

工事番号		R5-Y6				(様式 - 1)					
課長		係長		担当者		設計者	委託	検算者		係員	
令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事 (11工区)											金抜設計書
安曇野市 穂高											
設 計 大 要								施 工 方 法		請 負	
専用配水管布設工 HPPE φ 50 L=664. 8m  応急給水栓設置工 φ 50 n=1基      φ 13 n=1基  推進工 鋼製さや管推進工法 300A L=7. 5m								施 工 期 間		日間	
								起 工 年 月 日			
								竣 工 年 月 日		令和6年2月14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、l、%、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。			

起 工 理 由

水道ビジョンに基づき、主要管路整備のための専用配水管を布設したい。

請	負	対	象	額	円				
		工	事	価	格	円			
		消	費	税	等	相	当	額	円

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

**工 事 費 総 括 表**

[illegible]

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

[illegible]

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

[illegible]

1. 専用配水管布設工事  $\phi 50-1$  設計書

## 1. 工事計画概要

HPPE  $\phi$  50mm L=350.7m

1. 専用配水管布設工事  $\phi 50-1$

# 設計書

[illegible]

1. 専用配水管布設工事 φ50-1

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	53							
	水道配水用ポリエチレン管	ブレンシエント' (JWWA K 144) φ 50×5m	本	16							
	EFソケット	両端EF受口 (JWWA K 145) φ 50	個	13							
	EF90° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13) φ 50	個	2							
	EF45° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13) φ 50	個	22							
	EF22 1/2° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13) φ 50	個	11							
	EF45° ベンド	片側EF受口 (PTC K 13) φ 50	個	1							
	EFチーズ	両端EF受口 (PTC K 13) φ 50×50	個	4							
	EFフランジ φ 50mm	鋳鉄フランジ	個	2							
	PEフランジ・アダプタ	スピゴット継手 (JWWA K 145) φ 50 7.5K	個	1							
	鋳鉄異形管用異種管継手	PE挿し口付 φ 75×50 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 50 7.5K 両ホリ挿し口	個	6							
	仕切弁鉄筐 φ 300mm×625H～820H	座台付 トミスKEVGH-53HK (1型)	個	4							
	仕切弁鉄筐 φ 300mm×810H～1010H	座台付 トミスKEVKH-53HK (2型)	個	2							

第 1 号

第 1 号

[illegible]

## 第 1-1 号

明 細 書

[illegible]

1. 専用配水管布設工事 φ50-1

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 50	m	348.9							59
	ポリエチレン管切断工	φ 50	口	46							78
	融着継手工(EF継手)	2口継手 φ 50	箇所	17							69
	融着継手工(EF継手)	φ 50	口	126							67
	フランジ継手工	JWWA 7.5K φ 50	口	5							44
	鋳鉄製仕切弁設置工	機械 φ 50	基	6							80
	仕切弁表函設置工	底版含む ねじ式 A・B形	箇所	6							84
	スイング式逆止弁設置工	機械 φ 50	基	1							80
	ストレーナー設置工	参考重量:33kg φ 50 7.5K	基	1							92
	不断水連絡工(DIP用)	φ 200× φ 50	箇所	1							48
	組立MH設置工(基礎材別途)	N=4箇所未満 1号 3m以下 基礎工を含む	箇所	1							
	削孔代	ヒューム管用 0・1号 径150用	箇所	1							
	碎石基礎	RC-40 材料費のみ t=20cm	m3	0.3							
	コンクリート直均し仕上げ		m <sup>2</sup>	0.2							

第 2 号

## 第 2 号

[illegible]

1. 専用配水管布設工事 φ50-1

第 3 号 土工事

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		
	アスファルト舗装版切断工	15cm以下	m	690							SP1
	アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	m <sup>2</sup>	210							15
	機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	m3	270							11
	機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンパ	m3	56							14
	機械埋戻工	発生土 BH0.28m3 タンパ	m3	150							12
	下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0	m <sup>2</sup>	210							16
	上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm M25～0	m <sup>2</sup>	210							17
	舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm 人力施工	m <sup>2</sup>	210							25
	土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	m3	100							20
	土砂処分費		m3	100							
	アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	m3	10							30
	アスファルト塊処分費		t	25							
	軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3	m	6.6							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	9.1							4

第 3 号

第 3 号

2.

専用配水管布設工事  $\phi 50-2$

設計書

1. 工事計画概要

HPPE  $\phi 50\text{mm}$   $L=276.4\text{m}$

## 2. 専用配水管布設工事 $\phi 50-2$

# 設計書

[illegible]

2. 専用配水管布設工事 φ50-2

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	41							
	水道配水用ポリエチレン管	ブレンエンド' (JWWA K 144) φ 50×5m	本	13							
	EFソケット	両端EF受口 (JWWA K 145) φ 50	個	12							
	EF90° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13) φ 50	個	8							
	EF45° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13) φ 50	個	23							
	EF90° ベンド	片側EF受口 (PTC K 13) φ 50	個	1							
	EF45° ベンド	片側EF受口 (PTC K 13) φ 50	個	1							
	EFチーズ	両端EF受口 (PTC K 13) φ 50×50	個	3							
	EFフランジ φ 50mm	鋳鉄フランジ	個	2							
	PEフランジ・アダプタ	スピゴット継手 (JWWA K 145) φ 50 7.5K	個	1							
	鋳鉄異形管用異種管継手	PE挿し口付 φ 100×50 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 50 7.5K 両ホリ挿し口	個	5							
	仕切弁鉄筐 φ 300mm×625H～820H	座台付 トミスKEVGH-53HK (1型)	個	3							
	仕切弁鉄筐 φ 300mm×810H～1010H	座台付 トミスKEVKH-53HK (2型)	個	2							

第 1 号

書 訳 内

[illegible]

第 1-1 号

明 細 書

[illegible]

2. 専用配水管布設工事 φ50-2

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 50	m	277.2							59
	ポリエチレン管切断工	φ 50	口	39							78
	融着継手工(EF継手)	2口継手 φ 50	箇所	15							69
	融着継手工(EF継手)	φ 50	口	107							67
	フランジ継手工	JWWA 7.5K φ 50	口	5							44
	鋳鉄製仕切弁設置工	機械 φ 50	基	5							80
	仕切弁表函設置工	底版含む ねじ式 A・B形	箇所	5							84
	スイング式逆止弁設置工	機械 φ 50	基	1							80
	ストレーナー設置工	参考重量:33kg φ 50 7.5K	基	1							92
	不断水連絡工(DIP用)	φ 150×φ 50	箇所	1							46
	組立MH設置工(基礎材別途)	N=4箇所未満 1号 3m以下 基礎工を含む	箇所	1							
	削孔代	ヒューム管用 0・1号 径150用	箇所	1							
	碎石基礎	RC-40 材料費のみ t=20cm	m3	0.3							
	コンクリート直均し仕上げ		m <sup>2</sup>	0.2							

第 2 号

第 2 号

[illegible]

2. 専用配水管布設工事 φ50-2

第 3 号 土工事

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		
	アスファルト舗装版切断工	15cm以下	m	560							SP1
	アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	m <sup>2</sup>	240							15
	機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	m3	250							11
	機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ°	m3	46							14
	機械埋戻工	発生土 BH0.28m3 タンバ°	m3	130							12
	機械埋戻工	RC40～0 BH0.28m3 タンバ°	m3	25							13
	下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0	m <sup>2</sup>	153							16
	上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm M25～0	m <sup>2</sup>	153							17
	上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm(2層施工) M40～0	m <sup>2</sup>	12							18
	舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プ°ラ 3cm 人力施工	m <sup>2</sup>	153							25
	舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プ°ラ 3cm 機械施工 小型Fs	m <sup>2</sup>	66							SP7
	舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プ°ラ 5cm 人力施工	m <sup>2</sup>	12							23
	舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プ°ラ 5cm 機械施工 小型Fs	m <sup>2</sup>	4							SP8
	土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	m3	110							20

第 3 号

內 訳 書

[illegible]

第 3 号

第 3 号

[illegible]

3.

応急給水栓設置工事 φ50

# 設計書

## 1. 工事計画概要

HPPE  $\phi$  50mm L=1.0m

### 3. 応急給水栓設置工事 $\phi 50$

# 設計書

[illegible]

第 1 号 資材費

内 訳 書

[illegible]

第 2 号 労務費

第 2 号 労務費

[illegible]

## 第 3 号 土工事

## 第 3 号 土工事

[illegible]

4.

応急給水栓設置工事 φ13

# 設計書

## 1. 工事計画概要

PEP  $\phi$  30mm L=0.5m

PEP  $\phi$  20mm L=9.0m

PEP  $\phi$  13mm L=0.5m

#### 4. 応急給水栓設置工事 $\phi 13$

# 設計書

[illegible]

第 1 号 資材費

第 1 号 資材費

[illegible]

第 2 号 労務費

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  $\phi 40$  (穂高支所)

設計書

1. 工事計画概要

PEP  $\phi 40\text{mm}$  L=15.0m

5. 給水管切替工事  $\phi 40$  (穂高支所)

# 設計書

[illegible]

第 1 号 資材費

第 1 号 資材費

[illegible]

第 2 号 労務費

第 2 号 労務費

[illegible]

5. 給水管切替工事 φ40 (穂高支所)

第 3 号 土工事

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		
	アスファルト舗装版切断工	15cm以下	m	10							SP1
	アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	m <sup>2</sup>	3							15
	機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	m3	9							11
	機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	m3	2							14
	機械埋戻工	発生土 BH0.28m3 タンバ	m3	5							12
	下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0	m <sup>2</sup>	3							16
	上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm M25～0	m <sup>2</sup>	3							17
	舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm 人力施工	m <sup>2</sup>	3							25
	土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	m3	3							20
	土砂処分費		m3	3							
	アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	m3	0.2							30
	アスファルト塊処分費		t	0.4							
	軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3	m	1.2							3
	軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	m	1.2							6

第 3 号

## 第 3 号

[illegible]

6.

## 給水管切替工事(穂高病院)

# 設計書

## 1. 工事計画概要

HPPE  $\phi$  50mm L=17.5m

## 6. 給水管切替工事 (穂高病院)

# 設計書

[illegible]

第 1 号 資材費

内 訳 書

[illegible]

第 2 号 労務費

第 2 号 労務費

[illegible]

6. 給水管切替工事 (穂高病院)

第 3 号 土工事

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		
	コンクリート舗装版切断工	15cm以下	m	14							SP2
	コンクリート舗装版破碎工	騒音振動対策不要 15cm以下、積込有り	m <sup>2</sup>	4							SP3
	アスファルト舗装版切断工	15cm以下	m	21							SP1
	アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	m <sup>2</sup>	6							15
	機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	m3	10							11
	機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ°	m3	3							14
	機械埋戻工	発生土 BH0.28m3 タンバ°	m3	6							12
	下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0	m <sup>2</sup>	11							16
	上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm M25～0	m <sup>2</sup>	6							17
	舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm 人力施工	m <sup>2</sup>	6							25
	コンクリート舗装工(人力)	18-8-40BB t=15cm ワイヤーマッシュ入	m <sup>2</sup>	4							2
	土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	m3	5							20
	土砂処分費		m3	5							
	アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	m3	0.3							30

## 第 3 号

内 訳 書

[illegible]

7.

試掘工事

# 設計書

## 1. 工事計画概要

試掘工(欠けの川付近) N=1箇所

## 7. 試掘工事

# 設計書

[illegible]

8.

既設管移設工事  $\phi 75$

設計書

1. 工事計画概要

HPPE-EF  $\phi 75\text{mm}$   $L=3.2\text{m}$

8. 既設管移設工事  $\phi 75$

# 設計書

[illegible]

## 8. 既設管移設工事 φ75

## 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 φ75mm×5m	ブレーンエンド(直管)	本	1							
	EF45° ベンド	両端EF受口 (JWWA K 145) φ75	個	2							
	EFフランジ短管	片側EF受口 (JWWA K 145) φ75 7.5K	個	1							
	PVジョイント	内外面エポキシ粉体塗装 離脱付 φ75	個	1							
	不断水分岐割T字管	DIP用 φ150×75 RF7.5K	個	1							
	ソフトシール仕切弁	内ねじ RF・7.5K φ75(浅埋対応)	個	1							
	フランジ接合補強具 (LSP) φ75mm	7.5K ハッキン、ボルトナット	組	2							
	胴巻4ヶ所＋天端 管明示テープ(配水管用) W=30mm	青地白文字(配水ボリ、塩ビ管用)	m	3.4							
	埋設シート(国県道:給配水管用) W=400mm	青地白文字 2倍折込	m	3.2							
	水道用識別マーカ		個	4							
	K形用二つ割特殊押輪	B・N含む φ150	個	1							
	K 形 管栓帽	K形 特殊押輪付 φ75	個	1							
	エアーバッグ式止水工法用資材	ストッパーサドル、保持金具、エアーバッグ DIP用 φ75 7.5K	組	1							
	エアーバッグ式止水工法用資材	ストッパーサドル、保持金具、エアーバッグ VP用 φ75 7.5K	組	1							

第 1 号

## 第 1 号

[illegible]

## 8. 既設管移設工事 φ75

## 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	2.8							60
	ポリエチレン管切断工	φ 75	口	3							79
	融着継手工(EF継手)	φ 75	口	5							68
	ポリエチレン管(メカニカル継手)継手工	水道配水用ポリエチレン管用 φ 75	口	1							66
	メカニカル継手工	φ 75	口	1							41
	不断水連絡工(DIP用)	φ 150×φ 75	箇所	1							47
	鋳鉄製仕切弁設置工	機械 φ 75	基	1							81
	フランジ継手工	JWWA 7.5K φ 75	口	2							45
	特殊押輪継手工	φ 150 全周型	口	1							42
	特殊押輪継手工	φ 75	口	1							43
	管明示テープ工(配水用ポリエチレン管)(手間のみ)	胴巻4ヶ所 50×5m	m	2.8							70
	管明示シート工(手間のみ)		m	3.2							49
	エアータグ式止水工法設置費	DIP用 φ 75	箇所	1							
	エアータグ式止水工法設置費	VP用 φ 75	箇所	1							

第 2 号

第 2 号

[illegible]

## 第 3 号 土工事

[illegible]

9-1.

欠けの川横断工事 専用配水管 φ 50

設計書

1. 工 事 計 画 概 要

HPPE-EF φ 50mm L=37.7m

9-1. 欠けの川横断工事 専用配水管 φ50

# 設計書

[illegible]

9-1. 欠けの川横断工事 専用配水管 φ50

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	9							
	EFソケット	両端EF受口 (JWWA K 145) φ 50	個	5							
	EF90° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13) φ 50	個	4							
	EF22 1/2° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13) φ 50	個	2							
	EF45° ベンド	片側EF受口 (JWWA K 145) φ 75	個	2							
	空気弁用鋳鉄製サドルバンド	HPPE用 φ 50× φ 25	個	1							
	水道用ポリ粉体ライニング鋼管	SGP-PD 25A×4.0m	本	1							
	SGPソケット	PD,VD用 25A	個	2							
	小型空気弁	ボール止水栓付 φ 25	基	1							
	保温カバー	小型空気弁用	個	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							
	胴巻4ヶ所＋天端 管明示テープ(配水管用) W=30mm	青地白文字(配水ポリ、塩ビ管用)	m	52.4							
	埋設シート(国県道:給配水管用) W=400mm	青地白文字 2倍折込	m	2.0							
	埋設シート(市道:配水管用) W=150mm	青地白文字 2倍折込	m	26.4							

第 1 号

## 第 1 号

[illegible]

## 第 2 号 勞務費

内 訳 書

[illegible]

9-1. 欠けの川横断工事 専用配水管 φ50

第 3 号 土工事

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		
	アスファルト舗装版切断工	15cm以下	m	53							SP1
	アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	m <sup>2</sup>	17							15
	機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	m3	30							11
	機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ°	m3	4							14
	機械埋戻工	発生土 BH0.28m3 タンバ°	m3	4							12
	機械埋戻工	RC40～0 BH0.28m3 タンバ°	m3	14							13
	下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0	m <sup>2</sup>	5							16
	上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm M25～0	m <sup>2</sup>	5							17
	上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm(2層施工) M40～0	m <sup>2</sup>	12							18
	舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プ°ラ 3cm 人力施工	m <sup>2</sup>	5							25
	舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プ°ラ 5cm 人力施工	m <sup>2</sup>	12							23
	土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	m3	20							20
	土砂処分費		m3	20							
	アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	m3	1							30

第 3 号

内 訳 書

[illegible]

9-2.

## 欠けの川横断工事 推進工

# 設計書

## 1. 工事計画概要

鋼製さや管推進工法 オーガ方式 衝撃削進方式

9-2. 欠けの川横断工事 推進工

設 計 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		
	一般構造用炭素鋼鋼管	STK400 φ 300mm×0.6m	本	13							
	割カラー	ハンマー方式対応	箇所	1							
	鋼管推進工(オーガ方式 衝撃削進方式)	玉石・転石混入土3 [V] 車上プラント φ 300mm×0.6m	m	7.5							301
	推進機本体損料	SH60 プラスワン(ユニット含む)	m	8.0							302
	推進補助機械器具損料	プラスワンシステム用	m	8.0							303
	水注入工及び排水工		m	7.5							304
	管内清掃工		箇所	1							305
	土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	m3	1							20
	土砂処分費		m3	1							
	溶接棒・アセチレン		箇所	1							
	推進機搬入・搬出工	プラスワンシステム	箇所	1							306
	推進機設置・撤去工	プラスワンシステム	箇所	1							307
	通水管挿入工	φ 50mm ポリエチレン管	m	7.8							308
	充填工(推進及び小口径推進工事)	エアミルク 推進延長50m以下	m3	0.5							96

## 9-2. 欠けの川横断工事 推進工

# 設計書

[illegible]

9-3. 欠けの川横断工事 発進立坑築造工

## 欠けの川横断工事 発進立坑築造工

# 設計書

## 1. 工事計画概要

発進立坑（鋼製ケーシング φ2000mm）

### 9-3. 欠けの川横断工事 発進立坑築造工

# 設計書

[illegible]

9-3. 欠けの川横断工事 発進立坑築造工

第 1 号 鋼製ケーシング式立坑構築工

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		
	鋼製ケーシング存置	φ 2000mm,t=12mm 鋼製	m	5.0							335
	鋼製ケーシング存置	刃先 φ 2000mm	個	1							
	仮設ケーシング損料等	φ 2000mm×2500H 仮設ケーシング	式	1							
	圧入掘削積込み工	φ 2000mm 砂質土 N≤30	m	0.8							311
	圧入掘削積込み工	φ 2000mm 200mm<粗石径≤300mm	m	5.0							313
	ケーシング溶接工	φ 2000mm	箇所	2							315
	ケーシング引上げ工		m	0.9							406
	ケーシング撤去工	φ 2000mm 切断長=12.0m	箇所	1							319
	底盤コンクリート打設	φ 2000mm	箇所	1							321
	圧入掘削設備設置撤去工	φ 1500～φ 2000mm	回	1							323
	圧入掘削設備退避・再設置工	φ 1500～φ 2000mm	回	2							324
	立坑水替工	うわ水排水	箇所	1							325
	スライム処理工		箇所	1							326
	泥水処分工(汚泥吸排車)	立坑深H≤7.0m 片道35.8km DID無	m3	1.2							327

第 1 号

第 1 号

[illegible]

## 第 2 号 埋戻し～仮復旧

内 訳 書

[illegible]

## 欠けの川横断工事 到達立坑築造工

## 1. 工事計画概要

到達立坑 (鋼製ケーシング φ 1500mm)

#### 9-4. 欠けの川横断工事 到達立坑築造工

# 設計書

[illegible]

9-4. 欠けの川横断工事 到達立坑築造工

第 1 号 鋼製ケーシング式立坑構築工

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		
	鋼製ケーシング存置	φ 1500mm,t=12mm 鋼製	m	4.7							336
	鋼製ケーシング存置	刃先 φ 1500mm	個	1							
	仮設ケーシング損料等	φ 1500mm×2000H 仮設ケーシング	式	1							
	圧入掘削積込み工	φ 1500mm 砂質土 N≤30	m	0.8							312
	圧入掘削積込み工	φ 1500mm 200mm<粗石径≤300mm	m	4.6							314
	ケーシング溶接工	φ 1500mm	箇所	1							316
	ケーシング引上げ工		m	0.9							406
	ケーシング撤去工	φ 1500mm 切断長=10.5m	箇所	1							320
	底盤コンクリート打設	φ 1500mm	箇所	1							322
	圧入掘削設備設置撤去工	φ 1500～φ 2000mm	回	1							323
	圧入掘削設備退避・再設置工	φ 1500～φ 2000mm	回	2							324
	立坑水替工	うわ水排水	箇所	1							325
	スライム処理工		箇所	1							326
	泥水処分工(汚泥吸排車)	立坑深H≤7.0m 片道35.8km DID無	m3	0.7							327

第 1 号

第 1 号

[illegible]

## 第 2 号 埋戻し～仮復旧

## 第 2 号 埋戻し～仮復旧

[illegible]

9-5.

## 欠けの川横断工事 地盤改良工

# 設計書

## 1. 工事計画概要

発進立坑坑口部 薬液注入工 N=1

到達立坑坑口部 藥液注入工 N=1

### 9-5. 欠けの川横断工事 地盤改良工

# 設計書

[illegible]

第 1 号 薬液注入工(発進立坑坑口部)

書 訳 内

[illegible]

第 2 号 薬液注入工(到達立坑坑口部)

書 訳 内

[illegible]

10.

# 交通誘導警備員

# 設計書

## 1. 工事計画概要

This image shows a full page of primary-ruled notebook paper. It features ten horizontal rows. Each row is defined by two parallel horizontal dashed lines. Vertical solid lines are placed at regular intervals along the top and bottom edges of each row, creating narrow margins on both sides. The entire page is white with no text or other markings.

## 10. 交通誘導警備員

# 設計書

[illegible]

11.

運搬費(積上)

# 設計書

## 1. 工事計画概要

運搬費～1式

11. 運搬費(積上)

# 設計書

[illegible]

12.

技術管理費(積上)

# 設計書

## 1. 工事計画概要

通水試験費～1式

## 12. 技術管理費(積上)

# 設計書

[illegible]

令和5年度

代 価 表

安 曇 野 市

単価総括表（施工パッケージ） 1

SP1	【 舗装版切断 】 ＜ 積算単位：m ＞	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 -
SP2	【 舗装版切断 】 ＜ 積算単位：m ＞	舗装版種別 コンクリート舗装版	アスファルト舗装版厚 -	コンクリート舗装版厚 15cm以下	コンクリート+アスファルト(カバー)舗装版の全体厚 -
SP3	【 舗装版破碎 】 ＜ 積算単位：m <sup>2</sup> ＞	舗装版種別 コンクリート舗装版  積込作業の有無 有り	障害等の有無 無し	騒音振動対策 不要	舗装版厚 15cm以下  Co+As(カバー)舗装によるアスファルト舗装版厚 -
SP4	【 型枠 】 ＜ 積算単位：m <sup>2</sup> ＞	型枠の種類 一般型枠	構造物の種類 小型構造物		
SP5	【 コンクリート 】 ＜ 積算単位：m <sup>3</sup> ＞	構造物種別 小型構造物  圧送管延長距離区分 -	打設工法 バックホウ(クレーン機能付)打設  現場内小運搬の有無 -	コンクリート規格 生コン 18-8-40BB W/C 60%以下  打設高さ、水平打設距離 -	設計日打設量 -  養生工の種類 一般養生
SP6	【 コンクリート削孔（コンクリート穿孔機） 】 ＜ 積算単位：孔 ＞	削孔径 90mm以上100mm未満	削孔深さ 50mm以上200mm未満		
SP7	【 表層（歩道部） 】 ＜ 積算単位：m <sup>2</sup> ＞	平均幅員 1.4m以上	1層当り平均仕上り厚 t=3cm	材料 再生細粒度アスコン(13)	瀝青材料種類 プライムコート PK-3
SP8	【 表層（歩道部） 】 ＜ 積算単位：m <sup>2</sup> ＞	平均幅員 1.4m以上	1層当り平均仕上り厚 t=5cm	材料 再生密粒度アスコン(20F)	瀝青材料種類 プライムコート PK-3
SP9	【 積込（ルーズ） 】 ＜ 積算単位：m <sup>3</sup> ＞	土質 土砂	作業内容 小規模(標準)		

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(6m <sup>2</sup> →)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11)

	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）	
<b>K</b>						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		-			-	
<b>R</b>						
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		-			-	
<b>Z</b>						
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		-			-	
<b>S</b>		-			-	

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.306 【 舗装版切断 】

< 積算単位：m >

積 算 条 件

舗装版種別	コンクリート舗装版
アスファルト舗装版厚	-
コンクリート舗装版厚	15cm以下
コンクリート+アスファルト(㎾→)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11)

	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）	
<b>K</b>						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		-			-	
<b>R</b>						
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		-			-	
<b>Z</b>						
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		-			-	
<b>S</b>		-			-	

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.305 【 舗装版破碎 】

< 積算単位：m<sup>2</sup> >

積 算 条 件

舗装版種別	コンクリート舗装版
障害等の有無	無し
騒音振動対策	不要
舗装版厚	15cm以下
Co+As(5h→)舗装によるF727r41舗装版厚	-
積込作業の有無	有り

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11)

	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・排出ガス対策型（第3次基準値）〕 山積0.45m <sup>3</sup> （平積0.35m <sup>3</sup> ）			バックホウ（クローラ型）〔標準型・排出ガス対策型（第3次基準値）〕 山積0.45m <sup>3</sup> （平積0.35m <sup>3</sup> ）	*
K2		-			-	
K3		-			-	
<i>R</i>						
R1		土木一般世話役			土木一般世話役	
R2		運転手（特殊）			運転手（特殊）	
R3		普通作業員			普通作業員	
R4		-			-	
<i>Z</i>						
Z1		軽油 バトロール給油			軽油 バトロール給油	
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.156 【 型 枠 】

< 積算単位：m<sup>2</sup> >

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11)

	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 5 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：m<sup>3</sup> >

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	生コン 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(ブ ロック11)

	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・超価額算定型・クレーン機能付・排出ガス対策型(2011年規制)〕 山積0.8m <sup>3</sup> /平積0.6m <sup>3</sup> /吊能力2.9t			バックホウ(クローラ型)〔標準型・超価額算定型・クレーン機能付・排出ガス対策型(2011年規制)〕 山積0.8m <sup>3</sup> /平積0.6m <sup>3</sup> /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' =

第 6 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11)

< 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 7 号 単価計算書（施工パッケージ）

No.244 【 表層（歩道部） 】

< 積算単位：m<sup>2</sup> >

積 算 条 件

平均幅員	1.4m以上
1層当り平均仕上り厚	t=3cm
材料	再生細粒度アスコン(13)
瀝青材料種類	ﾌﾞﾗｲﾑｺｰﾄ PK-3

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11)

	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		アスファルトフィニッシャ〔クローラ型〕 舗装幅1.4～3.0m			アスファルトフィニッシャ〔クローラ型〕 舗装幅1.4～3.0m	
K2		振動ローラ（舗装用）〔搭乗・コンバインド式・超低騒音型・排出ガス対策型(第3次基準値)〕 質量3～4t			振動ローラ（舗装用）〔搭乗・コンバインド式・超低騒音型・排出ガス対策型(第3次基準値)〕 質量3～4t	*
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		運転手（特殊）			運転手（特殊）	
R4		土木一般世話役			土木一般世話役	
<i>Z</i>						
Z1		034 細粒度アスコン（13）平均仕上り厚t=4cm			再生細粒度アスコン（13）平均仕上り厚t=3cm	
Z2		アスファルト乳剤 PK-3 ブライムコート用			アスファルト乳剤 PK-3 ブライムコート用	
Z3		軽油 パトロール給油			軽油 パトロール給油	
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 8 号 単価計算書（施工パッケージ）

No.244 【 表層（歩道部） 】

< 積算単位：m<sup>2</sup> >

積 算 条 件

平均幅員	1.4m以上
1層当り平均仕上り厚	t=5cm
材料	再生密粒度アスコン(20F)
瀝青材料種類	ﾌﾞﾗｲﾑｺｰﾄ PK-3

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11)

