 り					

40 融着継手工(EF継手) φ75 1 口 当り単価表 機械器具損料及び消耗品を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.056	人			
普通作業員		0.056	人			
諸雑費	労務費の	8.500	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

41 融着継手工(EF継手) φ100 1 口 当り単価表 機械器具損料及び消耗品を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.084	人			
普通作業員		0.084	人			
諸雑費	労務費の	8.500	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当 り					

42 融着継手工(EF継手) φ50 2口継手 1 箇所 当り単価表 機械器具損料及び消耗品を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.080	人			
普通作業員		0.080	人			
諸雑費	労務費の	8.500	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

43 融着継手工(EF継手) φ75 2口継手 1 箇所 当り単価表 機械器具損料及び消耗品を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.080	人			
普通作業員		0.080	人			
諸雑費	労務費の	8.500	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

44 融着継手工(EF継手) φ 100 2口継手 1 箇所 当り単価表 機械器具損料及び消耗品を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.120	人			
普通作業員		0.120	人			
諸雑費	労務費の	8.500	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

45 管明示テープ工(配水用ポリエチレン管)(材工共) 50×5m 胴巻4ヶ所 1 m 当り単価表 天端明示なし

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
普通作業員		0.090	人			
管明示テープ	W=30	23.800	m			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m 当り					
	1 m 当り					

46 鋳鉄管切断工(切断のみ) φ100 エンジンカッター 1 口 当り単価表 現場内小運搬、燃料、カッター刃の損耗費及び塗装の補修費を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
特殊作業員		0.030	人			
普通作業員		0.060	人			
諸雑費	労務費の	30.000	%			
鋳鉄管切断機機械損料	φ 500以下 エンジンカッター	0.030	日			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

		47	ポリエチレン管切断工	φ50		1	口	当り単価表		工具損料、消耗費等を含む	
名 称		形 状 寸 法			数 量	单 位	単 価		金 額	摘 要	
配管工					0.010	人					
普通作業員					0.010	人					
諸雑費		労務費の			1.000	%					
端数調整					1.000	式					
計		1 口 当 り									

48 ポリエチレン管切断工

φ75

1 口

当り単価表

工具損料、消耗費等を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.010	人			
普通作業員		0.010	人			
諸雑費	労務費の	7.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当 り					

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.020	人			
普通作業員		0.020	人			
諸雑費	労務費の	7.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

50 鋳鉄製仕切弁設置工 機械 φ50 1 基 当り単価表 現場内小運搬を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.030	人			
普通作業員		0.050	人			
クレーン付トラック運転工	4t積 2.9t吊り	0.400	時			
諸雑費		1.000	式			
計	1 基 当り					

51 鋳鉄製仕切弁設置工 機械 φ75 1 基 当り単価表 現場内小運搬を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.030	人			
普通作業員		0.050	人			
クレーン付トラック運転工	4t積 2.9t吊り	0.400	時			
諸雑費		1.000	式			
計	1 基 当り					

52 鋳鉄製仕切弁設置工 機械 φ100 1 基 当り単価表 現場内小運搬を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.030	人			
普通作業員		0.050	人			
クレーン付トラック運転工	4t積 2.9t吊り	0.400	時			
諸雑費		1.000	式			
計	1 基 当り					

53 鋳鉄製仕切弁撤去工

機械 φ50

1 基

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.018	人			
普通作業員		0.030	人			
クレーン付トラック運転工	4t積 2.9t吊り	0.240	時			
諸雑費		1.000	式			
計	1 基 当り					

55 消火栓設置工 地上式 単口 機械 1 箇所 当り単価表 現場内小運搬、据付、フランジ接合、接合器具損料を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.200	人			
普通作業員		0.230	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
クレーン付トラック運転工	4t積 2.9t吊り	0.570	時			
端数調整		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

56 仕切弁表函設置工 ねじ式 A・B形 底版含む 1 箇所 当り単価表 現場内小運搬を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
普通作業員		0.040	人			
諸雑費		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

57 仕切弁表函撤去工 ねじ式 A・B形 底版含む 1 箇所 当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
普通作業員		0.024	人			
諸雑費		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

58 ダクタイル鋳鉄管(FCD)切断工(撤去管) φ75 エンジンカッター使用 1 口 当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
特殊作業員		0.008	人			
普通作業員		0.016	人			
諸雑費	労務費の	5.000	%			
鋳鉄管切断機機械損料	φ 500以下 エンジンカッター(既設管撤去用)	0.030	日			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当 り					

59 ダクタイル鋳鉄管(FCD)切断工(撤去管) φ100 エンジンカッター使用 1 口 当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
特殊作業員		0.008	人			
普通作業員		0.016	人			
諸雑費	労務費の	5.000	%			
鋳鉄管切断機機械損料	φ 500以下 エンジンカッター(既設管撤去用)	0.030	日			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当 り					

60 特殊押輪継手取外し工 φ100 K形 マニカル継手 1 口 当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.035	人			
普通作業員		0.035	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当 り					

61 鋳鉄管継手取外し工 φ75 フランジ JWWA 7.5K 1 口 当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.036	人			
普通作業員		0.036	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

62 鋳鉄管継手取外し工 φ100 フランジ JWWA 7.5K 1 口 当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.036	人			
普通作業員		0.036	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

63 撤去管吊上げ積み込み工(鑄鉄管) キカイ φ75 1 m 当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.036	人			
普通作業員		0.078	人			
クレーン付トラック運転工	4t積 2.9t吊り	0.726	時			
諸雑費		1.000	式			
計	10 m 当り					
	1 m 当り					

64 撤去管吊上げ積み込み工(鑄鉄管) キカイ φ100 1 m 当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.042	人			
普通作業員		0.078	人			
クレーン付トラック運転工	4t積 2.9t吊り	0.726	時			
諸雑費		1.000	式			
計	10 m 当り					
	1 m 当り					

65 撤去管吊上げ積み込み工(ポリエチレン管) φ50 1 m 当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.060	人			
普通作業員		0.108	人			
諸雑費		1.000	式			
計	10 m 当り					
	1 m 当り					

66 空気弁表函設置工 積上高=0.69m 角形2号 1 箇所 当り単価表 現場内小運搬を含む

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
普通作業員	鉄蓋 角形2号	0.140	人			
普通作業員	上部壁 角形2号 H=200	0.040	人			
普通作業員	中部壁 角形2号 H=200	0.050	人			
普通作業員	下部壁 角形2号 H=200	0.040	人			
普通作業員	底版 角形2号 H=40	0.040	人			
無収縮モルタル		0.007	m3			
諸雑費		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

68 土砂運搬工 4t-4.6~6.5km以下 山積0.28m3 1 m3 当り単価表 DID区間なし 管路土工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
ダンプトラック運転工	オンロード・ディーゼル 4t車	0.600	日			
諸雑費		1.000	式			
計	10 m3 当り					
	1 m3 当り					

二 位 代 価 総 括 表

p.1

番号	名 称	形 状 寸 法	単位				
				金 額	摘 要	金 額	摘 要
1	バックホウ運転費	BH0.28m3 排対第2次	時		管路土工 矢板工		
2	バックホウ運転費	BH0.28m3 排対第2次	時		管路土工 掘削積込工 埋戻工		
3	タンパー運転工	60～80kg	日		管路土工 埋戻工		
4	バックホウ運転費	BH0.28m3 排対第2次	時		管路土工 取壊し積込工		
5	タンパー運転工	60～80kg	日		管路土工 路盤, 不陸整正工		
6	ダンプトラック運転工	4t車 オンロード・ディーゼル	日		管路土工		
7	振動ロー運転工	ハンドカイト式 0.5～0.6t	日		管路土工 舗装工		
8	振動コンパクタ運転工	40～60kg	日		管路土工 舗装工		
9	クレーン付トラック運転工	4t積 2.9t吊	時		機-1 厚労省歩掛用		
10							
11							
12							
13							
14							
15							
16							
17							
18							
19							
20							

1 バックホウ運転費

BH0.28m3

排対第2次

1 時

当り単価表

管路土工 矢板工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
特殊運転手		0.160	人			
軽油		6.300	リットル			
バックホウ機械損料	クローラ型 山積0.28(0.2)m3 排ガス2次型	1.000	時			
諸雑費		1.000	式			
計	1 時 当り					

[illegible]

4 バックホウ運転費

BH0.28m3

排対第2次

1 時

当り単価表

管路土工 取壊し積込工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
特殊運転手		0.160	人			
軽油		6.300	リットル			
バックホウ機械損料	クローラ型 山積0.28(0.2)m3 排ガス2次型	1.000	時			
諸雑費		1.000	式			
計	1 時 当り					

5 タンパー運転工

60～80kg

1 日

当り単価表

管路土工 路盤, 不陸整正工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
特殊作業員		1.000	人			
ガソリン	スタンド レギュラー	4.000	リットル			
タンパ(ランマ)賃料	60～80kg	1.610	供用日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 日 当り					

6 ダンプトラック運転工

4t車

オンロード・ディーゼル

1 日

当り単価表

管路土工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
一般運転手		1.000	人			
軽油		34.000	ℓ			
ダンプトラック機械損料	オンロード・ディーゼル 4t車	1.290	供用日			
タイヤ損耗費及び補修費	4t 良好	1.290	供用日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 日 当り					

7		振動ロー運転工		ハントガイト式		0.5～0.6t		1		日		当り単価表		管路土工 舗装工	
名 称		形 状 寸 法		数 量		単 位		単 価		金 額		摘 要			
特殊作業員				1.000		人									
軽油				3.000		ℓ									
振動ロー機械損料		ハントガイト 式 0.5～0.6 t		1.230		供用日									
諸雑費				1.000		式									
計		1 日 当 り													

[illegible]

9 クレーン付トラック運転工

4t積 2.9t吊

1 時

当り単価表

機-1 厚労省歩掛用

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
特殊運転手		0.170	人			
軽油		5.700	リットル			
クレーン付トラック機械損料	4t積 2.9t吊り	1.000	時			
諸雑費		1.000	式			
計	1 時 当り					

積上高0.69m 1ヶ所当り

複 合 單 価 表

[illegible]

軽量鋼矢板賃料H＝				3.0	m	路線延長		12.70	m	その6	
機械掘削BH山積0.80	m ³	軽量h=2.0	m	支保工1段	m	DIP100布設	m				
機械掘削BH山積0.45	m ³	軽量h=2.5	m	支保工2段	12.70 m						
機械掘削BH山積0.28	29.38 m ³	軽量h=3.0	12.7 m	支保工3段	m	掘削幅	0.90 m				
砂基礎工	3.66 m ³	軽量h=3.5	m			平均掘削深	2.57 m				
埋戻工	25.72 m ³	軽量h=4.0	m			砂基礎厚	0.32 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	×	0.030	=	日		
機械掘削BH山積0.28	29.38 ÷	59.00	=	0.5 日	矢板設置撤去3.0	12.70 ×	0.032	=	0.4 日		
砂基礎	3.66 ÷	33.00	=	0.1 日	矢板設置撤去3.5	×	0.035	=	日		
機械埋戻	25.72 ÷	33.00	=	0.8 日	矢板設置撤去4.0	×	0.036	=	日		
DIP100布設	12.70 ×	0.021	=	0.3 日	支保工設置撤去1段	×	0.011	=	日		
	×	=		日	支保工設置撤去2段	12.70 ×	0.022	=	0.3 日		
	×	=		日	支保工設置撤去3段	×	0.035	=	日		
	×	=		日							
供用日数(A)	2.4 ×	1.7	=	4.1 日	供用日賃料(M)	建物(R05.5/P.810)、積資(R05.5/P.286)					円/t/日
転回回数(n)	12.70 ÷	12.7	=	1.0 回	修理・損耗費(C)	建物(R05.5/P.810)、積資(R05.5/P.286)					円/t/回
補正率(N)	(1 + 1.0) ÷	2	=	1 回	使用数量(T)	3.0 × 2枚 × 0.0516 ×	12.7	=	3.932	t	
軽量鋼矢板賃料	(×	4.1	+	×	1.0)	×	3.932	=		円	
軽量金属支保工賃料				2	段	路線延長		12.70	m	その6	
供用日数	{掘削＋埋戻＋矢板・支保工設置撤去＋砂基礎＋管布設} × 1.7										4.1 日
腹起材質料	30.0 ×	14.0	×	+	×	14.0	=		円		
切梁材質料	30.0 ×	14.0	×	+	×	14.0	=		円		
水圧ポンプ賃料	30.0 ×	1.0	×	+			=		円		
支保工賃料計											円
その6 土留材質料											円
1m当り											円
軽量鋼矢板賃料H＝				2.5	m	路線延長		2.70	m	その6	
機械掘削BH山積0.80	m ³	軽量h=2.0	m	支保工1段	m	DIP100布設	2.70 m				
機械掘削BH山積0.45	m ³	軽量h=2.5	2.70 m	支保工2段	2.70 m						
機械掘削BH山積0.28	14.94 m ³	軽量h=3.0	m	支保工3段	m	掘削幅	2.70 m				
砂基礎工	2.33 m ³	軽量h=3.5	m			平均掘削深	2.05 m				
埋戻工	12.61 m ³	軽量h=4.0	m			砂基礎厚	0.32 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	2.70 ×	0.030	=	0.1 日		
機械掘削BH山積0.28	14.94 ÷	59.00	=	0.3 日	矢板設置撤去3.0	×	0.032	=	日		
砂基礎	2.33 ÷	33.00	=	0.1 日	矢板設置撤去3.5	×	0.035	=	日		
機械埋戻	12.61 ÷	33.00	=	0.4 日	矢板設置撤去4.0	×	0.036	=	日		
DIP100布設	2.70 ×	0.021	=	0.1 日	支保工設置撤去1段	×	0.011	=	日		
	×	=		日	支保工設置撤去2段	2.70 ×	0.022	=	0.1 日		
	×	=		日	支保工設置撤去3段	×	0.035	=	日		
	×	=		日							
供用日数(A)	1.1 ×	1.7	=	1.9 日	供用日賃料(M)	建物(R05.5/P.810)、積資(R05.5/P.286)					円/t/日
転回回数(n)	2.70 ÷	2.7	=	1.0 回	修理・損耗費(C)	建物(R05.5/P.810)、積資(R05.5/P.286)					円/t/回
補正率(N)	(1 + 1.0) ÷	2	=	1 回	使用数量(T)	2.5 × 2枚 × 0.0516 ×	2.7	=	0.697	t	
軽量鋼矢板賃料	(×	1.9	+	×	1.0)	×	0.697	=		円	
軽量金属支保工賃料				2	段	路線延長		2.70	m	その6	
供用日数	{掘削＋埋戻＋矢板・支保工設置撤去＋砂基礎＋管布設} × 1.7										1.9 日
腹起材質料	30.0 ×	4.0	×	+	×	4.0	=		円		
切梁材質料	30.0 ×	4.0	×	+	×	4.0	=		円		
水圧ポンプ賃料	30.0 ×	1.0	×	+			=		円		
支保工賃料計											円
その6 土留材質料											円
1m当り											円

令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事（その6）

数量計算書

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	
		DIP(GX-S) φ100mm L=457.1m								
【資材】										
ダクトイル鋳鉄管	内面粉体 GX-S 接合部品含む	96	14	2	=	112	本	112		
	φ100×4m									
		62	17	17	(@4 =384) =	96	本			
	直管									
		14	別紙 切管調整表より (23.77)			=	14	本		
	甲切管									
		2	別紙 切管調整表より (34.68)			=	2	本		
	乙切管									
GX 形 曲 管	内面粉体	4	2	0	(@0.416 =2.496) =	6	個	6		
	φ100×45°									
GX 形 曲 管	内面粉体	1	4	2	(@0.38 =2.66) =	7	個	7		
	φ100×22 1/2°									
GX 形 曲 管	内面粉体	0	1	0	(@0.36 =0.36) =	1	個	1		
	φ100×11 1/4°									
GX 形 両受曲管	内面粉体	2	3	1	(@0.156 =0.936) =	6	個	6		
	φ100×45°									
GX 形 両受曲管	内面粉体	3	2	0	(@0.12 =0.6) =	5	個	5		
	φ100×22 1/2°									
GX 形 二受T字管	内面粉体	0	0	2	(@0.59 =1.18) =	2	個	2		
	φ100×100									
GX 形 二受T字管	内面粉体	1	0	0	(@0.12 =0.12) (@0.44 =0.44) =	1	個	1		
	φ100×75									
GX形 フランジ付きT字管	内面粉体 GF・7.5K	2	0	0	(@0.2 =0.4) (@0.44 =0.88) =	2	個	2		
	φ100×75									
GX形 浅埋形フランジ付きT字管	内面粉体 GF・7.5K	0	2	0	(@0.12 =0.24) (@0.52 =1.04) =	2	個	2		
	φ100×75									
GX形 給水分岐専用管片受	内面粉体ボールバルブ付き	0	0	1	(@0.52 =0.52) =	1	個	1		
	φ100mm×φ50mm									
GX 形 短管1号	内面粉体 GF・7.5k	0	0	2	(@0.08 =0.16) =	2	個	2		
	φ100									

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	
GX 形 短管2号	内面粉体 GF・7.5k	0	0	1					
	φ 100				$(@0.39 = 0.39) =$	1	個	1	
鋳鉄異形管用異種管継手	GX形 - PE挿し口付	0	0	1					
	φ 100 × φ 50				$(@0.82 = 0.82) =$	1	個	1	
GX 形 継 ぎ 輪	内面粉体	2	0	2					
	φ 100				$(@0.2 = 0.8) =$	4	個	4	
GX形 ライナ	内面粉体	8	8	5					
	φ 100				$(@0.029 = 0.609) =$	21	個	21	
切管ユニット P-Linkセット	ゴム輪含	1	0	0					
	φ 100 内面粉体				$(@0.2 = 0.2) =$	1	個	1	
切管ユニット G-Linkセット	ゴム輪含	11	9	10					
	φ 100				$=$	30	個	30	
GX形 接合材料	ボルト・ナット、ゴム輪含	58			-30	$=$	28	個	28
	φ 100								
GX形 接合材料	ボルト・ナット、ゴム輪含	1				$=$	1	個	1
	φ 75								
DIPフランジ短管	内面粉体 GF×RF・7.5K	1	0	0		$(@0.5 = 0.5)$	$=$	1	個
	φ 75 × 500L								
DIPフランジ短管	内面粉体 GF×RF・7.5K	1	0	0		$(@0.1 = 0.1)$	$=$	1	個
	φ 75 × 100L								
ボール式補修弁(レバー式)	RF・7.5K 内外面粉体	2	2	0		$=$	4	個	4
	φ 75 × 150 FCD								
急速空気弁	複合機能付 フランジ一体型	2	2	0		$=$	4	基	4
	φ 25mm								
空気弁表函(安曇野市仕様)	角形2号 積上高=0.69m	2	2	0		$=$	4	組	4
	600 × 450 底版共								
フランジ接合補強具(LSP)	7.5K パッキン、ボルトナット	0	0	6		$=$	6	組	6
	φ 100mm								
フランジ接合補強具(LSP)	7.5K パッキン、ボルトナット	6	4	0		$=$	10	組	10
	φ 75mm								
不断水分岐割T字管		0	0	1		$(@0.16 = 0.16) =$	1	個	1
	DIP用 φ 100 × 100 RF7.5K								
ソフトシール仕切弁	内ねじ RF・7.5K	0	0	1		$(@0.25 = 0.25) =$	1	個	1
	φ 100(浅埋対応)								
耐震GX形ソフトシール仕切弁	FCD 内面粉体 外面耐食	0	0	2		$(@0.49 = 0.98) =$	2	個	2
	φ 100 10K 受挿し								

1.専用配水管布設工事 φ100

数量計算書

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		
仕切弁鉄筐 φ300mm×810H～1010H	トスKEVKH-53HK(2型)	0 0 2 = 2	個	2				
	座台付							
水道用識別マーカ-		20 +11 +9 = 40	個	40				
埋設シート(市道:配水管用)	青地白文字 2倍折込	457.1 = 457.1	m	457.1				
	W=150mm							
胴巻3ヶ所+天端 管明示テープ(配水管用)	青地白文字(鑄鉄管用)	456.741 × (0.12×3.14×1.5×3/4.0+1) = 650.35	m	650.4				
	W=50mm							
ストレーナー	FCD 内面粉体	0 0 1 (@0.34 =0.34) = 1	基	1				
	φ100 RF 7.5k							
短面管フランジアダプター	内外面エポキシ塗装	0 0 1 (@0.2 =0.2) = 1	個	1				
	φ100 FCD FF RF7.5k L=200mm(参考寸法)							
スイング式逆止弁	7.5K 内外面粉体	0 0 1 (@0.29 =0.29) = 1	基	1				
	FCD FF φ75							
● 2号組立マンホール	マンホール深 1.70m							
	内径 φ1,200mm 1箇所							
鑄鉄製マンホールふた	浮上防止、かぎ付 参考重量79.5kg	0 0 1 = 1	組	1				
	φ600 T-14 受枠共							
調整金具		0 0 1 = 1	組	1				
	45mmまで							
調整リング	50mm 参考重量29kg	0 0 1 = 1	個	1				
	φ600							
斜壁	2号マンホール 参考重量462kg	0 0 1 = 1	個	1				
	600×1,200×300							
管取付け壁	2号マンホール 参考重量1200kg	0 0 1 = 1	個	1				
	1,200×1,200							
底版	2号マンホール 参考重量517kg	0 0 1 = 1	個	1				
	有効高150							
再生クラッシャーラン	基礎用 材料費のみ	(1.45 ×1.45 ×0.20 + 0.60 ×0.60 ×3.14 ÷4 ×0.150)× 1.27 = 0.588	m3	1				
	RC40～0							