	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		アスファルトフィニッシャ〔クローラ型〕 舗装幅1.4～3.0m			アスファルトフィニッシャ〔クローラ型〕 舗装幅1.4～3.0m	
K2		振動ローラ（舗装用）〔搭乗・コンバインド式・超低騒音型・排出ガス対策型(第3次基準値)〕 質量3～4t			振動ローラ（舗装用）〔搭乗・コンバインド式・超低騒音型・排出ガス対策型(第3次基準値)〕 質量3～4t	*
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		運転手（特殊）			運転手（特殊）	
R4		土木一般世話役			土木一般世話役	
<i>Z</i>						
Z1		035 再生密粒度アスコン（1 3）平均仕上り厚t=4cm			再生密粒度A S 混合物（20F）平均仕上り厚t=5cm	
Z2		アスファルト乳剤 P K－3 ブライムコート用			アスファルト乳剤 P K－3 ブライムコート用	
Z3		軽油 パトロール給油			軽油 パトロール給油	
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 9 号 単価計算書（施工パッケージ）

No.007 【 積込（ルーズ） 】

< 積算単位：m<sup>3</sup> >

積 算 条 件

土質	土砂
作業内容	小規模(標準)

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11)

	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・排出ガス対策型（第2次基準値）〕 山積0.28m <sup>3</sup> （平積0.2m <sup>3</sup> ）			バックホウ（クローラ型）〔標準型・排出ガス対策型（第2次基準値）〕 山積0.28m <sup>3</sup> （平積0.2m <sup>3</sup> ）	
K2	-				-	
K3	-				-	
<i>R</i>						
R1		運転手（特殊）			運転手（特殊）	
R2	-				-	
R3	-				-	
R4	-				-	
<i>Z</i>						
Z1		軽油 パトロール給油			軽油 パトロール給油	
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' =

# 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	コンクリート舗装工(人力)	t=15cm ワイヤーマッシュ入 18-8-40BB	m <sup>2</sup>		目地別途		
3	軽量鋼矢板建込工(両側分)	BH 山積0.28(0.2)m3 掘削深2.0m以下	m				
4	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				
5	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				
6	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2.0m以下	m				
7	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				
8	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				
9	軽量金属支保材設置・撤去工	1段 2.0m以下 水圧式パイプサポート	m				
10	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				
11	機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	m3		管路土工		
12	機械埋戻工	BH0.28m3 タンパ 発生土	m3		管路土工		
13	機械埋戻工	BH0.28m3 タンパ RC40～0	m3		管路土工		
14	機械埋戻工	BH0.28m3 タンパ 砂	m3		管路土工		
15	アスファルト舗装版取壊・積込工	BH0.28m3 10cm以下	m <sup>2</sup>		管路土工		
16	下層路盤工(施工幅1.8m未満)	RC40～0 t=20cm	m <sup>2</sup>		管路土工		
17	上層路盤工(施工幅1.8m未満)	M25～0 t=12cm	m <sup>2</sup>		管路土工		
18	上層路盤工(施工幅1.8m未満)	M40～0 t=20cm(2層施工)	m <sup>2</sup>		管路土工		
19	上層路盤工(施工幅1.8m未満)	M25～0 t=17cm(2層施工)	m <sup>2</sup>		管路土工		
20	土砂運搬工	4t-3.1～4.5km以下 山積0.28m3	m3		DID区間なし 管路土工		

# 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	コンクリートガラ(無筋)運搬工	4t-3.1～4.5km以下 山積0.28m3	m3		DID区間なし 管路土工		
22	アス塊運搬工	4t-10.1～13.0km以下 山積0.28m3	m3		DID区間なし 管路土工		
23	舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	人力施工 プラ 5cm	m <sup>2</sup>		車道路肩 管路土工		
24	舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	人力施工 プラ 3cm	m <sup>2</sup>		歩道 管路土工		
25	舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	人力施工 プラ 3cm	m <sup>2</sup>		車道路肩 管路土工		
26	不陸整正工(施工幅1.8m以上)	CR40～0 t=1cm	m <sup>2</sup>		管路土工		
27	機械埋戻工	BH0.8m3 タンバ 砂	m3		管路土工		
28	機械埋戻工	BH0.8m3 タンバ 発生土	m3		管路土工		
29	土砂運搬工	4t-0.6～1.0km以下 山積0.28m3	m3		DID区間なし 管路土工		
30	アス塊運搬工	4t-3.1～4.5km以下 山積0.28m3	m3		DID区間なし 管路土工		
31	下層路盤工(施工幅1.8m以上)	RC40～0 t=20cm	m <sup>2</sup>		管路土工		
32	上層路盤工(施工幅1.8m以上)	M25～0 t=12cm	m <sup>2</sup>		管路土工		
33	機械埋戻工	BH0.8m3 タンバ RC40～0	m3		管路土工		
34	重建設機械分解組立輸送費(往復)	油圧クラムシェル・テレスコピック 0.4m3	回				
35							
36							
37							
38							
39							
40							

# 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	メカニカル継手工	φ 75	口		滑剤、接合器具損料を含む		
42	特殊押輪継手工	φ 150 全周型	口		滑剤、接合器具損料を含む		
43	特殊押輪継手工	φ 75	口		滑剤、接合器具損料を含む		
44	フランジ継手工	φ 50 JWWA 7.5K	口		接合器具損料を含む		
45	フランジ継手工	φ 75 JWWA 7.5K	口		接合器具損料を含む		
46	不断水連絡工(DIP用)	φ 150 × φ 50	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		
47	不断水連絡工(DIP用)	φ 150 × φ 75	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		
48	不断水連絡工(DIP用)	φ 200 × φ 50	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		
49	管明示シート工(手間のみ)		m				
50	小口径鋼管切断工	25mm	口		燃料、カッター刃の損耗費を含む		
51	小口径鋼管据付工	25mm 人力	m		現場内小運搬を含む		
52	小口径鋼管ねじ切り工	25mm	口		機械損料を含む		
53	小口径鋼管ねじ込み接合工	25mm	口		機械損料を含む		
54	TS継手工	φ 40	口		接着剤、接合器具損料を含む		
55	ポリエチレン管布設工	φ 13	m		現場内小運搬を含む		
56	ポリエチレン管布設工	φ 20	m		現場内小運搬を含む		
57	ポリエチレン管布設工	φ 30	m		現場内小運搬を含む		
58	ポリエチレン管布設工	φ 40	m		現場内小運搬を含む		
59	ポリエチレン管(EF接合)布設工	φ 50	m		現場内小運搬を含む		
60	ポリエチレン管(EF接合)布設工	φ 75	m		現場内小運搬を含む		

# 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	ポリエチレン管継手工	φ 13	□		接合器具損料を含む		
62	ポリエチレン管継手工	φ 20	□		接合器具損料を含む		
63	ポリエチレン管継手工	φ 30	□		接合器具損料を含む		
64	ポリエチレン管継手工	φ 40	□		接合器具損料を含む		
65	ポリエチレン管継手工	φ 50	□		接合器具損料を含む		
66	ポリエチレン管(メカニカル継手)継手工	φ 75 水道配水用ポリエチレン管用	□		接合器具損料を含む		
67	融着継手工(EF継手)	φ 50	□		機械器具損料及び消耗品を含む		
68	融着継手工(EF継手)	φ 75	□		機械器具損料及び消耗品を含む		
69	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		
70	管明示テープ工(配水用ポリエチレン管)(手間のみ)	50×5m 胴巻4ヶ所	m		天端明示なし		
71	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		
72	硬質塩化ビニル管切断工	φ 40	□		工具損料、消耗費等を含む		
73	硬質塩化ビニル管切断工	φ 50	□		工具損料、消耗費等を含む		
74	ポリエチレン管切断工	φ 13	□		工具損料、消耗費等を含む		
75	ポリエチレン管切断工	φ 20	□		工具損料、消耗費等を含む		
76	ポリエチレン管切断工	φ 30	□		工具損料、消耗費等を含む		
77	ポリエチレン管切断工	φ 40	□		工具損料、消耗費等を含む		
78	ポリエチレン管切断工	φ 50	□		工具損料、消耗費等を含む		
79	ポリエチレン管切断工	φ 75	□		工具損料、消耗費等を含む		
80	鋳鉄製仕切弁設置工	機械 φ 50	基		現場内小運搬を含む		

# 一 位 代 価 総 括 表

p.5

番号	名 称	形 状 寸 法	単位				
				金 額	摘 要	金 額	摘 要
81	鋳鉄製仕切弁設置工	機械 φ75	基		現場内小運搬を含む		
82	空気弁設置工	人力 φ25	基		現場内小運搬、据付、フランジ接合、接合器具損料を含む		
83	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		
84	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		
85	撤去管切断工(ビニル管)	φ75	口				
86	特殊押輪継手取外し工	φ75 K形 ムニカル継手	口				
87	撤去管吊上げ積み込み工(ビニル管)	φ75	m				
88	サドル分水栓建込工 HPPE用	φ50×25 給水管接合工含む	箇所		工具損料及び損耗費等を含む		
89	止水栓取付工(筐含む)	PE管用 φ20	箇所		接合器具損料を含む		
90	止水栓取付工(筐含む)	PE管用 φ40	箇所		接合器具損料を含む		
91	量水器取付工(BOX含む)	φ13 ねじ込み接合	箇所		接合器具損料を含む		
92	ストレーナー設置工	φ50 7.5K 参考重量:33kg	基				
93	量水器移設工(BOX含む)	φ40 ねじ込み接合	箇所		接合器具損料を含む、設置×(100%+40%(再使用する))		
94	量水器移設工(BOX含む)	φ50 ねじ込み接合	箇所		接合器具損料を含む、設置×(100%+40%(再使用する))		
95	鋳鉄管継手取外し工	φ75 フランジ JWWA 7.5K	口				
96	充填工(推進及び小口径推進工事)	推進延長50m以下 エアミルク	m3		発泡系充填材標準打設量 20m <sup>3</sup> /日		
97	充填設備据付撤去工		箇所				
98							
99							
100							

# 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
301	鋼管推進工(オーガ方式 衝撃削進方式)	車上プラント φ300mm×0.6m 玉石・転石混入土3 [V]	m				
302	推進機本体損料	プラスワン(ユニット含む) SH60	m				
303	推進補助機械器具損料	プラスワンシステム用	m				
304	水注入工及び排水工		m				
305	管内清掃工		箇所				
306	推進機搬入・搬出工	プラスワンシステム	箇所				
307	推進機設置・撤去工	プラスワンシステム	箇所				
308	通水管挿入工	ポリエチレン管 φ50mm	m				
309	オーガ引抜工	φ300mm	m				
310	発進(到達)鏡切り工	ケーシング立坑 φ300mm	箇所				
311	圧入掘削積込み工	砂質土 N≦30 φ2000mm	m				
312	圧入掘削積込み工	砂質土 N≦30 φ1500mm	m				
313	圧入掘削積込み工	200mm<粗石径≦300mm φ2000mm	m				
314	圧入掘削積込み工	200mm<粗石径≦300mm φ1500mm	m				
315	ケーシング溶接工	φ2000mm	箇所				
316	ケーシング溶接工	φ1500mm	箇所				
317	ケーシング引上げ工	φ2000mm	箇所				
318	ケーシング引上げ工	φ1500mm	箇所				
319	ケーシング撤去工	切断長=12.0m φ2000mm	箇所				
320	ケーシング撤去工	切断長=10.5m φ1500mm	箇所				

# 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
321	底盤コンクリート打設	φ 2000mm	箇所				
322	底盤コンクリート打設	φ 1500mm	箇所				
323	圧入掘削設備設置撤去工	φ 1500～φ 2000mm	回				
324	圧入掘削設備退避・再設置工	φ 1500～φ 2000mm	回				
325	立坑水替工	うわ水排水	箇所				
326	スライム処理工		箇所				
327	泥水処分工(汚泥吸排車)	片道35.8km DID無 立坑深H≤7.0m	m3				
328	土砂運搬工	DT4t クラムシェル平積0.4m3 L=0.6～1.0km	m3				
329	土砂運搬工	DT4t クラムシェル平積0.2m3 L=3.1～4.5km	m3				
330	円形覆工板設置工	φ 1500～φ 2000mm	箇所				
331	円形覆工板撤去工	φ 1500～φ 2000mm	箇所				
332	円形覆工板開閉工	φ 1500～φ 2000mm	回				
333	円形覆工板賃料等	使用期間1ヵ月 T-25 φ 2000 30日以内	式				
334	円形覆工板賃料等	使用期間1ヵ月 T-25 φ 1500 30日以内	式				
335	鋼製ケーシング存置	鋼製 φ 2000mm,t=12mm	m				
336	鋼製ケーシング存置	鋼製 φ 1500mm,t=12mm	m				
337	二重管ストレナ工法	単相方式 2セット・発進立坑坑口 水ガラス積算流量計無 特許料無	本				
338	二重管ストレナ工法	単相方式 2セット・到達立坑坑口 水ガラス積算流量計無 特許料無	本				
339	注入設備据付・解体工	昼間施工 車上 二重管ストレナ・2セット	現場				
340	削孔消耗材料費(単相方式)	礫質土4.34m 砂質土0.80m 発進立坑坑口部	本				

# 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
341	削孔消耗材料費(単相方式)	礫質土4.34m 砂質土0.82m 到達立坑坑口部	本				
342	注入消耗材料費(単相方式)		kℓ				
343	観測井戸設置費	VUφ40mm	m				
344	重建設機械の分解・組立・輸送	油圧式クラムシェル・テレスコピック 平積0.4m3	台・回				
345							
346							
347							
348							
349							
350							
351							
352							
353							
354							
355							
356							
357							
358							
359							
360							

# 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
401	鏡切り工	ケーシング立坑	m				
402	回転圧入機運転費	LMV-2000R II $\phi$ 1500～2000mm	h				
403	クラムシェル運転費	油圧 テレスコピック式 平積0.4m <sup>3</sup>	h				
404	クラムシェル運転費	油圧 テレスコピック式 平積0.2m <sup>3</sup>	h				
405	ケーシング溶接工		m				
406	ケーシング引上げ工		m				
407	クレーン装置付トラック運転費	立坑用                  4t車 2.9t吊り	h				
408	ケーシング切断工		m				
409	底盤コンクリート打設工	30-18-20(25)BB W/C≦55% (水中)	m <sup>3</sup>				
410	圧入掘削設備設置撤去工	$\phi$ 1500～ $\phi$ 2000mm	回				
411	圧入掘削設備退避・再設置工	$\phi$ 1500～ $\phi$ 2000mm	回				
412	汚泥吸排車運転費	積載質量3.1～3.5t    吸入管径75mm	日				
413	トラック損料(注入時)		日				
414	管挿入工機械機器損料		日				
415	発動発電機 運転工	100/125kVA            排対第1次	日				
416	クレーン付トラック運転工	4t積 2.9t吊	日				
417	タンクトラック運転工	4t車                    オンロード・ディーゼル	日				
418	発動発電機 運転工	45kVA                  排対第1次	日				
419							
420							

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    コンクリート舗装工(人力)

t=15cm    ワイヤーマッシュ入 18-8-40BB

1    m<sup>2</sup>

当り単価表

目地別途

名            称	形    状    寸    法	数    量	単    位	単    価	金    額	摘            要
土木一般世話役		1.080	人			
特殊作業員		3.350	人			
普通作業員		6.380	人			
諸雑費	以上の	27.000	%			
生コンクリート	18-8-40BB(W/C=60%以下)	15.600	m <sup>3</sup>			
鉄網	CD6 150×150	100.000	m <sup>2</sup>			
端数調整		1.000	式			
計	100    m <sup>2</sup> 当り					
	1    m <sup>2</sup> 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2.0m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		2.000	人			
特殊作業員		2.000	人			
普通作業員		6.000	人			
バックホウ運転費(矢板工)	山積 0.28m3 排ガス2次	11.600	時			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m 当り					
	1 m 当り					

4 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					

5 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					

6 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2.0m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		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					

7 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					

8 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					

9 軽量金属支保材設置・撤去工 1段 2.0m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		1.100	人			
特殊作業員		1.100	人			
普通作業員		3.300	人			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m 当り					
	1 m 当り					

10 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					

11 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					

12 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					

13 機械埋戻工 BH0.28m3 タンパ RC40～0 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			
再生クラッシャー	RC40～0	126.000	m3			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m3 当り					
	1 m3 当り					

14 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					

15    アスファルト舗装版取壊・積込工                      BH0.28m3                      10cm以下                      1    m<sup>2</sup>                      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 <sup>2</sup> 当り					
	1    m <sup>2</sup> 当り					

16 下層路盤工(施工幅1.8m未満) RC40～0 t=20cm 1 m<sup>2</sup> 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 <sup>3</sup>			
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 <sup>2</sup> 当り					
	1 m <sup>2</sup> 当り					

17 上層路盤工(施工幅1.8m未満) M25～0 t=12cm 1 m<sup>2</sup> 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 <sup>3</sup>			
クハ <sup>°</sup> ー運転工(路盤、不陸整正)	60～80kg	0.450	日			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m <sup>2</sup> 当り					
	1 m <sup>2</sup> 当り					

18 上層路盤工(施工幅1.8m未満) M40～0 t=20cm(2層施工) 1 m<sup>2</sup> 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		1.560	人			
粒調碎石	M40～0	25.400	m <sup>3</sup>			
クハ <sup>°</sup> 運転工(路盤、不陸整正)	60～80kg	0.900	日			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m <sup>2</sup> 当り					
	1 m <sup>2</sup> 当り					

19 上層路盤工(施工幅1.8m未満) M25～0 t=17cm(2層施工) 1 m<sup>2</sup> 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		1.560	人			
粒調碎石	M25～0	21.590	m <sup>3</sup>			
クハ <sup>°</sup> 運転工(路盤、不陸整正)	60～80kg	0.900	日			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m <sup>2</sup> 当り					
	1 m <sup>2</sup> 当り					

20 土砂運搬工 4t-3.1~4.5km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	0.500	日			
諸雑費		1.000	式			
計	10 m3 当り					
	1 m3 当り					





23 舗装工 粗粒度(20)(再生材入)

人力施工

ﾌﾗ 5cm

1 m<sup>2</sup>

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)	ﾊﾝﾄﾞｶﾞｲﾄﾞ式 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	粗粒度(20)(再生材入)	12.573	t			
アスファルト乳剤	PK 3	126.000	㍒			
端数調整		1.000	式			
計	100 m <sup>2</sup> 当り					
	1 m <sup>2</sup> 当り					

24 舗装工 密粒度(20F)(再生材入)

人力施工

フラ 3cm

1 m<sup>2</sup>

当り単価表

歩道 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	0.400	日			
諸雑費	以上の	19.000	%			
アスファルト混合物	密粒度(20F)(再生材入)	7.260	t			
アスファルト乳剤	PK 3	126.000	ℓ			
端数調整		1.000	式			
計	100 m <sup>2</sup> 当り					
	1 m <sup>2</sup> 当り					

25 舗装工 密粒度(13F)(再生材入) 人力施工 プラ 3cm 1 m<sup>2</sup> 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	ℓ			
端数調整		1.000	式			
計	100 m <sup>2</sup> 当り					
	1 m <sup>2</sup> 当り					

26 不陸整正工(施工幅1.8m以上) CR40～0 t=1cm 1 m<sup>2</sup> 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		0.580	人			
クラッシャー	CR40～0	1.270	m <sup>3</sup>			
振動ローラ運転工(路盤、不陸整正)	搭乗式コンバインド型 3～4t	0.160	日			
タンバロー運転工(路盤、不陸整正)	60～80kg	0.160	日			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m <sup>2</sup> 当り					
	1 m <sup>2</sup> 当り					

27 機械埋戻工

BH0.8m3 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 0.80m3 排ガス2次	4.500	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					

28      機械埋戻工                                      BH0.8m3 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 0.80m3 排ガス2次	4.500	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					

29 土砂運搬工 4t-0.6~1.0km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	0.300	日			
諸雑費		1.000	式			
計	10 m3 当り					
	1 m3 当り					



31 下層路盤工(施工幅1.8m以上) RC40～0 t=20cm 1 m<sup>2</sup> 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		0.710	人			
再生クラッシャーラン	RC40～0	25.400	m <sup>3</sup>			
振動ローラ運転工(路盤、不陸整正)	搭乗式コンバインド型 3～4t	0.200	日			
タンバロー運転工(路盤、不陸整正)	60～80kg	0.200	日			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m <sup>2</sup> 当り					
	1 m <sup>2</sup> 当り					

32 上層路盤工(施工幅1.8m以上) M25～0 t=12cm 1 m<sup>2</sup> 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		0.710	人			
粒調碎石	M25～0	15.240	m3			
振動ロー運転工(路盤、不陸整正)	搭乗式コンバインド型 3～4t	0.200	日			
タンバロー運転工(路盤、不陸整正)	60～80kg	0.200	日			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m <sup>2</sup> 当り					
	1 m <sup>2</sup> 当り					

33 機械埋戻工 BH0.8m3 タンパ RC40～0 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 0.80m3 排ガス2次	4.500	時			
タンパ運転工(埋戻工)	60～80kg	3.000	日			
再生クラッシャー	RC40～0	126.000	m3			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m3 当り					
	1 m3 当り					

34 重建設機械分解組立輸送費(往復) 油圧クラムシェル・テレスコピック 0.4m3 1 回 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		2.700	人			
ラフテレーンクレーン賃料	油圧伸縮ジブ型 25t吊 排ガス対策第2次	1.400	日			
運搬費等		216.000	%			
諸雑費		1.000	式			
計	1 回 当 り					

41      メカニカル継手工                                      φ75                                      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					

42 特殊押輪継手工                      φ150 全周型                      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		0.078	人			
普通作業員		0.078	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1   口   当 り					

43 特殊押輪継手工

φ75

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		0.058	人			
普通作業員		0.058	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

44      フランジ継手工                                      φ50                                      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		0.050	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					

45      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					

46 不断水連絡工(DIP用)                      φ 150 × φ 50                      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		0.220	人			
配管工		0.640	人			
普通作業員		1.440	人			
諸雑費	労務費の	5.000	%			
不断水穿孔機械損料	φ 50	0.140	日			
端数調整		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

47 不断水連絡工(DIP用)

φ 150 × φ 75

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		0.270	人			
配管工		0.650	人			
普通作業員		1.780	人			
諸雑費	労務費の	5.000	%			
不断水穿孔機械損料	φ 75	0.210	日			
端数調整		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

48 不断水連絡工(DIP用)                      φ 200 × φ 50                      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		0.220	人			
配管工		0.710	人			
普通作業員		1.540	人			
諸雑費	労務費の	5.000	%			
不断水穿孔機械損料	φ 50	0.140	日			
端数調整		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

49 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					

50 小口径鋼管切断工 25mm 1 口 当り単価表 燃料、カッター刃の損耗費を含む

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	3.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

51 小口径鋼管据付工 25mm 人力 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		0.130	人			
普通作業員		0.130	人			
諸雑費		1.000	式			
計	10 m 当り					
	1 m 当り					

52 小口径鋼管ねじ切り工 25mm 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		0.040	人			
普通作業員		0.030	人			
諸雑費	労務費の	3.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

53 小口径鋼管ねじ込み接合工

25mm

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		0.040	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					

54 TS継手工 φ 40 1 口 当り単価表 接着剤、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		0.030	人			
普通作業員		0.030	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	2 口 当り					
	1 口 当り					





57    ポリエチレン管布設工                      φ30                      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		0.080	人			
普通作業員		0.140	人			
諸雑費		1.000	式			
計	10    m    当り					
	1    m    当り					

58    ポリエチレン管布設工                      φ40                      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		0.080	人			
普通作業員		0.140	人			
諸雑費		1.000	式			
計	10    m   当り					
	1    m   当り					

59    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					

60    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					

61 ポリエチレン管継手工

φ13

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		0.010	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					

62 ポリエチレン管継手工

φ20

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		0.020	人			
普通作業員		0.020	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

63 ポリエチレン管継手工

φ30

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		0.030	人			
普通作業員		0.030	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

64 ポリエチレン管継手工

φ40

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		0.030	人			
普通作業員		0.030	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

65 ポリエチレン管継手工

φ50

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		0.040	人			
普通作業員		0.040	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

66    ポリエチレン管(メカニカル継手)継手工                      φ75                      水道配水用ポリエチレン管用                      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		0.040	人			
普通作業員		0.040	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1                      口                      当り					

67 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					

68 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					

69 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					

70 管明示テープ工(配水用ポリエチレン管)(手間のみ) 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			
諸雑費		1.000	式			
計	100 m 当り					
	1 m 当り					

71 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	調整リング H=50	0.040	人			
普通作業員	上部壁 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					

72 硬質塩化ビニル管切断工

φ40

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	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

73 硬質塩化ビニル管切断工

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	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	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

74    ポリエチレン管切断工

φ13

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	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1    口   当   り					

75    ポリエチレン管切断工

φ20

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	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1    口   当   り					

76 ポリエチレン管切断工

φ30

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	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 口 当り					

77    ポリエチレン管切断工

φ40

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	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1    口   当   り					

78    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	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	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1    口   当   り					

79	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					

80 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					

81 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					



83 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					

84 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					

85 撤去管切断工(ビニル管)                      φ75                      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		0.005	人			
普通作業員		0.005	人			
諸雑費	労務費の	5.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1   口   当 り					

86 特殊押輪継手取外し工                      φ75                      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					

87 撤去管吊上げ積み込み工(ビニル管)       $\phi 75$       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					

88    サドル分水栓建込工   HPPE用                     $\phi 50 \times 25$                     給水管接合工含む                    1    箇所                    当り単価表                    工具損料及び損耗費等を含む

名            称	形    状    寸    法	数    量	単    位	単    価	金    額	摘            要
配管工		0.060	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    箇所    当り					

89 止水栓取付工(含む) PE管用 φ20 1 箇所 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		0.050	人			
普通作業員		0.020	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

90 止水栓取付工(含む) PE管用 φ40 1 箇所 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		0.080	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 箇所 当り					

91 量水器取付工(BOX含む)                      φ13                      ねじ込み接合                      1   箇所                      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		0.130	人			
普通作業員		0.070	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

92 ストレーナー設置工

φ 50 7.5K

参考重量:33kg

## 1 基

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
機械設備据付工		0.143	日			
普通作業員		0.016	人			
計	1 基 当 り					

93 量水器移設工(BOX含む)                      φ40                      ねじ込み接合                      1                      箇所                      当り単価表                      接合器具損料を含む.設置×(100%+40%(再使用する))

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.390	人			
普通作業員		0.240	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

94 量水器移設工(BOX含む)                      φ50                      ねじ込み接合                      1                      箇所                      当り単価表                      接合器具損料を含む.設置×(100%+40%(再使用する))

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
配管工		0.420	人			
普通作業員		0.280	人			
諸雑費	労務費の	1.000	%			
端数調整		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

95 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					

96 充填工(推進及び小口径推進工事)

推進延長50m以下 エアミルク

1 m3

当り単価表

発泡系充填材標準打設量 20m<sup>3</sup>/日

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		2.000	人			
普通作業員		2.000	人			
エアミルク	1m3当り セメント(高炉B)375kg+起泡剤1.28kg	20.000	m3			
グラウトポンプ 機械損料	横型二連動 吐出量 200 ㍓/min	1.000	日			
グラウトミキサ 機械損料	並列2槽式4.0kw 300 ㍓×2台	1.000	日			
諸雑費	損料の	15.000	%			
発動発電機 運転工(充填工)	45kVA 排ガス1次	1.000	日			
端数調整		1.000	式			
計	20 m3 当り					
	1 m3 当り					

97 充填設備据付撤去工

1 箇所

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		2.000	人			
普通作業員		2.000	人			
クレーン付トラック運転工	4t積 2.9t吊	1.000	日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

301 鋼管推進工(オーガ方式 衝撃削進方式) 車上プラント φ300mm×0.6m 玉石・転石混入土3 [V] 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			
溶接工		1.000	人			
特殊作業員		1.000	人			
クレーン装置付トラック運転費	4t積 2.9t吊	1.000	日			
発動発電機 運転工	100kVA 排対第1次	1.000	日			
電気溶接機損料	300A 交流アーク式(手動・電撃防止器内蔵型)	1.000	日			
諸雑費	上記の10%	1.000	式			
計	1 日 当 り					
	1 m 当 り					

302 推進機本体損料

プラスワン(ユニット含む) SH60

1 m

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
推進機損料	プラスワン SH60	1.000	日			
端数調整		1.000	式			
計	1 日 当り					
	1 m 当り					

303 推進補助機械器具損料

プラスワンシステム用 1 m

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
ハンマー損料	プラスワンシステム用 740S	1.000	個			
オーガ損料	プラスワンシステム用 300S	1.000	個			
高圧コンプレッサー損料	プラスワンシステム用 吐出量21.24m3/分、吐出圧力1.38MPa	1.000	台			
高圧ホース損料	プラスワンシステム用 2インチ×20m	1.000	式			
端数調整		1.000	式			
計	1 日 当 り					
	1 m 当 り					

304 水注入工及び排水工

1 m

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
高圧洗浄ポンプ損料	4t車 195Ps	1.000	日			
排水ポンプ損料	φ 50 × 0.4kW 全揚程5m	5.500	h			
発動発電機 運転工	100kVA 排対第1次	1.000	日			
諸雑費	上記の10%	1.000	式			
計	1 日 当り					
	1 m 当り					

305 管内清掃工

1 箇所

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		0.300	人			
特殊作業員		0.300	人			
高圧洗浄ポンプ損料	4t車 195Ps	0.300	日			
計	1 箇所 当り					

306 推進機搬入・搬出工

プラスワンシステム

1

箇所

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		2.000	人			
特殊作業員		2.000	人			
普通作業員		2.000	人			
クレーン装置付トラック運転費	4t積 2.9t吊	2.000	日			
発動発電機 運転工	100kVA 排対第1次	2.000	日			
計	1 日 当 り					

307 推進機設置・撤去工

プラスワンシステム

1

箇所

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		2.000	人			
溶接工		2.000	人			
特殊作業員		2.000	人			
普通作業員		4.000	人			
推進機設置用部材		1.000	式			
クレーン装置付トラック運転費	4t積 2.9t吊	2.000	日			
発動発電機 運転工	100kVA 排対第1次	2.000	日			
先導体回収工	φ 300 プラスワン	1.000	式			
計	1 日 当 り					

308 通水管挿入工

ポリエチレン管 φ50mm

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		2.000	人			
普通作業員		1.000	人			
クレーン装置付トラック運転費	4t積 2.9t吊	1.000	日			
管挿入工機械器具損料		1.000	日			
発動発電機 運転工	45kVA 排対第1次	1.000	日			
端数調整		1.000	式			
計	1 日 当り					
	1 m 当り					

309 オーガ引抜工

φ300mm

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		2.000	人			
普通作業員		1.000	人			
クレーン装置付トラック運転費	4t積 2.9t吊	1.000	日			
発動発電機 運転工	100kVA 排対第1次	1.000	日			
推進機損料	プラスワン SH60	1.000	日			
計	1 日 当り					
	1 m 当り					

310 発進(到達)鏡切り工

ケーシング立坑 φ300mm

1 箇所

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
鏡切り工		1.800	m			
端数調整		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

311 圧入掘削積込み工

砂質土 N≤30

φ2000mm

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		0.138	人			
特殊作業員		0.138	人			
普通作業員		0.277	人			
回転圧入機運転費	LMV-2000R II φ1500～2000mm	0.900	h			
クラムシェル運転費	テレスコピック式 0.4m3	0.474	h			
ラフテレーンクレーン賃料	油圧伸縮ジブ型 16t吊 排ガス対策第2次	0.138	日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 m 当り					

312 圧入掘削積込み工

砂質土 N≤30

φ1500mm

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		0.138	人			
特殊作業員		0.138	人			
普通作業員		0.277	人			
回転圧入機運転費	LMV-2000R II φ1500～2000mm	0.900	h			
クラムシェル運転費	テレスコピック式 0.2m3	0.474	h			
ラフテレーンクレーン賃料	油圧伸縮ジブ型 16t吊 排ガス対策第2次	0.138	日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 m 当り					

313 圧入掘削積込み工

200mm&lt;粗石径≤300mm φ2000mm

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		0.385	人			
特殊作業員		0.385	人			
普通作業員		0.769	人			
回転圧入機運転費	LMV-2000R II φ1500～2000mm	2.500	h			
クラムシェル運転費	テレスコピック式 0.4m3	1.316	h			
ラフテレーンクレーン賃料	油圧伸縮ジブ型 16t吊 排ガス対策第2次	0.385	日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 m 当り					

314 圧入掘削積込み工

200mm&lt;粗石径≤300mm φ1500mm

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		0.385	人			
特殊作業員		0.385	人			
普通作業員		0.769	人			
回転圧入機運転費	LMV-2000R II φ1500～2000mm	2.500	h			
クラムシェル運転費	テレスコピック式 0.2m3	1.316	h			
ラフテレーンクレーン賃料	油圧伸縮ジブ型 16t吊 排ガス対策第2次	0.385	日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 m 当り					

315 ケーシング溶接工

φ2000mm

1 箇所

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
ケーシング溶接工		6.300	m			
諸雑費		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

316 ケーシング溶接工

φ1500mm

1 箇所

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
ケーシング溶接工		4.700	m			
諸雑費		1.000	式			
計	1 箇所 当 り					

317 ケーシング引上げ工

φ2000mm

1 箇所

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
ケーシング引上げ工		0.900	m			
諸雑費		1.000	式			
計	1 箇所 当 り					

318 ケーシング引上げ工

φ1500mm

1 箇所

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
ケーシング引上げ工		0.900	m			
諸雑費		1.000	式			
計	1 箇所 当 り					

319 ケーシング撤去工

切断長=12.0m

φ2000mm

1 箇所

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		0.070	人			
特殊作業員		0.070	人			
普通作業員		0.070	人			
クレーン装置付トラック運転費	4t積 2.9t吊	0.530	h			
ケーシング切断工		12.000	m			
スクラップ	鉄くず ヘビーH1	0.880	t			
諸雑費		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

320 ケーシング撤去工

切断長=10.5m

φ1500mm

1 箇所

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		0.070	人			
特殊作業員		0.070	人			
普通作業員		0.070	人			
クレーン装置付トラック運転費	4t積 2.9t吊	0.530	h			
ケーシング切断工		10.500	m			
スクラップ	鉄くず ヘビーH1	0.670	t			
諸雑費		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

321 底盤コンクリート打設

φ2000mm

1 箇所

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
底盤コンクリート打設工	30-8-25BB W/C≦55% (水中)	3.100	m3			
端数調整		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

322 底盤コンクリート打設

φ1500mm

1 箇所

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
底盤コンクリート打設工	30-8-25BB W/C≦55% (水中)	1.800	m3			
端数調整		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

323 圧入掘削設備設置撤去工

φ1500～φ2000mm

1 回

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		0.170	人			
特殊作業員		0.170	人			
普通作業員		0.340	人			
回転圧入機運転費	LMV-2000R II φ1500～2000mm	1.400	h			
ラフテレンクレーン賃料	油圧伸縮ジブ型 16t吊 排ガス対策第2次	0.170	日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 回 当 り					

324 圧入掘削設備退避・再設置工

φ1500～φ2000mm

1 回

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		0.160	人			
特殊作業員		0.160	人			
普通作業員		0.320	人			
回転圧入機運転費	LMV-2000R II φ1500～2000mm	1.300	h			
ラフテレンクレーン賃料	油圧伸縮ｼﾌﾞ型 16t吊 排ガス対策第2次	0.160	日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 回 当 り					

325 立坑水替工

うわ水排水

1 箇所

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		0.120	人			
普通作業員		0.120	人			
ラフテレーンクレーン賃料	油圧伸縮ジブ型 4.9t 排ガス対策第2次型	0.120	日			
諸雑費	労務費の7%	1.000	式			
計	1 箇所 当り					

326 スライム処理工

1 箇所

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		0.170	人			
特殊作業員		0.170	人			
普通作業員		0.170	人			
諸雑費		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

327 泥水処分工(汚泥吸排車)

片道35.8km DID無 立坑深H≤7.0m

1 m3

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
汚泥吸排車運転費	積載質量3.1~3.5t・吸入管径75mm	5.100	日			
端数調整		1.000	式			
計	10 m3 当り					
	1 m3 当り					

328 土砂運搬工

DT4t クラムシェル平積0.4m3 L=0.6～1.0km

1 m3

当り単価表

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費	4t積級	0.250	日			
諸雑費		1.000	式			
計	10 m3 当り					
	1 m3 当り					

329 土砂運搬工

DT4t クラムシェル平積0.2m3 L=3.1～4.5km

1 m3

当り単価表

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費	4t積級	0.500	日			
諸雑費		1.000	式			
計	10 m3 当り					
	1 m3 当り					

330 円形覆工板設置工

φ1500～φ2000mm

1

箇所

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		0.040	人			
特殊作業員		0.040	人			
普通作業員		0.080	人			
クレーン付トラック運転費	4t車 2.9t吊り	0.300	h			
諸雑費		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

331 円形覆工板撤去工

φ1500～φ2000mm

1

箇所

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		0.040	人			
普通作業員		0.040	人			
クレーン付トラック運転費	4t車 2.9t吊り	0.290	h			
諸雑費		1.000	式			
計	1 箇所 当り					

332 円形覆工板開閉工

φ1500～φ2000mm

1 回

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		0.070	人			
普通作業員		0.140	人			
クレーン付トラック運転費	4t車 2.9t吊り	0.550	h			
諸雑費		1.000	式			
計	1 回 当 り					

333 円形覆工板賃料等

使用期間1ヵ月 T-25 φ2000 30日以内

1 式

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
円形覆工板賃料	呼び径2000mm ケーシング用 T25 30日以内	1.000	月			
円形覆工板整備料	呼び径2000mm ケーシング用 T25	1.000	枚			
計	1 式 当り					

334 円形覆工板賃料等

使用期間1ヵ月 T-25 φ1500 30日以内

1 式

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
円形覆工板賃料	呼び径1500mm ケーシング用 T25 30日以内	1.000	月			
円形覆工板整備料	呼び径1500mm ケーシング用 T25	1.000	枚			
計	1 式 当り					

335 鋼製ケーシング存置

鋼製

φ 2000mm,t=12mm

1 m

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
刃先製作取付費	鋼製方式 外刃 φ 2000mm	1.000	個			
鋼製ケーシング	φ 2000mm,t=12mm	5.000	m			
諸雑費		1.000	式			
計	5.000 m 当り					
	1 m 当り					

336 鋼製ケーシング存置

鋼製

φ 1500mm,t=12mm

1 m

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
刃先製作取付費	鋼製方式 外刃 φ 1500mm	1.000	個			
鋼製ケーシング	φ 1500mm,t=12mm	4.700	m			
諸雑費		1.000	式			
計	4.700 m 当り					
	1 m 当り					

## 337 二重管ストレーナ工法

単相方式 2セット・発進立坑坑口 水ガラス積算流量計無 特許料無

1 本

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		0.155	人			
特殊作業員		0.465	人			
普通作業員		0.310	人			
注入材料	溶液型無機瞬結タイプ	1,077.170	リットル			
ボーリングマシン	油圧式5.5kW級	0.310	日			
薬液注入ポンプ	吐出量5～20ℓ/min×2 9.8MPa	0.310	日			
諸雑費	労務費及び機械損料の合計の20%	1.000	式			
計	1 本 当 り					

338 二重管ストレーナ工法

単相方式 2セット・到達立坑坑口 水ガラス積算流量計無 特許料無

1 本

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		0.151	人			
特殊作業員		0.453	人			
普通作業員		0.302	人			
注入材料	溶液型無機瞬結タイプ	1,022.000	リットル			
ボーリングマシン	油圧式5.5kW級	0.302	日			
薬液注入ポンプ	吐出量5～20ℓ/min×2 9.8MPa	0.302	日			
諸雑費	労務費及び機械損料の合計の20%	1.000	式			
計	1 本 当 り					

339 注入設備据付・解体工

昼間施工 車上 二重管ストレーナ・2セット

1 現場

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		2.000	人			
特殊作業員		2.600	人			
普通作業員		3.700	人			
クレーン装置付トラック運転費	4t積 2.9t吊	14.500	h			
トラック機械損料	4～4.5t積 2台	2.800	日			
トラック損料(注入時)		2.660	日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 現場 当り					

340 削孔消耗材料費(单相方式)

礫質土4.34m 砂質土0.80m 発進立坑坑口部

1 本

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
消耗材料費(二重管ホーリングロット)	单相式 礫質土	0.217	m			
消耗材料費(メタルクランφ41mm)	单相式 礫質土	1.302	個			
消耗材料費(グラウトモータφ40.5mm)	单相式 礫質土	0.022	個			
その他雑品	上記の15% 礫質土					
消耗材料費(二重管ホーリングロット)	单相式 砂質土	0.024	m			
消耗材料費(メタルクランφ41mm)	单相式 砂質土	0.032	個			
消耗材料費(グラウトモータφ40.5mm)	单相式 砂質土	0.002	個			
その他雑品	上記の23% 砂質土					
端数処理		1.000	式			
計	1 本 当 り					

341 削孔消耗材料費(单相方式)

礫質土4.34m 砂質土0.82m 到達立坑坑口部

1 本

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
消耗材料費(二重管ホーリングロット)	单相式 礫質土	0.217	m			
消耗材料費(メタルクランφ41mm)	单相式 礫質土	1.302	個			
消耗材料費(グラウトモータφ40.5mm)	单相式 礫質土	0.022	個			
その他雑品	上記の15% 礫質土					
消耗材料費(二重管ホーリングロット)	单相式 砂質土	0.025	m			
消耗材料費(メタルクランφ41mm)	单相式 砂質土	0.033	個			
消耗材料費(グラウトモータφ40.5mm)	单相式 砂質土	0.002	個			
その他雑品	上記の23% 砂質土					
端数処理		1.000	式			
計	1 本 当 り					

342 注入消耗材料費(单相方式)

1 kℓ

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
消耗材料費(グラウトモータφ40.5mm)	单相式	0.020	個			
消耗材料費(注入ホース類φ12mm)	单相式 L=50m×2	0.005	組			
消耗材料費(サクシヨンホースφ38mm)	单相式 L=3m×2	0.003	組			
その他雑品	上記の42%					
計	1 kℓ 当り					

343 観測井戸設置費

VU φ 40mm

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		0.100	人			
配管工		0.100	人			
硬質ポリ塩化ビニル管	薄肉管(VU) 48mm × 1.8mm × 4m	10.300	m			
洗い砂	荒目	0.040	m3			
諸雑費		1.000	式			
計	10 m 当り					
	1 m 当り					

344 重建設機械の分解・組立・輸送

油圧式クラムシェル・テレスコピック 平積0.4m3

1 台・回

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		2.700	人			
分解組立用クレーン賃料	ラフテレーンクレーン油圧伸縮ジブ型 排2次 25t吊	1.400	日			
運搬費	上記の216%	1.000	式			
計	1 台・回 当り					

401 鏡切り工

ケーシング立坑

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		0.019	人			
溶接工		0.038	人			
普通作業員		0.019	人			
諸雑費	労務費の10%	1.000	式			
計	1 m 当り					
	1 m 当り					

402 回転圧入機運転費

LMV-2000R II

φ 1500～2000mm

1 h

当り単価表

機-1

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
特殊運転手		0.150	人			
軽油		18.025	リットル			
鋼製ケーシング式回転圧入機損料	103kW LMV-2000R II φ 1500～2000mm	1.000	h			
諸雑費		1.000	式			
計	1 h 当り					

403 クラムシェル運転費

油圧 テレスコピック式 平積0.4m3

1 h

当り単価表

機-1

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		15.000	リットル			
油圧クラムシェル テレスコピック損料	平積0.4m3	1.000	h			
諸雑費		1.000	式			
計	1 h 当り					

404 クラムシェル運転費

油圧 テレスコピック式 平積0.2m3

1 h

当り単価表

機-1

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		5.900	リットル			
油圧クラムシェル テレスコピック損料	平積0.2m3	1.000	h			
諸雑費		1.000	式			
計	1 h 当り					

405 ケーシング溶接工

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		0.150	人			
溶接工		0.300	人			
諸雑費	労務費の22%	1.000	式			
計	10 m 当り					
	1 m 当り					

406 ケーシング引上げ工

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		0.620	人			
特殊作業員		0.620	人			
普通作業員		1.240	人			
回転圧入機運転費	LMV-2000R II $\phi$ 1500～2000mm	5.000	h			
ラフテレンクレーン賃料	油圧伸縮ジブ型 16t吊 排ガス対策第2次	0.620	日			
諸雑費		1.000	式			
計	10 m 当り					
	1 m 当り					

407 クレーン装置付トラック運転費

立坑用

4t車 2.9t吊り

1 h

当り単価表

機-1

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		5.300	リットル			
クレーン付トラック機械損料	4t車 2.9t吊り	1.000	h			
諸雑費		1.000	式			
計	1 h 当り					

408 ケーシング切断工

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		0.140	人			
溶接工		0.140	人			
普通作業員		0.140	人			
諸雑費	労務費の9%	1.000	式			
計	10 m 当り					
	1 m 当り					

409 底盤コンクリート打設工

30-18-20(25)BB W/C≦55% (水中)

1 m3

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		0.260	人			
特殊作業員		0.260	人			
普通作業員		0.520	人			
生コンクリート	30-18-20(25)BB (W/C=55%以下)	10.400	m3			
諸雑費	労務費の2%	1.000	式			
計	10 m3 当り					
	1 m3 当り					

410 圧入掘削設備設置撤去工

φ1500～φ2000mm

1 回

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		0.170	人			
特殊作業員		0.170	人			
普通作業員		0.340	人			
回転圧入機運転費	LMV-2000R II φ1500～2000mm	1.400	h			
ラフテレーンクレーン賃料	油圧伸縮ジブ型 16t吊 排ガス対策第2次	0.170	日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 回 当 り					

411 圧入掘削設備退避・再設置工

φ1500～φ2000mm

1 回

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		0.160	人			
特殊作業員		0.160	人			
普通作業員		0.320	人			
回転圧入機運転費	LMV-2000R II φ1500～2000mm	1.300	h			
ラフテレンクレーン賃料	油圧伸縮ジブ型 16t吊 排ガス対策第2次	0.160	日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 回 当 り					

412 汚泥吸排車運転費

積載質量3.1~3.5t 吸入管径75mm

1 日

当り単価表

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		48.000	リットル			
汚泥吸排車	積載質量3.1~3.5t・吸入管径75mm	1.300	供用日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 日 当 り					

413    トラック損料(注入時)

1    日

当り単価表

名            称	形    状    寸    法	数    量	単    位	単    価	金    額	摘            要
トラック損料(クレーン装置付)	4t積 2.9t吊	1.000	日			
トラック損料	4～4.5t積	1.000	日			
計	1    日    当    り					

414 管挿入工機械機器損料

1 日

当り単価表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
モータウィンチ損料	1.5t × 40m/min	1.000	日			
チェーンレバーホイスト損料	15kN (1.5t) × 1.5m	1.000	日			
計	1 日 当 り					

415 発動発電機 運転工

100/125kVA

排対第1次

1 日

当り単価表

機-16

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
軽油		113.900	リットル			
発動発電機賃料	ディーゼルエンジン 100/125kVA 排ガス1次	1.180	供用日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 日 当 り					

416 クレーン付トラック運転工

4t積 2.9t吊

1 日

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		1.000	人			
軽油		33.000	リットル			
トラック賃料(クレーン装置付)	4t車 2.9t吊り	1.200	供用日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 日 当 り					

417 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	リットル			
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					

418 発動発電機 運転工

45kVA

排対第1次

1 日

当り単価表

充填工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
軽油		41.000	リットル			
発動発電機賃料	ディーゼルエンジン 45kVA 排ガス1次	1.200	供用日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 日 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	振動ロー運転工	3～4t	日		管路土工 路盤, 不陸整正工		
10	バックホウ運転費	BH0.8m3 排対第2次	時		管路土工 掘削積込工 埋戻工		
11	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		
12	発動発電機 運転工	45kVA 排対第1次	日		充填工		
13	クレーン付トラック運転工	4t積 2.9t吊	日		充填工		
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]

3      タンパー運転工		60～80kg		1      日		当り単価表		管路土工 埋戻工					
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		スタッド レギュラー		5.000		リットル							
タンパ(ランマ)賃料		60～80kg		1.380		供用日							
諸雑費				1.000		式							
計		1      日      当      り											

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					



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	リットル			
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                      ハンドガイト式                      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	リットル			
振動ロー機械損料	ハンドガイト 式 0.5～0.6 t	1.230	供用日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 日 当り					

8 振動コンパクタ運転工 40～60kg 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			
ガソリン	スタンド レギュラー	5.000	リットル			
振動コンパクタ機械損料	40～60kg 前進型	1.400	供用日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 日 当り					

9 振動ローラ運転工 3～4t 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
特殊運転手		1.000	人			
軽油		13.000	リットル			
振動ローラ賃料	搭乗式コンパクト型 3～4t 排ガス対策第1次	1.520	供用日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 日 当り					

10 バックホウ運転費

BH0.8m3

排対第2次

1 時

当り単価表

管路土工 掘削積込工 埋戻工

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		16.000	リットル			
バックホウ機械損料	クローラ型 山積0.8(0.6)m3 排ガス2次型	1.000	時			
諸雑費		1.000	式			
計	1 時 当り					

11 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					

12 発動発電機 運転工 45kVA 排対第1次 1 日 当り単価表 充填工

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	単 価	金 額	摘 要
軽油		41.000	リットル			
発動発電機賃料	ディーゼルエンジン 45kVA 排ガス1次	1.200	供用日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 日 当り					

13 クレーン付トラック運転工

4t積 2.9t吊

1 日

当り単価表

充填工

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		33.000	リットル			
トラック賃料(クレーン装置付)	4t車 2.9t吊り	1.200	供用日			
諸雑費		1.000	式			
計	1 日 当り					

軽量鋼矢板賃料H＝			2.0		m		路線延長		33.30		m		11工区		
機械掘削BH山積0.80		m <sup>3</sup>	軽量h=2.0		33.30	m	支保工1段		33.30	m	DIP100布設		33.30	m	
機械掘削BH山積0.45		m <sup>3</sup>	軽量h=2.5			m	支保工2段			m					
機械掘削BH山積0.28		45.55 m <sup>3</sup>	軽量h=3.0			m	支保工3段			m	掘削幅		0.90	m	
砂基礎工		9.59 m <sup>3</sup>	軽量h=3.5			m					平均掘削深		1.52	m	
埋戻工		35.96 m <sup>3</sup>	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		33.30	×	0.028	=	0.9	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		45.55 ÷	59.00	=	0.8	日	矢板設置撤去3.0			×	0.032	=		日	
砂基礎		9.59 ÷	33.00	=	0.3	日	矢板設置撤去3.5			×	0.035	=		日	
機械埋戻		35.96 ÷	33.00	=	1.1	日	矢板設置撤去4.0			×	0.036	=		日	
DIP100布設		33.30 ×	0.021	=	0.7	日	支保工設置撤去1段		33.30	×	0.011	=	0.4	日	
		×		=		日	支保工設置撤去2段			×	0.022	=		日	
		×		=		日	支保工設置撤去3段			×	0.035	=		日	
		×		=		日									
供用日数(A)		4.2 ×	1.7	=	7.1	日	供用日賃料(M)	建物(S05.1/P.810)、積資(S05.1/P.286)					円/t/日		
転回回数(n)		33.30 ÷	20.0	=	2.0	回	修理・損耗費(C)	建物(S05.1/P.810)、積資(S05.1/P.286)					円/t/回		
補正率(N)		(1 + 2.0 ) ÷	2	=	1.5	回	使用数量(T)	2.0 ×2枚×0.0516×	20.0	=	4.128	t			
軽量鋼矢板賃料		( ×	7.1	+	×	×	1.5 )	×	4.128	=			円		
軽量金属支保工賃料			1		段		路線延長		33.30		m		11工区		
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												7.1	日
腹起材質料	30.0	×	10.0	×	+	×	10.0	建物(S05.1/P.819)、積資(S05.1/P.297)					=	円	
切梁材質料	30.0	×	10.0	×	+	×	10.0	建物(S05.1/P.819)、積資(S05.1/P.297)					=	円	
水圧ポンプ賃料	30.0	×	1.0	×	+			建物(S05.1/P.819)、積資(S05.1/P.297)					=	円	
支保工賃料計														円	
11工区 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		4.90		m		11工区		
機械掘削BH山積0.80		m <sup>3</sup>	軽量h=2.0			m	支保工1段		4.90	m	DIP100布設		4.90	m	
機械掘削BH山積0.45		m <sup>3</sup>	軽量h=2.5		4.90	m	支保工2段			m					
機械掘削BH山積0.28		8.03 m <sup>3</sup>	軽量h=3.0			m	支保工3段			m	掘削幅		0.90	m	
砂基礎工		1.41 m <sup>3</sup>	軽量h=3.5			m					平均掘削深		1.82	m	
埋戻工		6.62 m <sup>3</sup>	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		4.90	×	0.030	=	0.1	日	
機械掘削BH山積0.28		8.03 ÷	59.00	=	0.1	日	矢板設置撤去3.0			×	0.032	=		日	
砂基礎		1.41 ÷	33.00	=	0.1	日	矢板設置撤去3.5			×	0.035	=		日	
機械埋戻		6.62 ÷	33.00	=	0.2	日	矢板設置撤去4.0			×	0.036	=		日	
DIP100布設		4.90 ×	0.021	=	0.1	日	支保工設置撤去1段		4.90	×	0.011	=	0.1	日	
		×		=		日	支保工設置撤去2段			×	0.022	=		日	
		×		=		日	支保工設置撤去3段			×	0.035	=		日	
		×		=		日									
供用日数(A)		0.7 ×	1.7	=	1.2	日	供用日賃料(M)	建物(S05.1/P.810)、積資(S05.1/P.286)					円/t/日		
転回回数(n)		4.90 ÷	4.9	=	1.0	回	修理・損耗費(C)	建物(S05.1/P.810)、積資(S05.1/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×	4.9	=	1.264	t			
軽量鋼矢板賃料		( ×	1.2	+	×	×	1.0 )	×	1.264	=			円		
軽量金属支保工賃料			1		段		路線延長		4.90		m		11工区		
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												1.2	日
腹起材質料	30.0	×	4.0	×	+	×	4.0	建物(S05.1/P.819)、積資(S05.1/P.297)					=	円	
切梁材質料	30.0	×	4.0	×	+	×	4.0	建物(S05.1/P.819)、積資(S05.1/P.297)					=	円	
水圧ポンプ賃料	30.0	×	1.0	×	+			建物(S05.1/P.819)、積資(S05.1/P.297)					=	円	
支保工賃料計														円	
11工区 土留材質料															円
1m当り															円