令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事(その6)

1.専用配水管布設工事 φ100

数量計算書

[illegible]

1. 専用配水管布設工事 φ100

ダクタイル鋳鉄管 切管調整表

当初設計

番号	DIP(GX-S) φ100mm 4.00 m/本								
	甲切管	乙切管 挿し口突部無				乙切管 挿し口突部有	合計	切断	残管延長
1	1.90					1.84	3.74	2	0.26
2	1.18					2.80	3.98	2	0.02
3	2.50					1.36	3.86	2	0.14
4	2.02					1.92	3.94	2	0.06
5	0.90					3.00	3.90	2	0.10
6	1.30					2.57	3.87	2	0.13
7	0.90					2.88	3.78	2	0.22
8	2.29					1.43	3.72	2	0.28
9	3.09					0.91	4.00	1	
10	1.67					2.33	4.00	1	
11	0.70					3.25	3.95	2	0.05
12	1.16	1.49				1.24	3.89	3	0.11
13	3.50						3.50	1	0.50
14						3.74	3.74	1	0.26
15						3.92	3.92	1	0.08
16	0.66						0.66	1	3.34
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	5.55m
	14本	2本		23.77m	34.68m	58.45m		27口	

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】							
铸铁管吊込み据付工	機械 φ100	456.741 = 456.741	m	456.7	48.3 m/日	9.46	
铸铁管吊込み据付工	機械 φ75	1.360 = 1.360	m	1.4	48.3 m/日	0.03	
铸铁管切断工(切断のみ)	エンジンカッター φ100	27 別紙 切管調整表より = 27	口	27	33.3 口/日	0.81	
GX形継手工(直管)	φ100	96 14 = 110	口	110	20.0 口/日	5.50	
GX形継手工(異形管)	φ100	28 = 28	口	28	20.0 口/日	1.40	
GX形継手工(異形管)	φ75	1 = 1	口	1	20.0 口/日	0.05	
GX形継手工(G-Link・異形管)	φ100	30 = 30	口	30	12.5 口/日	2.40	
GX形継手工(P-Link切管部)	φ100	1 = 1	口	1	15.4 口/日	0.06	
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ100	6 = 6	口	6	16.7 口/日	0.36	
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ75	10 -4 = 6	口	6	16.7 口/日	0.36	
不断水連絡工(DIP用)	φ100×φ100	1 = 1	箇所	1	4.5 箇所/日	0.22	
铸铁製仕切弁設置工	機械 φ100	1 2 = 3	基	3	14.6 基/日	0.21	
仕切弁表函設置工	底版含む ねじ式 A・B形	2 = 2	箇所	2	25.0 箇所/日	0.08	
補修弁設置工	機械 φ75	4 = 4	基	4	14.6 基/日	0.27	
空気弁設置工	人力 φ25	4 = 4	基	4	20.0 基/日	0.20	
空気弁表函設置工	角形2号 積上高=0.69m	4 = 4	箇所	4	3.2 箇所/日	1.25	
ポリエチレンスリーブ被覆工(材工共)	φ100 固定バンド	456.741 - 0.340 - 0.200 - 0.290 = 455.911	m	455.9	333.3 m/日	1.37	

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	
管明示シート工(手間のみ)		457.100 = 457.1	m	457.1	250.0 m/日	1.83	
管明示テープ工(铸铁管)(手間のみ)	胴巻3ヶ所 100×4m	456.741 = 456.741	m	456.7	833.3 m/日	0.55	
ストレナー設置工	参考重量:45kg φ100	1 = 1	基	1	4.6 基/日	0.22	
スイング式逆止弁設置工	機械 φ75	1 = 1	基	1	14.6 基/日	0.07	
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			
削孔代	ヒューム管用 2号 径250用	1 = 1	箇所	1			
撤去管吊上げ積込み工(ポリエチレン管)	φ50	3.7 = 3.7	m	3.7	166.7 m/日	0.02	
特殊押輪継手取外し工	K形 メカニカル継手 φ100	1 = 1	口	1	28.6 口/日	0.03	
铸铁製仕切弁撤去工	機械 φ50	1 = 1	基	1	24.4 基/日	0.04	
仕切弁表函撤去工	底版含む ねじ式 A・B形	1 = 1	箇所	1	41.7 箇所/日	0.02	
						26.81	
	計						

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】		1-1 1-2 1-4 1-5 1-6 1-7 1-11 2-1 4-1 * *			日数計	22.48	
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	316.6 87.8 68.8 403 13.4 10.8 6.4 = 906.8	m	910	230.0 m/日	3.94	
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	94.98 26.34 20.64 120.9 6.03 7.29 1.92 = 278.1	m ²	278	194.0 m ² /日	1.43	
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100m ² 以上 再使用目的	0.48 = 0.48	m ²	0.5	土木33p.22、土木監理p.19		
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	73.13 25.55 26.21 165.63 15.2 14.58 1.55 0.6 6.97 = 329.42	m3	330	59.0 m3/日	5.58	
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	28.6 7.93 6.22 36.41 1.85 1.83 0.14 1.59 = 84.57	m3	85	33.0 m3/日	2.56	
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	14.25 9.22 13.42 90.68 11.46 7.9 0.98 0.44 5.28 = 153.63	m3	150	33.0 m3/日	4.66	
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	94.98 26.34 20.64 120.9 6.03 7.29 1.92 = 278.1	m ²	278	222.2 m ² /日	1.25	
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	94.98 26.34 20.64 120.9 6.03 7.29 1.92 = 278.1	m ²	278	222.2 m ² /日	1.25	
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プラ 3cm 人力施工	94.98 26.34 20.64 120.9 6.03 7.29 1.92 = 278.1	m ²	278	250.0 m ² /日	1.11	
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0	0.48 = 0.48	m ²	0.5	222.2 m ² /日		
インターロッキングブロック設置工	施工規模100m ² 未満 一般部 直線配置 厚6cm	0.48 = 0.48	m ²	0.5	土木33p.22、土木監理p.19		
砂		0.02 = 0.02	m3	0.02			

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	1-4	1-5	1-6	1-7	1-11	2-1	4-1	*	*						
土砂運搬工	山積0.28m3	57.3	15.31	11.3	64.87	2.47	5.8	0.46	0.11	1.1	=		158.72	m3	160			
	4t-1.1~2.0km以下																	
土砂処分費		57.3	15.31	11.3	64.87	2.47	5.8	0.46	0.11	1.1	=		158.72	m3	160			
7x塊運搬工	山積0.28m3	4.75	1.32	1.03	6.05	0.3	0.36	0.1	=		13.91	m3	14					
	4t-4.6~6.5km以下																	
AS塊処分費		11.16	3.1	2.42	14.22	0.71	0.85	0.24	=		32.7	t	33					
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.0m以下	6.7					=		6.7	m	6.7	0.14						
	BH 山積0.28(0.2)m3												46.8 m/日					
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.5m以下	2.7					=		2.7	m	2.7	0.05						
	BH 山積0.28(0.2)m3												50.2 m/日					
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.0m以下	6.7					=		6.7	m	6.7	0.07						
	トラッククレーン 4.9t吊り												90.9 m/日					
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下	2.7					=		2.7	m	2.7	0.03						
	トラッククレーン 4.9t吊り												100.0 m/日					
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ハイポサート	6.7	2.7	=		9.4	m	9.4	0.62									
	2段 3.5m以下												15.2 m/日					
軽量鋼矢板賃料	H=3.0m、支保2段												式	1				
軽量鋼矢板賃料	H=2.5m、支保2段												式	1				
コンクリート直均し仕上げ		0.315					=		0.315	㎡	0.3							
型枠工	一般型枠	1.568					=		1.568	m2	2	0.10						
	小型構造物												15.0 m2/日					
コンクリート工	18-8-40BB W/C≤60%	0.129					=		0.129	m3	0.1	0.02						
	BH(クレーン機能付) 小型構造物 一般養生												8.0 m3/日					
無収縮モルタル		0.019					=		0.019	m3	0.02							

ϕ 100

[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 1-1 L= 158.3 m (36.0+122.3)					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=0.6m DIP-GXφ100					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 158.3 = 316.6	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 158.3 = 94.98	m ²				
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100m ² 以上 再使用目的						
機械掘削積込工（補助労力あり）	施工規模100m ² 以上 再使用目的	0.60 × 0.77 × 158.3 = 73.13	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.32 - 0.0113) × 158.3 = 28.6	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.15 × 158.3 = 14.25	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 158.3 = 94.98	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 158.3 = 94.98	m ²				
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プラ 3cm 人力施工	0.60 × 158.3 = 94.98	m ²				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
インターロッキングブロック設置工	施工規模100m ² 未満 一般部 直線配置 厚6cm						
砂							
		▲ φ100mm 管積 0.12 ² × 3.14/4 = 0.0113	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 1-1 L= 158.3 m (36.0+122.3)					
		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=0.6m DIP-GXφ100					
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-1.1～2.0km以下	73.13 - 14.25 / 0.9 = 57.3	m3				
土砂処分費		57.3 = 57.3	m3				
7人塊運搬工	山積0.28m3 4t-4.6～6.5km以下	94.98 × 0.05 = 4.75	m3				
AS塊処分費		4.75 × 2.35 t/m3 = 11.16	t				
軽量鋼矢板建込工（両側分）	掘削深3.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3						
軽量鋼矢板建込工（両側分）	掘削深2.5m以下 BH 山積0.28(0.2)m3						
軽量鋼矢板引抜き工（両側分）	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量鋼矢板引抜き工（両側分）	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ハーフサポート 2段 3.5m以下						
軽量鋼矢板賃料	H=3.0m、支保2段						
軽量鋼矢板賃料	H=2.5m、支保2段						
コンクリート直均し仕上げ							
型枠工	一般型枠 小型構造物						
コンクリート工	18-8-40BB W/C≤60% BH(クレーン機能付) 小型構造物 一般養生						
無収縮モルタル							

		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= 43.9 m					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=0.8m DIP-GXφ100					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 43.9 = 87.8	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 43.9 = 26.34	m ²				
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100m ² 以上 再使用目的						
機械掘削積込工（補助労力あり）	施工規模100m ² 以上 再使用目的	0.60 × 0.97 × 43.9 = 25.55	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.32 - 0.0113) × 43.9 = 7.93	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.35 × 43.9 = 9.22	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 43.9 = 26.34	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 43.9 = 26.34	m ²				
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プラ 3cm 人力施工	0.60 × 43.9 = 26.34	m ²				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
インターロッキングブロック設置工	施工規模100m ² 未満 一般部 直線配置 厚6cm						
砂							
		▲ φ100mm 管積 0.12 ² × 3.14/4 = 0.0113	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 1-2 L= 43.9 m					
		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=0.8m DIP-GXφ100					
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-1.1～2.0km以下	25.55 - 9.22 / 0.9 = 15.31	m3				
土砂処分費		15.31 = 15.31	m3				
7A塊運搬工	山積0.28m3 4t-4.6～6.5km以下	26.34 × 0.05 = 1.32	m3				
AS塊処分費		1.32 × 2.35 t/m3 = 3.1	t				
軽量鋼矢板建込工（両側分）	掘削深3.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3						
軽量鋼矢板建込工（両側分）	掘削深2.5m以下 BH 山積0.28(0.2)m3						
軽量鋼矢板引抜き工（両側分）	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量鋼矢板引抜き工（両側分）	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ハーフサポート 2段 3.5m以下						
軽量鋼矢板賃料	H=3.0m、支保2段						
軽量鋼矢板賃料	H=2.5m、支保2段						
コンクリート直均し仕上げ							
型枠工	一般型枠 小型構造物						
コンクリート工	18-8-40BB W/C≤60% BH(クレーン機能付) 小型構造物 一般養生						
無収縮モルタル							

		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 1-4 L= 34.4 m					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=1.1m DIP-GXφ100					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 34.4 = 68.8	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 34.4 = 20.64	m ²				
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100m ² 以上 再使用目的						
機械掘削積込工（補助労力あり）	施工規模100m ² 以上 再使用目的	0.60 × 1.27 × 34.4 = 26.21	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.32 - 0.0113) × 34.4 = 6.22	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.65 × 34.4 = 13.42	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 34.4 = 20.64	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 34.4 = 20.64	m ²				
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プラ 3cm 人力施工	0.60 × 34.4 = 20.64	m ²				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
インターロッキングブロック設置工	施工規模100m ² 未満 一般部 直線配置 厚6cm						
砂							
		▲ φ100mm 管積 0.12 ² × 3.14/4 = 0.0113	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 1-4 L= 34.4 m					
		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=1.1m DIP-GXφ100					
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-1.1~2.0km以下	26.21 - 13.42 / 0.9 = 11.3	m3				
土砂処分費		11.3 = 11.3	m3				
7人塊運搬工	山積0.28m3 4t-4.6~6.5km以下	20.64 × 0.05 = 1.03	m3				
AS塊処分費		1.03 × 2.35 t/m3 = 2.42	t				
軽量鋼矢板建込工（両側分）	掘削深3.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3						
軽量鋼矢板建込工（両側分）	掘削深2.5m以下 BH 山積0.28(0.2)m3						
軽量鋼矢板引抜き工（両側分）	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量鋼矢板引抜き工（両側分）	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ハーフサポート 2段 3.5m以下						
軽量鋼矢板賃料	H=3.0m、支保2段						
軽量鋼矢板賃料	H=2.5m、支保2段						
コンクリート直均し仕上げ							
型枠工	一般型枠 小型構造物						
コンクリート工	18-8-40BB W/C≤60% BH(クレーン機能付) 小型構造物 一般養生						
無収縮モルタル							

		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 1-5 L= 201.5 m (191.4+2.1+8.0)					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=1.2m DIP-GXφ100					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 201.5 = 403	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 201.5 = 120.9	m ²				
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100m ² 以上 再使用目的						
機械掘削積込工（補助労力あり）	施工規模100m ² 以上 再使用目的	0.60 × 1.37 × 201.5 = 165.63	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.32 - 0.0113) × 201.5 = 36.41	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.75 × 201.5 = 90.68	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 201.5 = 120.9	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 201.5 = 120.9	m ²				
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プラ 3cm 人力施工	0.60 × 201.5 = 120.9	m ²				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
インターロッキングブロック設置工	施工規模100m ² 未満 一般部 直線配置 厚6cm						
砂							
		▲ φ100mm 管積 0.12 ² × 3.14/4 = 0.0113	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 1-5 L= 201.5 m (191.4+2.1+8.0)					
		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=1.2m DIP-GXφ100					
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-1.1~2.0km以下	165.63 - 90.68 / 0.9 = 64.87	m3				
土砂処分費		64.87 = 64.87	m3				
7x塊運搬工	山積0.28m3 4t-4.6~6.5km以下	120.9 × 0.05 = 6.05	m3				
AS塊処分費		6.05 × 2.35 t/m3 = 14.22	t				
軽量鋼矢板建込工（両側分）	掘削深3.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3						
軽量鋼矢板建込工（両側分）	掘削深2.5m以下 BH 山積0.28(0.2)m3						
軽量鋼矢板引抜き工（両側分）	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量鋼矢板引抜き工（両側分）	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ハーフサポート 2段 3.5m以下						
軽量鋼矢板賃料	H=3.0m、支保2段						
軽量鋼矢板賃料	H=2.5m、支保2段						
コンクリート直均し仕上げ							
型枠工	一般型枠 小型構造物						
コンクリート工	18-8-40BB W/C≤60% BH(クレーン機能付) 小型構造物 一般養生						
無収縮モルタル							

		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 1-6 L= 6.7 m					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=2.35m DIP-GXφ100					
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	0.90 × 6.7 = 6.03	m ²				
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100m ² 以上 再使用目的						
機械掘削積込工（補助労力あり）	施工規模100m ² 以上 再使用目的						
		0.90 × 2.52 × 6.7 = 15.2	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.90 × 0.32 - 0.0113) × 6.7 = 1.85	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.90 × 1.90 × 6.7 = 11.46	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.90 × 6.7 = 6.03	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.90 × 6.7 = 6.03	m ²				
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プラ 3cm 人力施工	0.90 × 6.7 = 6.03	m ²				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
インターロッキングブロック設置工	施工規模100m ² 未満 一般部 直線配置 厚6cm						
砂							
		▲ φ100mm 管積 0.12 ² × 3.14/4 = 0.0113	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 1-6 L= 6.7 m					
		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=2.35m DIP-GXφ100					
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-1.1~2.0km以下	15.2 - 11.46 / 0.9 = 2.47	m3				
土砂処分費		2.47 = 2.47	m3				
7x塊運搬工	山積0.28m3 4t-4.6~6.5km以下	6.03 × 0.05 = 0.3	m3				
AS塊処分費		0.3 × 2.35 t/m3 = 0.71	t				
軽量鋼矢板建込工（両側分）	掘削深3.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3	6.7 = 6.7	m				
軽量鋼矢板建込工（両側分）	掘削深2.5m以下 BH 山積0.28(0.2)m3						
軽量鋼矢板引抜き工（両側分）	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	6.7 = 6.7	m				
軽量鋼矢板引抜き工（両側分）	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ハイフサポート 2段 3.5m以下	6.7 = 6.7	m				
軽量鋼矢板賃料	H=3.0m、支保2段						
軽量鋼矢板賃料	H=2.5m、支保2段						
コンクリート直均し仕上げ							
型枠工	一般型枠 小型構造物						
コンクリート工	18-8-40BB W/C≤60% BH(クレーン機能付) 小型構造物 一般養生						
無収縮モルタル							

		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 1-7 L= 2.7 m					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=1.2m DIP-GXφ100（逆止弁室設置箇所）					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2.7 × 4 = 10.8	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	2.7 × 2.7 = 7.29	m ²				
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100m ² 以上 再使用目的						
機械掘削積込工（補助労力あり）	施工規模100m ² 以上 再使用目的	2.70 × 2.00 × 2.7 = 14.58	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	2.70 × 0.32 × 2.7 - (0.4924 + 0.0147) = 1.83	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	2.70 × 1.38 × 2.7 - 2.1624 = 7.9	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	2.70 × 2.7 = 7.29	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	2.70 × 2.7 = 7.29	m ²				
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プラ 3cm 人力施工	2.70 × 2.7 = 7.29	m ²				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
インターロッキングブロック設置工	施工規模100m ² 未満 一般部 直線配置 厚6cm						
砂							
		▲ 逆止弁室 体積(砂) 1.40^2×3.14÷4×0.32 = 0.4924	m3				
		▲ 逆止弁室 体積(発生土) (1.40^2×3.14÷4×(1.70-0.35-0.32))+1.45^2×3.14÷4×(0.20+0.15) = 2.1624	m3				
		▲ φ100mm 管体積 0.12^2 × 3.14/4 × 1.3 = 0.0147	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 1-7 L= 2.7 m					
		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=1.2m DIP-GXφ100（逆止弁室設置箇所）					
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-1.1～2.0km以下	14.58 - 7.9 / 0.9 = 5.8	m3				
土砂処分費		5.8 = 5.8	m3				
7人塊運搬工	山積0.28m3 4t-4.6～6.5km以下	7.29 × 0.05 = 0.36	m3				
AS塊処分費		0.36 × 2.35 t/m3 = 0.85	t				
軽量鋼矢板建込工（両側分）	掘削深3.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3						
軽量鋼矢板建込工（両側分）	掘削深2.5m以下 BH 山積0.28(0.2)m3	2.7 = 2.7	m				
軽量鋼矢板引抜き工（両側分）	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量鋼矢板引抜き工（両側分）	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	2.7 = 2.7	m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ハーフサポート 2段 3.5m以下	2.7 = 2.7	m				
軽量鋼矢板賃料	H＝3.0m、支保2段						
軽量鋼矢板賃料	H＝2.5m、支保2段						
コンクリート直均し仕上げ		0.30 × (0.55 + 0.50) = 0.315	m ²				
型枠工	一般型枠 小型構造物	(0.30+0.55*2)*0.322+(0.30+0.50*2)*0.261 + ((0.10+0.50+0.10)*0.50+0.50*0.10-0.118*0.118*3.14/4)*2 = 1.568	m2				
コンクリート工	18-8-40BB W/C≦60% BH(クレーン機能付) 小型構造物 一般養生	0.30*(0.55*0.322+0.50*0.261) + ((0.50*0.50-0.118*0.118)*3.14/4)*(0.10+0.10) = 0.129	m3				
無収縮モルタル		(0.366 *0.366 - 0.118 *0.118) * 3.14 / 4 * 0.10 * 2 = 0.019	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 1-11 L= 3.2 m					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=0.8m 既設管撤去PE φ50					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 3.2 = 6.4	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 3.2 = 1.92	m ²				
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100m ² 以上 再使用目的						
機械掘削積込工（補助労力あり）	施工規模100m ² 以上 再使用目的	(0.60 × 0.81 - 0.0028) × 3.2 = 1.55	m3				
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	0.60 × 0.51 × 3.2 = 0.98	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 3.2 = 1.92	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 3.2 = 1.92	m ²				
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プラ 3cm 人力施工	0.60 × 3.2 = 1.92	m ²				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
インターロッキングブロック設置工	施工規模100m ² 未満 一般部 直線配置 厚6cm						
砂							
		▲ φ50mm 管積 0.06 ² × 3.14/4 = 0.0028	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 1-11 L= 3.2 m					
		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=0.8m 既設管撤去PE φ50					
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-1.1~2.0km以下	1.55 - 0.98 / 0.9 = 0.46	m3				
土砂処分費		0.46 = 0.46	m3				
7x塊運搬工	山積0.28m3 4t-4.6~6.5km以下	1.92 × 0.05 = 0.1	m3				
AS塊処分費		0.1 × 2.35 t/m3 = 0.24	t				
軽量鋼矢板建込工（両側分）	掘削深3.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3						
軽量鋼矢板建込工（両側分）	掘削深2.5m以下 BH 山積0.28(0.2)m3						
軽量鋼矢板引抜き工（両側分）	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量鋼矢板引抜き工（両側分）	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ハーフサポート 2段 3.5m以下						
軽量鋼矢板賃料	H=3.0m、支保2段						
軽量鋼矢板賃料	H=2.5m、支保2段						
コンクリート直均し仕上げ							
型枠工	一般型枠 小型構造物						
コンクリート工	18-8-40BB W/C≤60% BH(クレーン機能付) 小型構造物 一般養生						
無収縮モルタル							