令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事（11工区）

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		
		HPPE φ50mm L=350.7m (L=121.5+182.3+31.5+15.4)						
【資材】								
水道配水用ポリエチレン管	EF受口付直管 (JWWA K 144) φ50×5m	20 19 14 (@5 =265) = 53	本	53				
水道配水用ポリエチレン管	ブレースメント (JWWA K 144) φ50×5m	別紙 切管調整表より (74.07) =74.07) = 16	本	16				
EFソケット	両端EF受口 (JWWA K 145) φ50	5 2 2 4 = 13	個	13				
EF90° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13) φ50	2 (@0.28 =0.56) = 2	個	2				
EF45° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13) φ50	3 7 8 4 (@0.22 =4.84) = 22	個	22				
EF22 1/2° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13) φ50	6 2 3 (@0.18 =1.98) = 11	個	11				
EF45° ベンド	片側EF受口 (PTC K 13) φ50	1 (@0.27 =0.27) = 1	個	1				
EFチーズ	両端EF受口 (PTC K 13) φ50×50	2 2 (@0.18 =0.72) (@0.07 =0.28) = 4	個	4				
EFフランジ	φ50mm 鋳鉄フランジ	2 (@0.16 =0.32) = 2	個	2				
PEフランジ・アダプタ	スピゴット継手 (JWWA K 145) φ50 7.5K	1 (@0.19 =0.19) = 1	個	1				
鋳鉄異形管用異種管継手	PE挿し口付 φ75×50 GX形	1 (@0.69 =0.69) = 1	個	1				
水道配水用ポリエチレン管ソフトシル仕切弁	FCD 内外面粉体 φ50 7.5K 両ボリ挿し口	2 1 1 2 (@0.68 =4.08) = 6	個	6				
仕切弁鉄管 φ300mm×625H～820H	トミスKEVGH-53HK(1型) 座台付	6 -2 = 4	個	4				
仕切弁鉄管 φ300mm×810H～1010H	トミスKEVKH-53HK(2型) 座台付	2 = 2	個	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	
フランジ'接合補強具(LSP)	7.5K パッキン、ホルトナット φ 50mm	5 = 5	組	5			
スイング式逆止弁	7.5K 内外面粉体 FCD FF φ 50	1 (@0.2 =0.2) = 1	基	1			
ストレーナー	FCD 内面粉体 φ 50 RF 7.5k	1 (@0.3 =0.3) = 1	基	1			
短面管フランジアダプター	内外面エポキシ塗装 φ 50 FCD FF RF7.5k L=200mm(参考寸法)	1 (@0.2 =0.2) = 1	個	1			
不断水割T字管 DIP用	φ 200×50 簡易弁付 フランジ型	1 (@0.27 =0.27) = 1	個	1			
●1号組立マンホール	マンホール深 1.06m 内径 φ 900mm 1箇所						
鋳鉄製マンホールふた	浮上防止、かぎ付 φ 600 T-14	1 = 1	枚	1			
調整金具	25mmまで	1 = 1	組	1			
調整リング	50mm φ 600	1 = 1	個	1			
斜壁	1号マンホール 600×900×450	1 = 1	個	1			
管取付け壁	1号マンホール 900×600	1 = 1	個	1			
底版	1号マンホール 有効高130	1 = 1	個	1			
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	353.97 × (0.06×3.14×1.5×4/5.0+1) = 434.0	m	434			
埋設シート(市道:配水管用)	青地白文字 2倍折込 W=150mm	350.7 = 350.7	m	350.7			
水道用識別マーカー		14 +13 +16 +8 = 51	個	51			

1.専用配水管布設工事 φ50-1

[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 (フレーション <sup>®</sup> ) φ50mm 5.00 m/本								
	乙切管						合計	切断	残管延長
1	0.66	1.16	1.36	0.34	1.02	0.34	4.88	6	0.12
2	2.43	0.34	1.16	0.49			4.42	4	0.58
3	2.79	1.00	0.25	0.67			4.71	4	0.29
4	2.86	0.93	0.93				4.72	3	0.28
5	3.97	0.98					4.95	2	0.05
6	4.55	0.29					4.84	2	0.16
7	2.72	1.27	0.63				4.62	3	0.38
8	4.30	0.34					4.64	2	0.36
9	1.28	0.99	1.01	0.98	0.49		4.75	5	0.25
10	4.22	0.62					4.84	2	0.16
11	3.40	1.00					4.40	2	0.60
12	4.73						4.73	1	0.27
13	3.08	1.28	0.49				4.85	3	0.15
14	2.98	1.08	0.77				4.83	3	0.17
15	2.05	1.08					3.13	2	1.87
16	3.40	1.36					4.76	2	0.24
17									
18									
19									
20									
計	切管本数				切管延長			切断	5.93m
	16本				74.07m			46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】					日数 計	11.99	
ポリエチレン管(EF接合)布設工	φ 50	348.92 = 348.92	m	348.9	100.0 m/日	3.49	
ポリエチレン管切断工	φ 50	46 = 46	口	46	100.0 口/日	0.46	
融着継手工(EF継手)	2口継手 φ 50	17 = 17	箇所	17	25.0 箇所/日	0.68	
融着継手工(EF継手)	φ 50	126 = 126	口	126	35.7 口/日	3.53	
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ 50	5 = 5	口	5	20.0 口/日	0.25	
鋳鉄製仕切弁設置工	機械 φ 50	6 = 6	基	6	14.6 基/日	0.41	
仕切弁表函設置工	底版含む ねじ式 A・B形	4 +2 = 6	箇所	6	33.3 箇所/日	0.18	
スイング式逆止弁設置工	機械 φ 50	1 = 1	基	1	14.6 基/日	0.07	
ストレーナ設置工	φ 50	1 = 1	基	1	6.3 基/日	0.16	
不断水連絡工(DIP用)	φ 200× φ 50	1 = 1	箇所	1	1.4 箇所/日	0.71	
組立MH設置工(基礎材別途)	N=4箇所未満 1号 3m以下 基礎工を含む	1 = 1	箇所	1	4.0 箇所/日	0.25	
削孔代	ヒューム管用 0・1号 径150用	1 = 1	箇所	1			
碎石基礎	RC-40 材料費のみ t=20cm	$(1.10 \times 1.10 \times 0.20 + 0.50 \times 0.50 \times 3.14 \div 4 \times 0.130) \times 1.27 = 0.340$	m3	0.3			
コンクリート直均し仕上げ		$0.25 \times (0.53 + 0.13) = 0.165$	m <sup>2</sup>	0.2			
型枠工	一般型枠 小型構造物	$(0.25+0.13+0.53)*2*0.1225 + ((0.10+0.50+0.10)*0.50+0.50*0.10-0.06*0.06*3.14/4)*2 = 1.017$	m2	1	15.0 m2/日	0.07	
コンクリート工	18-8-40BB W/C≦60% BH(ブレン機能付) 小型構造物 一般養生	$0.25*(0.13+0.53)*0.1225 + ((0.50*0.50-0.06*0.06)*3.14/4)*(0.10+0.10) = 0.059$	m3	0.1	8.0 m3/日	0.01	

1.専用配水管布設工事 φ50-1

# 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		
【土工 集計表】		1-18	1-19	1-21	1-22	1-23	1-27	1-28	8-3	8-4			日数 計	18.96		
アスファルト舗装切断工	15cm以下	344.40	+314.80	+4.40	+4.80	+6.20	+7.20	+4.00		=	685.80	m	690	230.0 m/日	2.98	
	10cm以下	103.32	+94.44	+1.98	+2.16	+2.79	+3.24	+1.80		=	209.73		210		1.08	
アスファルト舗装版取壊・積込工	BH0.28m3											m <sup>2</sup>	194.0 m <sup>2</sup> /日			
		114.69	+123.72	+3.19	+3.91	+5.89	+7.16	+2.72	+3.76	8.99	=	274.03	m <sup>3</sup>	270	59.0 m3/日	4.64
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3															
		26.38	+24.11	+0.51	+0.55	+0.72	+0.83	+0.46	+0.83	1.27	=	55.66	m3	56	33.0 m3/日	1.69
機械埋戻工	砂															
	BH0.28m3 タンバ															
機械埋戻工	発生土	56.83	+70.83	+2.08	+2.70	+4.32	+5.35	+1.71	+2.92	6.34	=	153.08	m3	150	33.0 m3/日	4.64
	BH0.28m3 タンバ															
機械埋戻工	RC40～0															
	BH0.28m3 タンバ															
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	103.32	+94.44	+1.98	+2.16	+2.79	+3.24	+1.80		=	209.73	m <sup>2</sup>	210	222.2 m <sup>2</sup> /日	0.94	
	RC40～0															
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	103.32	+94.44	+1.98	+2.16	+2.79	+3.24	+1.80		=	209.73	m <sup>2</sup>	210	222.2 m <sup>2</sup> /日	0.94	
	M25～0															
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=17cm(2層施工)															
	M25～0												111.1 m <sup>2</sup> /日			
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm															
	M40～0												222.2 m <sup>2</sup> /日			
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm	103.32	+94.44	+1.98	+2.16	+2.79	+3.24	+1.80		=	209.73	m <sup>2</sup>	210	250.0 m <sup>2</sup> /日	0.84	
	人力施工															
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm															
	機械施工 小型Fs															
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm															
	人力施工												250.0 m <sup>2</sup> /日			
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm															
	機械施工 小型Fs															
土砂運搬工	山積0.28m3	51.55	+45.02	+0.88	+0.91	+1.09	+1.22	+0.82	+0.52	1.95	=	103.96	m3	100		
	4t-3.1～4.5km以下															
土砂処分費		51.55	+45.02	+0.88	+0.91	+1.09	+1.22	+0.82	+0.52	1.95	=	103.96	m3	100		

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		
アス塊運搬工	山積0.28m3	5.17 +4.72 +0.10 +0.11 +0.14 +0.16 +0.09 = 10.49	m3	10				
	4t-3.1～4.5km以下				m3/日			
アスファルト塊処分費		12.15 +11.09 +0.24 +0.26 +0.33 +0.38 +0.21 = 24.66	t	25				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下	2.20 +2.00 2.40 = 6.60	m	6.6		0.12		
	BH 山積0.28(0.2)m3				54.1 m/日			
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.5m以下	2.40 +3.10 +3.60 = 9.10	m	9.1		0.18		
	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2.0m以下	2.20 +2.00 2.40 = 6.60	m	6.6		0.07		
	トラッククレーン 4.9t吊り				100.0 m/日			
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下	2.40 +3.10 +3.60 = 9.10	m	9.1		0.10		
	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	水圧式パイプサポート	2.20 +2.40 +2.00 2.40 = 9.00	m	9		0.30		
	1段 2.0m以下				30.3 m/日			
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート	3.10 +3.60 = 6.70	m	6.7		0.44		
	2段 3.5m以下				15.2 m/日			
土留材質料及び損耗費	H=2.0m	※ 2.専用配水管布設工事 φ50-2 にて一括計上	式					
	軽量金属支保材1段							
土留材質料及び損耗費	H=2.5m	※ 2.専用配水管布設工事 φ50-2 にて一括計上	式					
	軽量金属支保材1段							
土留材質料及び損耗費	H=2.5m	※ 2.専用配水管布設工事 φ50-2 にて一括計上	式					
	軽量金属支保材2段							
区画線材料費		115.00 = 115.00	m	120				
	白 15cm 実線							
区画線工 溶融式(手動) 供用区間	施工規模500m未満	437 * 別紙計算書 = 437.00	m	437				
	15cm 実線							

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1-18】	市道車道AS DP=1.0m	L= 172.2m					
	HPPE (EF) φ 50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 172.2 = 344.40					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.60 × 172.2 = 103.32					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.60 × 1.11 ) × 172.2 = 114.69					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.60 × 0.26 - 0.0028 ) × 172.2 = 26.38					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	発生土	0.60 × 0.55 × 172.2 = 56.83					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	RC40～0						
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.60 × 172.2 = 103.32					
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	0.60 × 172.2 = 103.32					
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=17cm(2層施工)						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm						
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm	0.60 × 172.2 = 103.32					
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	114.69 - 56.83 / 0.9 = 51.55					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		51.55 = 51.55					
			m3				

1.専用配水管布設工事 φ50-1

# 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	
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1〜4.5km以下	$103.32 \times 0.05 = 5.17$	m3				
アスファルト塊処分費		$5.17 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 12.15$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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		m				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り		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		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				
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				
	▲ φ 50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	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1-19】	市道車道AS DP=1.2m	L= 157.4m					
	HPPE (EF) φ 50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 157.4 = 314.80					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.60 × 157.4 = 94.44					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.60 × 1.31 ) × 157.4 = 123.72					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.60 × 0.26 - 0.0028 ) × 157.4 = 24.11					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	発生土	0.60 × 0.75 × 157.4 = 70.83					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	RC40～0						
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.60 × 157.4 = 94.44					
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	0.60 × 157.4 = 94.44					
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=17cm(2層施工)						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm						
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm	0.60 × 157.4 = 94.44					
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	123.72 - 70.83 / 0.9 = 45.02					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		45.02 = 45.02					
			m3				

1.専用配水管布設工事 φ50-1

# 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	
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1〜4.5km以下	$94.44 \times 0.05 = 4.72$	m3				
アスファルト塊処分費		$4.72 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 11.09$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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		m				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り		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		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				
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				
	▲ φ 50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	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1-21】	市道車道AS DP=1.5m	L= 2.2m					
	HPPE (EF) φ 50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 2.2 = 4.40					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.90 × 2.2 = 1.98					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.90 × 1.61 ) × 2.2 = 3.19					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.90 × 0.26 - 0.0028 ) × 2.2 = 0.51					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	発生土	0.90 × 1.05 × 2.2 = 2.08					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	RC40～0						
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.90 × 2.2 = 1.98					
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	0.90 × 2.2 = 1.98					
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=17cm(2層施工)						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm						
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm	0.90 × 2.2 = 1.98					
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	3.19 - 2.08 / 0.9 = 0.88					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		0.88 = 0.88					
			m3				

1.専用配水管布設工事 φ50-1

# 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	
アス塊運搬工	山積0.28m3	$1.98 \times 0.05 = 0.10$	m3				
	4t-3.1〜4.5km以下						
アスファルト塊処分費		$0.10 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.24$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下	$2.20 = 2.20$	m				
	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		m				
	BH 山積0.28(0.2)m3						
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下	$2.20 = 2.20$	m				
	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		m				
	トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート	$2.20 = 2.20$	m				
	1段 2.0m以下						
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート		m				
	2段 3.5m以下						
		$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	m2				
	▲φ50mm管積						

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1-22】	市道車道AS DP=1.7m	L= 2.4m					
	HPPE (EF) φ 50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 2.4 = 4.80					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.90 × 2.4 = 2.16					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.90 × 1.81 ) × 2.4 = 3.91					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.90 × 0.26 - 0.0028 ) × 2.4 = 0.55					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	発生土	0.90 × 1.25 × 2.4 = 2.70					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	RC40～0						
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.90 × 2.4 = 2.16					
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	0.90 × 2.4 = 2.16					
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=17cm(2層施工)						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm						
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm	0.90 × 2.4 = 2.16					
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	3.91 - 2.70 / 0.9 = 0.91					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		0.91 = 0.91					
			m3				

1.専用配水管布設工事 φ50-1

# 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	
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1〜4.5km以下	$2.16 \times 0.05 = 0.11$	m3				
アスファルト塊処分費		$0.11 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.26$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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	$2.40 = 2.40$	m				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り		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	$2.40 = 2.40$	m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下	$2.40 = 2.40$	m				
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				
	▲ φ 50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	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1-23】	市道車道AS DP=2.0m	L= 3.1m					
	HPPE (EF) φ 50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 3.1 = 6.20					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.90 × 3.1 = 2.79					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.90 × 2.11 ) × 3.1 = 5.89					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.90 × 0.26 - 0.0028 ) × 3.1 = 0.72					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	発生土	0.90 × 1.55 × 3.1 = 4.32					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	RC40～0						
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.90 × 3.1 = 2.79					
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	0.90 × 3.1 = 2.79					
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=17cm(2層施工)						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm						
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm	0.90 × 3.1 = 2.79					
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	5.89 - 4.32 / 0.9 = 1.09					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		1.09 = 1.09					
			m3				

1.専用配水管布設工事 φ50-1

# 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	
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1〜4.5km以下	$2.79 \times 0.05 = 0.14$	m3				
アスファルト塊処分費		$0.14 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.33$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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	$3.1 = 3.1$	m				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り		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	$3.1 = 3.1$	m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				
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	$3.1 = 3.1$	m				
	▲ φ 50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	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1-27】	市道車道AS DP=2.1m	L= 3.6m					
	HPPE (EF) φ50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 3.6 = 7.20					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.90 × 3.6 = 3.24					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.9 × 2.21 ) × 3.6 = 7.16					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.9 × 0.26 - 0.0028 ) × 3.6 = 0.83					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	発生土	0.9 × 1.65 × 3.6 = 5.35					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	RC40～0						
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.90 × 3.6 = 3.24					
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	0.90 × 3.6 = 3.24					
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=17cm(2層施工)						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm						
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm	0.90 × 3.6 = 3.24					
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	7.16 - 5.35 / 0.9 = 1.22					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		1.22 = 1.22					
			m3				

1.専用配水管布設工事 φ50-1

# 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	
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1〜4.5km以下	$3.24 \times 0.05 = 0.16$	m3				
アスファルト塊処分費		$0.16 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.38$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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	$3.60 = 3.60$	m				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り		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	$3.60 = 3.60$	m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				
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	$3.60 = 3.60$	m				
	▲ φ 50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	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1-28】	市道車道AS DP=1.4m	L= 2.0m					
	HPPE (EF) φ 50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 2.0 = 4.00					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.90 × 2.0 = 1.80					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.90 × 1.51 ) × 2.0 = 2.72					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.90 × 0.26 - 0.0028 ) × 2.0 = 0.46					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	発生土	0.90 × 0.95 × 2.0 = 1.71					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	RC40～0						
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.90 × 2.0 = 1.80					
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	0.90 × 2.0 = 1.80					
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=17cm(2層施工)						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm						
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm	0.90 × 2.0 = 1.80					
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	2.72 - 1.71 / 0.9 = 0.82					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		0.82 = 0.82					
			m3				

1.専用配水管布設工事 φ50-1

# 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	
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1〜4.5km以下	$1.80 \times 0.05 = 0.09$	m3				
アスファルト塊処分費		$0.09 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.21$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3	$2.00 = 2.00$	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		m				
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	$2.00 = 2.00$	m				
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下	$2.00 = 2.00$	m				
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				
	▲ φ 50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	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8-3】	砂利道 DP=1.0m HPPE (EF) φ 50mm	L= 5.4m					
アスファルト舗装切断工	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	(0.60 × 1.16 ) × 5.4 = 3.76	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンハ°	(0.60 × 0.26 - 0.0028 ) × 5.4 = 0.83	m3				
機械埋戻工	発生土 BH0.28m3 タンハ°	0.60 × 0.90 × 5.4 = 2.92	m3				
機械埋戻工	RC40～0 BH0.28m3 タンハ°		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=17cm(2層施工) M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm 人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm 機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm 人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm 機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	3.76 - 2.92 / 0.9 = 0.52	m3				
土砂処分費		0.52 = 0.52	m3				

1.専用配水管布設工事  $\phi 50-1$

# 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	
アス塊運搬工	山積0.28m3		m3				
	4t-3.1～4.5km以下						
アスファルト塊処分費			t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下		m				
	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		m				
	BH 山積0.28(0.2)m3						
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下		m				
	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		m				
	トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート		m				
	1段 2.0m以下						
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート		m				
	2段 3.5m以下						
		$0.06^2 \times 3.14/4$					
	▲ φ 50mm管積	$= 0.0028$	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8-4】	砂利道 DP=1.0m	L= 2.4m					
	HPPPE(EF) φ50mm (逆止弁室設置箇所)						
アスファルト舗装切断工	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		2.40 × 1.56 × 2.40 = 8.99					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	2.40 × 0.26 × 2.40 - ( 0.225 + 0.0028 ) = 1.27					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	発生土	2.40 × 1.30 × 2.40 - 1.1529 = 6.34					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	RC40～0						
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm						
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=17cm(2層施工)						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm						
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	8.99 - 6.34 / 0.9 = 1.95					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		1.95 = 1.95					
			m3				

1.専用配水管布設工事 φ50-1

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	
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下		m3				
アスファルト塊処分費			t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3	2.40 = 2.4	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		m				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	2.40 = 2.4	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		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下	2.40 = 2.4	m				
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				
		$1.05^2 \times 3.14 \div 4 \times 0.26$ = 0.225	m3				
	▲逆止弁室 体積(砂)	$1.05^2 \times 3.14 \div 4 \times (1.23 - 0.26) + 1.10^2 \times 3.14 \div 4 \times (0.20 + 0.13)$ = 1.1529	m3				
	▲逆止弁室 体積(発生土)	$0.06^2 \times 3.14/4 \times 1.35$ = 0.0028	m3				
	▲φ50mm管体積		m3				

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

1.専用配水管布設工事 φ50-1

[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	
		HPPE φ50mm L=276.4m (L=265.8+3.6+7.0)					
【資材】							
水道配水用ポリエチレン管	EF受口付直管 (JWWA K 144)	30 11 (@5 =205) = 41	本	41			
	φ50×5m						
水道配水用ポリエチレン管	ブレーション付 (JWWA K 144)	別紙 切管調整表より (62.13) =62.13) = 13	本	13			
	φ50×5m						
EFソケット	両端EF受口 (JWWA K 145)	3 9 = 12	個	12			
	φ50						
EF90° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13)	2 6 (@0.28 =2.24) = 8	個	8			
	φ50						
EF45° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13)	14 9 (@0.22 =5.06) = 23	個	23			
	φ50						
EF90° ベンド	片側EF受口 (PTC K 13)	1 (@0.33 =0.33) = 1	個	1			
	φ50						
EF45° ベンド	片側EF受口 (PTC K 13)	1 (@0.27 =0.27) = 1	個	1			
	φ50						
EFチーズ	両端EF受口 (PTC K 13)	3 (@0.18 =0.54) (@0.07 =0.21) = 3	個	3			
	φ50×50						
EFフランジ		2 (@0.16 =0.32) = 2	個	2			
	φ50mm 鋳鉄フランジ						
PEフランジ・アダプタ	スピゴット継手 (JWWA K 145)	1 (@0.19 =0.19) = 1	個	1			
	φ50 7.5K						
鋳鉄異形管用異種管継手	PE挿し口付	1 (@0.74 =0.74) = 1	個	1			
	φ100×50 GX形						
水道配水用ポリエチレン管ソフトシル仕切弁	FCD 内外面粉体	1 4 (@0.68 =3.4) = 5	個	5			
	φ50 7.5K 両ボリ挿し口						
仕切弁鉄管 φ300mm×625H～820H	トミスKEVGH-53HK(1型)	5 -2 = 3	個	3			
	座台付						
仕切弁鉄管 φ300mm×810H～1010H	トミスKEVKH-53HK(2型)	2 = 2	個	2			
	座台付						

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	
フランジ'接合補強具(LSP)	7.5K パッキン、ホルトナット	5	組	5			
	φ 50mm						
スイング式逆止弁	7.5K 内外面粉体	(@0.2 =0.2) =	基	1			
	FCD FF φ 50						
ストレーナー	FCD 内面粉体	(@0.3 =0.3) =	基	1			
	φ 50 RF 7.5k						
短面管フランジ'アダプター	内外面エポキシ塗装	(@0.2 =0.2) =	個	1			
	φ 50 FCD FF RF7.5k L=200mm(参考寸法)						
不断水割T字管 DIP用		(@0.24 =0.24) =	個	1			
	φ 150×50 簡易弁付 フランジ型						
●1号組立マンホール	マンホール深 1.26m						
	内径 φ 900mm 1箇所						
鋳鉄製マンホールふた	浮上防止、かぎ付	=	枚	1			
	φ 600 T-25						
調整金具		=	組	1			
	25mmまで						
調整リング	100mm	=	個	1			
	φ 600						
斜壁	1号マンホール	=	個	1			
	600×900×300						
管取付け壁	1号マンホール	=	個	1			
	900×900						
底版	1号マンホール	=	個	1			
	有効高130						
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)	281.37 × (0.06×3.14×1.5×4/5.0+1)	m	344.98	345.0		
	W=30mm						
埋設シート(市道:配水管用)	青地白文字 2倍折込	276.4 -44.4	m	232.0	232.0		
	W=150mm						
埋設シート(国県道:給配水管用)	青地白文字 2倍折込	37.7 3.6 3.1	m	44.4	44.4		
	W=400mm						
水道用識別マーカ-		22 +15 +2 +3	個	42	42		

2.専用配水管布設工事  $\phi 50-2$ [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 (フレンセント) φ50mm 5.00 m/本								
	乙切管						合計	切断	残管延長
1	4.32	0.43					4.75	2	0.25
2	4.02	0.93					4.95	2	0.05
3	1.24	1.28	1.24	0.44	0.61		4.81	5	0.19
4	3.38	0.44	0.76	0.33			4.91	4	0.09
5	4.88						4.88	1	0.12
6	3.02	0.88	1.10				5.00	2	
7	4.46	0.43					4.89	2	0.11
8	1.10	3.07					4.17	2	0.83
9	0.85	2.93	1.12				4.90	3	0.10
10	1.32	1.77	1.63	0.28			5.00	3	
11	3.00	1.51	0.47				4.98	3	0.02
12	1.28	0.80	0.86	0.80	0.48	0.66	4.88	6	0.12
13	1.00	1.30	0.73	0.98			4.01	4	0.99
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	切管本数				切管延長			切断	2.87m
	13本				62.13m			39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】					日数 計	10.05		
ポリエチレン管(EF接合)布設工	φ 50	$281.37 - 3.4 - 0.2 - 0.3 - 0.24 = 277.23$ 仕切弁 逆止弁 ストレーナ 割T	m	277.2	100.0 m/日	2.77		
ポリエチレン管切断工	φ 50	$39 = 39$	口	39	100.0 口/日	0.4		
融着継手工(EF継手)	2口継手 φ 50	$15 = 15$	箇所	15	25.0 箇所/日	0.60		
融着継手工(EF継手)	φ 50	$107 = 107$	口	107	35.7 口/日	3.00		
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ 50	$5 = 5$	口	5	20.0 口/日	0.25		
鋳鉄製仕切弁設置工	機械 φ 50	$5 = 5$	基	5	14.6 基/日	0.34		
仕切弁表函設置工	底版含む ねじ式 A・B形	$5 = 5$	箇所	5	33.3 箇所/日	0.15		
スイング式逆止弁設置工	機械 φ 50	$1 = 1$	基	1	14.6 基/日	0.07		
ストレーナ設置工	φ 50	$1 = 1$	基	1	6.3 基/日	0.16		
不断水連絡工(DIP用)	φ 150× φ 50	$1 = 1$	箇所	1	1.6 箇所/日	0.63		
組立MH設置工(基礎材別途)	N=4箇所未満 1号 3m以下 基礎工を含む	$1 = 1$	箇所	1	4.0 箇所/日	0.25		
削孔代	ヒューム管用 0・1号 径150用	$1 = 1$	箇所	1				
碎石基礎	RC-40 材料費のみ t=20cm	$(1.10 \times 1.10 \times 0.20 + 0.50 \times 0.50 \times 3.14 \div 4 \times 0.130) \times 1.27 = 0.340$	m3	0.3				
コンクリート直均し仕上げ		$0.25 \times (0.53 + 0.13) = 0.165$	m <sup>2</sup>	0.2				
型枠工	一般型枠 小型構造物	$(0.25+0.13+0.53)*2*0.1225 + ((0.10+0.50+0.10)*0.50+0.50*0.10-0.06*0.06*3.14/4)*2 = 1.017$	m2	1	15.0 m2/日	0.07		
コンクリート工	18-8-40BB W/C≦60% BH(ブレン機能付) 小型構造物 一般養生	$0.25*(0.13+0.53)*0.1225 + ((0.50*0.50-0.06*0.06)*3.14/4)*(0.10+0.10) = 0.059$	m3	0.1	8.0 m3/日	0.01		

2.専用配水管布設工事  $\phi 50-2$ [illegible]

数 量 計 算 書																	
名 称	形 状 寸 法	計 算 式											単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
		1-18	1-19	1-20	1-21	1-22	1-23	1-24	3-2	3-3	3-4	3-5			日当施工量	日数	
【土工 集計表】		1-18	1-19	1-20	1-21	1-22	1-23	1-24	3-2	3-3	3-4	3-5			日数 計	19.33	
		3-6	4-1	5-1	5-2	1-32											
アスファルト舗装切断工	15cm以下	215.60	+3.00	+176.40	+46.20	+5.00	+7.00	+6.00	+1.00	+15.60	+0.60	+10.20	=	557.60			
		+5.40	+3.00	+51.00	+2.00	+9.60									230.0	m/日	2.42
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	64.68	+0.90	+52.92	+20.79	+2.25	+3.15	+2.70	+0.30	+4.68	+0.18	+4.59	=	235.33			
		+2.43	+3.75	+63.75	+2.50	+5.76									194.0	m <sup>2</sup> /日	1.21
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	71.79	+1.18	+74.62	+33.47	+4.07	+6.65	+6.24	+0.32	+5.90	+0.24	+9.91	=	249.77			
		+5.73	+1.18	+17.29	+2.19	+8.99									59.0	m3/日	4.23
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ°	16.51	+0.23	+13.51	+5.34	+0.58	+0.81	+0.69	+0.08	+1.19	+0.05	+1.18	=	46.43			
		+0.62	+0.23	+3.91	+0.23	+1.27									33.0	m3/日	1.41
機械埋戻工	発生土 BH0.28m3 タンバ°	35.57	+0.68	+44.98	+21.83	+2.81	+4.88	+4.73					=	128.97			
			+0.54	+6.12	+1.53	+5.30									33.0	m3/日	3.91
機械埋戻工	RC40～0 BH0.28m3 タンバ°								+0.20	+3.98	+0.17	+8.03	=	25.14			
		+4.74	+0.41	+7.19	+0.42										25		0.76
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0	64.68	+0.90	+52.92	+20.79	+2.25	+3.15	+2.70					=	153.15			
						+5.76									m <sup>2</sup>	222.2	m <sup>2</sup> /日
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm M25～0	64.68	+0.90	+52.92	+20.79	+2.25	+3.15	+2.70					=	153.15			
						+5.76									m <sup>2</sup>	222.2	m <sup>2</sup> /日
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm M40～0								+0.30	+4.68	+0.18	+4.59	=	12.18			
		+2.43													m <sup>2</sup>	222.2	m <sup>2</sup> /日
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm 人力施工	64.68	+0.90	+52.92	+20.79	+2.25	+3.15	+2.70					=	153.15			
						+5.76									m <sup>2</sup>	250.0	m <sup>2</sup> /日
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm 機械施工 小型Fs												=	66.25			
						+63.75	+2.50								m <sup>2</sup>	66	
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm 人力施工								+0.30	+4.68	+0.18	+4.59	=	12.18			
		+2.43													m <sup>2</sup>	250.0	m <sup>2</sup> /日
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm 機械施工 小型Fs												=	3.75			
						+3.75									m <sup>2</sup>	4	
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	32.27	+0.42	+24.64	+9.21	+0.95	+1.23	+0.98	+0.32	+5.90	+0.24	+9.91	=	106.46			
		+5.73	+0.58	+10.49	+0.49	+3.10									m3	110	
土砂処分費		32.27	+0.42	+24.64	+9.21	+0.95	+1.23	+0.98	+0.32	+5.90	+0.24	+9.91	=	106.46			
		+5.73	+0.58	+10.49	+0.49	+3.10									m3	110	
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	3.23	+0.05	+2.65	+1.04	+0.11	+0.16	+0.14	+0.03	+0.47	+0.02	+0.46	=	11.07			
		+0.24	+0.19	+1.91	+0.08	+0.29									m3	11	

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			
アスファルト塊処分費		7.59 +0.12 +6.23 +2.44 +0.26 +0.38 +0.33 +0.07 +1.10 +0.05 +1.08 =	26.02	t	26													
		+0.56 +0.45 +4.49 +0.19 +0.68																
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下	23.10										=	25.50	m	25.5		0.47	
	BH 山積0.28(0.2)m3	+2.40													54.1	m/日		
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.5m以下	2.50 +3.50										+5.10 =	11.10	m	11.1		0.22	
	BH 山積0.28(0.2)m3														50.2	m/日		
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.0m以下	3.00										=	6.70	m	6.7		0.14	
	BH 山積0.28(0.2)m3	+2.70	+1.00										46.8		m/日			
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下	23.10										=	25.50	m	25.5		0.26	
	トラッククレーン 4.9t吊り	+2.40													100.0	m/日		
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下	2.50 +3.50										5.10 =	11.10	m	11.1		0.12	
	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3.0m以下	3.00										=	6.70	m	6.7		0.08	
	トラッククレーン 4.9t吊り	+2.70	+1.00										83.3		m/日			
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート	23.10 +2.50										=	28.00	m	28		0.92	
	1段 2.0m以下	+2.40													30.3	m/日		
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート	3.50 +3.00										+5.10 =	15.30	m	15.3		1.01	
	2段 3.5m以下	+2.70	+1.00										15.2		m/日			
土留材質料及び損耗費	H=2.0m	1											1	式				
	軽量金属支保材1段																	
土留材質料及び損耗費	H=2.5m	1											1	式				
	軽量金属支保材1段																	
土留材質料及び損耗費	H=2.5m	1											1	式				
	軽量金属支保材2段																	
土留材質料及び損耗費	H=3.0m	1											1	式				
	軽量金属支保材2段																	
不陸整正工(施工幅1.8m以上)	CR40～0											=	52.90	㎡	53		0.08	
	t=1cm	2.85 +48.45 +1.60													625.0	㎡/日		
区画線材料費		10.10										=	10.10	m	10			
	白 15cm 実線																	
区画線工 溶融式(手動) 供用区間	施工規模500m未満	※ 1.専用配水管布設工事 φ50-1 にて一括計上																
	15cm 実線																	

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1-18】	市道車道AS DP=1.0m	L= 107.8m					
	HPPE (EF) φ 50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 107.8 = 215.60					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.60 × 107.8 = 64.68					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.60 × 1.11 ) × 107.8 = 71.79					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.60 × 0.26 - 0.0028 ) × 107.8 = 16.51					
	BH0.28m3 タンバ°		m3				
機械埋戻工	発生土	0.60 × 0.55 × 107.8 = 35.57					
	BH0.28m3 タンバ°		m3				
機械埋戻工	RC40～0						
	BH0.28m3 タンバ°		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.60 × 107.8 = 64.68					
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	0.60 × 107.8 = 64.68					
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm						
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm	0.60 × 107.8 = 64.68					
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	71.79 - 35.57 / 0.9 = 32.27					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		32.27 = 32.27					
			m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	64.68 × 0.05 = 3.23					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				

2.専用配水管布設工事 φ50-2

# 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	
アスファルト塊処分費		$3.23 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 7.59$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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		m				
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				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t 吊り		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		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		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				
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				
	▲ φ 50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	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1-19】	市道車道AS DP=1.2m	L= 1.5m					
	HPPE (EF) φ50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 1.5 = 3.00					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.60 × 1.5 = 0.90					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.60 × 1.31 ) × 1.5 = 1.18					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.60 × 0.26 - 0.0028 ) × 1.5 = 0.23					
	BH0.28m3 タンパ		m3				
機械埋戻工	発生土	0.60 × 0.75 × 1.5 = 0.68					
	BH0.28m3 タンパ		m3				
機械埋戻工	RC40～0						
	BH0.28m3 タンパ		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.60 × 1.5 = 0.90					
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	0.60 × 1.5 = 0.90					
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm						
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm	0.60 × 1.5 = 0.90					
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	1.18 - 0.68 / 0.9 = 0.42					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		0.42 = 0.42					
			m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	0.9 × 0.05 = 0.05					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				

2.専用配水管布設工事 φ50-2

# 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	
アスファルト塊処分費		$0.05 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.12$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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		m				
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				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t 吊り		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		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		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				
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				
	▲ φ 50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	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1-20】	市道車道AS DP=1.3m	L= 88.2m					
	HPPE (EF) φ 50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 88.2 = 176.40	m				
	15cm以下						
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.60 × 88.2 = 52.92	m <sup>2</sup>				
	BH0.28m3						
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.60 × 1.41 ) × 88.2 = 74.62	m3				
	BH0.28m3						
機械埋戻工	砂	(0.60 × 0.26 - 0.0028 ) × 88.2 = 13.51	m3				
	BH0.28m3 タンパ						
機械埋戻工	発生土	0.60 × 0.85 × 88.2 = 44.98	m3				
	BH0.28m3 タンパ						
機械埋戻工	RC40～0		m3				
	BH0.28m3 タンパ						
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.60 × 88.2 = 52.92	m <sup>2</sup>				
	RC40～0						
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	0.60 × 88.2 = 52.92	m <sup>2</sup>				
	M25～0						
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm		m <sup>2</sup>				
	M40～0						
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm	0.60 × 88.2 = 52.92	m <sup>2</sup>				
	人力施工						
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm		m <sup>2</sup>				
	機械施工 小型Fs						
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm		m <sup>2</sup>				
	人力施工						
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm		m <sup>2</sup>				
	機械施工 小型Fs						
土砂運搬工	山積0.28m3	74.62 - 44.98 / 0.9 = 24.64	m3				
	4t-3.1～4.5km以下						
土砂処分費		24.64 = 24.64	m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	52.92 × 0.05 = 2.65	m3				
	4t-3.1～4.5km以下						

2.専用配水管布設工事 φ50-2

# 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	
アスファルト塊処分費		$2.65 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 6.23$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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		m				
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				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t 吊り		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		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		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				
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				
	▲ φ 50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	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1-21】	市道車道AS DP=1.5m	L= 23.1m					
	HPPE (EF) φ 50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 23.1 = 46.20	m				
	15cm以下						
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.90 × 23.1 = 20.79	m <sup>2</sup>				
	BH0.28m3						
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.90 × 1.61 ) × 23.1 = 33.47	m3				
	BH0.28m3						
機械埋戻工	砂	(0.90 × 0.26 - 0.0028 ) × 23.1 = 5.34	m3				
	BH0.28m3 タンパ						
機械埋戻工	発生土	0.90 × 1.05 × 23.1 = 21.83	m3				
	BH0.28m3 タンパ						
機械埋戻工	RC40～0		m3				
	BH0.28m3 タンパ						
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.90 × 23.1 = 20.79	m <sup>2</sup>				
	RC40～0						
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	0.90 × 23.1 = 20.79	m <sup>2</sup>				
	M25～0						
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm		m <sup>2</sup>				
	M40～0						
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm	0.90 × 23.1 = 20.79	m <sup>2</sup>				
	人力施工						
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm		m <sup>2</sup>				
	機械施工 小型Fs						
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm		m <sup>2</sup>				
	人力施工						
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm		m <sup>2</sup>				
	機械施工 小型Fs						
土砂運搬工	山積0.28m3	33.47 - 21.83 / 0.9 = 9.21	m3				
	4t-3.1～4.5km以下						
土砂処分費		9.21 = 9.21	m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	20.79 × 0.05 = 1.04	m3				
	4t-3.1～4.5km以下						

2.専用配水管布設工事 φ50-2

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	
アスファルト塊処分費		$1.04 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 2.44$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3	$23.10 = 23.10$	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		m				
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				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t 吊り	$23.10 = 23.10$	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		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		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下	$23.10 = 23.10$	m				
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				
	▲ φ 50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	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1-22】	市道車道AS DP=1.7m HPPE (EF) φ 50mm	L= 2.5m					
アスファルト舗装切断工	15cm以下	2 × 2.5 = 5.00	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.90 × 2.5 = 2.25	m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	(0.90 × 1.81 ) × 2.5 = 4.07	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ°	(0.90 × 0.26 - 0.0028 ) × 2.5 = 0.58	m3				
機械埋戻工	発生土 BH0.28m3 タンバ°	0.90 × 1.25 × 2.5 = 2.81	m3				
機械埋戻工	RC40～0 BH0.28m3 タンバ°		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0	0.90 × 2.5 = 2.25	m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm M25～0	0.90 × 2.5 = 2.25	m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm 人力施工	0.90 × 2.5 = 2.25	m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm 機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm 人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm 機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	4.07 - 2.81 / 0.9 = 0.95	m3				
土砂処分費		0.95 = 0.95	m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	2.25 × 0.05 = 0.11	m3				

2.専用配水管布設工事 φ50-2

# 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	
アスファルト塊処分費		$0.11 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.26$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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	$2.50 = 2.50$	m				
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				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t 吊り		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	$2.50 = 2.50$	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		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下	$2.50 = 2.50$	m				
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				
		$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	m2				
	▲ φ 50mm管積						

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1-23】	市道車道AS DP=2.0m	L= 3.5m					
	HPPE (EF) φ 50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 3.5 = 7.00					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.90 × 3.5 = 3.15					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.90 × 2.11 ) × 3.5 = 6.65					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.90 × 0.26 - 0.0028 ) × 3.5 = 0.81					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	発生土	0.90 × 1.55 × 3.5 = 4.88					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	RC40～0						
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.90 × 3.5 = 3.15					
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	0.90 × 3.5 = 3.15					
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm						
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm	0.90 × 3.5 = 3.15					
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	6.65 - 4.88 / 0.9 = 1.23					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		1.23 = 1.23					
			m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	3.15 × 0.05 = 0.16					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				

2.専用配水管布設工事 φ50-2

# 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	
アスファルト塊処分費		$0.16 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.38$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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	$3.50 = 3.50$	m				
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				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t 吊り		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	$3.50 = 3.50$	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		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				
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	$3.50 = 3.50$	m				
		$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	m2				
	▲ φ 50mm管積						

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1-24】	市道車道AS DP=2.2m	L= 3.0m					
	HPPE (EF) φ 50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 3.0 = 6.00	m				
	15cm以下						
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.90 × 3.0 = 2.70	m <sup>2</sup>				
	BH0.28m3						
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.90 × 2.31 ) × 3.0 = 6.24	m3				
	BH0.28m3						
機械埋戻工	砂	(0.90 × 0.26 - 0.0028 ) × 3.0 = 0.69	m3				
	BH0.28m3 タンパ						
機械埋戻工	発生土	0.90 × 1.75 × 3.0 = 4.73	m3				
	BH0.28m3 タンパ						
機械埋戻工	RC40～0		m3				
	BH0.28m3 タンパ						
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.90 × 3.0 = 2.70	m <sup>2</sup>				
	RC40～0						
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	0.90 × 3.0 = 2.70	m <sup>2</sup>				
	M25～0						
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm		m <sup>2</sup>				
	M40～0						
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm	0.90 × 3.0 = 2.70	m <sup>2</sup>				
	人力施工						
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm		m <sup>2</sup>				
	機械施工 小型Fs						
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm		m <sup>2</sup>				
	人力施工						
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm		m <sup>2</sup>				
	機械施工 小型Fs						
土砂運搬工	山積0.28m3	6.24 - 4.73 / 0.9 = 0.98	m3				
	4t-3.1～4.5km以下						
土砂処分費		0.98 = 0.98	m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	2.70 × 0.05 = 0.14	m3				
	4t-3.1～4.5km以下						

2.専用配水管布設工事 φ50-2

# 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	
アスファルト塊処分費		$0.14 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.33$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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		m				
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	$3.00 = 3.00$	m				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t 吊り		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		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	$3.00 = 3.00$	m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				
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	$3.00 = 3.00$	m				
		$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	m2				
	▲ φ 50mm管積						

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】	国道B交通 DP=1.0m	L= 0.5m					
	HPPE (EF) φ50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 0.5 = 1.00					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.60 × 0.5 = 0.30					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.60 × 1.06 ) × 0.5 = 0.32					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.60 × 0.26 - 0.0028 ) × 0.5 = 0.08					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	発生土						
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
機械埋戻工	RC40～0	0.60 × 0.65 × 0.5 = 0.20					
	BH0.28m3 タンハ°		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm						
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.60 × 0.5 = 0.30					
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm	0.60 × 0.5 = 0.30					
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	0.32 = 0.32					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		0.32 = 0.32					
			m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	0.30 × 0.10 = 0.03					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				

2.専用配水管布設工事 φ50-2

# 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	
アスファルト塊処分費		$0.03 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.07$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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		m				
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				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t 吊り		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		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		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				
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				
	▲ φ 50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	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3-3】	国道B交通 DP=1.2m	L= 7.8m					
	HPPE (EF) φ50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 7.8 = 15.60	m				
	15cm以下						
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.60 × 7.8 = 4.68	m <sup>2</sup>				
	BH0.28m3						
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.60 × 1.26 ) × 7.8 = 5.90	m3				
	BH0.28m3						
機械埋戻工	砂	(0.60 × 0.26 - 0.0028 ) × 7.8 = 1.19	m3				
	BH0.28m3 タンパ						
機械埋戻工	発生土		m3				
	BH0.28m3 タンパ						
機械埋戻工	RC40～0	0.60 × 0.85 × 7.8 = 3.98	m3				
	BH0.28m3 タンパ						
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm		m <sup>2</sup>				
	RC40～0						
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm		m <sup>2</sup>				
	M25～0						
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.60 × 7.8 = 4.68	m <sup>2</sup>				
	M40～0						
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm		m <sup>2</sup>				
	人力施工						
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm		m <sup>2</sup>				
	機械施工 小型Fs						
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm	0.60 × 7.8 = 4.68	m <sup>2</sup>				
	人力施工						
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm		m <sup>2</sup>				
	機械施工 小型Fs						
土砂運搬工	山積0.28m3	5.90 = 5.90	m3				
	4t-3.1～4.5km以下						
土砂処分費		5.90 = 5.90	m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	4.68 × 0.10 = 0.47	m3				
	4t-3.1～4.5km以下						

2.専用配水管布設工事 φ50-2

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	
アスファルト塊処分費		$0.47 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 1.10$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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		m				
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				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t 吊り		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		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		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				
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				
	▲ φ 50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	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3-4】	国道B交通 DP=1.3m	L= 0.3m					
	HPPE (EF) φ 50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 0.3 = 0.60					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.60 × 0.3 = 0.18					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.60 × 1.36 ) × 0.3 = 0.24					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.60 × 0.26 - 0.0028 ) × 0.3 = 0.05					
	BH0.28m3 タンパ		m3				
機械埋戻工	発生土						
	BH0.28m3 タンパ		m3				
機械埋戻工	RC40～0	0.60 × 0.95 × 0.3 = 0.17					
	BH0.28m3 タンパ		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm						
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.60 × 0.3 = 0.18					
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm	0.60 × 0.3 = 0.18					
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	0.24 = 0.24					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		0.24 = 0.24					
			m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	0.18 × 0.10 = 0.02					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				

2.専用配水管布設工事 φ50-2

# 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	
アスファルト塊処分費		$0.02 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.05$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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		m				
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				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t 吊り		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		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		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				
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				
	▲ φ 50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	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3-5】	国道B交通 DP=2.1m	L= 5.1m					
	HPPE (EF) φ 50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 5.1 = 10.20					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.90 × 5.1 = 4.59					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.90 × 2.16 ) × 5.1 = 9.91					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.90 × 0.26 - 0.0028 ) × 5.1 = 1.18					
	BH0.28m3 タンパ		m3				
機械埋戻工	発生土						
	BH0.28m3 タンパ		m3				
機械埋戻工	RC40～0	0.90 × 1.75 × 5.1 = 8.03					
	BH0.28m3 タンパ		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm						
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.90 × 5.1 = 4.59					
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm	0.90 × 5.1 = 4.59					
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	9.91 = 9.91					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		9.91 = 9.91					
			m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	4.59 × 0.1 = 0.46					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				

2.専用配水管布設工事 φ50-2

# 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	
アスファルト塊処分費		$0.46 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 1.08$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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	$5.10 = 5.10$	m				
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				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t 吊り		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	$5.10 = 5.10$	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		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				
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	$5.10 = 5.10$	m				
	▲ φ 50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	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3-6】	国道B交通 DP=2.3m	L= 2.7m					
	HPPE (EF) φ50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 2.7 = 5.40					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.90 × 2.7 = 2.43					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.90 × 2.36 ) × 2.7 = 5.73					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.90 × 0.26 - 0.0028 ) × 2.7 = 0.62					
	BH0.28m3 タンパ		m3				
機械埋戻工	発生土						
	BH0.28m3 タンパ		m3				
機械埋戻工	RC40～0	0.90 × 1.95 × 2.7 = 4.74					
	BH0.28m3 タンパ		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm						
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.90 × 2.7 = 2.43					
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm	0.90 × 2.7 = 2.43					
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	5.73 = 5.73					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		5.73 = 5.73					
			m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	2.43 × 0.10 = 0.24					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				

2.専用配水管布設工事 φ50-2

# 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	
アスファルト塊処分費		$0.24 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.56$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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		m				
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	$2.70 = 2.70$	m				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t 吊り		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		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	$2.70 = 2.70$	m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				
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	$2.70 = 2.70$	m				
	▲ φ 50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	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4-1】	国道乗入 DP=1.2m	L= 1.5m					
	HPPE (EF) φ 50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 1.5 = 3.00					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	2.50 × 1.5 = 3.75					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.60 × 1.31 ) × 1.5 = 1.18					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.60 × 0.26 - 0.0028 ) × 1.5 = 0.23					
	BH0.28m3 タンパ		m3				
機械埋戻工	発生土	0.60 × 0.60 × 1.5 = 0.54					
	BH0.28m3 タンパ		m3				
機械埋戻工	RC40～0	0.60 × 0.45 × 1.5 = 0.41					
	BH0.28m3 タンパ		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm						
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm						
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm	2.50 × 1.5 = 3.75					
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	1.18 - 0.54 / 0.9 = 0.58					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		0.58 = 0.58					
			m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	3.75 × 0.05 = 0.19					
	4t-3.1～4.5km以下		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	
アスファルト塊処分費		$0.19 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.45$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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		m				
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				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り		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		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		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				
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				
不陸整正工(施工幅1.8m以上)	CR40~0 t=1cm	$1.9 \times 1.5 = 2.85$	m <sup>2</sup>				
	▲ φ50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	m2	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5-1】	国道歩道DP=1.0m	L= 25.5m					
	HPPE (EF) φ50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 25.5 = 51.00					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	2.50 × 25.5 = 63.75					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.60 × 1.13 ) × 25.5 = 17.29					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.60 × 0.26 - 0.0028 ) × 25.5 = 3.91					
	BH0.28m3 タンパ		m3				
機械埋戻工	発生土	0.60 × 0.40 × 25.5 = 6.12					
	BH0.28m3 タンパ		m3				
機械埋戻工	RC40～0	0.60 × 0.47 × 25.5 = 7.19					
	BH0.28m3 タンパ		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm						
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm						
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm	2.50 × 25.5 = 63.75					
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm						
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	17.29 - 6.12 / 0.9 = 10.49					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		10.49 = 10.49					
			m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	63.75 × 0.03 = 1.91					
	4t-3.1～4.5km以下		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	
アスファルト塊処分費		1.91 × 2.35 t/m <sup>3</sup> = 4.49	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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		m				
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				
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り		m				
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り		m				
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				
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				
不陸整正工(施工幅1.8m以上)	CR40~0 t=1cm	1.9 × 25.5 = 48.45	m <sup>2</sup>				
	▲ φ50mm管積	0.06 <sup>2</sup> × 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5-2】	国道歩道DP=2.3m	L= 1.0m					
	HPPE (EF) φ 50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 1.0 = 2.00	m				
	15cm以下						
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	2.50 × 1.0 = 2.50	m <sup>2</sup>				
	BH0.28m3						
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.90 × 2.43 ) × 1.0 = 2.19	m3				
	BH0.28m3						
機械埋戻工	砂	(0.90 × 0.26 - 0.0028 ) × 1.0 = 0.23	m3				
	BH0.28m3 タンパ						
機械埋戻工	発生土	0.90 × 1.70 × 1.0 = 1.53	m3				
	BH0.28m3 タンパ						
機械埋戻工	RC40～0	0.90 × 0.47 × 1.0 = 0.42	m3				
	BH0.28m3 タンパ						
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm		m <sup>2</sup>				
	RC40～0						
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm		m <sup>2</sup>				
	M25～0						
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm		m <sup>2</sup>				
	M40～0						
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm		m <sup>2</sup>				
	人力施工						
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm	2.50 × 1.0 = 2.50	m <sup>2</sup>				
	機械施工 小型Fs						
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm		m <sup>2</sup>				
	人力施工						
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm		m <sup>2</sup>				
	機械施工 小型Fs						
土砂運搬工	山積0.28m3	2.19 - 1.53 / 0.9 = 0.49	m3				
	4t-3.1～4.5km以下						
土砂処分費		0.49 = 0.49	m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	2.50 × 0.03 = 0.08	m3				
	4t-3.1～4.5km以下						

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	
アスファルト塊処分費		$0.08 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.19$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		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		m				
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	$1.00 = 1.00$	m				
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り		m				
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り		m				
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	$1.00 = 1.00$	m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				
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	$1.00 = 1.00$	m				
不陸整正工(施工幅1.8m以上)	CR40~0 t=1cm	$1.6 \times 1.0 = 1.60$	m <sup>2</sup>				
	▲ φ50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	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1-32】	市道車道AS DP=1.2m	L= 2.4m					
	HPPPE(EF) φ50mm (逆止弁室設置箇所)						
アスファルト舗装切断工	15cm以下	2.40 × 4 = 9.60	m				
	10cm以下	2.40 × 2.4 = 5.76	m <sup>2</sup>				
アスファルト舗装版取壊・積込工	BH0.28m3		m <sup>3</sup>				
		2.40 × 1.56 × 2.40 = 8.99	m3				
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3		m3				
	砂	2.40 × 0.26 × 2.40 - ( 0.225 + 0.0028 ) = 1.27	m3				
機械埋戻工	BH0.28m3 タンパ		m3				
	発生土	2.40 × 1.15 × 2.40 - 1.326 = 5.30	m3				
機械埋戻工	BH0.28m3 タンパ		m3				
	RC40～0		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	2.40 × 2.4 = 5.76	m <sup>2</sup>				
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	2.40 × 2.4 = 5.76	m <sup>2</sup>				
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm		m <sup>2</sup>				
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm	2.40 × 2.4 = 5.76	m <sup>2</sup>				
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 細粒度(13)(再生材入)	プラ 3cm		m <sup>2</sup>				
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm		m <sup>2</sup>				
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(20F)(再生材入)	プラ 5cm		m <sup>2</sup>				
	機械施工 小型Fs		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	8.99 - 5.30 / 0.9 = 3.10	m3				
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		3.10 = 3.10	m3				
			m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	5.76 × 0.05 = 0.29	m3				
	4t-3.1～4.5km以下		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	
アスファルト塊処分費		$0.29 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.68$	t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3	$2.40 = 2.4$	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		m				
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				
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り	$2.40 = 2.4$	m				
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深2.5m以下 トラッククレーン 4.9t吊り		m				
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深3.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下	$2.40 = 2.4$	m				
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				
		$1.05^2 \times 3.14 \div 4 \times 0.26 = 0.225$	m3				
	▲逆止弁室 体積(砂)	$1.05^2 \times 3.14 \div 4 \times (1.43 - 0.26) + 1.10^2 \times 3.14 \div 4 \times (0.20 + 0.13) = 1.326$	m3				
	▲逆止弁室 体積(発生土)		m3				
		$0.06^2 \times 3.14/4 \times 1.35 = 0.0028$	m3				
	▲φ50mm管体積		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	
〔土工延長集計〕							
土工断面 1-18		50.0 +33.6 +19.0 +5.2 = 107.8					
土工断面 1-19		1.5 = 1.5					
土工断面 1-20		54.7 +33.5 = 88.2					
土工断面 1-21		23.1 = 23.1					
土工断面 1-22		2.5 = 2.5					
土工断面 1-23		3.5 = 3.5					
土工断面 1-24		3.0 = 3.0					
土工断面 3-2		0.5 = 0.5					
土工断面 3-3		4.7 +3.1 = 7.8					
土工断面 3-4		0.3 = 0.3					
土工断面 3-5		5.1 = 5.1					
土工断面 3-6		2.7 = 2.7					
土工断面 4-1		1.5 = 1.5					
土工断面 5-1		21.9 +3.6 = 25.5					
土工断面 5-2		1.0 = 1.0					
土工断面 1-32		2.4 = 2.4					

2.専用配水管布設工事 φ50-2

[illegible]

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		HPPE φ 50mm L=1.0m					
【資材】							
水道配水用ポリエチレン管	ブレンエンド (JWWA K 144) φ 50×5m	別紙 切管調整表より (0.66) =0.66 -	本	-			
EFソケット	両端EF受口 (JWWA K 145) φ 50	1 = 1	個	1			
EFフランジ	φ 50mm 鋳鉄フランジ	1 (@0.16 =0.16) = 1	個	1			
フランジ接合補強具(LSP)	7.5K パッキン、ボルトナット φ 50mm	1 = 1	組	1			
応急給水栓(単口)	50A(口金65A)地下寸法1,000 回転打倒式副本装置、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			
止水栓鉄篋 φ 143mm×500H~700H	(安曇野市型) トミスLHVSG-51PK	1 = 1	個	1			
銅巻4ヶ所+天端 管明シテープ(配水管用)	青地白文字(配水ポリ、塩ビ管用) W=30mm	0.820 × (0.06×3.14×1.5×4/5.0+1) = 1.0	m	1.0			
埋設シート(市道:配水管用)	青地白文字 2倍折込 W=150mm	1.0 = 1.0	m	1.0			
応急給水栓 (連結型)	連結ホース65A×3m+文字入り取巻管付+蛇口アタッチメント付 町野式 65A レバータイプ4栓	1 = 1	組	1			
蛇口給水ホース	φ 15mm×22mm×12m巻	1 = 1	本	1			
【延長集計】	HPPE φ 50管延長	0.660 +0.160 = 0.820	m				
	延長 合計	0.820 = 0.820	m				