		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= 0.8 m					
【土工】		施設内歩道IL(A) DP=1.2m DIP-GXφ100					
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						
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100㎡以上 再使用目的	0.60 × 0.8 = 0.48	㎡				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.60 × 1.26 × 0.8 = 0.6	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.32 - 0.0113) × 0.8 = 0.14	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.91 × 0.8 = 0.44	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						
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プラ 3cm 人力施工						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0	0.60 × 0.8 = 0.48	㎡				
インターロッキングブロック設置工	施工規模100㎡未満 一般部 直線配置 厚6cm	0.60 × 0.8 = 0.48	㎡				
砂		0.60 × 0.03 × 1.29 × 0.8 = 0.02	m3				
		▲ φ100mm 管積 0.12 ² × 3.14/4 = 0.0113	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 2-1 L= 0.8 m					
		施設内歩道IL (A) DP=1.2m DIP-GXφ100					
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-1.1～2.0km以下	0.6 - 0.44 / 0.9 = 0.11	m3				
土砂処分費		0.11 = 0.11	m3				
7A塊運搬工	山積0.28m3 4t-4.6～6.5km以下						
AS塊処分費							
軽量鋼矢板建込工 (両側分)	掘削深3.0m以下 BH 山積0.28 (0.2) m3						
軽量鋼矢板建込工 (両側分)	掘削深2.5m以下 BH 山積0.28 (0.2) m3						
軽量鋼矢板引抜き工 (両側分)	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量鋼矢板引抜き工 (両側分)	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ハーフサポート 2段 3.5m以下						
軽量鋼矢板賃料	H=3.0m、支保2段						
軽量鋼矢板賃料	H=2.5m、支保2段						
コンクリート直均し仕上げ							
型枠工	一般型枠 小型構造物						
コンクリート工	18-8-40BB W/C≤60% BH (クレーン機能付) 小型構造物 一般養生						
無収縮モルタル							

		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= 8.8 m					
【土工】		非舗装 DP=1.1m DIP-GX φ100					
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						
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100㎡以上 再使用目的						
機械掘削積込工（補助労力あり）	0.60 × 1.32 × 8.8 = 6.97 BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.32 - 0.0113) × 8.8 = 1.59	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 1.00 × 8.8 = 5.28	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						
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プ ラ 3cm 人力施工						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
インターロッキングブロック設置工	施工規模100㎡未満 一般部 直線配置 厚6cm						
砂							
		▲ φ100mm 管積 0.12 ² × 3.14/4 = 0.0113	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 4-1 L= 8.8 m					
		非舗装 DP=1.1m DIP-GX φ100					
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-1.1~2.0km以下	6.97 - 5.28 / 0.9 = 1.1	m3				
土砂処分費		1.1 = 1.1	m3				
7A塊運搬工	山積0.28m3 4t-4.6~6.5km以下						
AS塊処分費							
軽量鋼矢板建込工（両側分）	掘削深3.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3						
軽量鋼矢板建込工（両側分）	掘削深2.5m以下 BH 山積0.28(0.2)m3						
軽量鋼矢板引抜き工（両側分）	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量鋼矢板引抜き工（両側分）	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ハーフサポート 2段 3.5m以下						
軽量鋼矢板賃料	H=3.0m、支保2段						
軽量鋼矢板賃料	H=2.5m、支保2段						
コンクリート直均し仕上げ							
型枠工	一般型枠 小型構造物						
コンクリート工	18-8-40BB W/C≤60% BH(クレーン機能付) 小型構造物 一般養生						
無収縮モルタル							

令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事(その6)

2.排水管布設工事 $\phi 50$

数量計算書

[illegible]

2.排水管布設工事 $\phi 50$

数量計算書

[illegible]

水道配水用ポリエチレン管 切管調整表

当初設計

番号	HPPE-EF φ50mm 5.00 m/本								
	甲切管	乙切管 挿し口突部無				乙切管 挿し口突部有	合計	切断	残管延長
1	1.66	1.50	1.12	0.30			4.58	4	0.42
2		0.78					0.78	1	4.22
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	4.64m
	1本	1本		1.66m	3.70m	5.36m		5口	

2.排水管布設工事 φ 50

数量計算書

[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		
		【集計表】						
【土工】		1-10 * * * * * * * *			日数計	0.31		
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	11.8 = 11.8	m	12	230.0 m/日	0.05		
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	3.54 = 3.54	m ²	4	194.0 m ² /日	0.02		
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	4.64 = 4.64	m3	5	59.0 m3/日	0.08		
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	0.9 = 0.9	m3	1	33.0 m3/日	0.03		
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	2.66 = 2.66	m3	3	33.0 m3/日	0.08		
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	3.54 = 3.54	m ²	4	222.2 m ² /日	0.02		
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	3.54 = 3.54	m ²	4	222.2 m ² /日	0.02		
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プ ^ラ 3cm 人力施工	3.54 = 3.54	m ²	4	250.0 m ² /日	0.01		
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-1.1～2.0km以下	1.68 = 1.68	m3	2				
土砂処分費		1.68 = 1.68	m3	2				
AS塊運搬工	山積0.28m3 4t-4.6～6.5km以下	0.18 = 0.18	m3	0.2				
AS塊処分費		0.42 = 0.42	t	0.4				

		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 1-10 L= 5.9 m					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=1.2m HPPE φ50					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 5.9 = 11.8	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 5.9 = 3.54	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.60 × 1.31 × 5.9 = 4.64	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.26 - 0.0028) × 5.9 = 0.9	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.75 × 5.9 = 2.66	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 5.9 = 3.54	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 5.9 = 3.54	m ²				
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プー 3cm 人力施工	0.60 × 5.9 = 3.54	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-1.1～2.0km以下	4.64 - 2.66 / 0.9 = 1.68	m3				
土砂処分費		1.68 = 1.68	m3				
AS塊運搬工	山積0.28m3 4t-4.6～6.5km以下	3.54 × 0.05 = 0.18	m3				
AS塊処分費		0.18 × 2.35 t/m3 = 0.42	t				
		▲ φ50mm 管積 0.06 ² × 3.14/4 = 0.0028	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	
		HPPE-EF φ50mm L=4.9m					
【資材】							
水道配水管ポリエチレン管	EF受口付直管 (JWWA K 144) φ50×5m	1 1 = 2	本	2			
	甲切管	1 別紙 切管調整表より (4.64) = 1	本				
PEフランジ・アダプタ	スビゴット継手 (JWWA K 145) φ50 7.5K	1 (@0.19 =0.19) = 1	個	1			
EF分止水栓用ソケット	配水ホリ用金属継手 φ50	1 (@0.07 =0.07) = 1	個	1			
応急給水栓(単口)	50A(口金65A下向45°)地下寸法620 回転式打倒式開弁装置、標識ポール、点滅灯部付	1 = 1	基	1			
消火栓用 L形ブロック	t=100 W300×H400×L390	1 = 1	枚	1			
フランジ'接合補強具(LSP)	7.5K パッキン、ボルトナット φ50mm	1 = 1	組	1			
水道用識別マーカー		1 = 1	個	1			
埋設シート(市道・配水管用)	青地白文字 2倍折込 W=150mm	4.9 = 4.9	m	4.9			
胴巻4ヶ所+天端 管明示テープ(配水管用)	青地白文字(配水ホリ、塩ビ管用) W=30mm	4.900 × (0.06×3.14×1.5×4/5.0+1) = 6.008	m	6			
応急給水栓 (連結型)	標識ポールφ65A×3m+文字入り縦線鋼管付+地下アダプタ付 町野式 65A レバータイプ4栓	1 = 1	組	1			
蛇口給水ホース	φ15mm×22mm×12m巻	1 = 1	本	1			

令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事(その6)

3.応急給水栓設置工事 φ50

数量計算書

[illegible]

水道配水用ポリエチレン管 切管調整表

当初設計

番号	HPPE-EF φ50mm 5.00 m/本								
	甲切管	乙切管 挿し口突部無				乙切管 挿し口突部有	合計	切断	残管延長
1	4.64						4.64	1	0.36
2									
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	0.36m
	1本			4.64m		4.64m		1口	

令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事(その6)

3.応急給水栓設置工事 φ50

数量計算書

[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	
		【集計表】					
【土工】		1-9 4-4 * * * * * * *			日数計	0.15	
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	6.2 = 6.2	m	6		0.03	
				230.0 m/日			
ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版取壊・積込工	10cm以下	1.86 = 1.86	㎡	2		0.01	
	BH0.28m3			194.0 ㎡/日			
機械掘削積込工（補助労力あり）		1.32 0.82 = 2.14	m3	2		0.04	
	BH0.28m3			59.0 m3/日			
機械埋戻工	砂	0.47 0.28 = 0.75	m3	1		0.02	
	BH0.28m3 タンバ			33.0 m3/日			
機械埋戻工	良質発生土	0.28 0.54 = 0.82	m3	1		0.02	
	BH0.28m3 タンバ			33.0 m3/日			
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm	1.86 = 1.86	㎡	2		0.01	
	RC40～0			222.2 ㎡/日			
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm	1.86 = 1.86	㎡	2		0.01	
	M25～0			222.2 ㎡/日			
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	ﾌﾞﾗ 3cm	1.86 = 1.86	㎡	2		0.01	
	人力施工			250.0 ㎡/日			
土砂運搬工	山積0.28m3	1.01 0.22 = 1.23	m3	1			
	4t-1.1～2.0km以下						
土砂処分費		1.01 0.22 = 1.23	m3	1			
ｱｽﾌｧﾙﾄ塊運搬工	山積0.28m3	0.09 = 0.09	m3	0.1			
	4t-4.6～6.5km以下						
AS塊処分費		0.21 = 0.21	t	0.2			

		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 1-9 L= 3.1 m					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=0.6m HPPE φ50					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 3.1 = 6.2	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 3.1 = 1.86	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.60 × 0.71 × 3.1 = 1.32	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.26 - 0.0028) × 3.1 = 0.47	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.15 × 3.1 = 0.28	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 3.1 = 1.86	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 3.1 = 1.86	m ²				
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プー 3cm 人力施工	0.60 × 3.1 = 1.86	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-1.1～2.0km以下	1.32 - 0.28 / 0.9 = 1.01	m3				
土砂処分費		1.01 = 1.01	m3				
AS塊運搬工	山積0.28m3 4t-4.6～6.5km以下	1.86 × 0.05 = 0.09	m3				
AS塊処分費		0.09 × 2.35 t/m3 = 0.21	t				
		▲ φ50mm 管積 0.06 ² × 3.14/4 = 0.0028	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 4-4 L= 1.8 m					
【土工】		非舗装 DP=0.6m HPPE φ50					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3		m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	0.60 × 0.76 × BH0.28m3	1.8 = 0.82	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.26 - 0.0028) × 1.8 = 0.28	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.50 × 1.8 = 0.54	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						
舗装工 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-1.1～2.0km以下	0.82 - 0.54 / 0.9 = 0.22	m3				
土砂処分費		0.22 = 0.22	m3				
ア塊運搬工	山積0.28m3 4t-4.6～6.5km以下						
AS塊処分費							
		▲ φ50mm 管積 0.06 ² × 3.14/4 = 0.0028	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	
		HPPE-EF φ100mm L=9.1m					
【資材】							
水道配水用ポリエチレン管	EF受口付直管 (JWWA K 144)	2 = 2	本	2			
	φ 50×5m						
		2 別紙 切管調整表より (4.74) = 2	本				
	甲切管						
		別紙 切管調整表より (0.57)	本				
	乙切管						
EFソケット	両端EF受口 (JWWA K 145)	1 = 1	個	1			
	φ 100						
EF45° ベンド	両端EF受口 (JWWA K 145)	1 (@0.38 =0.38) = 1	個	1			
	φ 100						
EF90° ベンド	片側EF受口 (JWWA K 145)	2 (@0.56 =1.12) = 2	個	2			
	φ 100						
EF45° ベンド	片側EF受口 (JWWA K 145)	1 (@0.49 =0.49) = 1	個	1			
	φ 100						
铸铁異形管用異種管継手	PE挿し口付	1 (@0.66 =0.66) = 1	個	1			
	φ 100 GX形						
EFフランジ短管	片側EF受口 (JWWA K 145)	1 (@0.18 =0.18) = 1	個	1			
	φ 100 7.5K						
水道配水用ポリエチレン管ソフトシール仕切弁	FCD 内外面粉体	1 (@0.86 =0.86) = 1	個	1			
	φ 100 7.5K 両ホリ挿し口						
仕切弁鉄蓋 φ300mm×415H～515H	トミスKXV2GH-53HK	1 = 1	個	1			
	座台付						
フランジ蓋	内面粉体	1 = 1	個	1			
	φ 100mm						
フランジ'接合補強具(LSP)	7.5K パッキン、ボルトナット	1 1 = 2	組	2			
	φ 100mm						
水道用識別マーカ-		4 = 4	個	4			
埋設シート(市道:給水管用)	青地白文字 2倍折込	9.1 = 9.1	m	9.1			
	W=75mm						

4.給水管切替工事 $\phi 100$ (三郷小学校)

数量計算書

[illegible]

4.給水管切替工事 $\phi 100$ (三郷小学校)

数量計算書

[illegible]

4. 給水管切替工事 φ100 （三郷小学校）

水道配水用ポリエチレン管 切管調整表

当初設計

番号	HPPE-EF φ100mm 5.00 m/本								
	甲切管	乙切管 挿し口突部無				乙切管 挿し口突部有	合計	切断	残管延長
1	3.05	0.57					3.62	2	1.38
2	1.69						1.69	1	3.31
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	4.69m
	2本			4.74m	0.57m	5.31m		3口	

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】							
ポリエチレン管(EF接合)布設工	φ100	8.140 = 8.140	m	8.1	83.3 m/日	0.10	
ポリエチレン管切断工	φ100	3 別紙 切管調整表より = 3	口	3	50.0 口/日	0.06	
融着継手工(EF継手)	2口継手 φ100	1 = 1	箇所	1	14.3 箇所/日	0.07	
融着継手工(EF継手)	φ100	2 2 2 1 1 = 8	口	8	20.4 口/日	0.39	
铸铁製仕切弁設置工	機械 φ100	1 = 1	基	1	14.6 基/日	0.07	
仕切弁表函設置工	底版含む ねじ式 A・B形	1 = 1	箇所	1	25.0 箇所/日	0.04	
管明示シート工(手間のみ)		9.100 = 9.1	m	9.1	250.0 m/日	0.04	
管明シテープ工(配水用ポリエチレン管)(材工共)	胴巻4ヶ所 50×5m	8.140 = 8.14	m	8.1	1,111.1 m/日	0.01	
铸铁管継手取外し工	フランジ JWWA 7.5K φ100	2 = 2	口	2	27.8 口/日	0.07	
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ100	2 = 2	口	2	16.7 口/日	0.12	
撤去管吊上げ積込み工(铸铁管)	キカイ φ100	1.0 = 1	m	1	80.5 m/日	0.01	
ダクタイル铸铁管(FCD)切断工(撤去管)	エンジンカッター使用 φ100	1 = 1	口	1	125.0 口/日	0.01	
						0.99	
	計						

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	1-3	1-12	*	*	*	*	*	*	*			日数計	0.40		
【土工】																	
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	12	6.2	2							=	20.2	m	20		0.09	
														230.0	m/日		
ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版取壊・積込工	10cm以下	3.6	1.86	0.6							=	6.06	㎡	6		0.03	
	BH0.28m3													194.0	㎡/日		
機械掘削積込工（補助労力あり）		2.77	1.99	0.75							=	5.51	m3	6		0.09	
	BH0.28m3													59.0	m3/日		
機械埋戻工	砂	1.08	0.56							=	1.64	m3	2		0.05		
	BH0.28m3 タンバ													33.0	m3/日		
機械埋戻工	良質発生土	0.54	0.84	0.58							=	1.96	m3	2		0.06	
	BH0.28m3 タンバ													33.0	m3/日		
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	3.6	1.86	0.6							=	6.06	㎡	6		0.03	
	RC40～0													222.2	㎡/日		
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	3.6	1.86	0.6							=	6.06	㎡	6		0.03	
	M25～0													222.2	㎡/日		
舗装工 密粒度(13F) (再生材入)	ﾌﾟﾗ 3cm	3.6	1.86	0.6							=	6.06	㎡	6		0.02	
	人力施工													250.0	㎡/日		
土砂運搬工	山積0.28m3	2.17	1.06	0.11							=	3.34	m3	3			
	4t-1.1～2.0km以下																
土砂処分費		2.17	1.06	0.11							=	3.34	m3	3			
ｱｽﾌｧﾙﾄ塊運搬工	山積0.28m3	0.18	0.09	0.03							=	0.3	m3	0.3			
	4t-4.6～6.5km以下																
AS塊処分費		0.42	0.21	0.07							=	0.7	t	1			

		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= 6.0 m					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=0.6m HPPE φ100					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 6.0 = 12	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 6.0 = 3.6	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.60 × 0.77 × 6.0 = 2.77	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.32 - 0.0113) × 6.0 = 1.08	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.15 × 6.0 = 0.54	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 6.0 = 3.6	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 6.0 = 3.6	m ²				
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プー 3cm 人力施工	0.60 × 6.0 = 3.6	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-1.1～2.0km以下	2.77 - 0.54 / 0.9 = 2.17	m3				
土砂処分費		2.17 = 2.17	m3				
AS塊運搬工	山積0.28m3 4t-4.6～6.5km以下	3.6 × 0.05 = 0.18	m3				
AS塊処分費		0.18 × 2.35 t/m3 = 0.42	t				
		▲ φ100mm 管積 0.12 ² × 3.14/4 = 0.0113	m2				

φ 100 (三郷小学校)

		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= 3.1 m					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=0.9m HPPE φ100					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 3.1 = 6.2	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 3.1 = 1.86	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.60 × 1.07 × 3.1 = 1.99	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ [°]	(0.60 × 0.32 - 0.0113) × 3.1 = 0.56	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ [°]	0.60 × 0.45 × 3.1 = 0.84	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 3.1 = 1.86	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 3.1 = 1.86	m ²				
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	7°う 3cm 人力施工	0.60 × 3.1 = 1.86	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-1.1～2.0km以下	1.99 - 0.84 / 0.9 = 1.06	m3				
土砂処分費		1.06 = 1.06	m3				
7t塊運搬工	山積0.28m3 4t-4.6～6.5km以下	1.86 × 0.05 = 0.09	m3				
AS塊処分費		0.09 × 2.35 t/m3 = 0.21	t				
		▲ φ100mm 管積 0.12 ² × 3.14/4 = 0.0113	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 1-12 L= 1.0 m					
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=0.9m 既設管撤去DIPφ100					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 1.0 = 2	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 1.0 = 0.6	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	(0.60 × 1.27 - 0.0113) × 1.0 = 0.75	m3				
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	0.60 × 0.97 × 1.0 = 0.58	m3				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.60 × 1.0 = 0.6	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.60 × 1.0 = 0.6	m ²				
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プー 3cm 人力施工	0.60 × 1.0 = 0.6	m ²				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-1.1～2.0km以下	0.75 - 0.58 / 0.9 = 0.11	m3				
土砂処分費		0.11 = 0.11	m3				
AS塊運搬工	山積0.28m3 4t-4.6～6.5km以下	0.6 × 0.05 = 0.03	m3				
AS塊処分費		0.03 × 2.35 t/m3 = 0.07	t				
		▲ φ100mm 管積 0.12 ² × 3.14/4 = 0.0113	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	
		HPPE-EF φ75mm L=119.3m					
【資材】							
水道配水用ポリエチレン管	EF受口付直管 (JWWA K 144)	20 3 = 23	本	23			
	φ75×5m						
		4 16 (@5 =100) = 20	本				
	直管						
		3 別紙 切管調整表より (4.98) = 3	本				
	甲切管						
		別紙 切管調整表より (9.59)	本				
	乙切管						
EFソケット	両端EF受口 (JWWA K 145)	5 = 5	個	5			
	φ75						
EF90° ベンド	両端EF受口 (JWWA K 145)	2 (@0.4 =0.8) = 2	個	2			
	φ75						
EF45° ベンド	両端EF受口 (JWWA K 145)	5 (@0.38 =1.9) = 5	個	5			
	φ75						
EF45° ベンド	片側EF受口 (JWWA K 145)	2 (@0.48 =0.96) = 2	個	2			
	φ75						
EFフランジ短管	片側EF受口 (JWWA K 145)	1 (@0.16 =0.16) = 1	個	1			
	φ75 7.5K						
鋳鉄異形管用異種管継手	PE挿し口付	1 (@0.62 =0.62) = 1	個	1			
	φ75 GX形						
水道配水用ポリエチレン管ソフショール仕切弁	FCD 内外面粉体	2 (@0.78 =1.56) = 2	個	2			
	φ75 7.5K 両ボリ挿し口						
仕切弁鉄蓋 φ300mm×810H～1010H	トミスKEVKH-53HK(2型)	1 = 1	個	1			
	座台付						
仕切弁鉄蓋 φ300mm×415H～515H	トミスKXV2GH-53HK	1 = 1	個	1			
	座台付						
鋳鉄製フランジ付T字管	PE挿し口付 (PTC G 32)	1 (@0.73 =0.73) = 1	個	1			
	φ75×75 RF 7.5K						
ボール式補修弁(レバー式)	RF・7.5K 内外面粉体	1 = 1	個	1			
	φ75×150 FCD						