水道配水用ポリエチレン管 切管調整表

当初設計

番号	HPPE（フ レーシ ント）      φ 50mm      5.00    m/本								
	乙切管						合計	切断	残管延長
1	0.66	残管					0.66	1	
2									
3									
4									
5									
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	切管本数				切管延長			切断	
	1本				0.66m			1口	

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

### 3.応急給水栓設置工事 φ50

## 数量計算書

[illegible]

### 3.応急給水栓設置工事 φ50

[illegible]

### 3. 応急給水栓設置工事 $\phi 50$

数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【土工断面8-3】	場内GDP=1.0m HPPE φ 50mm	L= 1.0m					
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	$(0.60 \times 1.16) \times 1.0 = 0.70$	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	$(0.60 \times 0.26 - 0.0028) \times 1.0 = 0.15$	m3				
機械埋戻工	発生土 BH0.28m3 タンバ	$0.60 \times 0.90 \times 1.0 = 0.54$	m3				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1~4.5km以下	$0.70 - 0.54 / 0.9 = 0.10$	m3				
土砂処分費		$0.10 = 0.10$	m3				
	▲ φ 50mm管積	$0.06^2 \times 3.14 / 4 = 0.0028$	m2	2			

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

### 3.応急給水栓設置工事 φ50

[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	
		PEP φ30mm L=0.5m、φ20mm L=9.0m、φ13mm L=0.5m					
【資材】							
ポリエチレン管	水道用二層管(1種・軟質) φ30×90m	0.5 = 0.5	m	0.5			
ポリエチレン管	水道用二層管(1種・軟質) φ20×120m	9.0 = 9.0	m	9.0			
ポリエチレン管	水道用二層管(1種・軟質) φ13×120m	0.5 = 0.5	m	0.5			
応急給水栓 φ13	SUS製 ボックス、かぎ付「応急給水栓」 φ20×φ13 不凍給水栓 伸縮式 600H	1 = 1	基	1			
変換ソケット	50ISO-30JIS	1 = 1	個	1			
ポリ継手	ソケット φ30×20	1 = 1	個	1			
ポリ継手	90°エルボ φ20	1 = 1	個	1			
ポリ継手	メーター用 φ20	2 = 2	個	2			
ポリ継手	ソケット φ20×13	1 = 1	個	1			
ポリ継手	分・止水栓用 φ13	1 = 1	個	1			
ボール止水栓 平行おねじ	角ハンドル φ20mm	1 = 1	個	1			
止水栓鉄座 φ143mm×500H～700H	(安曇野市型) トリスLHVSG-51PK	1 = 1	個	1			
水道用識別マーカー		1 = 1	個	1			

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

4.応急給水栓設置工事  $\phi 13$

## 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	
【労務】					日数 計	1.60	
ポリエチレン管布設工	φ 30	0.500 = 0.50	m	0.5	100.0 m/日	0.01	
ポリエチレン管布設工	φ 20	9.000 = 9.00	m	9.0	142.9 m/日	0.06	
ポリエチレン管布設工	φ 13	0.500 = 0.50	m	0.5	166.7 m/日		
ポリエチレン管切断工	φ 30	1 = 1	口	1	100.0 口/日	0.01	
ポリエチレン管切断工	φ 20	3 = 3	口	3	3.4 口/日	0.88	
ポリエチレン管切断工	φ 13	1 = 1	口	1	5.3 口/日	0.19	
ポリエチレン管継手工	φ 50	1 = 1	口	1	14.3 口/日	0.07	
ポリエチレン管継手工	φ 30	2 = 2	口	2	25.0 口/日	0.08	
ポリエチレン管継手工	φ 20	4 = 4	口	4	15.9 口/日	0.25	
ポリエチレン管継手工	φ 13	1 = 1	口	1	20.4 口/日	0.05	
止水栓取付工(筐含む)	PE管用 φ 20	1 = 1	箇所	1			
応急給水栓設置工	ねじ込み接合 φ 13 ボックス共	1 = 1	箇所	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 集計表】		1-30 8-10			日数 計	0.30	
アスファルト舗装切断工	15cm以下	+6.40 = 6.40	m	6	230.0 m/日	0.03	
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	+1.92 = 1.92	m <sup>2</sup>	2	194.0 m <sup>2</sup> /日	0.01	
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	+2.11 +3.06 = 5.17	m3	5	59.0 m3/日	0.09	
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンパ	+0.48 +1.02 = 1.50	m3	2	33.0 m3/日	0.05	
機械埋戻工	発生土 BH0.28m3 タンパ	+1.06 +2.04 = 3.10	m3	3	33.0 m3/日	0.09	
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0	+1.92 = 1.92	m <sup>2</sup>	2	222.2 m <sup>2</sup> /日	0.01	
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm M25～0	+1.92 = 1.92	m <sup>2</sup>	2	222.2 m <sup>2</sup> /日	0.01	
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	フラ 3cm 人力施工	+1.92 = 1.92	m <sup>2</sup>	2	250.0 m <sup>2</sup> /日	0.01	
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	+0.93 +0.79 = 1.72	m3	2			
土砂処分費		+0.93 +0.79 = 1.72	m3	2			
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	+0.10 = 0.10	m3	0.1			
アスファルト塊処分費		+0.24 = 0.24	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1-30】	市道車道AS DP=1.0m	L= 3.2m					
	給水						
アスファルト舗装切断工	15cm以下	2 × 3.2 = 6.40	m				
	10cm以下	0.60 × 3.2 = 1.92	m <sup>2</sup>				
アスファルト舗装版取壊・積込工	BH0.28m3		m <sup>3</sup>				
		(0.60 × 1.10 ) × 3.2 = 2.11	m3				
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3		m3				
	砂	0.60 × 0.25 × 3.2 = 0.48	m3				
機械埋戻工	BH0.28m3 タンパ		m3				
	発生土	0.60 × 0.55 × 3.2 = 1.06	m3				
機械埋戻工	BH0.28m3 タンパ		m3				
	t=20cm	0.60 × 3.2 = 1.92	m <sup>2</sup>				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	RC40～0		m <sup>2</sup>				
	t=12cm	0.60 × 3.2 = 1.92	m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	M25～0		m <sup>2</sup>				
	フラ 3cm	0.60 × 3.2 = 1.92	m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	人力施工		m <sup>2</sup>				
	山積0.28m3	2.11 - 1.06 / 0.9 = 0.93	m3				
土砂運搬工	4t-3.1～4.5km以下		m3				
		0.93 = 0.93	m3				
土砂処分費			m3				
	山積0.28m3	1.92 × 0.05 = 0.10	m3				
アス塊運搬工	4t-3.1～4.5km以下		m3				
		0.10 × 2.35 t/m <sup>3</sup> = 0.24	t				
アスファルト塊処分費			t				

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【土工断面8-10】	場内GDP=0.6m 給水	L= 6.8m					
アスファルト舗装切断工	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	(0.60 × 0.75 ) × 6.8 = 3.06	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ°	0.60 × 0.25 × 6.8 = 1.02	m3				
機械埋戻工	発生土 BH0.28m3 タンバ°	0.60 × 0.50 × 6.8 = 2.04	m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm M25～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	フラ 3cm 人力施工		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	3.06 - 2.04 / 0.9 = 0.79	m3				
土砂処分費		0.79 = 0.79	m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下		m3				
アスファルト塊処分費			t				

#### 4.応急給水栓設置工事 φ13

[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	
		PEP φ40mm L=15.0m					
【資材】							
ポリエチレン管	水道用二層管(1種・軟質) φ40×60m	16.0 = 16.0	m	16.0			
変換ソケット	50ISO-40JIS	1 = 1	個	1			
ポリ継手	90°エルボ φ40	4 = 4	個	4			
ポリ継手	メーター用 φ40	4 = 4	個	4			
ポリ継手	チーズ φ40	1 = 1	個	1			
HITSキャップ	φ40	1 = 1	個	1			
ボール止水栓 平行おねじ	角ハンドル φ40mm	1 = 1	個	1			
止水栓鉄管 φ143mm×500H～700H	(安曇野市型) トリスLHVSG-51PK	1 = 1	個	1			
埋設シート(市道:給水管用)	青地白文字 2倍折込 W=75mm	1.0 +15.0 = 16.0	m	16.0			
【延長集計】	PEP φ40管延長	16.000 = 16.000	m				
	延長 合計	16.000 = 16.000	m				

5.給水管切替工事  $\phi 40$  (穂高支所)

[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 集計表】		1-30 1-31 8-10			日数 計	0.56	
アスファルト舗装切断工	15cm以下	7.60 +2.40 = 10.00	m	10	230.0 m/日	0.04	
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	2.28 +1.08 = 3.36	m <sup>2</sup>	3	194.0 m <sup>2</sup> /日	0.02	
	BH0.28m3						
機械掘削積込工(補助労力あり)		2.51 +1.73 +4.50 = 8.74	m3	9	59.0 m3/日	0.15	
	BH0.28m3						
機械埋戻工	砂	0.57 +0.27 +1.50 = 2.34	m3	2	33.0 m3/日	0.07	
	BH0.28m3 タンバ						
機械埋戻工	発生土	1.25 +1.13 +3.00 = 5.38	m3	5	33.0 m3/日	0.16	
	BH0.28m3 タンバ						
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	2.28 +1.08 = 3.36	m <sup>2</sup>	3	222.2 m <sup>2</sup> /日	0.02	
	RC40～0						
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	2.28 +1.08 = 3.36	m <sup>2</sup>	3	222.2 m <sup>2</sup> /日	0.02	
	M25～0						
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm	2.28 +1.08 = 3.36	m <sup>2</sup>	3	250.0 m <sup>2</sup> /日	0.01	
	人力施工						
土砂運搬工	山積0.28m3	1.12 +0.47 +1.17 = 2.76	m3	3			
	4t-3.1～4.5km以下						
土砂処分費		1.12 +0.47 +1.17 = 2.76	m3	3			
アス塊運搬工	山積0.28m3	0.11 +0.05 = 0.16	m3	0.2			
	4t-3.1～4.5km以下						
アスファルト塊処分費		0.26 +0.12 = 0.38	t	0.4			
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下	+1.20 = 1.20	m	1.2	54.1 m/日	0.02	
	BH 山積0.28(0.2)m3						
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下	+1.20 = 1.20	m	1.2	100.0 m/日	0.01	
	トラッククレーン 4.9t吊り						
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート	+1.20 = 1.20	m	1.2	30.3 m/日	0.04	
	1段 2.0m以下						
土留材質料及び損耗費	H=2.0m	※ 2.専用配水管布設工事 φ50-2 にて一括計上	式				
	軽量金属支保材1段						

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1-30】	市道車道AS DP=1.0m	L= 3.8m					
	給水						
アスファルト舗装切断工	15cm以下	2 × 3.8 = 7.60	m				
	10cm以下	0.60 × 3.8 = 2.28	m <sup>2</sup>				
アスファルト舗装版取壊・積込工	BH0.28m3		m <sup>3</sup>				
		(0.60 × 1.10 ) × 3.8 = 2.51	m3				
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3		m3				
	砂	0.60 × 0.25 × 3.8 = 0.57	m3				
機械埋戻工	BH0.28m3 タンパ		m3				
	発生土	0.60 × 0.55 × 3.8 = 1.25	m3				
機械埋戻工	BH0.28m3 タンパ		m3				
	t=20cm	0.60 × 3.8 = 2.28	m <sup>2</sup>				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	RC40～0		m <sup>2</sup>				
	t=12cm	0.60 × 3.8 = 2.28	m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	M25～0		m <sup>2</sup>				
	フラ 3cm	0.60 × 3.8 = 2.28	m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	人力施工		m <sup>2</sup>				
	山積0.28m3	2.51 - 1.25 / 0.9 = 1.12	m3				
土砂運搬工	4t-3.1～4.5km以下		m3				
		1.12 = 1.12	m3				
土砂処分費			m3				
	山積0.28m3	2.28 × 0.05 = 0.11	m3				
アス塊運搬工	4t-3.1～4.5km以下		m3				
		0.11 × 2.35 t/m <sup>3</sup> = 0.26	t				
アスファルト塊処分費			t				
	掘削深2.0m以下		m				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	BH 山積0.28(0.2)m3		m				
	掘削深2.0m以下		m				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	トラッククレーン 4.9t吊り		m				
	水圧式パイプサポート		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	1段 2.0m以下		m				

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1-31】	市道車道AS DP=1.5m	L= 1.2m					
	給水						
アスファルト舗装切断工		2 × 1.2 = 2.40					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.90 × 1.2 = 1.08					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.90 × 1.60 ) × 1.2 = 1.73					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	0.90 × 0.25 × 1.2 = 0.27					
	BH0.28m3 タンパ		m3				
機械埋戻工	発生土	0.90 × 1.05 × 1.2 = 1.13					
	BH0.28m3 タンパ		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.90 × 1.2 = 1.08					
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm	0.90 × 1.2 = 1.08					
	M25～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	フラ 3cm	0.90 × 1.2 = 1.08					
	人力施工		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	1.73 - 1.13 / 0.9 = 0.47					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		0.47 = 0.47					
			m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	1.08 × 0.05 = 0.05					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
アスファルト塊処分費		0.05 × 2.35 t/m <sup>3</sup> = 0.12					
			t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下	1.20 = 1.20					
	BH 山積0.28(0.2)m3		m				
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下	1.20 = 1.2					
	トラッククレーン 4.9t吊り		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート	1.20 = 1.20					
	1段 2.0m以下		m				

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【土工断面8-10】	場内GDP=0.6m 給水	L= 10.0m					
アスファルト舗装切断工	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	(0.60 × 0.75 ) × 10.0 = 4.50	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ°	0.60 × 0.25 × 10.0 = 1.50	m3				
機械埋戻工	発生土 BH0.28m3 タンバ°	0.60 × 0.50 × 10.0 = 3.00	m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm M25～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	フラ 3cm 人力施工		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	4.50 - 3.00 / 0.9 = 1.17	m3				
土砂処分費		1.17 = 1.17	m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下		m3				
アスファルト塊処分費			t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下 BH 山積0.28(0.2)m3		m				
軽量鋼矢板引き抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下 トラッククレーン 4.9t吊り		m				
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート 1段 2.0m以下		m				

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

5.給水管切替工事  $\phi 40$  (穂高支所)

[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	
		HPPE φ50mm L=17.5m					
【資材】							
水道配水用ポリエチレン管	EF受口付直管 (JWWA K 144) φ50×5m	1 (@5 =5) = 1	本	1			
水道配水用ポリエチレン管	ブレーション付 (JWWA K 144) φ50×5m	別紙 切管調整表より (10.75) =10.75) = 3	本	3			
EFソケット	両端EF受口 (JWWA K 145) φ50	3 = 3	個	3			
EF90° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13) φ50	2 (@0.28 =0.56) = 2	個	2			
フランジ蓋	内面粉体 φ75mm	1 = 1	個	1			
フランジ'接合補強具(LSP)	7.5K パッキン、ボルトナット φ75mm	1 = 1	組	1			
EF受口付メーター用ソケット	φ50	2 = 2	個	2			
SKジョイントソケット	ISOPE-VP φ50mm	1 = 1	個	1			
水道配水用ポリエチレン管ソフトシル仕切弁	FCD 内外面粉体 φ50 7.5K 両ボリ挿し口	1 (@0.68 =0.68) = 1	個	1			
仕切弁鉄管 φ300mm×625H~820H	トスKEVGH-53HK(1型) 座台付	1 = 1	個	1			
埋設シート(市道:給水管用)	青地白文字 2倍折込 W=75mm	10.7 +6.8 = 17.5	m	17.5			
水道用識別マーク		3 = 3	個	3			

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

## 6.給水管切替工事(穂高病院)

[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	
【労務】					日数 計	1.08	
ポリエチレン管(EF接合)布設工	φ 50	16.990 -0.68 = 16.31	m	16.3	100.0 m/日	0.16	
ポリエチレン管切断工	φ 50	5 = 5	口	5	100.0 口/日	0.05	
硬質塩化ビニル管切断工	φ 50	2 = 2	口	2	14.6 口/日	0.14	
融着継手工(EF継手)	2口継手 φ 50	3 = 3	箇所	3	25.0 箇所/日	0.12	
融着継手工(EF継手)	φ 50	7 = 7	口	7	35.7 口/日	0.20	
ポリエチレン管継手工	φ 50	2 = 2	口	2	14.3 口/日	0.14	
鋳鉄製仕切弁設置工	機械 φ 50	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	33.3 箇所/日	0.03	
量水器移設工(BOX含む)	ねじ込み接合 φ 50	1 = 1	箇所	1			
フランジ継手取外工	JWWA 7.5K φ 75	1 = 1	口	1	27.8 口/日	0.04	
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ 75	1 = 1	口	1	16.7 口/日	0.06	
管明示シート工(手間のみ)		17.500 = 17.50	m	17.5	250.0 m/日	0.07	

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 集計表】		1-18 7-1			日数 計	0.78	
コンクリート舗装切断工	15cm以下	13.60 = 13.60	m	14	150.0 m/日	0.09	
コンクリート舗装版破碎工	15cm以下 積込有 BH0.45m3 騒音対策必要	4.08 = 4.08	m <sup>2</sup>	4	190.0 m <sup>2</sup> /日	0.02	
アスファルト舗装切断工	15cm以下	21.40 = 21.40	m	21	230.0 m/日	0.09	
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	6.42 = 6.42	m <sup>2</sup>	6	194.0 m <sup>2</sup> /日	0.03	
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	7.13 +4.12 = 11.25	m3	10	59.0 m3/日	0.19	
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ°	1.64 +1.04 = 2.68	m3	3	33.0 m3/日	0.08	
機械埋戻工	発生土 BH0.28m3 タンバ°	3.53 +2.24 = 5.77	m3	6	33.0 m3/日	0.17	
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0	6.42 +4.08 = 10.50	m <sup>2</sup>	11	222.2 m <sup>2</sup> /日	0.05	
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm M25～0	6.42 = 6.42	m <sup>2</sup>	6	222.2 m <sup>2</sup> /日	0.03	
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm 人力施工	6.42 = 6.42	m <sup>2</sup>	6	250.0 m <sup>2</sup> /日	0.03	
コンクリート舗装工(人力)	18-8-40BB t=15cm ワイヤメッシュ入	4.08 = 4.08	m <sup>2</sup>	4			
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	3.21 +1.63 = 4.84	m3	5			
土砂処分費		3.21 +1.63 = 4.84	m3	5			
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	0.32 = 0.32	m3	0.3			
アスファルト塊処分費		0.75 = 0.75	t	1			
コンクリートガラ(無筋)運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	0.61 = 0.61	m3	1			

## 6.給水管切替工事(穂高病院)

# 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	
【土工断面1-18】	市道車道AS DP=1.0m	L= 10.7m					
	HPPE φ 50mm						
コンクリート舗装切断工	15cm以下		m				
コンクリート舗装版破碎工	15cm以下 積込有 BH0.45m3 騒音対策必要		m <sup>2</sup>				
アスファルト舗装切断工	15cm以下	2 × 10.7 = 21.40	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 10.7 = 6.42	m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)	(0.60 × 1.11 ) × BH0.28m3	10.7 = 7.13	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ°	(0.60 × 0.26 - 0.0028 ) × 10.7 = 1.64	m3				
機械埋戻工	発生土 BH0.28m3 タンバ°	0.60 × 0.55 × 10.7 = 3.53	m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0	0.60 × 10.7 = 6.42	m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm M25～0	0.60 × 10.7 = 6.42	m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm 人力施工	0.60 × 10.7 = 6.42	m <sup>2</sup>				
コンクリート舗装工(人力)	18-8-40BB t=15cm ワイヤメッシュ入		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	7.13 - 3.53 / 0.9 = 3.21	m3				
土砂処分費		3.21 = 3.21	m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	6.42 × 0.05 = 0.32	m3				
アスファルト塊処分費		0.32 × 2.35 t/m <sup>3</sup> = 0.75	t				
コンクリートガラ(無筋)運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下		m3				

## 6.給水管切替工事(穂高病院)

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	
コンクリート塊処分費	無筋		t				

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【土工断面7-1】	市道車道Co DP=1.0m	L= 6.8m					
	HPPE φ 50mm						
コンクリート舗装切断工		2 × 6.8 = 13.60					
	15cm以下		m				
コンクリート舗装版破碎工	15cm以下 積込有	0.60 × 6.8 = 4.08					
	BH0.45m3 騒音対策必要		m <sup>2</sup>				
アスファルト舗装切断工							
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下						
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.60 × 1.01 ) × 6.8 = 4.12					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.60 × 0.26 - 0.0028 ) × 6.8 = 1.04					
	BH0.28m3 タンバ°		m3				
機械埋戻工	発生土	0.60 × 0.55 × 6.8 = 2.24					
	BH0.28m3 タンバ°		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.60 × 6.8 = 4.08					
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
コンクリート舗装工(人力)	18-8-40BB	0.60 × 6.8 = 4.08					
	t=15cm ワイヤメッシュ入		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	4.12 - 2.24 / 0.9 = 1.63					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		1.63 = 1.63					
			m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3						
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
アスファルト塊処分費							
			t				
コンクリートガラ(無筋)運搬工	山積0.28m3	4.08 × 0.15 = 0.61					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				

## 6.給水管切替工事(穂高病院)

# 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	
コンクリート塊処分費	無筋	$0.61 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 1.43$	t				
	▲φ50mm管積	$0.06^2 \times 3.14/4 = 0.0028$	m2				

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

### 6.給水管切替工事(穂高病院)

[illegible]

## 7.試掘工事

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	
【土工断面3-8】	県道B交通 H=1.2m 試掘工	L= 1.5m					
アスファルト舗装切断工	15cm以下	2 × 1.5 = 3.00	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	1.00 × 1.5 = 1.50	m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	(1.00 × 1.10 ) × 1.5 = 1.65	m3				
機械埋戻工	RC40～0 BH0.28m3 タンハ°	1.00 × 0.95 × 1.5 = 1.43	m3				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm M40～0	1.00 × 1.5 = 1.50	m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	フラ 5cm 人力施工	1.00 × 1.5 = 1.50	m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	1.65 = 1.65	m3				
土砂処分費		1.65 = 1.65	m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	1.50 × 0.10 = 0.15	m3				
アスファルト塊処分費		0.15 × 2.35 t/m <sup>3</sup> = 0.35	t				

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

## 7.試掘工事

[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	
		HPPE-EF φ75mm L=3.2m					
【資材】							
水道配水用ポリエチレン管	プレーンエンド(直管) φ75mm×5m	1 = 1	本	1			
	甲切管	別紙 切管調整表より =	本				
	乙切管	1 別紙 切管調整表より (1.88) = 1	本				
EF45° ベンド	両端EF受口 (JWWA K 145) φ75	2 (@0.38 =0.76) = 2	個	2			
EFフランジ短管	片側EF受口 (JWWA K 145) φ75 7.5K	1 (@0.16 =0.16) = 1	個	1			
PVジョイント	内外面エポキシ粉体塗装 離脱付 φ75	1 = 1	個	1			
不断水分岐割T字管	DIP用 φ150×75 RF7.5K	1 (@0.19 =0.19) = 1	個	1			
ソフトシール仕切弁	内ねじ RF・7.5K φ75(浅埋対応)	1 (@0.24 =0.24) = 1	個	1			
フランジ'接合補強具(LSP)	7.5K パッキン、ホルトナット φ75mm	2 = 2	組	2			
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	2.800 × (0.06×3.14×1.5×4/5.0+1) = 3.433	m	3.4			
埋設シート(国県道・給配水管用)	青地白文字 2倍折込 W=400mm	3.2 = 3.2	m	3.2			
水道用識別マーカ-		4 = 4	個	4			
K形用二つ割特殊押輪	B・N含む φ150	1 = 1	個	1			
K 形 管栓帽	K形 特殊押輪付 φ75	1 = 1	個	1			
エア-バッグ式止水工法用資材	ストップバーサドル、保持金具、エア-バック DIP用 φ75 7.5K	1 = 1	組	1			

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

8.既設管移設工事  $\phi 75$

[illegible]

配水ポリエチレン管 (プレーンエンド) 切管調整表

当初設計

番号	HPPE-EF φ50mm 5.00 m/本								
	甲切管	乙切管				乙切管	合計	切断	残管延長
1		0.55	1.02	0.31			1.88	3	3.12
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	3.12m
		1本			1.88m	1.88m		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】					日数 計	0.92	
ポリエチレン管(EF接合)布設工	φ75	2.800 = 2.800	m	2.8	100.0 m/日	0.03	
ポリエチレン管切断工	φ75	3 別紙 切管調整表より = 3	口	3	100.0 口/日	0.03	
融着継手工(EF継手)	φ75	4 1 = 5	口	5	28.6 口/日	0.17	
ポリエチレン管(メカニカル継手)継手工	水道配水用ポリエチレン管用 φ75	1 = 1	口	1	25.0 口/日	0.04	
メカニカル継手工	φ75	1 = 1	口	1	20.0 口/日	0.05	
不断水連絡工(DIP用)	φ150×φ75	1 = 1	箇所	1	4.8 箇所/日	0.21	
鋳鉄製仕切弁設置工	機械 φ75	1 = 1	基	1	14.6 基/日	0.07	
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ75	2 = 2	口	2	16.7 口/日	0.12	
特殊押輪継手工	φ150 全周型	1 = 1	口	1	12.8 口/日	0.08	
特殊押輪継手工	φ75	1 = 1	口	1	17.2 口/日	0.06	
管明示テープ工(配水用ポリエチレン管)(手間のみ)	胴巻4ヶ所 50×5m	2.800 = 2.800	m	2.8	1,111.1 m/日		
管明示シート工(手間のみ)		3.200 = 3.2	m	3.2	250.0 m/日	0.01	
エアーバッグ式止水工法設置費	DIP用 φ75	1 = 1	箇所	1			
エアーバッグ式止水工法設置費	VP用 φ75	1 = 1	箇所	1			
撤去管切断工(ビニル管)	φ75	1 = 1	口	1	200.0 口/日	0.01	
特殊押輪継手取外し工	K形 メカニカル継手 φ75	1 = 1	口	1	28.6 口/日	0.03	

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

8.既設管移設工事  $\phi 75$

## 数量計算書

[illegible]

8.既設管移設工事  $\phi 75$

# 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	
【土工断面3-9】	県道B交通 DP=1.2m HPPE φ75mm	L= 4.9m					
アスファルト舗装切断工	15cm以下	2 × 4.9 = 9.80	m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	0.60 × 4.9 = 2.94	m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	(0.60 × 1.29 ) × 4.9 = 3.79	m3				
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンパ	(0.60 × 0.29 - 0.0064 ) × 4.9 = 0.82	m3				
機械埋戻工	RC40〜0 BH0.28m3 タンパ	0.60 × 0.85 × 4.9 = 2.50	m3				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm M40〜0	0.60 × 4.9 = 2.94	m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm 人力施工	0.60 × 4.9 = 2.94	m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1〜4.5km以下	3.79 = 3.79	m3				
土砂処分費		3.79 = 3.79	m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1〜4.5km以下	2.94 × 0.10 = 0.29	m3				
アスファルト塊処分費		0.29 × 2.35 t/m <sup>3</sup> = 0.68	t				
	▲ φ75mm管積	0.09 <sup>2</sup> × 3.14/4 = 0.0064	m2				

8.既設管移設工事  $\phi 75$

# 数量計算書

[illegible]

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

9.欠けの川横断工事 9-1.専用配水管φ50

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=37.7m					
【資材】							
水道配水用ポリエチレン管	EF受口付直管 (JWWA K 144)	3 6 = 9	本	9			
	φ50×5m						
		3 (@5 =15) = 3					
	直管		本				
		6 別紙 切管調整表より (10.62) = 6					
	甲切管		本				
		別紙 切管調整表より (15.07)					
	乙切管		本				
EFソケット	両端EF受口 (JWWA K 145)	5 = 5	個	5			
	φ50						
EF90° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13)	4 (@0.28 =1.12) = 4	個	4			
	φ50						
EF22 1/2° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13)	2 (@0.18 =0.36) = 2	個	2			
	φ50						
EF45° ベンド	片側EF受口 (JWWA K 145)	2 (@0.27 =0.54) = 2	個	2			
	φ75						
空気弁用鋳鉄製サドルバンド	HPPE用	1 = 1	個	1			
	φ50×φ25						
水道用ポリ粉体ライニング鋼管	SGP-PD	0.65 ÷ 4.0 = 0.1625	本	1			
	25A×4.0m						
SGPソケット	PD,VD用	2 = 2	個	2			
	25A						
小型空気弁	ボール止水栓付	1 = 1	基	1			
	φ25						
保温カバー		1 = 1	個	1			
	小型空気弁用						
空気弁表函(安曇野市仕様)	角形2号 積上高=0.69m	1 = 1	組	1			
	600×450 底版共						

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

9.欠けの川横断工事 9-1.専用配水管  $\phi 50$

## 数量計算書

[illegible]

## 配水ポリエチレン管 切管調整表

当初設計

番号	HPPE-EF φ50mm 5.00 m/本								
	甲切管	乙切管				乙切管	合計	切断	残管延長
1	1.50	0.90	2.31				4.71	3	0.29
2	1.50	0.61	1.55				3.66	3	1.34
3	1.50	3.30					4.80	2	0.20
4	1.50	0.50	0.74	1.75			4.49	4	0.51
5	1.14	2.53					3.67	2	1.33
6	3.48	0.88					4.36	2	0.64
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	4.31m
	6本			10.62m	15.07m	25.69m		16口	

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

9.欠けの川横断工事 9-1.専用配水管φ50

## 数量計算書

[illegible]

9.欠けの川横断工事 9-1.専用配水管  $\phi 50$

# 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 集計表】		1-19 3-3 3-7			日数 計	1.97	
アスファルト舗装切断工	15cm以下	17.40 +27.80 +8.00 = 53.20	m	53	230.0 m/日	0.23	
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.28m3	5.22 +8.34 +3.60 = 17.16	m <sup>2</sup>	17	194.0 m <sup>2</sup> /日	0.09	
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3	6.84 +10.51 +8.14 = 25.49	m3	30	59.0 m3/日	0.43	
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ	1.33 +2.13 +0.92 = 4.38	m3	4	33.0 m3/日	0.13	
機械埋戻工	発生土 BH0.28m3 タンバ	3.92 = 3.92	m3	4	33.0 m3/日	0.12	
機械埋戻工	RC40～0 BH0.28m3 タンバ	+7.09 +6.66 = 13.75	m3	14	33.0 m3/日	0.42	
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0	5.22 = 5.22	m <sup>2</sup>	5	222.2 m <sup>2</sup> /日	0.02	
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm M25～0	5.22 = 5.22	m <sup>2</sup>	5	222.2 m <sup>2</sup> /日	0.02	
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm M40～0	+8.34 +3.60 = 11.94	m <sup>2</sup>	12	222.2 m <sup>2</sup> /日	0.05	
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	フﾟラ 3cm 人力施工	5.22 = 5.22	m <sup>2</sup>	5	250.0 m <sup>2</sup> /日	0.02	
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	フﾟラ 5cm 人力施工	+8.34 +3.60 = 11.94	m <sup>2</sup>	12	250.0 m <sup>2</sup> /日	0.05	
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	2.48 +10.51 +8.14 = 21.13	m3	20			
土砂処分費		2.48 +10.51 +8.14 = 21.13	m3	20			
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-3.1～4.5km以下	0.26 +0.83 +0.36 = 1.45	m3	1			
アスファルト塊処分費		0.61 +1.95 +0.85 = 3.41	t	3			
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	4.00 = 4.00	m	4	46.8 m/日	0.09	

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

9.欠けの川横断工事 9-1.専用配水管  $\phi 50$

[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1-19】	市道車道AS DP=1.2m	L= 8.7m					
	HPPE φ 50mm						
アスファルト舗装切断工	15cm以下	2 × 8.7 = 17.40	m				
	10cm以下	0.60 × 8.7 = 5.22	m <sup>2</sup>				
アスファルト舗装版取壊・積込工	BH0.28m3		m <sup>3</sup>				
		(0.60 × 1.31 ) × 8.7 = 6.84	m3				
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3		m3				
	砂	(0.60 × 0.26 - 0.0028 ) × 8.7 = 1.33	m3				
機械埋戻工	BH0.28m3 タンハ°		m3				
	発生土	0.60 × 0.75 × 8.7 = 3.92	m3				
機械埋戻工	BH0.28m3 タンハ°		m3				
	RC40～0		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	BH0.28m3 タンハ°		m3				
	t=20cm	0.60 × 8.7 = 5.22	m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	RC40～0		m <sup>2</sup>				
	t=12cm	0.60 × 8.7 = 5.22	m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	M25～0		m <sup>2</sup>				
	t=20cm		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	M40～0		m <sup>2</sup>				
	プラ 3cm	0.60 × 8.7 = 5.22	m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	人力施工		m <sup>2</sup>				
	プラ 5cm		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	人力施工		m <sup>2</sup>				
	山積0.28m3	6.84 - 3.92 / 0.9 = 2.48	m3				
土砂処分費	4t-3.1～4.5km以下	2.48 = 2.48	m3				
			m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	5.22 × 0.05 = 0.26	m3				
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
アスファルト塊処分費		0.26 × 2.35 t/m <sup>3</sup> = 0.61	t				
			t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.0m以下		m				
	BH 山積0.28(0.2)m3		m				

9.欠けの川横断工事 9-1.専用配水管  $\phi 50$

## 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	
【土工断面3-3】	県道B交通 DP=1.2m	L= 13.9m					
	HPPE φ 50mm						
アスファルト舗装切断工	15cm以下	2 × 13.9 = 27.80	m				
	10cm以下	0.60 × 13.9 = 8.34					
アスファルト舗装版取壊・積込工	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
		(0.60 × 1.26 ) × 13.9 = 10.51	m3				
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.28m3		m3				
		(0.60 × 0.26 - 0.0028 ) × 13.9 = 2.13	m3				
機械埋戻工	砂						
	BH0.28m3 タンバ°		m3				
機械埋戻工	発生土						
	BH0.28m3 タンバ°		m3				
機械埋戻工	RC40～0	0.60 × 0.85 × 13.9 = 7.09					
	BH0.28m3 タンバ°		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm						
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.60 × 13.9 = 8.34					
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm	0.60 × 13.9 = 8.34					
	人力施工		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	10.51 = 10.51					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		10.51 = 10.51					
			m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	8.34 × 0.10 = 0.83					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
アスファルト塊処分費		0.83 × 2.35 t/m <sup>3</sup> = 1.95					
			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		m				

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

9.欠けの川横断工事 9-1.専用配水管φ50

[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3-7】	県道B交通 DP=2.2m	L= 4.0m					
	HPPE φ 50mm						
アスファルト舗装切断工		2 × 4.0 = 8.00					
	15cm以下		m				
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.90 × 4.0 = 3.60					
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>				
機械掘削積込工(補助労力あり)		(0.90 × 2.26 ) × 4.0 = 8.14					
	BH0.28m3		m3				
機械埋戻工	砂	(0.90 × 0.26 - 0.0028 ) × 4.0 = 0.92					
	BH0.28m3 タンバ°		m3				
機械埋戻工	発生土						
	BH0.28m3 タンバ°		m3				
機械埋戻工	RC40～0	0.90 × 1.85 × 4.0 = 6.66					
	BH0.28m3 タンバ°		m3				
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm						
	RC40～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=12cm						
	M25～0		m <sup>2</sup>				
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.90 × 4.0 = 3.60					
	M40～0		m <sup>2</sup>				
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	プラ 3cm						
	人力施工		m <sup>2</sup>				
舗装工 粗粒度(20)(再生材入)	プラ 5cm	0.90 × 4.0 = 3.60					
	人力施工		m <sup>2</sup>				
土砂運搬工	山積0.28m3	8.14 = 8.14					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
土砂処分費		8.14 = 8.14					
			m3				
アス塊運搬工	山積0.28m3	3.60 × 0.10 = 0.36					
	4t-3.1～4.5km以下		m3				
アスファルト塊処分費		0.36 × 2.35 t/m <sup>3</sup> = 0.85					
			t				
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深3.0m以下	4.00 = 4.00					
	BH 山積0.28(0.2)m3		m				

9.欠けの川横断工事 9-1.専用配水管  $\phi 50$

## 数量計算書

[illegible]

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

9.欠けの川横断工事 9-1.専用配水管  $\phi 50$

[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	
					日数 計	2.89	
【推進工】	管径φ300mm	鋼製さや管推進工法 オーガ方式 衝撃削進方式					
	日進量	φ300mm L=0.6m、 玉石・転石混入土3〔V〕 標準日進量： 3.4 m/日 (2.8×1.2) (車上プラントを使用)					
一般構造用炭素鋼鋼管	STK400	13 = 13	本	13			
	φ300mm×0.6m						
割カラー		1 = 1	箇所	1			
	ハンマー方式対応						
推進工	車上式プラント	7.5 = 7.5	m	7.5		2.21	
	φ300mm×0.6m 玉石・転石混入土3〔V〕				3.4 m/日		
推進機本体損料	SH60	7.5 = 7.5	m	8.0			
	プラスワン(ユニット含)						
推進補助機械器具損料		7.5 = 7.5	m	8.0			
	プラスワンシステム用						
水注入工及び排水工		7.5 = 7.5	m	7.5			
管内清掃工		1 = 1	箇所	1.0			
土砂運搬工	山積0.28m3	0.60 = 0.6	m3	1			
	4t-3.1～4.5km以下				m3/日		
土砂処分費		0.60 = 0.6	m3	1			
溶接棒・アセチレン		1 = 1	箇所	1			
推進機搬入・搬出工		1 = 1	箇所	1			
	プラスワンシステム						
推進機設置・撤去工		1 = 1	箇所	1			
	プラスワンシステム						
通水管挿入工		7.8 = 7.8	m	7.8		0.44	
	HPPE-EF φ50				17.9 m/日		

## 9. 欠けの川横断工事 9-2. 推進工

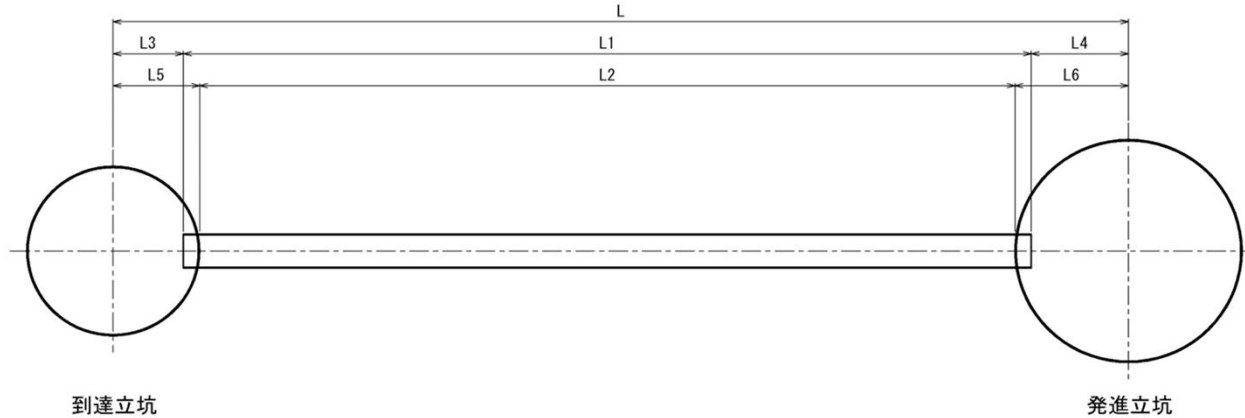
[illegible]

# 推進工管渠数量計算書（推進区間）

推進工集計-1

鋼製さや管推進工法 オーガ式 衝撃削進方式

さや管(鋼管) φ 300mm (0.60m/本)



路線名	発進立坑	区間延長	管 渠 減 長		管体延長	推 進 減 長		推進延長 (推進工)	管 材 料			排土処理	備考		
									STK400 一般構造用炭素鋼鋼管 (JIS G 3444)						
	到達立坑		L	発進側 L3		到達側 L4	L1	発進側 L5	到達側 L6	L2	直管 0.60m管				
			m	m		m	m	m	m	m	m			本	
-	-	9.340	0.895	0.645	7.800	0.795	1.045	7.500	13			0.60	鋼製ケーシングφ2000 鋼製ケーシングφ1500		
	-														
計		9.34			7.80			7.50	13			0.60			

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	
		発進立坑（鋼製ケーシング φ 2000mm）					
【立坑諸元】	鋼製ケーシング φ 2000mm						
		2.066 mm					
	ケーシング内径						
		2.090 mm					
	ケーシング外径						
		12 mm					
	鋼製ケーシング厚						
		5.726 m					
	掘削深						
		5.926 m					
	圧入深						
		4.776 m					
	立坑深						
		0.900 m					
	引抜長						
		1.000 m					
	底版Co厚						
		2.500 m（φ 2000用）					
	路面覆工寸法						
【鋼製ケーシング式立坑構築工】	回転圧入式						
鋼製ケーシング存置	鋼製ケーシング 外径2090mm×肉厚12mm	2.40 + 1.30 + 1.30 = 5.0	m	5.0			
〃	L=2.00m, t=12mm 先頭ケーシング φ 2000mm	2.40 = 2.4	m				
〃	L=2.00m, t=12mm 中間ケーシング φ 2000mm	1.30 = 1.3	m				
〃	L=1.80m, t=12mm 最終ケーシング φ 2000mm	1.30 = 1.3	m				
〃		1 = 1	個	1			
〃	刃先 φ 2000mm						

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	
仮設ケーシング損料等	φ 2000mm×2500H	1	= 1	式	1		
	仮設ケーシング						
鋼製ケーシング φ 2000mm		0.752	= 0.752	m	0.8		
圧入掘削積込み工	砂質土 N≦30						
〃	200mm<粗石径≦300mm	4.974	= 4.974	m	5.0		
〃	粗石混じり土						
ケーシング溶接工	鋼製ケーシング	2	= 2	箇所	2		φ 2000mm 6.3m/箇所
	φ 2000mm						
ケーシング引上げ工	鋼製ケーシング φ 2000mm	0.900	= 0.9	m	0.9		
ケーシング撤去工	鋼製ケーシング φ 2000mm	1	= 1	箇所	1		
	切断長=12.0m						
(ケーシング切断延長)	鋼製ケーシング φ 2000mm	2.000*3.14+(1.500-0.076)*4	= 11.976	m			
底盤コンクリート工	外径 φ 2000mm	1	= 1	箇所	1		φ 2000mm 3.1m3/箇所
	30-18-20 (25)BB W/C≦55%						
圧入掘削設備設置撤去工		1	= 1	回	1		
	回転圧入機 φ 2000mm						
圧入掘削設備退避・再設置工		(2.6+0.752×0.9+4.974×2.5+6.3×0.2×2+3.1×0.2+0.9×0.7)/8	= 2.4352	回	2		
	回転圧入機 φ 2000mm						
立坑水替工		1	= 1	箇所	1		
	うわ水排水工						
スライム処理工		1	= 1	箇所	1		φ 2000mm 1.2m3/箇所
泥水処分工	L=35.8km	1.2	= 1.2	m3	1.2		
	汚泥吸排車3.1～3.5t						
泥水処分費		1.2 × 1.1	= 1.32	t	1.3		
土砂運搬工	クラムシエル平積0.4m3	2.066`2× 3.14 ÷4× 5.726	= 19.186	m3	19		
	4t-0.6～1.0km以下						
円形覆工板設置撤去工	φ 2000mm用	1	= 1	箇所	1		
	円形覆工板設置工						
〃	φ 2000mm用	1	= 1	箇所	1		
	円形覆工板撤去工						
〃	φ 2000mm用	11	= 11	回	11		
	円形覆工板開閉工						

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		
円形覆工板賃料	リース期間1ヶ月	1		1				
			式					
【埋戻し～仮復旧】	市道車道As (W=4m以上)							
機械埋戻工	砂	$(0.30 \times 0.30 - 0.063^2 \times 3.14 \div 4) \times 3.936 = 0.342$		0.3		0.01		
	BH0.8m3 タンバ		m3		33.0 m3/日			
機械埋戻工	発生土	$2.066^2 \times 3.14 \div 4 \times 4.426 - 0.342 = 14.488$		14		0.42		
	BH0.8m3 タンバ		m3		33.0 m3/日			
積込(ルーズ)	小規模(標準)	$14.488 \div 0.9 = 16.098$		16				
	土砂		m3					
土砂運搬工	山積0.28m3	$16.098 = 16.098$		16				
	4t-0.6～1.0km以下		m3		m3/日			
土砂運搬工	山積0.28m3	$19.186 - 16.098 = 3.088$		3				
	4t-3.1～4.5km以下		m3		m3/日			
土砂処分費		$3.088 = 3.088$		3				
			m3					
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	$2.090 \times 3.14 = 6.563$		7				
			m					
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	$2.090^2 \times 3.14 \div 4 = 3.429$		3		0.02		
	BH0.28m3		m <sup>2</sup>		194.0 m <sup>2</sup> /日			
アス塊運搬工	山積0.28m3	$3.429 \times 0.05 = 0.171$		0.2				
	4t-3.1～4.5km以下		m3					
アスファルト塊処分費		$0.171 \times 2.35 = 0.403$		0.4				
			t					
下層路盤工(施工幅1.8m以上)	t=20cm	$2.090^2 \times 3.14 \div 4 = 3.429$		3		0.01		
	RC40～0		m <sup>2</sup>		500.0 m <sup>2</sup> /日			
上層路盤工(施工幅1.8m以上)	t=12cm	$2.090^2 \times 3.14 \div 4 = 3.429$		3		0.01		
	M25～0		m <sup>2</sup>		500.0 m <sup>2</sup> /日			
舗装工 密粒度(13F) (再生材入)	ﾌﾗ 3cm	$2.090^2 \times 3.14 \div 4 = 3.429$		3		0.01		
	人力施工		m <sup>2</sup>		250.0 m <sup>2</sup> /日			

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	
		到達立坑（鋼製ケーシングφ1500mm）					
【立坑諸元】	鋼製ケーシングφ1500mm						
		1.566 m					
	ケーシング内径						
		1.590 m					
	ケーシング外径						
		12 mm					
	鋼製ケーシング厚						
		5.406 m					
	掘削深						
		5.606 m					
	圧入深						
		4.456 m					
	立坑深						
		0.900 m					
	引抜長						
		1.000 m					
	底版Co厚						
		2.000 m（φ1500用）					
	路面覆工寸法						
【鋼製ケーシング式立坑構築工】	回転圧入式						
鋼製ケーシング存置	鋼製ケーシング 外径1590mm×肉厚12mm	2.40 + + 2.30 = 4.7		4.7			
			m				
〃	L=2.00m, t=12mm 先頭ケーシングφ1500mm	2.40 = 2.4					
			m				
〃	L=2.00m, t=12mm 中間ケーシングφ1500mm						
			m				
〃	L=1.40m, t=12mm 最終ケーシングφ1500mm	2.30 = 2.3					
			m				
〃		1 = 1		1			
	刃先 φ1500mm		個				

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	
仮設ケーシング損料等	φ 1500mm×2000H	1	= 1	式	1		
	仮設ケーシング						
鋼製ケーシング φ 1500mm		0.773	= 0.773	m	0.8		
圧入掘削積込み工	砂質土 N≦30						
〃	200mm<粗石径≦300mm	4.633	= 4.633	m	4.6		
〃	粗石混じり土						
ケーシング溶接工	鋼製ケーシング	1	= 1	箇所	1		φ 1500mm 4.7m/箇所
	φ 1500mm						
ケーシング引上げ工	鋼製ケーシング	0.900	= 0.9	m	0.9		
	φ 1500mm						
ケーシング撤去工	鋼製ケーシング φ 1500mm	1	= 1	箇所	1		
	切断長=10.5m						
(ケーシング切断延長)	鋼製ケーシング	1.500*3.14+(1.500-0.056)*4	= 10.486	m			
	φ 1500mm						
底板コンクリート工	外径 φ 1500mm	1	= 1	箇所	1		φ 1500mm 1.8m3/箇所
	30-18-20 (25) BB W/C≦55%						
圧入掘削設備設置撤去工		1	= 1	回	1		
	回転圧入機 φ 1500mm						
圧入掘削設備退避・再設置工		(2.6+0.773×0.9+4.633×2.5+4.7×0.2×1+1.8×0.2+0.9×0.7)/8	= 2.1010	回	2		
	回転圧入機 φ 1500mm						
立坑水替工		1	= 1	箇所	1		
	うわ水排水工						
スライム処理工		1	= 1	箇所	1		φ 1500mm 0.7m3/箇所
泥水処分工	L=35.8km	0.7	= 0.7	m3	0.7		
	汚泥吸排車3.1〜3.5t						
泥水処分費		0.7 × 1.1	= 0.77	t	0.8		
土砂運搬工	クラムシェル平積0.2m3	1.566 ˆ2× 3.14 ÷4× 5.406	= 10.407	m3	10		
	4t-3.1〜4.5km以下						
土砂処分費		10.407	10.407	m3	10		
円形覆工板設置撤去工	φ 1500mm用	1	= 1	箇所	1		
	円形覆工板設置工						
〃	φ 1500mm用	1	= 1	箇所	1		
	円形覆工板撤去工						

9. 欠けの川横断工事 9-4. 到達立坑築造工

[illegible]

9. 欠けの川横断工事 9-5. 地盤改良工

[illegible]

9. 欠けの川横断工事 9-5. 地盤改良工

9. 欠けの川横断工事 9-5. 地盤改良工

[illegible]

9-5. 地盤改良工

薬液注入工(1)

名 称	形状・寸法	計 算 式					単位	数量	
発進立坑		二重管ストレーナー工法 (単相式) 坑口							
注入平面積		2. 400×3. 100 - 2. 090`2*3. 14/4/2					=	5. 73	
注入本数							=	5. 73	
注入本数							=	5. 73	
注入条件		5. 73 / 1. 00					=	5. 73	
注入条件			粘性土	砂質土	礫質土		合計		
		注入土被り		0. 80		1. 52		2. 32	
		注入長				2. 82		2. 82	
		削孔長		0. 80		4. 34		5. 14	
		注入率		35. 00	40. 00	40. 00			
	削孔単位時間	4. 0 (min/m)	5. 0 (min/m)	8. 0 (min/m)					
全注入量		注入平面積(m2) × 注入長(m) × 注入率(%) × 1000(1/m3)							
全注入量		粘性土	5. 73 × 0. 00 × 35. 00% × 1000				=		
		砂質土	5. 73 × 0. 00 × 40. 00% × 1000				=		
		礫質土	5. 73 × 2. 82 × 40. 00% × 1000				=	6463	
			6463 / 1000				=	6. 463	
1本当注入量		全注入量( 1 ) / 注入本数(本) × 注入比率							
1本当注入量		粘性土	0 / 6				=		
		砂質土	0 / 6				=		
		礫質土	6463 / 6				=	1077. 17	
				合計			=	1077. 17	
1本当施工時間		機械準備 時間							
1本当施工時間		削孔時間							
		粘性土	0. 00 × 4				=		
		砂質土	0. 80 × 5				=	4. 00	
		礫質土	4. 34 × 8				=	34. 72	
		合計					=	38. 72	
1本当施工時間		注入時間	単位時間当たり注入量 18. 00 (1/min)						
1本当施工時間			1077. 17 / 18				=	59. 84	
		土被り部 引抜時間	土被り部引抜の単位作業時間2. 00 (min/m)						
			2. 32 × 2				=	4. 64	
		合計	14 + 38. 72 + 59. 84 + 4. 64					=	117. 20
1日当施工本数		セツト数= 2. 00 セツト 1日当実作業時間= 6. 30 h/日							
1日当施工本数		60 × 6. 3 × 2 / 117. 20					=	6. 45	

9-5. 地盤改良工

薬液注入工(2)

名 称	形状・寸法	計 算 式					単位	数量	
到達立坑		二重管ストレーナー工法 (単相式) 坑口							
注入平面積		2. 400×2. 300 - 1. 590`2*3. 14/4/2							
		= 4. 53					m2	4. 53	
注入本数							= 4. 53		
		4. 53 / 1. 00					= 4. 53	本	
注入条件			粘性土	砂質土	礫質土		合計		
		注入土被り		0. 82	1. 52		2. 34		
		注入長			2. 82		2. 82		
		削孔長		0. 82	4. 34		5. 16		
		注入率	35. 00	40. 00	40. 00				
	削孔単位時間	4. 0 (min/m)	5. 0 (min/m)	8. 0 (min/m)					
全注入量		注入平面積(m2) × 注入長(m) × 注入率(%) × 1000(1/m3)							
		粘性土	4. 53 × 0. 00 × 35. 00% × 1000					=	
		砂質土	4. 53 × 0. 00 × 40. 00% × 1000					=	
		礫質土	4. 53 × 2. 82 × 40. 00% × 1000					= 5110	5110
			5110 / 1000					= 5. 110	k1
1本当注入量		全注入量( 1 ) / 注入本数(本) × 注入比率							
		粘性土	0 / 5					=	
		砂質土	0 / 5					=	
		礫質土	5110 / 5					= 1022. 00	1022. 00
			合計 = 1022. 00					= 1022. 00	1
1本当施工時間	機械準備時間							min	14. 00
	削孔時間								
	粘性土	0. 00 × 4					=		
	砂質土	0. 82 × 5					= 4. 10	4. 10	
	礫質土	4. 34 × 8					= 34. 72	34. 72	
		合計 = 38. 82					= 38. 82	min	38. 82
	注入時間	単位時間当たり注入量 18. 00 (1/min)							
		1022 / 18					= 56. 78	min	56. 78
	土被り部引抜時間	土被り部引抜の単位作業時間2. 00 (min/m)							
		2. 34 × 2					= 4. 68	min	4. 68
	合計	14 + 38. 82 + 56. 78 + 4. 68					= 114. 28	min	114. 28
1日当施工本数		セツト数= 2. 00 セツト 1日当実作業時間= 6. 30 h/日					= 6. 62	本	6. 62

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

## 10.交通誘導警備員

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	作業班1班当り1名	85.210 × 1 別紙計算書より = 85.21	人	85	
		*作業班:1班体制			
内訳					
		( 11.990 18.960 ) = 30.950 )	日		
6.専用配水管 φ 50-1					
		( 10.050 19.330 ) = 29.380 )	日		
7.専用配水管 φ 50-2					
		( 0.190 0.030 ) = 0.220 )	日		
8.応急給水栓設置 φ 50					
		( 1.600 0.300 ) = 1.900 )	日		
9.応急給水栓設置 φ 13					
		( 1.030 0.560 ) = 1.590 )	日		
10.給水管切替 φ 40(徳高支所)					
		( 1.080 0.780 ) = 1.860 )	日		
11.給水管切替 φ 50(徳高病院)					

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

## 10.交通誘導警備員

[illegible]

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

11.運搬費(積上)

[illegible]

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

11.運搬費(積上)