令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事(その6)

5.給水管切替工事 $\phi 75$ (三郷文化公園体育館)

数量計算書

[illegible]

令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事(その6)

5.給水管切替工事 $\phi 75$ (三郷文化公園体育館)

数量計算書

[illegible]

水道配水用ポリエチレン管 切管調整表

当初設計

番号	HPPE-EF φ75mm 5.00 m/本								
	甲切管	乙切管 挿し口突部無				乙切管 挿し口突部有	合計	切断	残管延長
1	1.56	2.00	0.44	1.00			5.00	3	
2	1.90	2.15	0.33	0.34			4.72	4	0.28
3	1.52	1.00	1.95	0.38			4.85	4	0.15
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	0.43m
	3本			4.98m	9.59m	14.57m		11口	

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】							
ポリエチレン管(EF接合)布設工	φ 75	119.740 = 119.740	m	119.7	100.0 m/日	1.20	
ポリエチレン管切断工	φ 75	11 別紙 切管調整表より = 11	口	11	100.0 口/日	0.11	
融着継手工(EF継手)	2口継手 φ 75	5 = 5	箇所	5	20.0 箇所/日	0.25	
融着継手工(EF継手)	φ 75	20 3 4 10 2 1 = 40	口	40	28.6 口/日	1.40	
鋳鉄製仕切弁設置工	機械 φ 75	2 = 2	基	2	14.6 基/日	0.14	
仕切弁表函設置工	底版含む ねじ式 A・B形	1 1 = 2	箇所	2	25.0 箇所/日	0.08	
補修弁設置工	機械 φ 75	1 = 1	基	1	14.6 基/日	0.07	
空気弁設置工	人力 φ 25	1 = 1	基	1	20.0 基/日	0.05	
空気弁表函設置工	角形2号 積上高=0.69m	1 = 1	箇所	1	3.2 箇所/日	0.31	
鋳鉄管吊込み据付工	機械 φ 75	0.200 = 0.2	m	0.2	48.3 m/日		
管明示シート工(手間のみ)		119.300 = 119.3	m	119.3	250.0 m/日	0.48	
管明示テープ工(配水用ポリエチレン管)(材工共)	胴巻4ヶ所 50×5m	119.740 = 119.74	m	119.7	1,111.1 m/日	0.11	
鋳鉄管継手取外し工	フランジ [°] JWVA 7.5K φ 75	1 = 1	口	1	27.8 口/日	0.04	
フランジ継手工	JWVA 7.5K φ 75	4 -1 = 3	口	3	16.7 口/日	0.18	
特殊押輪継手工	φ 75	1 = 1	口	1	17.2 口/日	0.06	
撤去管吊上げ積込み工(鋳鉄管)	キカイ φ 75	3.7 = 3.7	m	3.7	80.5 m/日	0.05	
ダクタイル鋳鉄管(FCD)切断工(撤去管)	エンジンカッター使用 φ 75	2 = 2	口	2	125.0 口/日	0.02	

5.給水管切替工事 $\phi 75$ (三郷文化公園体育館)

数量計算書

[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		
		【集計表】															
		1-8	2-2	3-1	3-2	3-3	4-2	4-3	4-5	*	*			日数計	3.71		
【土工】																	
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	7.2									=	7.2	m	7	0.03		
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	3.24									=	3.24	m ²	3	0.02		
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100㎡以上 再使用目的	41.04	10.44	13.8	2.16						=	67.44	m ²	67			
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	8.68	29.96	7.41	16.7	5.72	0.66	2.59	2.84			=	74.56	m3	70	1.26	
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	0.92	11.46	2.92	3.85	0.61	0.23	0.52				=	20.51	m3	21	0.62	
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	6.77	12.72	0.94	8.14	4.38	0.42	2.05	2.86			=	38.28	m3	40	1.16	
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	3.24									=	3.24	m ²	3	0.01		
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	3.24									=	3.24	m ²	3	0.01		
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	フラ 3cm 人力施工	3.24									=	3.24	m ²	3	0.01		
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0	41.04									=	41.04	m ²	41	0.18		
インターロッキングブロック設置工	施工規模100㎡未満 一般部 直線配置 厚6cm	41.04									=	41.04	m ²	41			
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm M40～0	10.44	13.8	2.16								=	26.4	m ²	26	0.12	
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0	10.44	13.8	2.16								=	26.4	m ²	26	0.12	

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】															
		1-8	2-2	3-1	3-2	3-3	4-2	4-3	4-5	*	*						
インターロッキングブロック設置工	施工規模100㎡未満	10.44	13.8	2.16								=	26.4	㎡	26		
	一般部 直線配置 厚8cm																
砂		1.59	0.4	0.53	0.08							=	2.6	m3	3		
土砂運搬工	山積0.28m3	1.16	15.83	6.37	7.66	0.85	0.19	0.31	-0.34			=	32.03	m3	30		
	4t-1.1～2.0km以下																
土砂処分費		1.16	15.83	6.37	7.66	0.85	0.19	0.31	-0.34			=	32.03	m3	30		
ｱｽﾌﾙﾄ運搬工	山積0.28m3	0.16										=	0.16	m3	0.2		
	4t-4.6～6.5km以下																
AS塊処分費		0.38										=	0.38	t	0.4		
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.0m以下	3.6	2.4									=	6	m	6	0.13	
	BH 山積0.28(0.2)m3														46.8 m/日		
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深3.0m以下	3.6	2.4									=	6	m	6	0.07	
	トラッククレーン 4.9t吊り														90.9 m/日		
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ﾊﾞｲﾌﾟﾙｰﾎﾟｰﾄ	3.6	2.4									=	6	m	6	0.39	
	2段 3.5m以下														15.2 m/日		
軽量鋼矢板賃料	H＝3.0m、支保2段	※ 専用配水管布設工事φ100にて一括計上												式			

		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 1-8 L= 3.6 m						
【土工】		市道車道As（舗装幅員4m以上） DP=2.54m HPPE φ75						
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	2 × 3.6 = 7.2	m					
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.90 × 3.6 = 3.24	m ²					
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100m ² 以上 再使用目的							
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.90 × 2.68 × 3.6 = 8.68	m3					
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.90 × 0.29 - 0.0064) × 3.6 = 0.92	m3					
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.90 × 2.09 × 3.6 = 6.77	m3					
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm RC40～0	0.90 × 3.6 = 3.24	m ²					
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=12cm M25～0	0.90 × 3.6 = 3.24	m ²					
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プラ 3cm 人力施工	0.90 × 3.6 = 3.24	m ²					
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0							
インターロッキングブロック設置工	施工規模100m ² 未満 一般部 直線配置 厚6cm							
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm M40～0							
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0							
		▲ φ75mm 管積 0.09 ² × 3.14/4 = 0.0064	m2					

φ 75 (三郷文化公園体育館)

[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 2-2 L= 68.4 m					
【土工】		施設内歩道IL(A) DP=0.6m HPPEφ75					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3		m ²				
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100m ² 以上 再使用目的	0.60 × 68.4 = 41.04	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	0.60 × 0.73 × 68.4 = 29.96 BH0.28m3	m3					
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.29 - 0.0064) × 68.4 = 11.46	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.31 × 68.4 = 12.72	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						
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プラ 3cm 人力施工						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0	0.60 × 68.4 = 41.04	m ²				
インターロッキングブロック設置工	施工規模100m ² 未満 一般部 直線配置 厚6cm	0.60 × 68.4 = 41.04	m ²				
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm M40～0						
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
		▲ φ75mm 管積 0.09 ² × 3.14/4 = 0.0064	m2				

φ 75 (三郷文化公園体育館)

[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 3-1 L= 17.4 m					
【土工】		施設内歩道IL(C) DP=0.6m HPPEφ75					
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						
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100㎡以上 再使用目的	0.60 × 17.4 = 10.44	㎡				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.60 × 0.71 × 17.4 = 7.41	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.29 - 0.0064) × 17.4 = 2.92	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.09 × 17.4 = 0.94	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						
舗装工 密粒度(13F)（再生材入）	フラ 3cm 人力施工						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
インターロッキングブロック設置工	施工規模100㎡未満 一般部 直線配置 厚6cm						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm M40～0	0.60 × 17.4 = 10.44	㎡				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0	0.60 × 17.4 = 10.44	㎡				
		▲ φ75mm 管積 0.09 ² × 3.14/4 = 0.0064	m2				

φ 75 (三郷文化公園体育館)

[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 3-2 L= 23.0 m					
【土工】		施設内歩道IL(C) DP=1.1m HPPEφ75					
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						
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100㎡以上 再使用目的	0.60 × 23.0 = 13.8	㎡				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.60 × 1.21 × 23.0 = 16.7	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.29 - 0.0064) × 23.0 = 3.85	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.59 × 23.0 = 8.14	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						
舗装工 密粒度(13F)（再生材入）	フラ 3cm 人力施工						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
インターロッキングブロック設置工	施工規模100㎡未満 一般部 直線配置 厚6cm						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm M40～0	0.60 × 23.0 = 13.8	㎡				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0	0.60 × 23.0 = 13.8	㎡				
		▲ φ75mm 管積 0.09 ² × 3.14/4 = 0.0064	m2				

φ 75 (三郷文化公園体育館)

[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 3-3 L= 2.4 m					
【土工】		施設内歩道IL(C) DP=2.54m HPPEφ75					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3		m ²				
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100m ² 以上 再使用目的	0.90 × 2.4 = 2.16	m ²				
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.28m3	0.90 × 2.65 × 2.4 = 5.72	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.90 × 0.29 - 0.0064) × 2.4 = 0.61	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.90 × 2.03 × 2.4 = 4.38	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						
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プラ 3cm 人力施工						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
インターロッキングブロック設置工	施工規模100m ² 未満 一般部 直線配置 厚6cm						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm M40～0	0.90 × 2.4 = 2.16	m ²				
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0	0.90 × 2.4 = 2.16	m ²				
		▲ φ75mm 管積 0.09 ² × 3.14/4 = 0.0064	m2				

φ 75 (三郷文化公園体育館)

[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 4-2 L= 1.4 m					
【土工】		非舗装 DP=0.6m HPPE φ75					
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						
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100㎡以上 再使用目的						
機械掘削積込工（補助労力あり）	0.60 × 0.79 × 1.4 = 0.66 BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.29 - 0.0064) × 1.4 = 0.23	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 0.50 × 1.4 = 0.42	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						
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プ ラ 3cm 人力施工						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
インターロッキングブロック設置工	施工規模100㎡未満 一般部 直線配置 厚6cm						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm M40～0						
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
		▲ φ75mm 管積 0.09 ² × 3.14/4 = 0.0064	m2				

φ 75 (三郷文化公園体育館)

[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 4-3 L= 3.1 m					
【土工】		非舗装 DP=1.2m HPPE φ75					
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						
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100㎡以上 再使用目的						
機械掘削積込工（補助労力あり）	0.60 × 1.39 × 3.1 = 2.59 BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	(0.60 × 0.29 - 0.0064) × 3.1 = 0.52	m3				
機械埋戻工	良質発生土 BH0.28m3 タンバ	0.60 × 1.10 × 3.1 = 2.05	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						
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プ ー 3cm 人力施工						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
インターロッキングブロック設置工	施工規模100㎡未満 一般部 直線配置 厚6cm						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm M40～0						
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
		▲ φ75mm 管積 0.09 ² × 3.14/4 = 0.0064	m2				

[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 4-5 L= 3.7 m					
【土工】		非舗装 DP=1.2m 既設管撤去DIPφ75					
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						
インターロッキングブロック撤去工	施工規模100㎡以上 再使用目的						
機械掘削積込工（補助労力あり）	施工規模100㎡以上 再使用目的	$(0.60 \times 1.29 - 0.0064) \times 3.7 = 2.84$	m3				
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	$0.60 \times 1.29 \times 3.7 = 2.86$	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						
舗装工 密粒度（13F）（再生材入）	プ ラ 3cm 人力施工						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
インターロッキングブロック設置工	施工規模100㎡未満 一般部 直線配置 厚6cm						
下層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=20cm M40～0						
上層路盤工（施工幅1.8m未満）	t=10cm M40～0						
		▲ φ75mm 管積 0.09 ² × 3.14/4 = 0.0064	m2				

φ 75 (三郷文化公園体育館)

[illegible]

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B		61.020 × 1			
	作業班1班当り1名	別紙計算書より = 61.02	人	61	
		*作業班:1班体制			
内訳		(26.810 +22.810			
	1.専用配水管 φ 100	= 49.620)	日		
		(0.610 +0.310			
	2.排水管 φ 50	= 0.920)	日		
		(0.260 +0.150			
	3.応急給水栓設置	= 0.410)	日		
		(0.990 +0.400			
	4.給水管切替 φ 100	= 1.390)	日		
		(4.550 +4.130			
	5.給水管切替 φ 75	= 8.680)	日		
		(
	計	= 61.020)	日		

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	5.6	= 5.6	t	5.6	
仮設材運搬費	12m以内 10kmまで 復路	5.6	= 5.6	t	5.6	
積込み・取卸し費	基地～現場	5.6	= 5.6	t	5.6	
積込み・取卸し費	現場～基地	5.6	= 5.6	t	5.6	
1.往路						
1) 軽量鋼矢板		3.932 + 0.697	= 4.629			
2) 腹起材	4m@29.6kg	14 × 0.0296	= 0.414			
3) 切梁材	1本@8.8kg	14 × 0.0088	= 0.123			
4) 水圧四面梁	1本@55.1kg	8 × 0.0551	= 0.441			
往路運搬重量 計	製品長12.0m以内 運搬距離10km	4.629 + 0.414 + 0.123 + 0.441	= 5.607	t	5.6	
2.復路						
復路運搬重量 計	積込荷下含む (基地～現場～基地)	4.629 + 0.414 + 0.123 + 0.441	= 5.607	t	5.6	

令和 5 年度

主要管路整備
上長尾系専用配水管布設工事（その 6）

特 記 仕 様 書

安曇野市上下水道部

目 次

I 配管工事

第 1	総則	1
1.1	工事の概要	1
1.2	準拠する仕様書等	1
1.3	提出書類	1
1.4	現場における注意事項	4
1.5	事故防止	5
1.6	現場の整理整頓	6
第 2	工事施工	7
2.1	一般事項	7
2.2	安全対策	7
2.3	公害・環境対策	7
2.4	対外補償及び保護	8
2.5	土木工事	8
第 3	配管工事	10
3.1	布設位置	10
3.2	土工事	10
3.3	土留工	10
3.4	埋設物の保護	10
3.5	仮設工	11
3.6	管・弁類の取り扱い	11
3.7	管据付け	11
3.8	管の切断	12
3.9	管の接合	12
第 4	残土・廃棄物	16
第 5	品質及び技術管理	18

【Ⅰ 配管工事】

第 1 総 則

1.1 工事の概要

(1) 工事名称

令和 5 年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事(その 6)

(2) 工事場所

安曇野市三郷明盛

(3) 工事内容

主要管路整備 専用配水管布設工事(以下「本工事」という。)は、平成 28 年度に水道事業認可申請を行った「安曇野市水道事業経営変更認可申請書」及び「安曇野市水道ビジョン」にある主要管路整備計画のうち、三郷地区重要給水拠点への専用の配水管を布設することを目的とする。

(4) 工事期間

本工事の工事期間は、契約日から令和 5 年 12 月 8 日までとし、請負契約締結後速やかに着手し、工期を厳守して完成させなければならない。

1.2 準拠する仕様書等

本工事は、円滑適正かつ安全、環境に配慮した施工により、工事目的物の品質を確保するため、次の仕様書に基づいて施工すること。

(1) 水道工事標準仕様書 2010 (公益社団法人 日本水道協会)

【土木工事編】及び【設備工事編】

(2) 長野県土木工事共通仕様書 R2 年 10 月 1 日版 (長野県建設部)

(3) 長野県土木工事施工管理基準 H30 年版 (長野県建設部)

(4) 土木工事現場必携 R2 年 3 月版 (長野県)

(5) 安曇野市土木工事共通仕様書 (安曇野市)

上記の仕様書類に記載されていない事項及び補足事項、また、施工条件等必要な事項、共通仕様書と重複する事項については、この特記仕様書によるものとする。

1.3 提出書類

(1) 施工計画書

請負者は、工事着手前に工事を完成させるために必要な手順や工法等についての施工計画書を監督員に提出し、これに基づいて管理しなければならない。なお、施工計画書は、次の事項について記載しなければならない。また、監督員がその他の項目について

補足を求めた場合には、追記するものとする。ただし、小規模工事等の簡易な工事で、監督員の承認を得た場合は、記載内容の一部、又は全部を省略することができる。

- ① 工事概要
- ② 計画工程表
- ③ 現場組織表
- ④ 施工機械
- ⑤ 主要資材
- ⑥ 施工方法(主要機械、仮設備計画、工事用地等を含む)
- ⑦ 施工管理計画
- ⑧ 安全管理
- ⑨ 緊急時の体制及び対応
- ⑩ 交通管理
- ⑪ 環境対策
- ⑫ 現場作業環境の整備
- ⑬ 再生資源の利用促進と建設副産物適正処理方法
- ⑭ 過積載防止対策
- ⑮ 関係者との協議予定
- ⑯ その他

請負者は、施工計画書の内容に変更が生じた場合には、そのつど当該工事に着手する前に変更に関する事項について変更計画書を提出しなければならない。

監督員が指示した事項については、さらに詳細な施工計画書を提出しなければならない。

(2) 請負者は、次の者の写真、経歴書(資格書等)を添えて、監督員に届けなければならない。

- ① 現場代理人
- ② 主任技術者(資格要件は下表による)
- ③ 専門技術者

水道施設工事	①技術検定合格者 ・土木施工管理技士(2級は土木) ②技術士2次試験合格者 ・水道部門 ・衛生工学部門 (「水質管理」又は「廃棄物処理」) ③・管工事施工管理技士(2級以上)
--------	---

- (3) 請負者は、配管技能者を定め、その者の資格証写し、写真並びに経歴書を添えて監督員に提出し承認を得なければならない。配管技能者は、次項に記載する資格要件を取得したものとする。

表 1.1 配管技能者資格表

対象工事	必要とする資格	準用する資格
鋳鉄一般配管工事 (K, T 形等の一般継手)	(社) 日本水道協会 配水管技能者 (一般継手)	
鋳鉄耐震管工事 (NS, GX 形等の耐震継手)	(社) 日本水道協会 配水管技能者 (耐震継手)	(社) 日本ダクトイル鉄管協会 継手施工研修会受講証 (耐震管)
鋳鉄大口径管工事 (口径500mm以上の鋳鉄管)	(社) 日本水道協会 配水管技能者 (大口径継手)	(社) 日本ダクトイル鉄管協会 継手施工研修会受講証 (大口径)
配水用ポリエチレン管工事	(社) 配水管用ポリエチレンパイプ システム協会 (POLITEC) 配管施工講習会受講証 (配水管)	

- (4) 工事に使用する材料の各種試験成績書を監督員に提出し、承認を受けなければならない。なお、監督員の立会いが必要な試験及び検査については、あらかじめ監督員に連絡し、日程調整を行うこと。
- (5) 工事に使用する材料で製作加工等をするものは、その製作加工図を提出し、監督員の承認を受けなければならない。
- (6) 請負者は、日報、月報を作成し竣工時に提出すること。その内容は以下のものとする。
- ① 施工年月日
 - ② 天 候
 - ③ 設計書工種ごとの作業時間、使用材料、出来高工程作業の内容、就労人員
 - ④ その他必要な事項
- (7) 請負者は着工前写真、工事状況写真、工事作業写真、安全管理写真、出来形写真、完成写真などを適時カラー写真(デジタル可) で撮影し、写真帳に整理し提出しなければならない。
- (8) 工程管理の徹底を図り全体の数量の見通しがたった段階若しくは出来高が 80%に達した時点で速やかに 80% 予想出来形展開図及び数量計算書を提出すること。

80%出来高の提出期限：令和5年11月17日までとする。

以降の受付と清算は認めない。

上記より現場工事作業の完了も同日として、計画工程を作成すること。

※(現場清掃、墨入れ等の完了後の現場事務の作業は除く) ※

- (9) 工事完了後は、直ちに竣工図を作成し提出しなければならない。竣工図は変更承認を得て変更工事を施した部分を修正したものとすると共に、精算数量の増減比較表

を提出しなければならない。なお、提出書類の一覧をまとめると表 1.2 のとおりとなる。

表 1.2 提出書類一覧表

提出時期	番号	提出書類	摘要
受注時提出書類	1	工事着手届	
	2	現場代理人届	
	3	主任技術者届	
	4	同上経歴書	
	5	施工計画書	承認を得ること
施工時提出書類	1	使用メーカーリスト	承認を得ること
	2	各工事承認図	承認を得ること
	3	材料検査願	材料検収は監督員立ち会いとする
	4	施工協議書	
	5	その他監督員が必要とするもの	
竣工時提出書類	6	工事日報、月報	
	7	検査記録	床堀検査、配筋検査、コンクリート試験、工場製作等
	8	試験結果報告書	通水試験、路盤、舗装の試験等
	9	材料受払簿	資材・砕石等、生コン・砕石は伝票の写しとも
	10	竣工図	平面図、横断図、構造図、管割図、舗装展開図、数量等
	11	工事写真	着工～施工中～竣工まで関連するもの全て
	12	産業廃棄物処理報告書	マニフェスト伝票(写)等
	13	その他監督員が必要とするもの	

注 1. 試験、検査等は原則監督員の立ち会いのもとで行い、その写真を添付すること。

2. 製本形式及び部数については、監督員の指示による。

(10) 竣工に先立ち通水試験を実施する。なお、試験の実施方法は、監督員と協議すること。

1.4 現場における注意事項

請負者は、工事の施工中交通の妨げとなる行為、公衆に迷惑を及ぼす行為がないように、次の事項を守り、交通安全対策等を講じなければならない。

(1) 工事施工に当たり、工事の安全について、監督員、道路管理者及び所轄警察署と打ち合わせを行うとともに、道路標識、区画線等の設置にあたっては、道路標示に関する命令(昭和 35 年 2 月 17 日総理府・建設省令第 3 号 最終改正:平成 21 年 12 月 18 日)、道路工事現場における標示施設等の設置基準(建設省道路局長通知、昭和 37 年 8 月 30 日、平成 18 年 3 月 31 日一部改正)及び道路工事保安施設設置基準(平成 18 年 4 月 1 日)に基づき、十分な安全対策を講じること。

- (2) 工事施工に当たり、交通を禁止又は制限をする必要があるときは、関係官公署の指示により、必要な箇所に規制等に関する表示をするとともに、防護柵、安全灯等を設置し、事故防止に努めること。
- (3) 工事施工区域内に車両又は歩行者の通行があるときは、これらの通行に支障を来さないよう必要な安全対策や必要な施設を設置すること。
- (4) 施工区間の一部は、桜の名所である光城山に通じる道路のため、道路脇の桜に損傷を与えないように十分な養生と注意をしなければならない。
- (5) 施工区間区域の多くは農地であるため、工事による排水は十分に管理し、農業用水路を濁さないように注意をしなければならない。

1.5 事故防止

- (1) 請負者は土木工事安全施工技術指針(国土交通大臣官房技術審議官通達、平成 13 年 3 月 29 日、最終改正平成 29 年 3 月)及び建設機械施工安全技術指針(国土交通大臣官房技術調査課長通達、平成 17 年 3 月 31 日)を参考にして、常に工事の安全に留意して現場管理を行い、災害の防止を図らなければならない。ただし、これらの指針は当該工事の契約条項を超えて請負者を拘束するものではない。
- (2) 請負者は、工事で使用する建設機械の選定及び使用等について、設計図書により建設機械が指定されている場合には、これに適合した建設機械を使用しなければならない。ただし、より条件に適合した機械がある場合には、監督員の承諾を得て使用することが出来る。
- (3) 請負者は、工事箇所及びその周辺にある地上、地下構造物に対し、支障を来さないよう必要な措置を講じなければならない。
- (4) 請負者は、豪雨、出水、土石流、その他の天災に対し、天気予報などに注意を払い、常に災害を最小限に食い止めるための防災対策を確立しておかなくてはならない。
- (5) 請負者は、工事現場に工事関係者以外の者の立ち入りを禁止するため、板囲い、ロープ等により囲うとともに、立ち入り禁止の標示をしなければならない。
- (6) 請負者は、関係機関(所轄警察署、道路管理者、鉄道事業者、河川管理者、労働基準監督署等)と緊密な連絡を取り、工事中の安全を確保しなければならない。
- (7) 請負者は、工事現場が隣接又は同一場所において別途工事がある場合は、請負者間の安全施工に関する情報交換を行わなければならない。
- (8) 監督員が労働安全衛生法(昭和 47 年法律第 57 号)第 30 条第 1 項に規定する措置を講ずる者として、同条第 2 項の規定に基づき請負者を指名した場合には、請負者はこれに従う者とする。
- (9) 請負者は、施工計画の立案にあたっては、既往の気象記録、洪水記録及び地形等現地の状況を勘案し、防災対策を考慮のうえ、施工方法及び施工時期を決定しなければならない。特に、梅雨、台風等の出水期の施工にあたっては、工法や工程について十分に配慮しなければならない。
- (10) 災害発生時においては、第三者及び作業員等の人命の安全確保を最優先させる。

- (11) 請負者は、工事現場に地下埋設物等が予想される場合には、当該物件の位置、深さ等を調査し、監督員に報告しなければならない。
- (12) 請負者は、施工中に管理者不明の地下埋設物等を発見した場合は、監督員に報告し、その処置について占有者全員の立ち会いを求め、管理者を明確にしなければならない。
- (13) 請負者は、地下埋設物等に損害を与えた場合には、直ちに監督員に報告するとともに、関係機関に連絡し応急措置をとり、補修しなければならない。
- (14) 学校に通じる道路は、通学者や車の往来があるため、事故防止には十分な配慮をすること。
- (15) 農業用道路は、農耕者が往来するので事故防止には十分な配慮をし、農作業への影響を与えないように考慮すること。

1.6 現場の整理整頓

- (1) 請負者は、工事中の交通及び保安上の障害とならないよう機械器具は使用の都度整理整頓を行うとともに、不要土砂等は直ちに搬出し、現場内及びその周辺は常に清潔に保たなければならない。
- (2) 請負者は、工事の完成までに不要材料、機械類を整理するとともに、仮設物を撤去して跡地を清潔にしなければならない。

第2 工事施工

2.1 一般事項

- (1) 請負者は、常に工事の進捗を把握し、予定の工事工程と実績とを比較し、工事の円滑な進行を図らなければならない。特に施工の期限を定められた箇所については、監督員と十分な協議を行い、工程の進行を図る。
- (2) 請負者は、監督員が常に施工状況の確認が出来るように、必要な資料は整理して置かなければならない。
- (3) 請負者は、工事に先立ち、必要に応じて関係官公署、他企業の担当者との現地立ち会いその他に参加し、許可条件、指示事項等を確認しなければならない。
- (4) 請負者は、工事施工の都合上、休日又は作業時間外に作業を行う必要がある場合は、あらかじめ監督員と協議しなければならない。

2.2 安全対策

- (1) 現場内における安全管理は、労働基準法、労働安全衛生規則その他関係法令に従って適切な施設を施すものとし、事故防止に十分注意しなければならない。
- (2) 工事現場内での工事作業員及び関係者は、保安帽を着用し、現場代理人、保安要員、交通整理員は、容易に識別できる腕章を常時着用しなければならない。
- (3) 工事用機械器具の取扱には、熟練者を配置し常時機能の点検整備を行い、運転にあたっては操作を誤らないようにしなければならない。
- (4) 請負者は工事の施工に際し、公衆の生命、身体、財産に関する危害または迷惑を防止する必要な措置を講じなければならない。
- (5) 工事期間中、一般道への搬出入口には必ず交通整理員を配置するとともに、危険防止のための道路工事標示施設・道路標識及び保安施設を設置し、交通の安全を期さねばならない。これら安全施設の不十分により事故発生したときの責任は、請負人が負うものとする。
- (6) 機器、重機等の一般道路の運行については、重量物運搬車及び所轄警察署等の関係者と協議し、了解のもとに行うものとする。
- (7) 周辺道路の路面状況を常に監視し、工事車両の通行により道路が破損するか、又はその恐れがあるときは直ちに補修を行う等必要な処置を施し、一般の通行の安全を確保しなければならない。
- (8) 安全教育、研修及び訓練については、工事期間中、月一回(半日)以上実施し、この結果は工事日誌へ記録するほか、工事写真に添付し提出すること。

2.3 公害・環境対策

- (1) 請負者は、工法及び使用機械等に留意し、地域住民に騒音及び振動等により生活環境を阻害させないよう努めるとともに、極力低減させる処置を講ずること。
- (2) 本工事で使用する建設機械は低騒音・排出ガス対策型を原則とする。
- (3) 残土等の搬出による路面汚損、粉塵対策については、常に監視をし、必要に応じて清

掃・散水等を請負者の責により行うこと。

- (4) 現場内にクリーンボックス、灰皿立等を設置し、空き缶、ゴミなどを散乱、たばこの吸殻の投捨て等は厳禁とし、常に整理整頓し、清潔に保ち、工事現場を含め周辺環境の美化に努めること。
- (5) 現場に環境対策責任者を置き（現場代理人が兼ねることができる。） 、前記事項及びリサイクル、環境保全等に積極的に取り組むこと。
- (6) 請負者は、工事着手に先立ち現場付近居住者に対して工事の目的、工期について十分な説明を行い、工事に対する理解と協力を得られるよう努めなければならない。

2.4 対外補償及び保護

- (1) 工事中は、人畜、構造物、田畑、作物等に被害を与えぬよう注意しなければならない。万一、損傷を与えた場合は、請負人の責任において補修又は原形に復元するものとする。
- (2) 工事との因果関係を明確にするため、工事着手前に影響が予想される構造物などは写真を撮影し、監督員と協議すること。

2.5 土木工事

- (1) 工事の施工は、設計図書によるもののほか、必要な施工図（土工図、構造図、配管図など）は請負者が作成し、監督員の承認を得て施工しなければならない。
- (2) 請負者は、工事着手前に工程表を監督員に提出し、承認を得て着手しなければならない。
- (3) 試験調査に際しては、予め試験調査計画書を提出し、監督員の確認を受けること。
- (4) 試験調査は原則として、監督員および請負者の両者立会で行い、結果の報告書は速やかに作成して監督員に提出し、確認を受けなければならない。
- (5) 本工事に関連のある特許又は実用新案等については、請負者はその責任と負担において解決し、上下水道部に迷惑を及ぼすようなことがあってはならない。
- (6) 請負者は工事施工に必要な関係官公署および他企業への諸手続きは迅速確実に行い、その経過については速やかに監督員に報告しなければならない。
- (7) 工事の施工に当たり障害物の撤去等については、その所有者の許可を受けなければならない。その場合は現況を撮影記録し、施工後は完全に原形復旧しなければならない。なお、これらについて諸問題が発生したる場合は、すべて請負者が解決にあたらなければならない。
- (8) 工事の施工に先立ち施工区域の埋設物及び工作物を事前に試掘等で調査し、工事におけるこれら防護処置を関係者と協議すると共にその立会を求める等事故防止に努めなければならない。なお、損傷を与えたときの一切の責任は請負人が負うものとする。また、試掘等における費用は請負者の負担とする。
- (9) 仮設備関係
 - ①本工事に使用する仮設、仮設備は全て任意仮設とし請負者の責で施工すること。仮設方法は土質条件や現場条件、周辺環境を考慮し、施工計画書に詳細に記し、監督員の

承諾を得た上で施工管理、出来高管理を行うこと。

仮設は任意であるため変更対象にはしないが、土質、埋設物条件が設計と著しく異なる場合は監督員と協議のうえ、判断するものとする。

②仮設計画を立てる際は安全かつ十分な機能を有しているものを採用する。なお、仮設物は建設工事土木公衆災害防止要項に基づき適切に行う。

③資材置き場等の仮ヤードは、地権者の理解及び同意を得てから使用すること。

(10) 残土処理

発生残土の処理については、監督員の指示によること。

(11) 産業廃棄物関係

①建設副産物の処理については、関係法令に基づき適切な処理を行うこと。また、受け入れ先、発生量、予期しない廃棄物の処理などの状況が生じた場合は監督員との協議による。

②発生残土、アスファルト塊、コンクリート塊等を施工都合上、一時仮置きする場合は、監督員、仮置き場地権者、権利者の了解を得るとともに、仮囲い、看板を設置するなど必要な措置をとり、監督員に協議書を提出し承認を得ること。

(12) 工事施工中及び完成後において、本仕様書、設計図書に適合しない点、又は通水後年以内に発生した瑕疵については、請負者は自己の負担において、これを取り替え、又は原形に復旧しなければならない。

第3 配管工事

3.1 布設位置

管布設の平面位置及び土被りは、設計図書によるものとする。ただし、その位置に障害となる地下埋設物等が埋設されているおそれのある場合は、試掘等を行って確認し、監督員と協議のうえ位置を決定しなければならない。

3.2 土工事

- (1) 掘削は、保安設備、土留め、排水、その他必要な全ての準備を整えたうえで着手しなければならない。
- (2) 一日の施量は、掘削から埋戻しまで完了できる長さを原則とする。
- (3) 埋戻しの一層当たりの仕上がり厚は、20cm(状況によっては30cm以下)以下を標準としなければならない。
- (4) 埋戻し完了時刻が制約される箇所の掘削は、その時間内に余裕を持って埋戻しが完了できるように準備し、施工方法等について監督員と協議し、了解を得なければならない。
- (5) アスファルト及びコンクリート舗装版の取り壊しは、事前に切断機を使用して直線的に切断するとともに、在来舗装面が粗雑にならないように取り壊さなければならない。
- (6) 床付面に岩石、コンクリート塊等の支障物がある場合は、床付面より10cm以上取り除き、砂等に置き換えなければならない。
- (7) 湧水のある箇所の掘削については、土留、排水等を適切に行わなければならない。
- (8) 残土の運搬にあたっては、荷台をシートで覆い残土をまき散らかさないように注意しなければならない。また、所定の重量以内で運搬を行い、過積載運搬をしてはならない。

3.3 土留工

- (1) 土留材の打ち込みに際しては、適当な深さまで素堀をした後、通りよく建て込み鉛直に打ち込まなければならない。
- (2) 横かけ矢板を使用する場合は、矢板のゆるみが生じないように矢板の裏側に、砂、土砂等を十分に充填しなければならない。
- (3) 腹起しは、管の吊り降ろしに支障のないよう長尺物を使用し、切梁は堅固に据え付けなければならない。

3.4 埋設物の保護

- (1) 掘削中、他の埋設物が認められたときは監督員に報告し、その指示を受けて施工しなければならない。
- (2) 埋設物の防護については、該当管理者と協議を行い、関係法令を遵守して処置しなければならない。

3.5 仮設工

(1) 水替工

- ① 工事区域内は、十分な水替設備を設け、水を滞留させないように注意し、排水は必要に応じ、沈砂ます等を設けて土砂を外部に流さないようにしなければならない。
- ② 排水の放流にあたっては、関係管理者と協議をするほか、放流地点が洗掘されないよう適切な処置を行わなければならない。
- ③ 冬期においては、路面の凍結防止等、事故防止の措置をしなければならない。

(2) 仮配管工

- ① 水道工事のため必要となる仮配管は水道施設であり、水道法第五条第三項及び第四項もしくは第十六条で定める材質により、第四条の規定による水質基準に適合する水道水を供給できるものとしなければならない。
- ② 仮配管については、工事に先立ち配置、材質及び固定方法等について監督員と協議しなければならない。
- ③ 冬期間の仮配管は、凍結防止の対策を適切に行わなければならない

3.6 管、弁類の取り扱い

- (1) 管、弁類を取り扱う場合は、その接合部及び塗装部分などに損傷を与えてはならない。
- (2) 管、弁類の積みおろしをする場合は、台棒等を利用し、巻きおろすか又はクレーン等で2点吊りにより、管を損傷させないよう十分な注意をしなければならない。
- (3) 管、弁類を運搬又は移動する場合は、クッション材を用いて行い、損傷、内面塗装を痛めないよう十分な注意をしなければならない。
- (4) 管、弁類を保管又は一時仮置きする場合は、台棒、角材、板材等を敷いて、直接地面に接しないようにし、転がり止めを確実にしなければならない。
- (5) 水道配水用ポリエチレン管の取り扱いには、次の事項に留意すること。
 - ① 管や継手の保管はメーカー等出荷時の荷姿のまま屋内保管を原則とするが、現場において屋外保管をする場合には、シートなどで直射日光を避けるとともに、熱気がこもらない環境(風通し等)を保つこと。
 - ② 管の保管は平坦な場所を選び、まくら木を約1m間隔で敷き、不陸が生じないようにして横積みすること。なお、井げた積みは厳禁とする。
 - ③ 管や継手とも土砂、洗剤、溶剤、油等が付着するおそれがある場所及び火気等のそばには絶対に置かないこと。

3.7 管据付け

- (1) 管の据付けに先立ち、十分管体検査を行い、亀裂、塗装のはがれ、その他の欠陥がないことを確認しなければならない。
- (2) 管の吊り下ろしにあたって、土留用切梁を一時取り外す必要がある場合は、必ず適切な補強を施し、安全を確認の上作業しなければならない。

- (3) 管の据付けにあたっては、管内部を十分清掃し、水平器、型板、水系等を使用し、中心線及び高低を確定して移動しないように固定する。このとき、管体の表示記号を上に向けて据付けなければならない。
- (4) 直管を使用して曲げ配管を行わなければならない場合は、監督員の承諾を得てから継手の持つ許容曲げ角度以内で行わなければならない。
- (5) 一日の布設作業完了後は、管内に土砂、汚水等が流入しないような措置を行うとともに、管内には綿布及び工具類等を置き忘れないよう注意しなければならない。
- (6) さや管内へ管を布設する場合は、さや管と布設管が接触して塗装面が損傷しないように、押し込みには適切な器具等を取り付けなければならない。
- (7) 配管作業に従事する技能者は、豊富な経験と知識を有する熟練した者でなければならない。

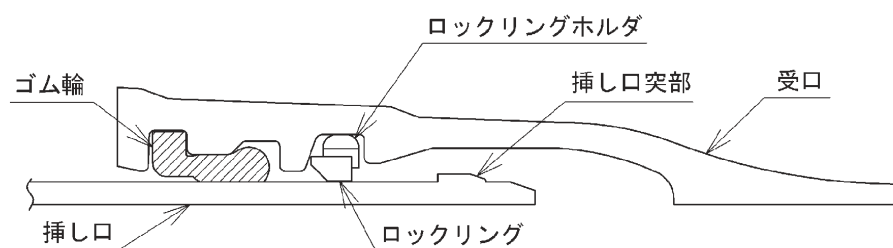
3.8 管の切断

- (1) 管の切断にあたっては、所用の切り管長及び切断箇所を正確に定め、切断線の標線を管の全周にわたって入れる。
- (2) 管の切断は、管軸に対して直角に入れること。
- (3) 切り管が必要な場合には残管を照合調査し、極力残管を使用すること。
- (4) 鋳鉄管の切断は切断機で行うことを標準とし、異形管を切断してはならない。
- (5) 鋳鉄管の切断面は、ダクタイト切管鉄部用塗料で塗装し防食しなければならない。
- (6) 鋼管は切断完了後、新管の開先形状に準じて丁寧に開先仕上げを行う。また、切断部分の塗装は、原則として新管と同様に仕上げること。

3.9 管の接合

G X形ダクタイト鋳鉄管の接合

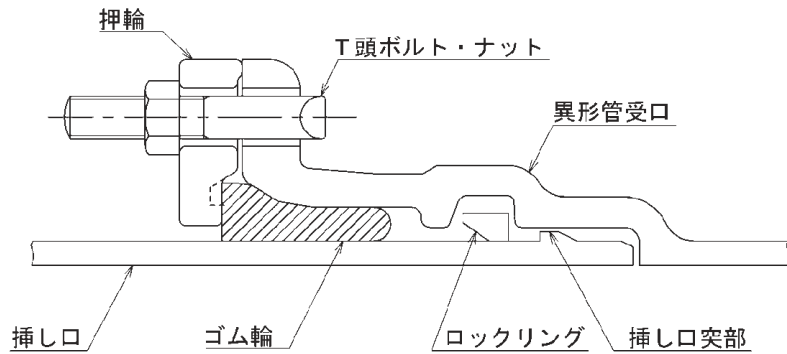
a. 直管の接合 : $\phi 75 \sim \phi 400$



- (1) 管のメーカーマークを上にして、所定に位置に静かに吊りおろす。
- (2) 管の受口溝とゴム輪の当たる面及び挿し口外面の異物除去と清掃を行う。
- (3) ロックリングとロックリングホルダの確認を行う。
- (4) ゴム輪を確認後清掃し、受口内面の所定の位置に装着する。
- (5) ゴム輪の内面と挿し口外面のテーパ部から所定の位置まで滑剤を塗布する。
- (6) 管をクレーンなどで吊った状態にして、挿し口を受口に預ける。この時2本の管が一直線又は 2° 以内になるようにする。

- (7) レバーブロックを操作して挿し口を受口に挿入し、所定の位置まで受口端面にくるように合わせる。このとき、曲げ挿入は行わないこと。

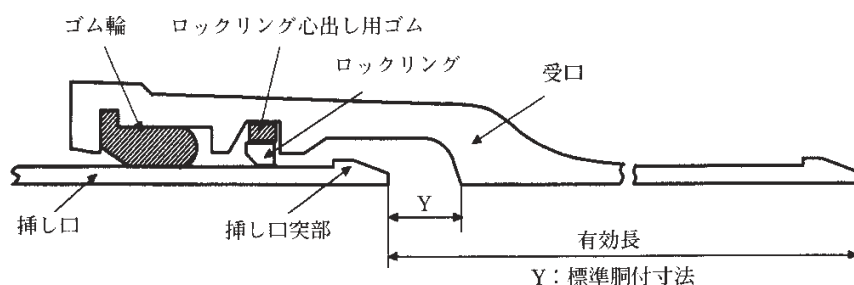
b. 異形管の接合 : $\phi 75 \sim \phi 400$



- (1) 挿し口外面と受口内面の清掃を行う。
- (2) 接合部品(押輪及びゴム輪)を挿し口へ預け入れる。
- (3) 受口内面、挿し口外面、ゴム輪外面に滑剤を塗布する。
- (4) 挿し口を受口に挿入する。
- (5) ストッパーを取り外す。
- (6) 挿し口突部がロックリングを通過しているか確認する。
- (7) ゴム輪、押輪をT頭ボルト・ナットで締め付ける。
- (8) 押輪の施工管理用突部と受口端面がメタルタッチになっていることを確認する。

NS形ダクティル鉄管の接合

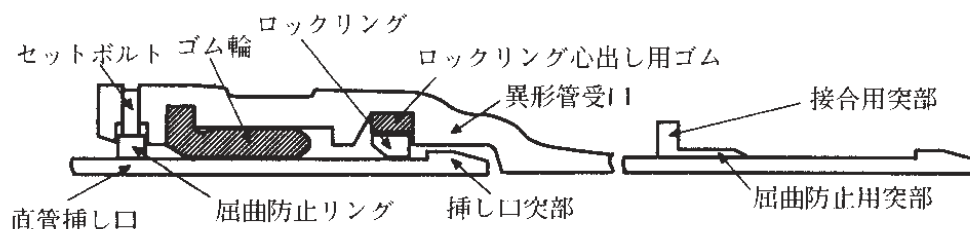
a. 直管の接合 : $\phi 75 \sim \phi 450$



- (1) 挿し口外側の端から約 30cm の清掃と受口内面の清掃を行う。
- (2) ロックリングとロックリング芯出し用ゴムがセットされているか確認する。
- (3) 清掃したゴム輪を受口内面の所定の位置にセットする。
- (4) ゴム輪の内面と挿し口外面のテーパ部から所定の位置までの間、滑剤を塗布する。

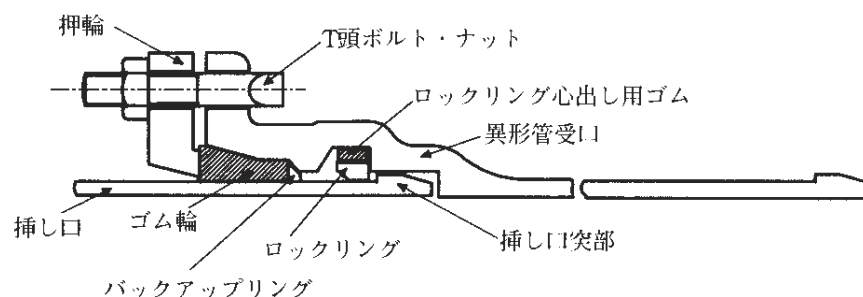
- (5) 管を吊った状態で管芯を合わせ、レバブロックを操作して接合する。
- (6) 受口と挿し口のすき間にゲージを差し入れ、ゴム輪の位置を確認する。

b. 異形管の接合 : $\phi 75 \sim \phi 250$



- (1) 挿し口外面と受口内面の清掃を行う。
- (2) ロックリングとロックリング芯出し用ゴムがセットされているか確認する。
- (3) 屈曲防止リングが受口内面に飛び出していないことを確認する。
- (4) 挿し口を受口に挿入する前に、異形管受口端面から受口奥部までの、のみ込み量の実測値を挿し口外面(全周又は円周4箇所)に明示する。
- (5) 清掃したゴム輪を受口内面の所定の位置にセットする。
- (6) ゴム輪の内面と挿し口外面に滑剤を塗布する。
- (7) 管を吊った状態で管芯を合わせ、レバブロックを操作して接合する。接合後は、接合器具を取り外す前に挿し口に明示した線が、受口端面の位置まで全周にわたって挿入されていることを確認する。
- (8) 受口と挿し口のすき間にゲージを差し入れ、ゴム輪の位置を確認する。
- (9) 六角スパナを使用し、セットボルトを屈曲防止リングが全周にわたって挿し口外面に当たるまで締め付ける。

c. 異形管の接合 : $\phi 300 \sim \phi 450$



- (1) 挿し口外面と受口内面の清掃を行う。
- (2) ロックリングとロックリング芯出し用ゴムがセットされているか確認する。

- (3) 挿し口を受口に挿入する前に、異形管受口端面から受口奥部までの、のみ込み量の実測値を挿し口外面(全周又は円周 4 箇所)に明示する。
- (4) ゴム輪の向きやバックアップリングの向きに注意して、挿し口に預け入れる。
- (5) ロックリングの分割部に拡大器具をセットし、ストッパーが挿入できる幅になるまでロックリングを拡大する。
- (6) 管をクレーンなどで吊った状態にして、挿し口を受口に預ける。この時 2 本の管が一直線になるようにする。挿し口が受口奥部に当たるまでゆっくりと挿入し、現地で挿し口に明示した白線が、受口端面の位置まで全周にわたって挿入されていることを確認したら、ストッパーを引き抜く。これによりロックリングは挿し口外面に抱き付く。
- (7) 挿し口もしくは受口をできるだけ上下左右前後に振り、継手が抜け出さないか確認する。
- (8) バックアップリングを受口と挿し口のすき間に挿入する。なお、切断部は受口、ロックリング溝の切り欠き部を避けるようにする。
- (9) ゴム輪、押輪、ボルトを所定の位置にセットする。
- (10) ボルトの締め付けは、片締めにならないよう上下のナット、次に両横のナット、次に対角のナットの順に、それぞれ少しずつ締め、押輪と受口端との間隔が全周を通じて同じになるようにする。この操作を繰り返して行い、最後にトルクレンチにより(100N・m) 1 周締め付ける。

第4 残土・廃棄物

(1) 残土及び産業廃棄物処理の指定

残土及び産廃処理費については、下記の場所にて設計書に計上している。請負者が処分先を変更する際には、監督員と協議を行うこと。

ア. 残土処分

処分先： 松本マテリアル 運搬距離：6.5km～6.8km

イ. アスファルト殻処分

処分先： 清水口建設 運搬距離：5.5km～6.5km

ウ. コンクリート殻処分(有筋)

処分先： 清水口建設 運搬距離：5.5km～6.5km

(2) 建設副産物の運搬・処理について

- ア 建設副産物の運搬を廃棄物処理業者に委託する場合には、必ず書面による委託契約を締結すること。
- イ 運搬及び処分を業とする許可証を確認し、添付すること。
- ウ 下請業者が建設副産物を運搬・処理を行う場合でも、下請け契約とは別に委託契約を締結する。
- エ マニフェストにより、適切に運搬・処理されているか確認を行うとともに、マニフェスト(A、B2、D、E表)の写し、マニフェスト集計表の提出及び再資源化施設、最終処分場との関係を示す写真を竣工書類に添付すること。
- オ 請負者が施工計画書に記載若しくは整備すべき事項

・記載事項

※該当するものを選択する。

処理方法※	1 再資源化	2 破碎処理	3 焼却処理	4 埋立処分場	5 その他
処分先 (業者)	業者名		許可番号		
	住所				
運搬委託先 (委託の場合)	業者名		許可番号		
	住所				
その他	資源化の方法など				

・添付書類

- ① 処理先の許可証の写し及び(収集運搬を委託する場合) 収集運搬業者の許可証の写し
- ② 請負者と処理又は運搬業者との契約書の写し
- ③ 処理業者の所在地及び計画運搬ルート

(3) 再生資源利用等計画書及び実施書の提出

- ア 施工計画にあわせて「再生資源利用計画書」及び「再生資源利用促進計画書」を提出する。
- イ 竣工時に「再生資源利用実施書」及び「再生資源利用促進実施書」を作成し、提出する。
- ウ 作成は指定されたシステムにより行い実施書はデータの入力された電子媒体を添付する。

エ 対象は量の多少にかかわらず発生する工事の全てとする。

オ (参考) リサイクル法で定められた一定規模以上の工事

再生資源利用計画書	次のような建設資材を搬入する建設工事 1 土砂 1,000m ³ 以上 2 砕石 500t 以上 3 加熱アスファルト混合物 200t 以上
再生資源利用促進計画書	次のような指定副産物を搬出する建設工事 1 土砂 1,000m ³ 以上 2 コンクリート塊、アスファルト塊及び建設発生木材 合計 200t 以上

一定規模:特定建設資材を用いた建築物等の解体工事、特定建設資材を使用する工事で、請負代金額が500万円以上のもの

特定建設資材:①コンクリート ②コンクリート及び鉄から成る建設資材

③木材 ④アスファルト・コンクリート

- (4) 残土処理については、作業状況の写真に加え、処分量がわかる資料(1箇所であれば、幅・長の分かる写真、数カ所であれば、一覧表を作り運搬業者からの伝票等)を添付する。

第5 品質及び技術管理

(1) 建設資材の品質記録保存

土木構造物について建設資材の品質記録を作成し、工事完了時に提出すること。

(2) 工事カルテ作成、登録について

請負者は、工事請負金額 500 万円以上の工事について、工事实績情報サービス(CORINS) 入力システム((財) 日本建設情報総合センター) に基づき、受注・変更・完成・訂正時に工事实績情報として、「工事カルテ」を作成し監督員の確認を受けた後に、受注時は契約後 10 日以内に、登録内容の変更時は変更があった日から 10 日以内に、完成時は工事完成後 10 日以内に、訂正時は適宜登録期間に登録申請しなければならない(ただし、工事請負代金額 500 万円以上 2500 万円未満の工事については、受注・訂正時のみ登録するものとする。) また、登録を行い発行された「工事カルテ受領書」の写しを監督員に提出する。提出期限は以下のとおりとする。

ア 受注時登録の提出期限は、契約締結後 10 日以内とする。

イ 完了登録時の提出期限は、竣工検査日までとする。

ウ 施工中に、受注時登録データの内容に変更があった場合は、変更があった日から 10 日以内とする。

(3) 建設資材のうち、コンクリート圧縮強度試験及び鉄筋試験等については、原則として、建設技術センター試験所にて行うこと。また、圧縮試験供試体には、請負者の主任技術者又はコンクリート担当技術者がサインしたQC版を入れる。

(4) コンクリート品質管理の取扱いについて

ア コンクリート担当技術者の配置

- ・請負者は、50m³ 以上のコンクリート工事においては、コンクリート担当技術者を配置する。
- ・同技術者は、現場代理人との兼務は不可である。また、現場代理人が主任技術者の資格を有する場合は主任技術者との兼務が可能であり、施工計画書に明示すること。

イ 責任分界点からの請負者が行う品質管理

- ・請負者は「責任分界点」から先の全ての品質管理に責任を負うものであり、品質管理のための試験等を生コン会社に委託した場合には、その全てに立ち会うとともに、その記録及び写真を竣工成果品として提出するものとする。なお、上記において立会の証としてコンクリート担当技術者が必ず写真に写っているものとする。

ウ 生コン納品書(伝票) の扱い

- ・生コン納品書は竣工成果品として提出するものとする。
- ・納品書には、工場発時間、現場着時間及び打設完了時間を記入するものとする。

(5) 工事に使用する材料の承認

工事で使用する材料は「材料承認願い」を提出して承認を得ること。

位置図

令和5年度 主要管路整備
上長尾系専用配水管布設工事（その5）

令和5年度 主要管路整備
上長尾系専用配水管布設工事（その7）

令和5年度 主要管路整備
上長尾系専用配水管布設工事（その6）

三郷中学校

三郷小学校



この画面は参考図面です。
必ず現地を確認してください。

1/10,000

0m 250m 500m 750m 1km

令和 5 年度

主要管路整備
上長尾系専用配水管布設工事（その 6）
実施設計図

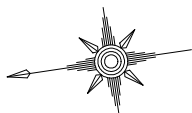
安曇野市

目 次

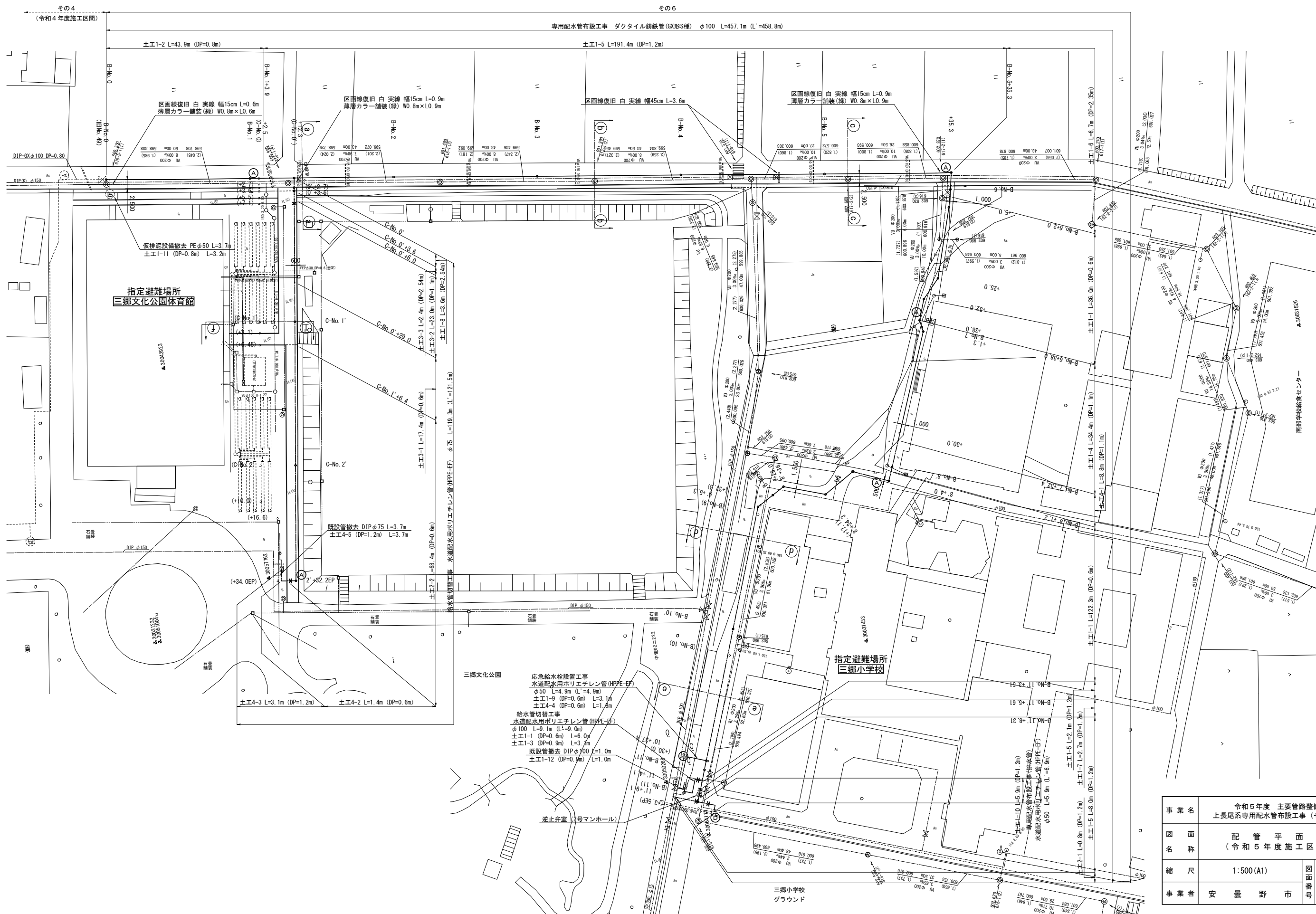
令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事（その6）

1

[illegible]



配管平面図 S=1:500(A1)
令和5年度施工区間



応急給水栓設置工事
水道配水用ポリエチレン管(HPE-EF)
φ50 L=4.9m (L'=4.9m)
±E1-9 (DP=0.6m) L=3.1m
±E4-4 (DP=0.6m) L=1.8m

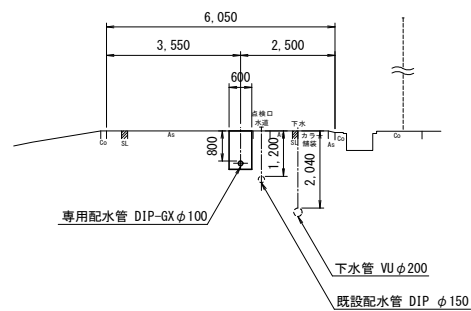
給水管切替工事
水道配水用ポリエチレン管(HPE-EF)
φ100 L=9.1m (L'=9.0m)
±E1-1 (DP=0.6m) L=6.0m
±E1-3 (DP=0.9m) L=3.7m

既設管撤去
DIPφ100 L=1.0m
±E1-12 (DP=0.9m) L=1.0m

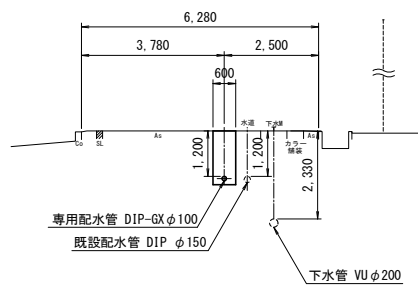
事業名	令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事 (その6)		
図面名称	配管平面図 (令和5年度施工区間)		
縮尺	1:500(A1)	図面番号	1
事業者	安曇野市		8

横断面図 S=1:100 (A1)
令和5年度施工区間

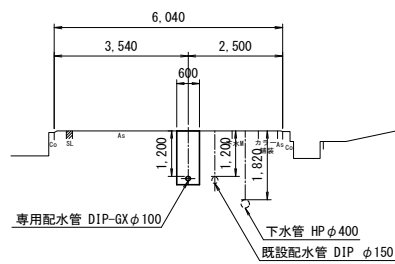
a - a



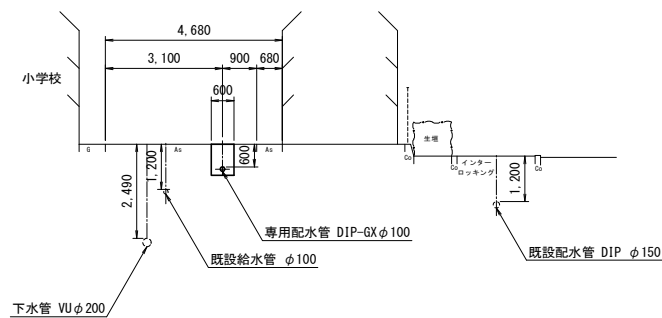
b - b



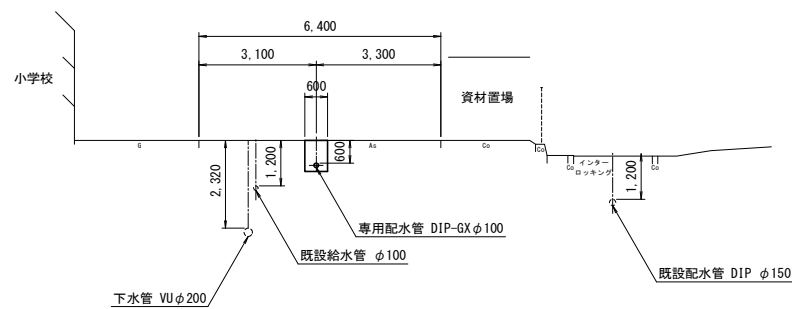
c - c



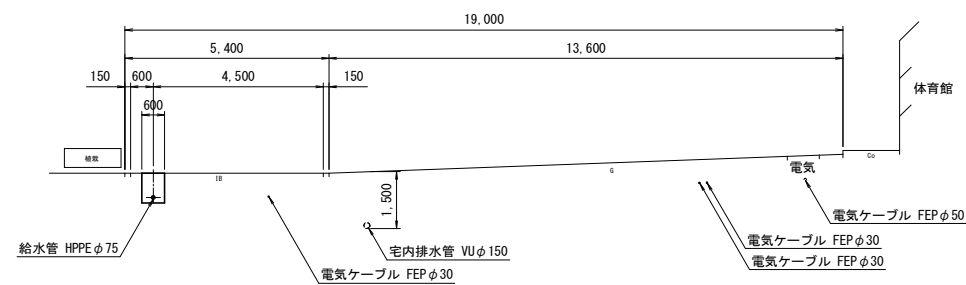
d - d



e - e

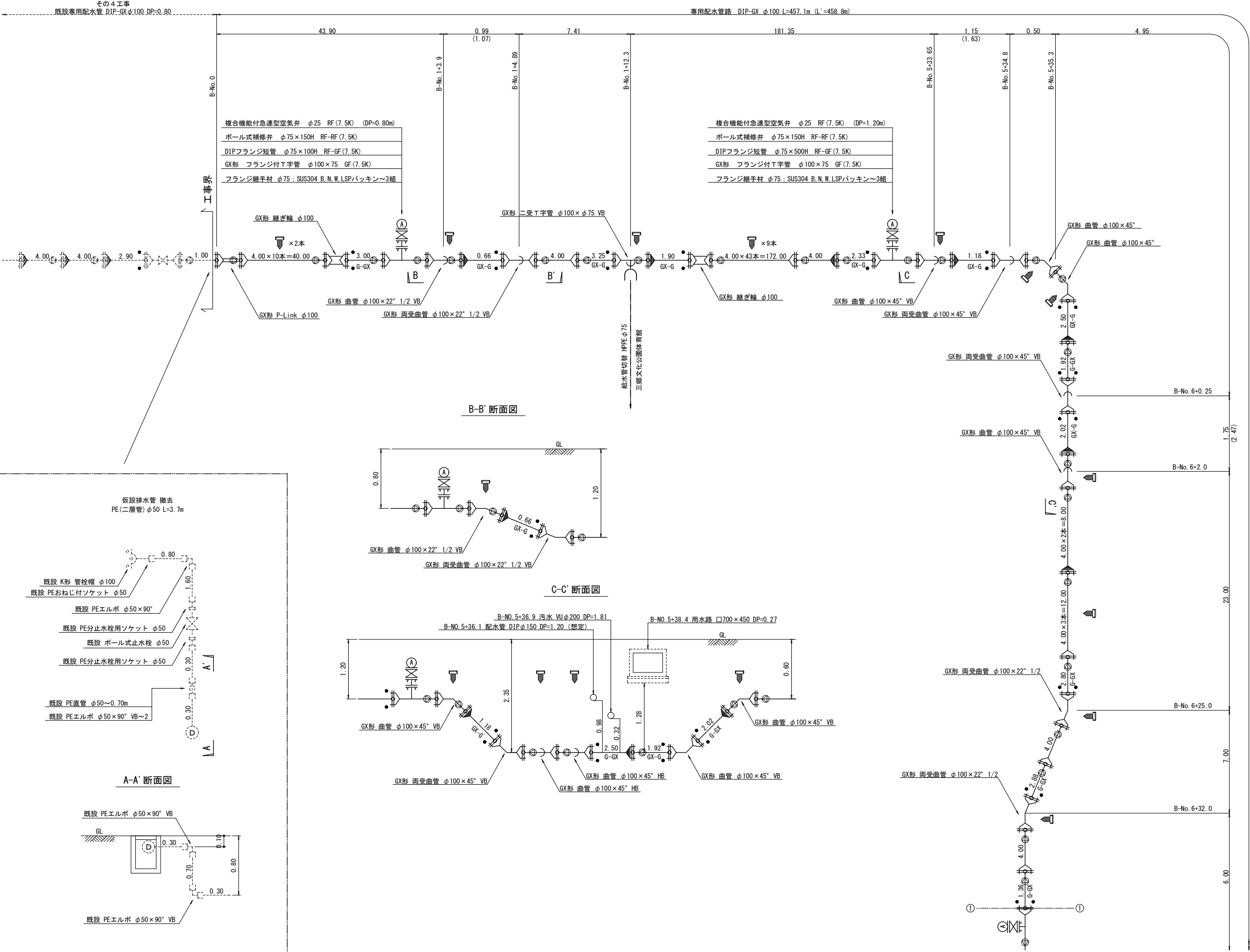


f - f

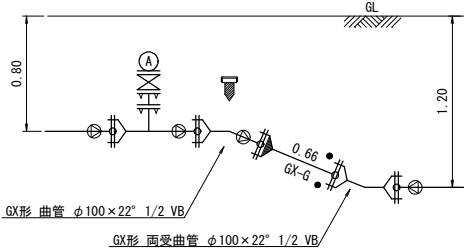


事業名	令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事（その6）		
図面名称	横断面図 （令和5年度施工区間）		
縮尺	1:100 (A1)	図面番号	2
事業者	安曇野市		8

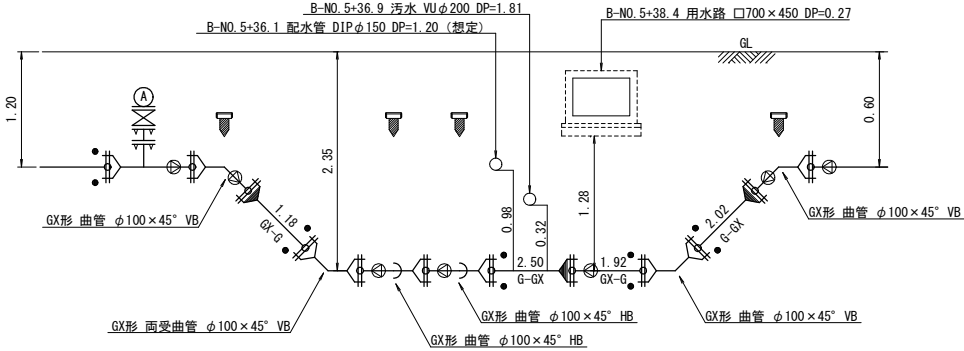
配管詳細図 (1) S=Free



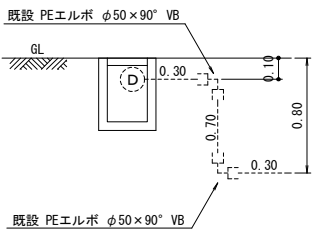
B-B' 断面図



C-C' 断面図



A-A' 断面図



設計水圧 P=1.30MPa

凡例(ダクタイル鋳鉄管 GX形)

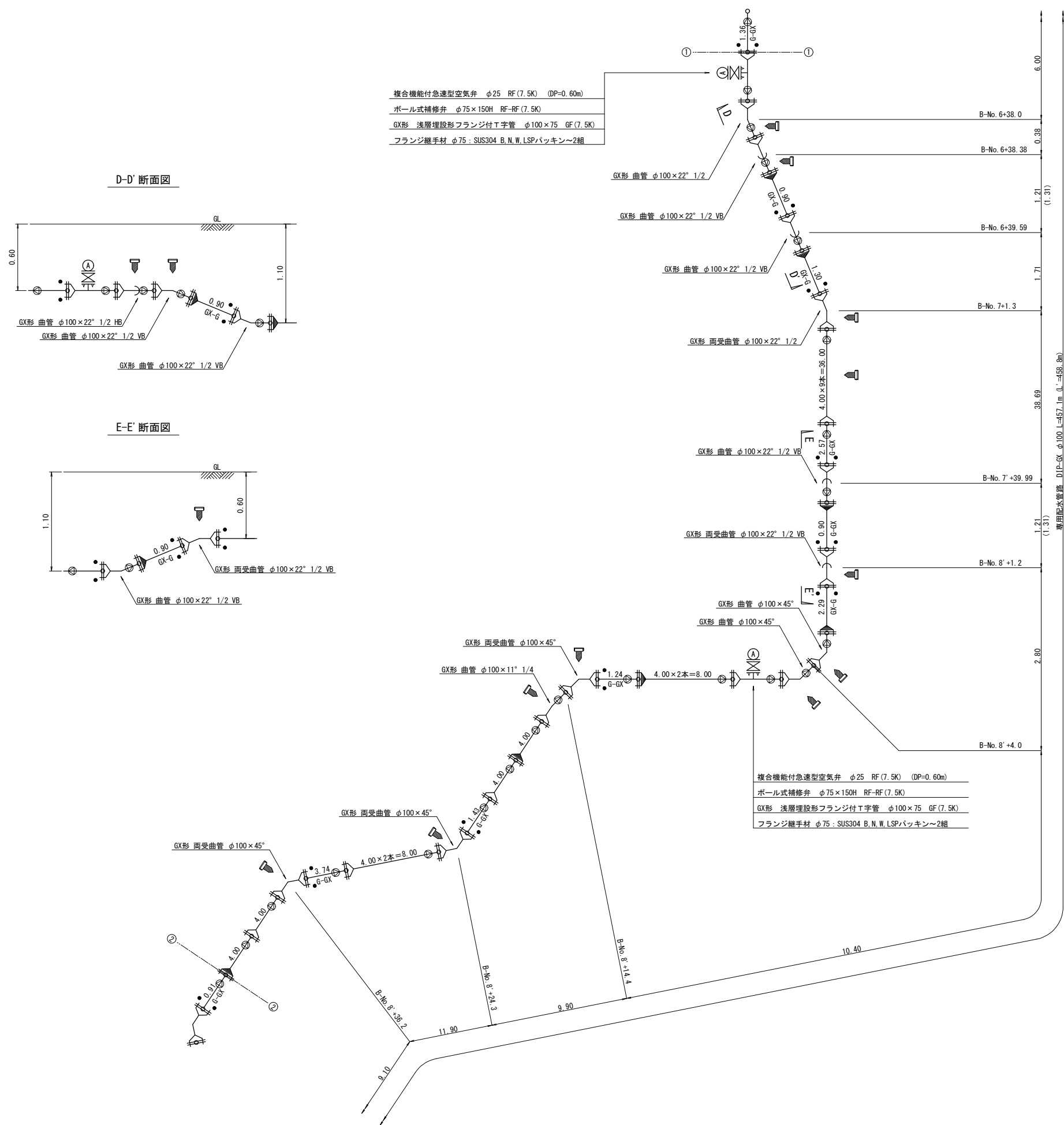
- GX形継手(ライナ無)
- GX形継手(ライナ有)
- GX形継手 挿し口突部
- GX形継手 P-Link
- GX形継手 G-Link
- RF形-GF形のフランジ接合
- RF形-GF形のフランジ接合

※1. Lplは、一体化長さを示す。一体化長さの範囲内にGX形の伸縮部(ライナが無い直管受口、継ぎ輪)は、設けないこと。但し、継ぎ輪は、G-LinkまたはGX形継ぎ輪用特殊押輪(管端に挿し口突部必要)を使用した場合は除く。

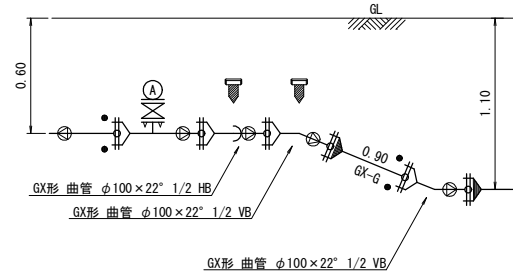
※2. フランジ継手材は、LSP型とする。

事業名	令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事 (その6)		
図面名称	配管詳細図 (1)		
縮尺	Free	図面番号	3
事業者	安曇野市		8

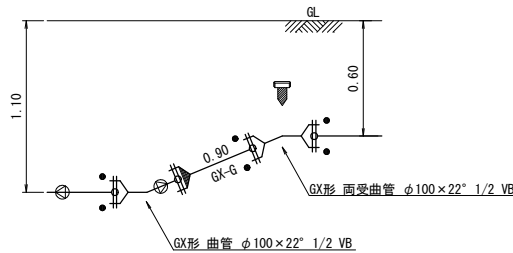
配管詳細図 (2) S=Free



D-D' 断面図



E-E' 断面図



設計水圧 P=1.30MPa

凡例(ダクタイル鋳鉄管 GX形)

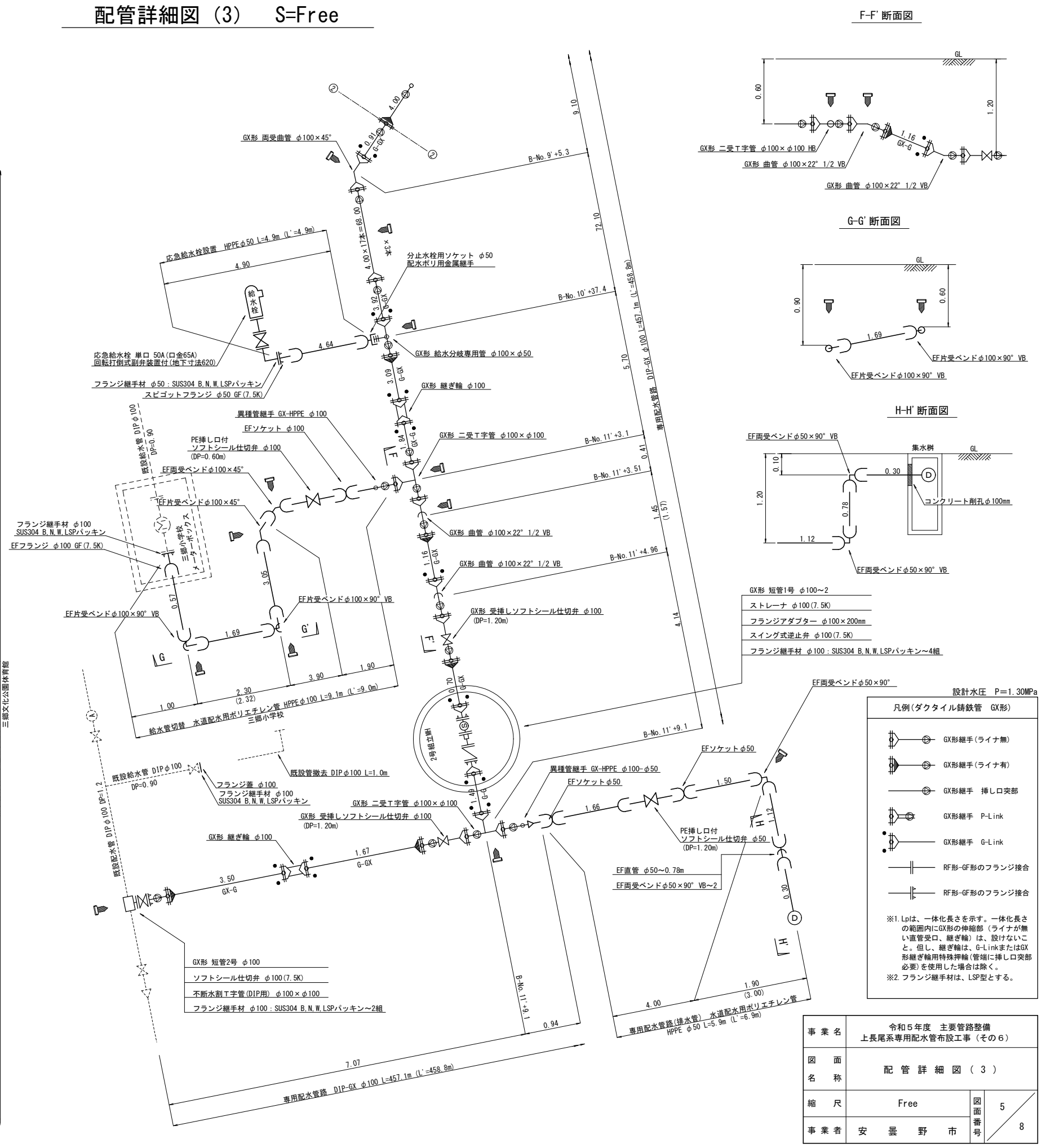
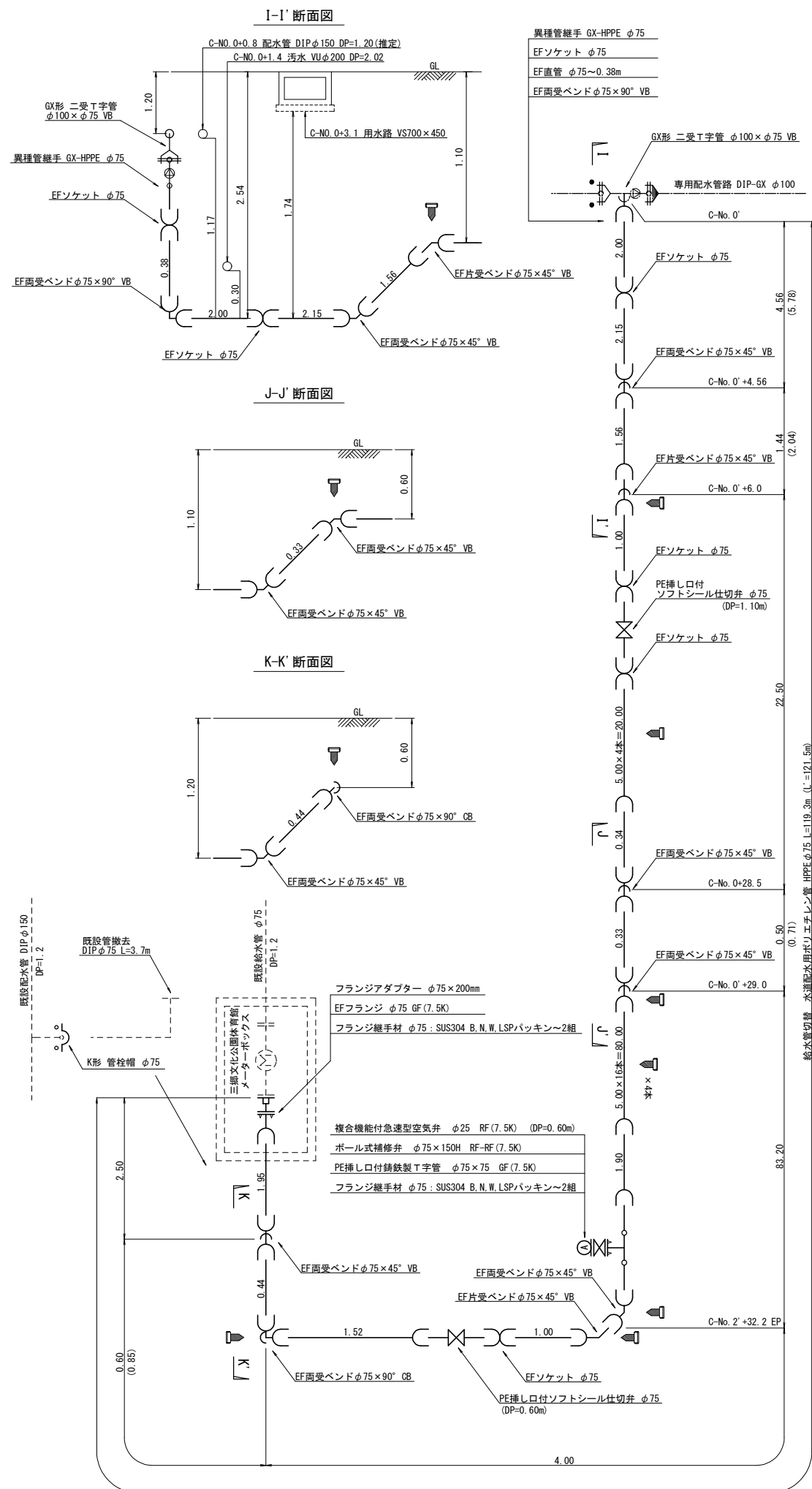
- GX形継手(ライナ無)
- GX形継手(ライナ有)
- GX形継手 挿し口突部
- GX形継手 P-Link
- GX形継手 G-Link
- RF形-GF形のフランジ接合
- RF形-GF形のフランジ接合

※1. Lpは、一体化長さを示す。一体化長さの範囲内にGX形の伸縮部(ライナが無い直管受口、継ぎ輪)は、設けないこと。但し、継ぎ輪は、G-LinkまたはGX形継ぎ輪用特殊押輪(管端に挿し口突部必要)を使用した場合は除く。

※2 フランジ継手材は、LSP型とする。

事業名	令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事 (その6)		
図面名称	配管詳細図 (2)		
縮尺	Free	図面番号	4
事業者	安曇野市		8

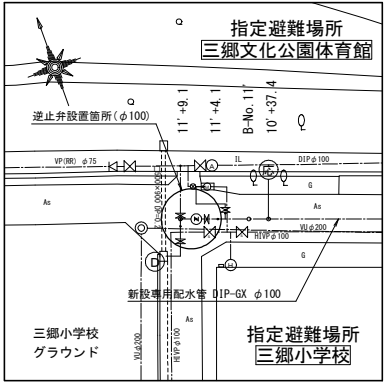
配管詳細図 (3) S=Free



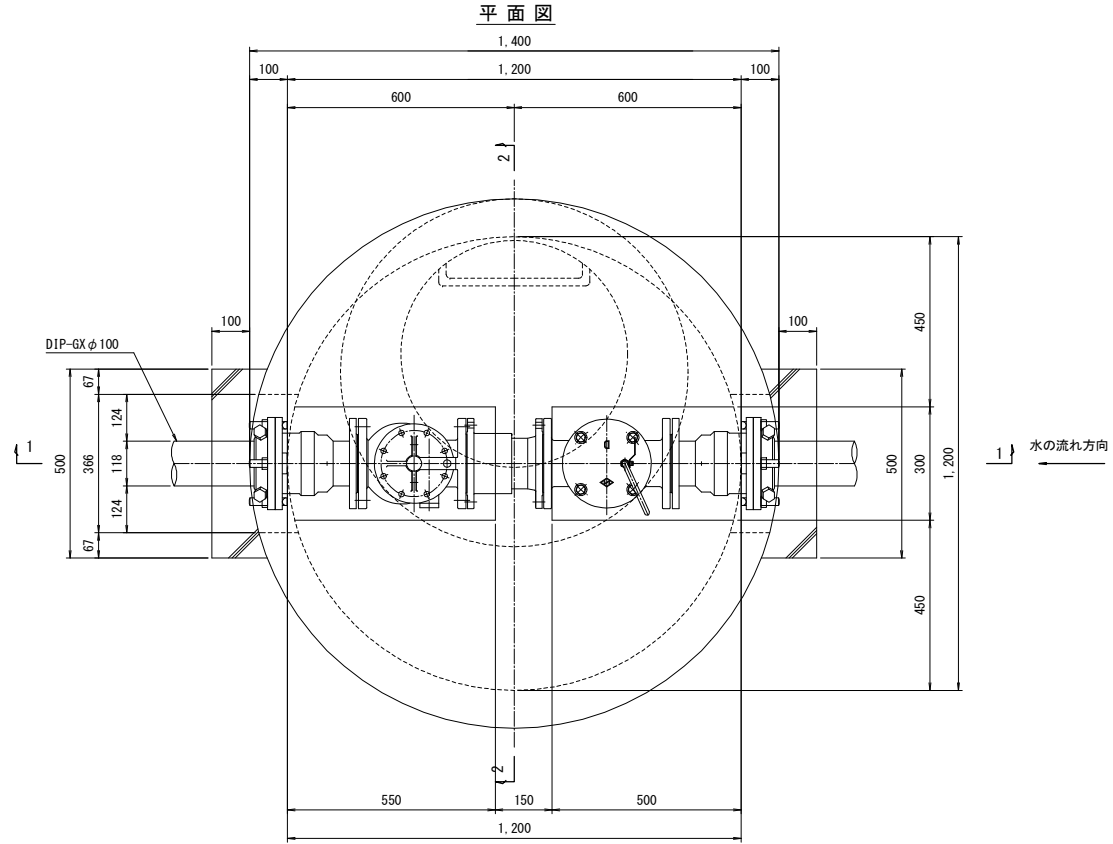
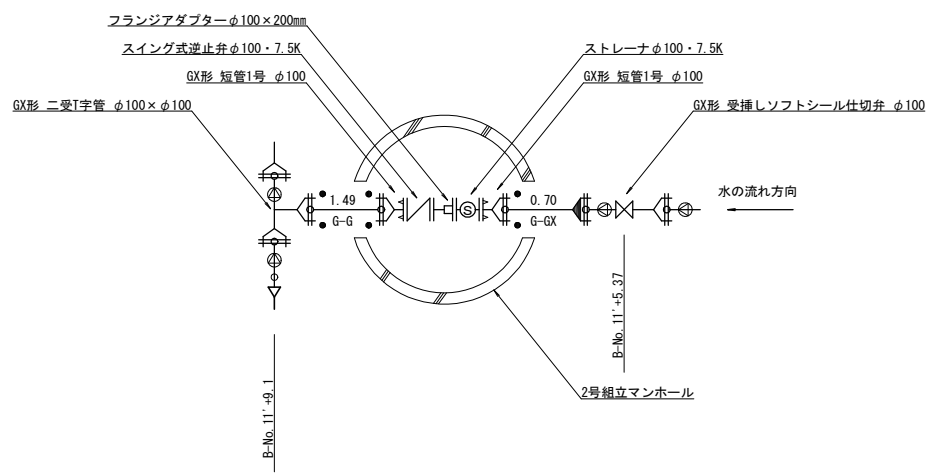
弁室構造図 S=1:10(A1)
(2号組立マンホール 内径φ1,200mm)

逆止弁室詳細図
(三郷小学校構内)

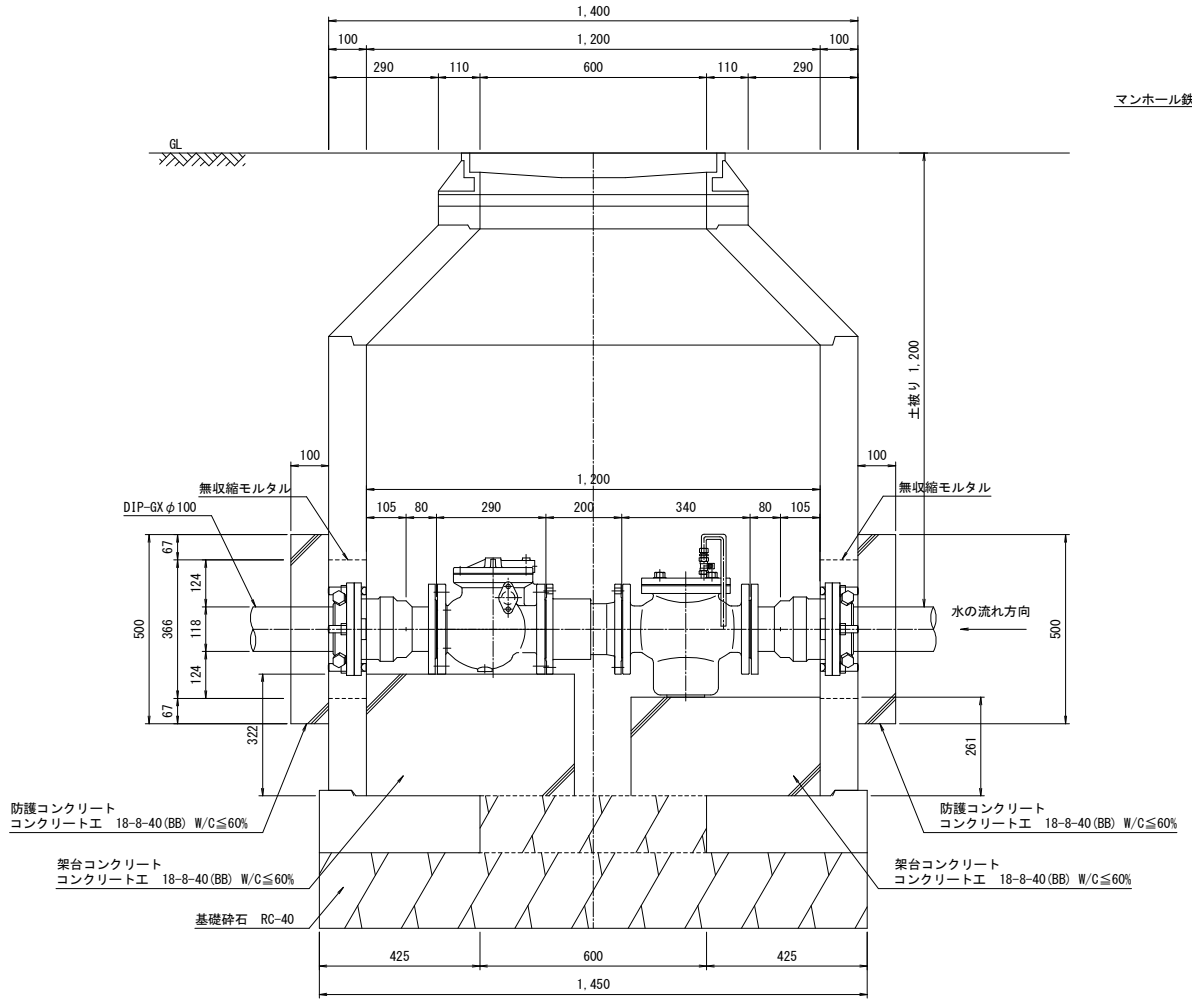
平面図 S=1:500



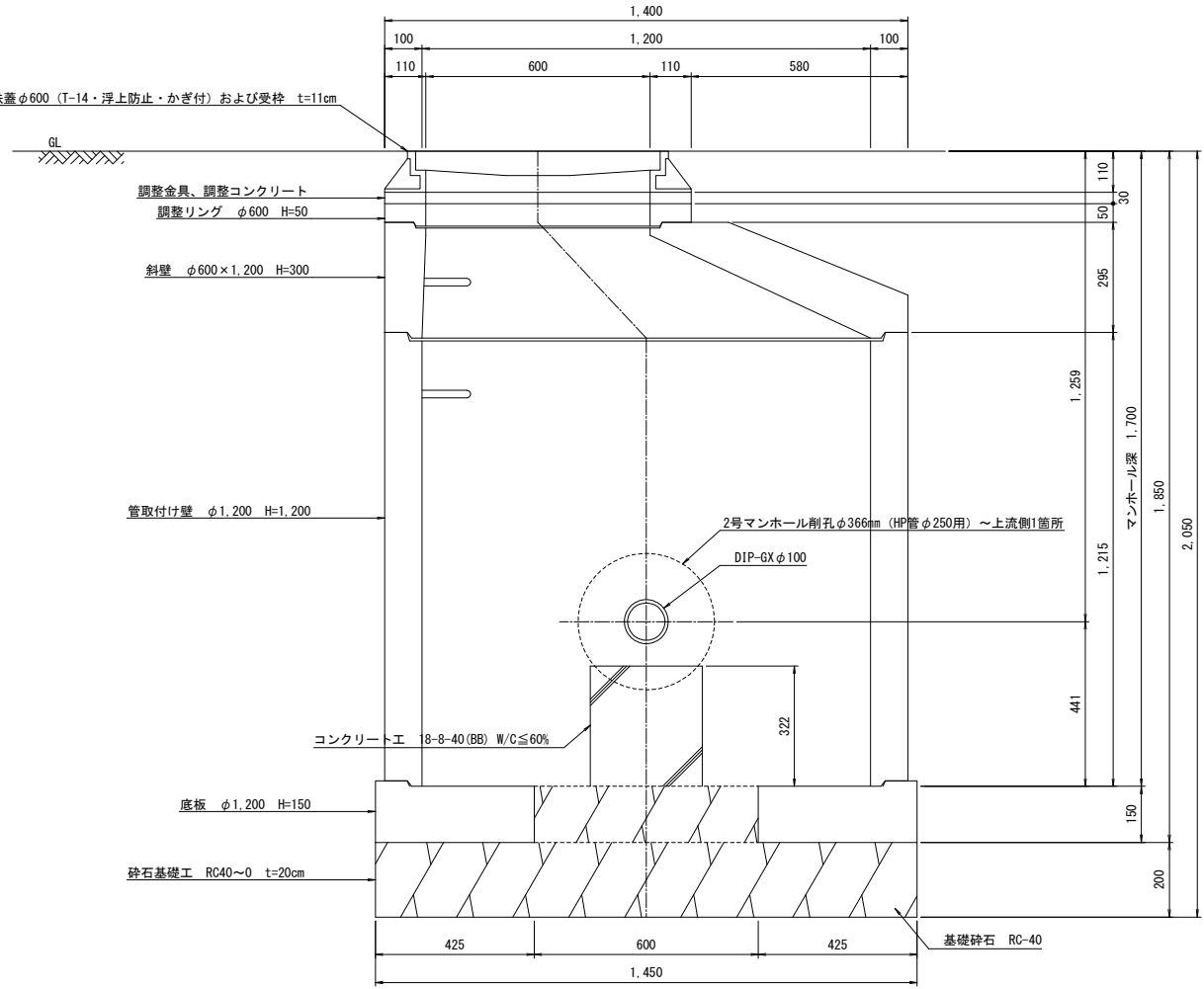
逆止弁部配管詳細図 S=Free



1-1 横断面図



2-2 横断面図



設計水圧 P=1.30MPa

凡例(ダクトイル鉄鉄管 GX形)

- GX形継手(ライナ無)
- GX形継手(ライナ有)
- GX形継手 挿し口突部
- GX形継手 P-Link
- GX形継手 G-Link
- RF形-GX形のフランジ接合
- RF形-GX形のフランジ接合

※1. Lpは、一体化長さを示す。一体化長さの範囲内にGX形の伸縮部(ライナが無い直管受口、継ぎ輪)は、設けないこと。但し、継ぎ輪は、G-LinkまたはGX形継ぎ輪用特殊押輪(管端に挿し口突部必要)を使用した場合は除く。

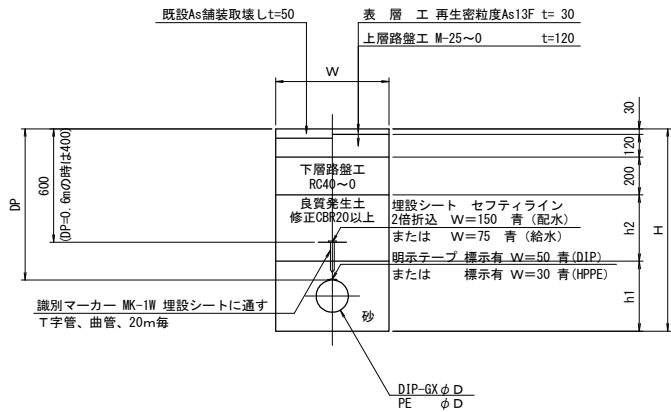
※2 フランジ継手材は、LSP型とする。

事業名	令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事(その6)		
図面名称	逆止弁室詳細図		
縮尺	1:10(A1)、Free	図面番号	6
事業者	安曇野市		8

掘削標準断面図 S=1:20(A1)

土工断面 1

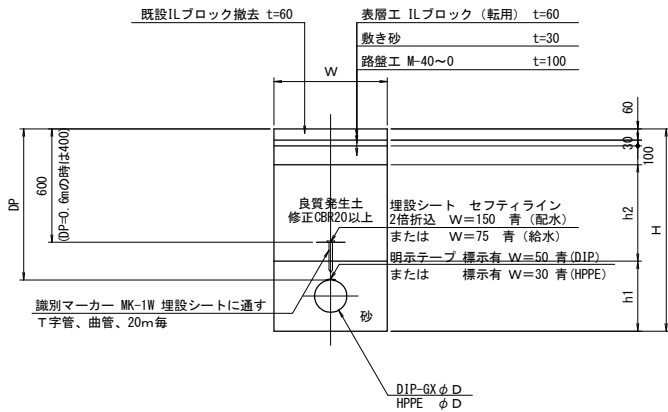
市道車道・As（舗装幅員4m以上）仮復旧



寸法表								
番号	口径	D	DP	W	h1	h2	H	備 考
1-1	φ100	120	600	600	320	150	820	
1-2	φ100	120	800	600	320	350	1,020	
1-3	φ100	120	900	600	320	450	1,120	
1-4	φ100	120	1,100	600	320	650	1,320	
1-5	φ100	120	1,200	600	320	750	1,420	
1-6	φ100	120	2,350	900	320	1,900	2,570	軽量鋼矢板土留 H=3.0m 2段
1-7	φ100	120	1,200	2,700	320	1,380	2,050	軽量鋼矢板土留 H=2.5m 2段
1-8	φ75	90	2,540	900	290	2,090	2,730	軽量鋼矢板土留 H=3.0m 2段
1-9	φ50	60	600	600	260	150	760	
1-10	φ50	60	1,200	600	260	750	1,360	
1-11	φ50	60	800	600	-	510	860	既設管撤去
1-12	φ100	120	900	600	-	970	1,320	既設管撤去

土工断面 2

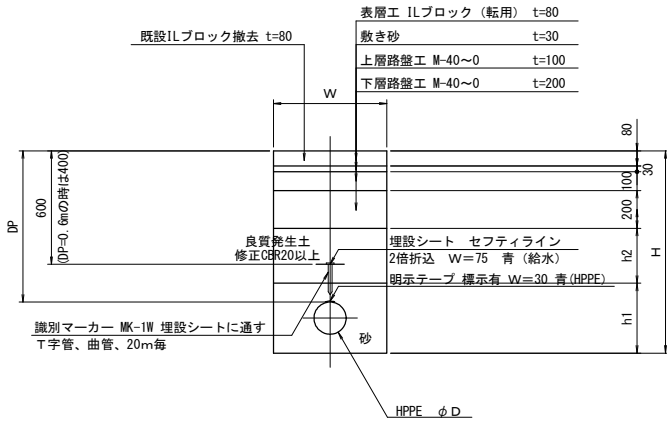
施設内歩道・インターロッキングブロックA・B



寸法表								
番号	口径	D	DP	W	h1	h2	H	備 考
2-1	φ100	120	1,200	600	320	910	1,320	
2-2	φ75	90	600	600	290	310	790	

土工断面 3

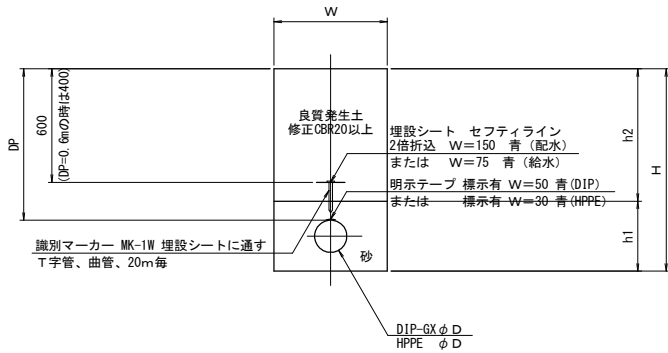
施設内歩道・インターロッキングブロックC



寸法表								
番号	口径	D	DP	W	h1	h2	H	備 考
3-1	φ75	90	600	600	290	90	790	
3-2	φ75	90	1,100	600	290	590	1,290	
3-3	φ75	90	2,540	900	290	2,030	2,730	軽量鋼矢板土留 H=3.0m 2段

土工断面 4

非舗装

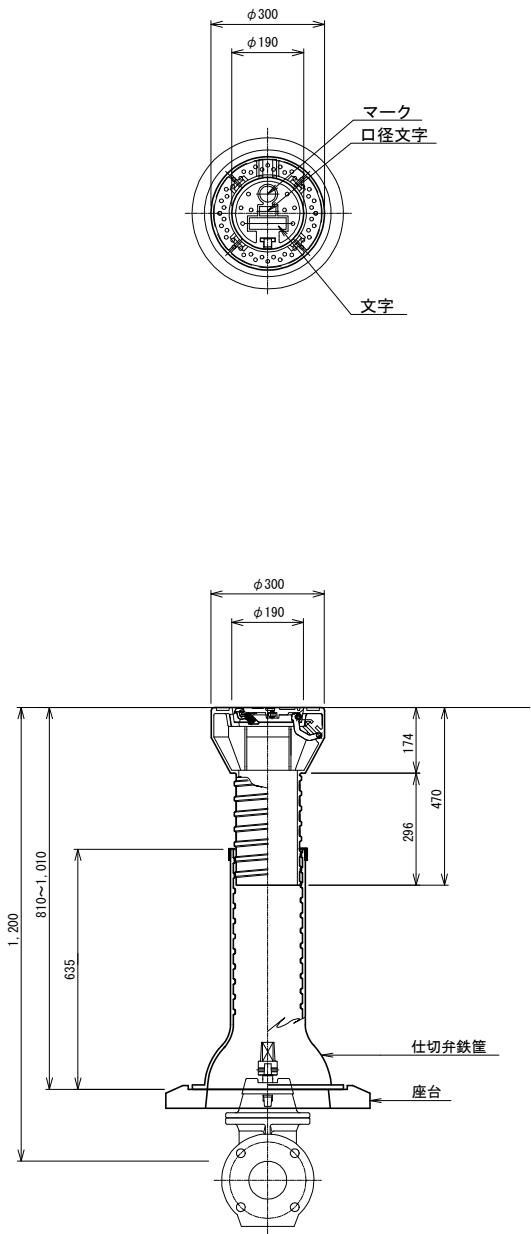


寸法表								
番号	口径	D	DP	W	h1	h2	H	備 考
4-1	φ100	120	1,100	600	320	1,000	1,320	
4-2	φ75	90	600	600	290	500	790	
4-3	φ75	90	1,200	600	290	1,100	1,390	
4-4	φ50	60	600	600	260	500	760	
4-5	φ75	90	1,200	600	-	1,290	1,290	既設管撤去

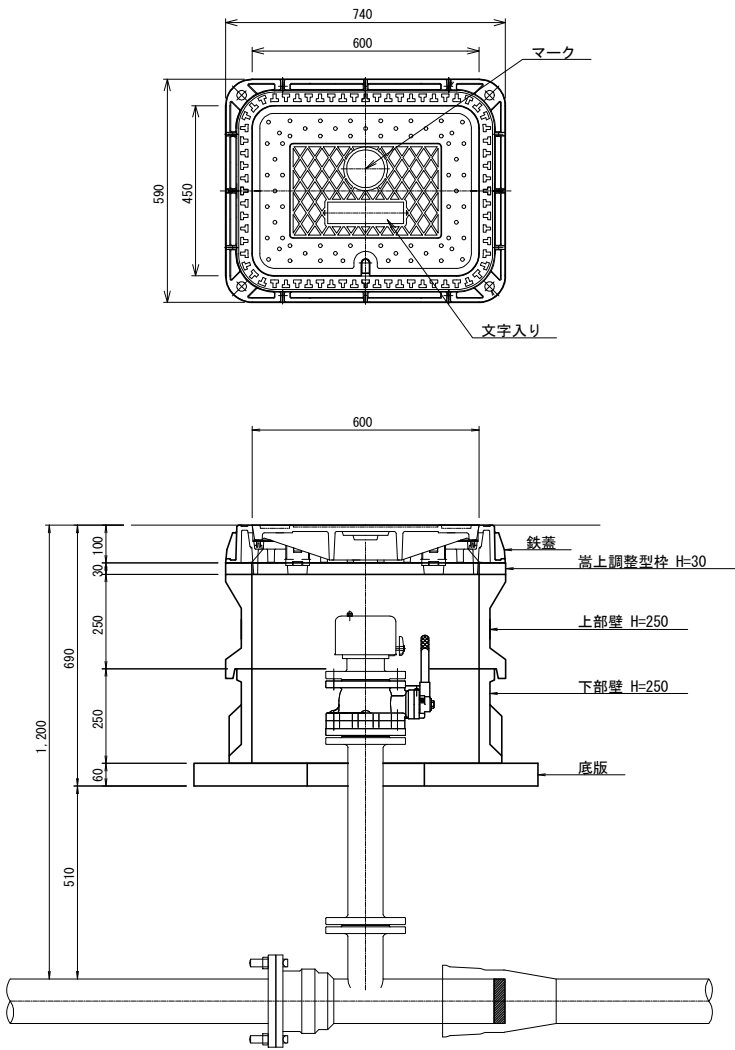
事業名	令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事（その6）		
図面名称	掘削標準断面図		
縮尺	1:20 (A1)	図面番号	7
事業者	安曇野市		8

表函設置図 S=1:10(A1)

仕切弁表函図



空気弁表函図



事業名	令和5年度 主要管路整備 上長尾系専用配水管布設工事（その6）		
図面名称	表 函 設 置 図		
縮 尺	1:10(A1)	図面番号	8
事業者	安 曇 野 市		8