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
1.往路					
1) 軽量鋼矢板		$4.128 + 1.264 + 3.947 + 3.313 = 12.652$			
2) 腹起材	4m@29.6kg	$(10 + 4 + 16 + 12) \times 0.0296 = 1.243$			
3) 切梁材	1本@8.8kg	$(10 + 4 + 16 + 12) \times 0.0088 = 0.370$			
5) 仮設ケーシング	φ 2000mm×2500H	$2.650 \text{ t/本} \times 1 \text{ 本} = 2.650$			
6) 簡易円形覆工板	φ 2000mm用	$1.030 \text{ t/枚} \times 1 \text{ 枚} = 1.030$			
7) 仮設ケーシング	φ 1500mm×2000H	$1.350 \text{ t/本} \times 1 \text{ 本} = 1.350$			
8) 簡易円形覆工板	φ 1500mm用	$0.710 \text{ t/枚} \times 1 \text{ 枚} = 0.710$			
往路運搬重量 計	製品長12.0m以内 運搬距離10km	$12.652 + 1.243 + 0.370 + 2.650 + 1.030 + 1.350 + 0.710 = 20.005$	t		
2.復路					
復路運搬重量 計	製品長12.0m以内 運搬距離10km	$12.652 + 1.243 + 0.370 + 2.650 + 1.030 + 1.350 + 0.710 = 20.005$	t		

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

12.技術管理費(積上)

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
【技術管理費(積上)】		通水試験費～1式			
通水試験工	既設管と連絡	699.090 / 500 = 1.398	日	1.4	
内訳					
		( 353.970 = 353.970 )	m		
	6.専用配水管 φ 50-1				
		( 281.370 = 281.370 )	m		
	7.専用配水管 φ 50-2				
		( 0.820 = 0.820 )	m		
	8.応急給水栓設置 φ 50				
		( 16.990 = 16.990 )	m		
	11.給水管切替 φ 50(穂高病院)				
		( 3.230 = 3.230 )	m		
	13.既設管移設 φ 75				
		( 42.710 = 42.710 )	m		
	14.欠けの川横断工				

令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)

12.技術管理費(積上)

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
		( = 699.090 )	m		

1. 工 期 算 定  
(推進部)

全 工 程 表 (参考)

【共用日数累計】	【2】	【12】	【14】	【18】	【20】	【22】	【23】	【24】
(実日数累計)	(0.9日)	(8.2日)	(9.2日)	(11.4日)	(12.4日)	(13.3日)	(13.5日)	(14.0日)
発進立坑φ2000	地盤改良工	立坑工	推進準備工	さや管推進工 φ300	推進後片付	(本管挿入工)	立坑内管布設工	埋戻 付帯工

【供用日数】	【2日】	【10日】	【2日】	【4日】	【2日】	【2日】	【1日】	【1日】
(実日数)	(0.9日)	(7.3日)	(1.0日)	(2.2日)	(1.0日)	(0.9日)	(0.2日)	(0.5日)

【共用日数累計】		【9】	【11】	【18】	【20】	【22】	【23】	【24】
(実日数累計)		(4.8日)	(5.6日)	(11.4日)	(12.4日)	(13.3日)	(13.5日)	(13.8日)
到達立坑φ1500			地盤改良工	立坑工	(推進後片付)	本管挿入工	立坑内管布設工	埋戻 付帯工

【2日】	【7日】	【2日】	【2日】	【1日】	【1日】
(0.8日)	(5.8日)	(1.0日)	(0.9日)	(0.2日)	(0.3日)
供用日数合計 【 15 日 】					

実日数合計 ( 9.0 日 )

供用日数合計 【 24 日 】

実日数合計 ( 14.0 日 )

### 施工日数算出表 (参考)

No. 1

[illegible]

### 施工日数算出表 (参考)

No. 2

[illegible]

### 施工日数算出表 (参考)

No. 3

[illegible]

### 施工日数算出表 (参考)

No. 4

[illegible]

## 覆工板開閉回数

[illegible]

仮設材賃料日数

[illegible]

土留め材 集計表

## 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	
【土留材 集計表】																			
	路線名		H50-1	H50-1	H50-1	H50-1	H50-1	H50-1	H50-2	H50-2	H50-2	H50-2						計上路線	
	土工番号		1-21	1-22	1-23	1-27	1-28	8-4	1-21	1-22	1-23	1-24	3-5						
土留材賃料及び損耗費	H=2.0m		2.2				2.0	2.4	23.1										
	軽量金属支保材1段														m				
土留材賃料及び損耗費	H=2.5m			2.4						2.5									
	軽量金属支保材1段														m				
土留材賃料及び損耗費	H=2.5m				3.1	3.6					3.5		5.1						
	軽量金属支保材2段														m				
土留材賃料及び損耗費	H=3.0m											3.0							
	軽量金属支保材2段														m				
	路線名		H50-2	H50-2	H50-2	5. 給水	9. 欠けの川											計上路線	
	土工番号		3-6	5-2	1-32	1-31	3-7												
土留材賃料及び損耗費	H=2.0m				2.4	1.2								=	33.3				
	軽量金属支保材1段														m			φ 50-2	
土留材賃料及び損耗費	H=2.5m													=	4.9				
	軽量金属支保材1段														m			φ 50-2	
土留材賃料及び損耗費	H=2.5m													=	15.3				
	軽量金属支保材2段														m			φ 50-2	
土留材賃料及び損耗費	H=3.0m		2.7	1.0			4.0							=	10.7				
	軽量金属支保材2段														m			φ 50-2	

令和 5 年度

主要管路整備  
上原系専用配水管布設工事(11 工区)

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 上原系専用配水管布設工事 (11 工区)

(2) 工事場所

安曇野市 穂高

(3) 工事内容

主要管路整備 上原系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、穂高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 6 年 2 月 14 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 (長野県建設部)

(3) 長野県土木工事施工管理基準 (長野県建設部)

(4) 土木工事現場必携 (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) 日本ダクタイル鉄管協会 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) 日本ダクタイル鉄管協会 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 6 年 1 月 24 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。

#### 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いで行い、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。

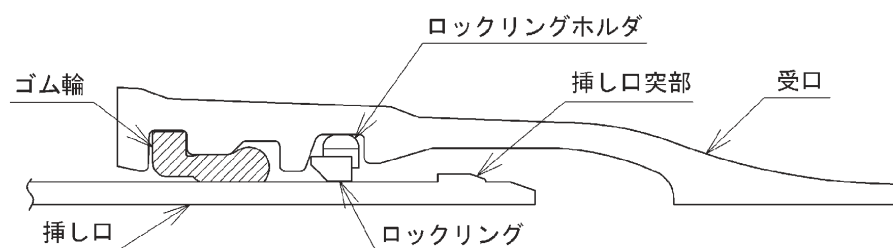
### 3.8 管の切断

- (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

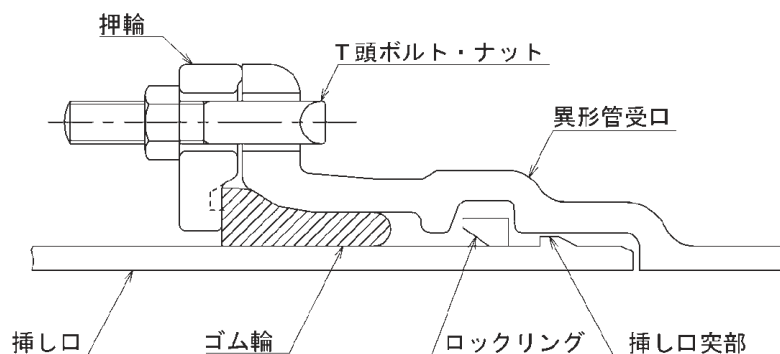
a. 直管の接合 :  $\phi 75 \sim \phi 400$



- (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 $2^\circ$ 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。

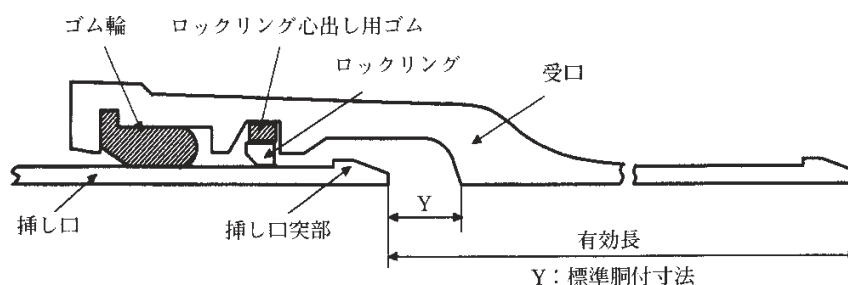
**b. 異形管の接合 :  $\phi 75 \sim \phi 400$**



- (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**

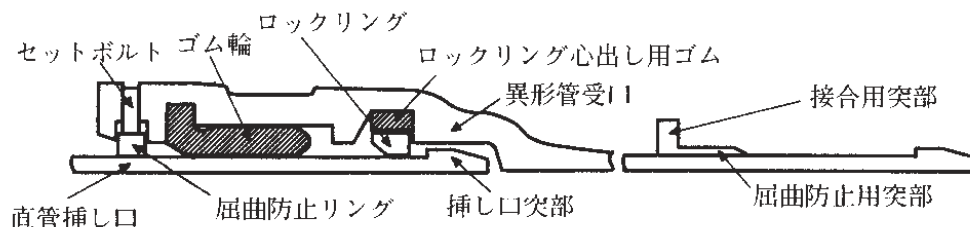
**a. 直管の接合 :  $\phi 75 \sim \phi 450$**



- (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。

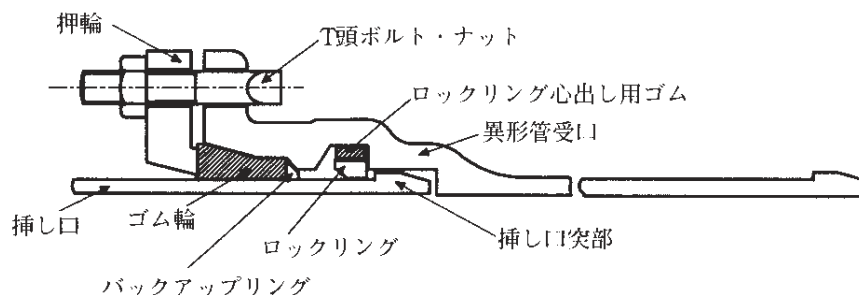
- (5) 管を吊った状態で管芯を合わせ、レバブロックを操作して接合する。
- (6) 受口と挿し口のすき間にゲージを差し入れ、ゴム輪の位置を確認する。

**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ことから、下記の場所にて運搬、処分を行う。請負者が処分先を変更する際には、監督員と協議を行い、理由を明確にし、確実に処分できることを示さなければならない。

#### ア. 残土処分

処分先： 共和興業 運搬距離： 3.1km～4.5 km

#### イ. アスファルト殻処分

処分先： 共和リテック 運搬距離： 3.1km～4.5km

#### ウ. コンクリート殻処分

処分先： 共和リテック 運搬距離： 3.1km～4.5km

### (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 <sup>3</sup> 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 <sup>3</sup> 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、50m<sup>3</sup> 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。

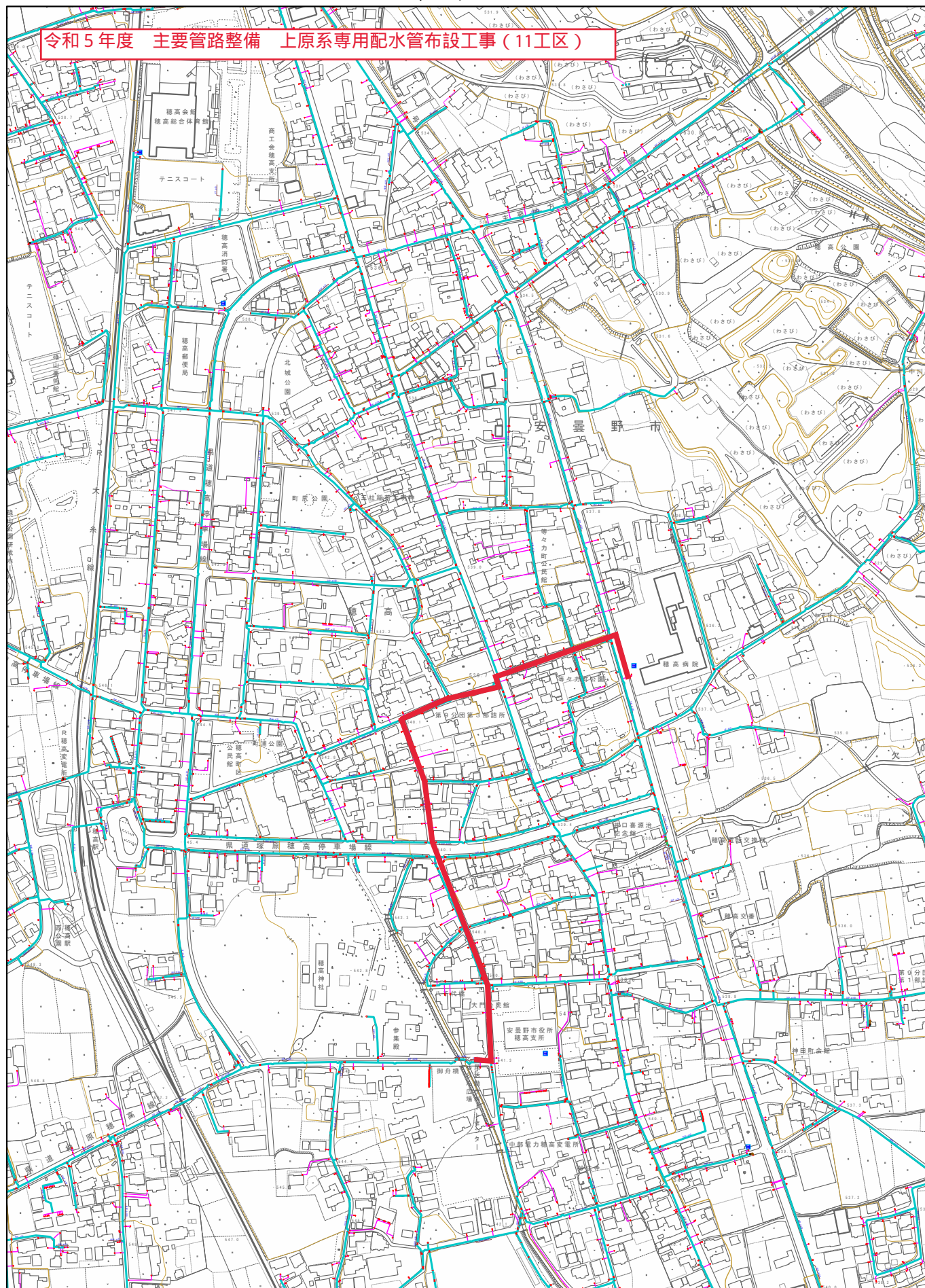
### (5) 工事に使用する材料の承認

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

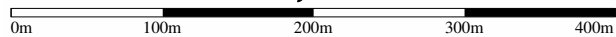


令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)



この画面は参考図面です。  
必ず現地を確認してください。

***1/5,000***



令和5年度

主要管路整備 上原系専用配水管布設工事（11工区）

実施設計図

安曇野市

# 図 面 目 録

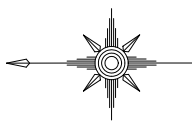
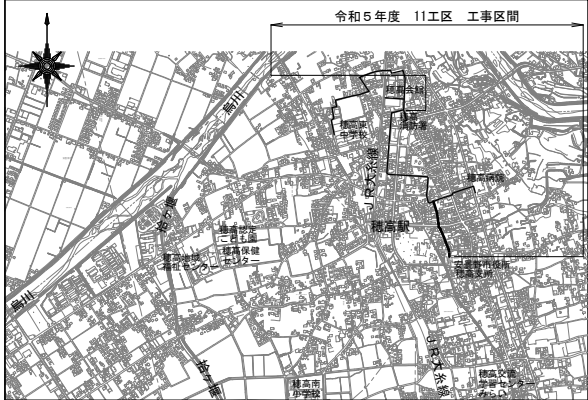
令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事（11工区）

[illegible]

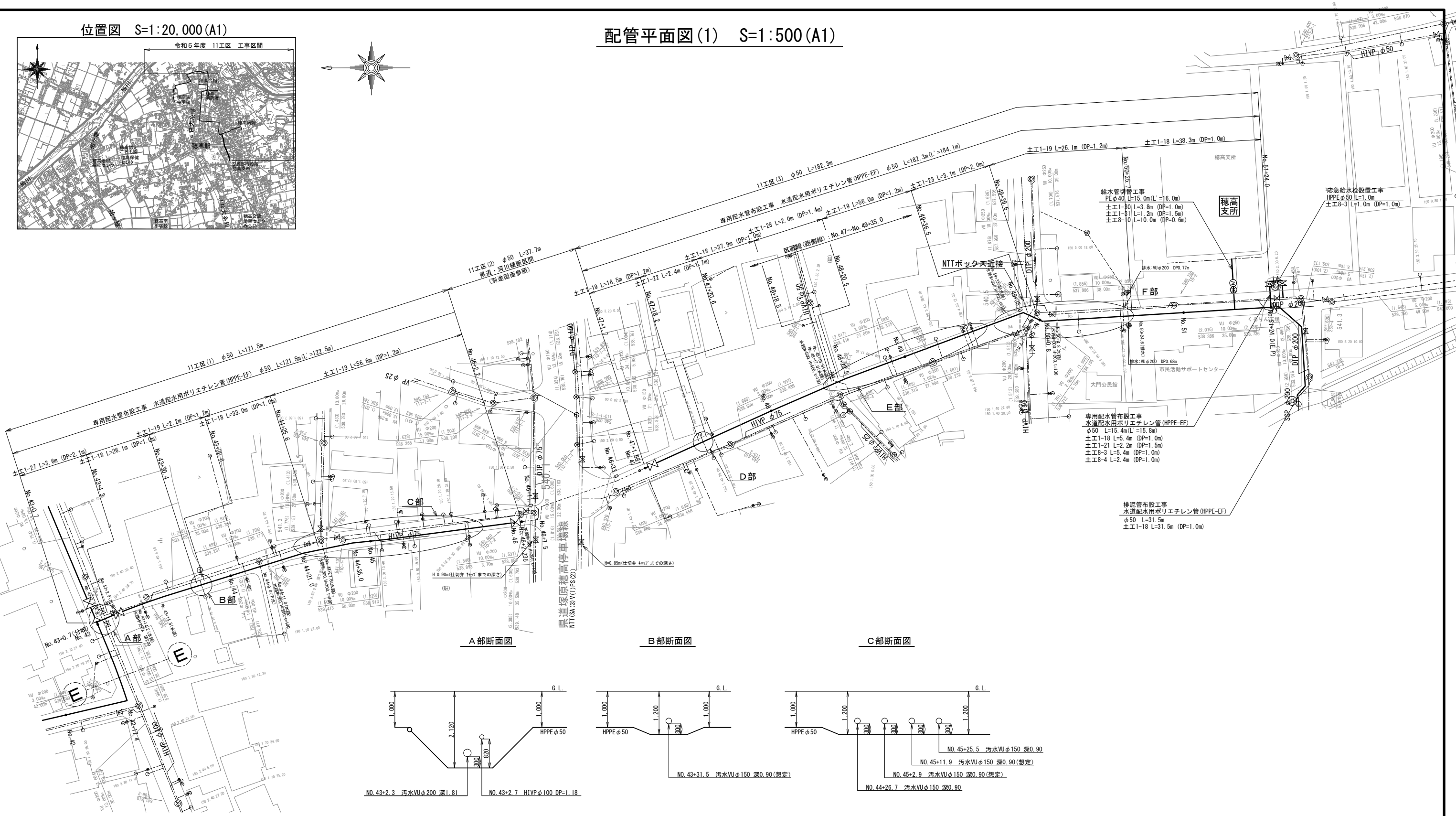
# 目 録

[illegible]

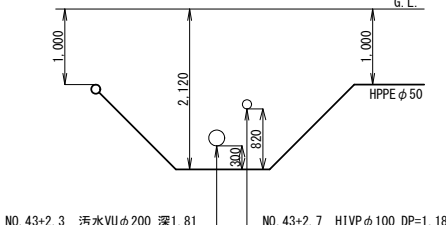
位置図 S=1:20,000 (A1)



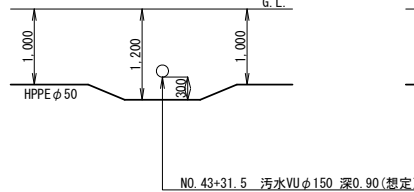
配管平面図(1) S=1:500 (A1)



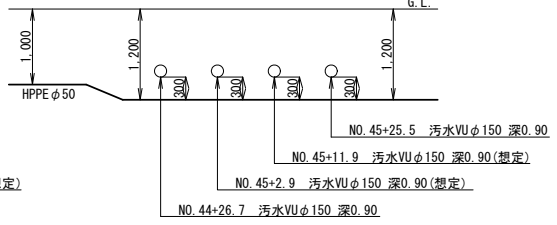
A 部断面図



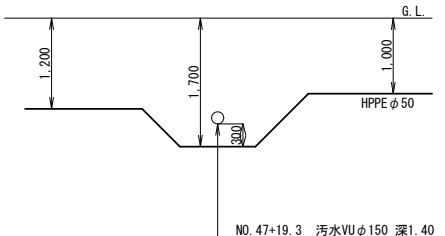
B 部断面図



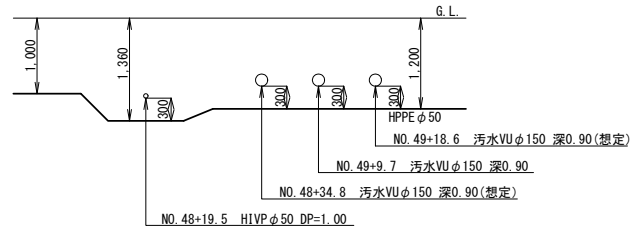
C 部断面図



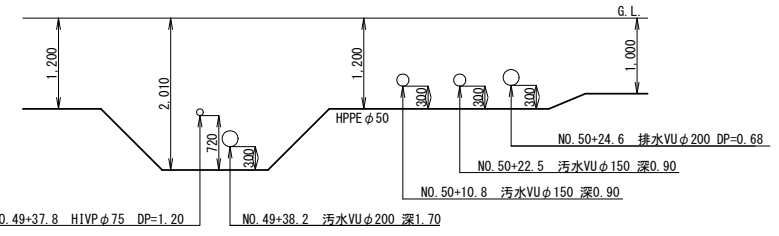
D 部断面図



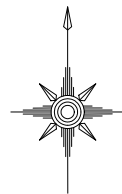
E 部断面図



F 部断面図

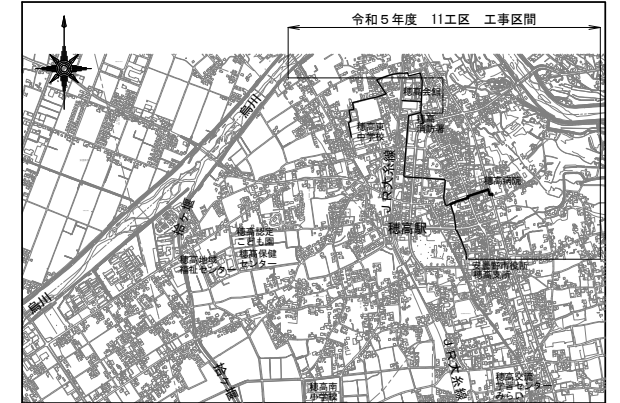


事業名	令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事 (11工区)		
図面名称	配管平面図 (1)		
縮尺	1:500 (A1)	図面番号	1 / 15
事業主	安曇野市		

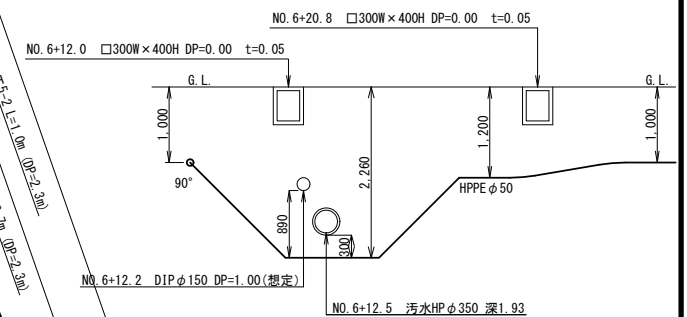


# 配管平面図(2) S=1:500(A1)

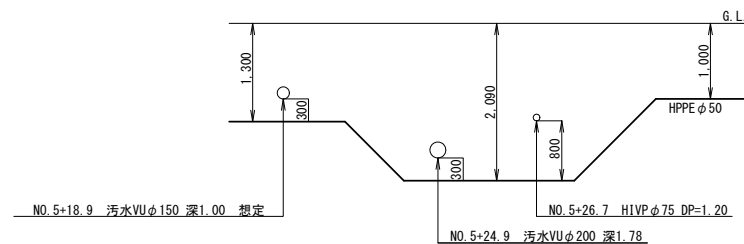
位置図 S=1:20,000(A1)



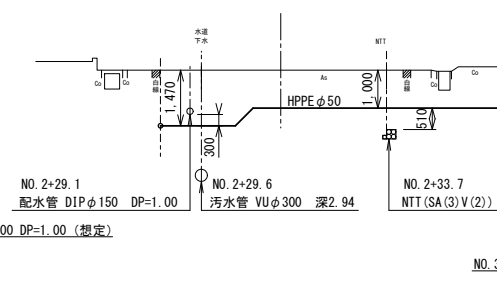
G部断面図



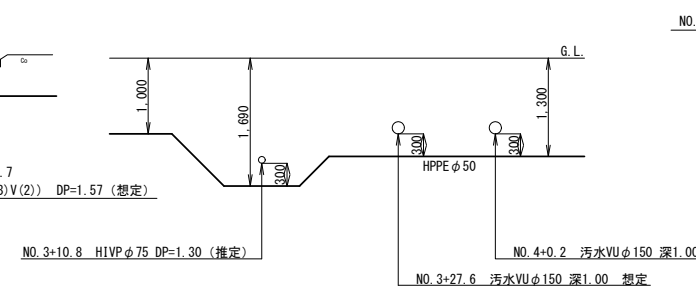
F部断面図



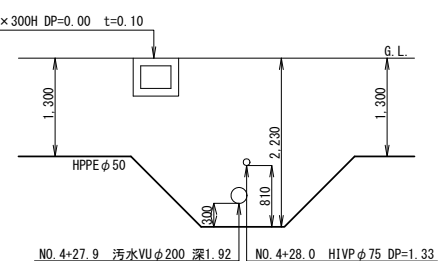
C部断面図



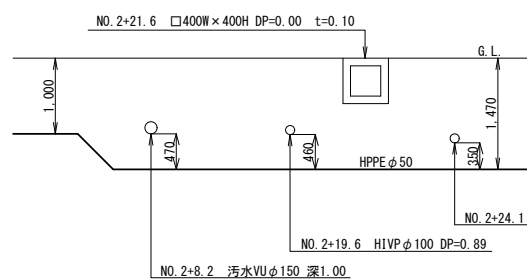
D部断面図



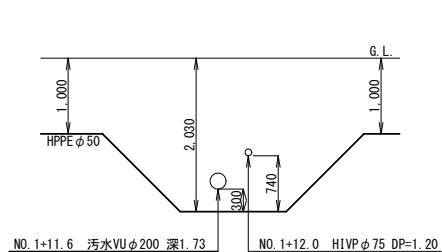
E部断面図



B部断面図

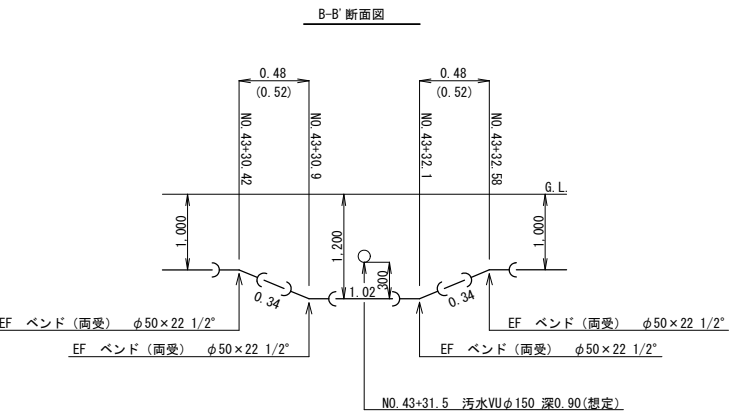
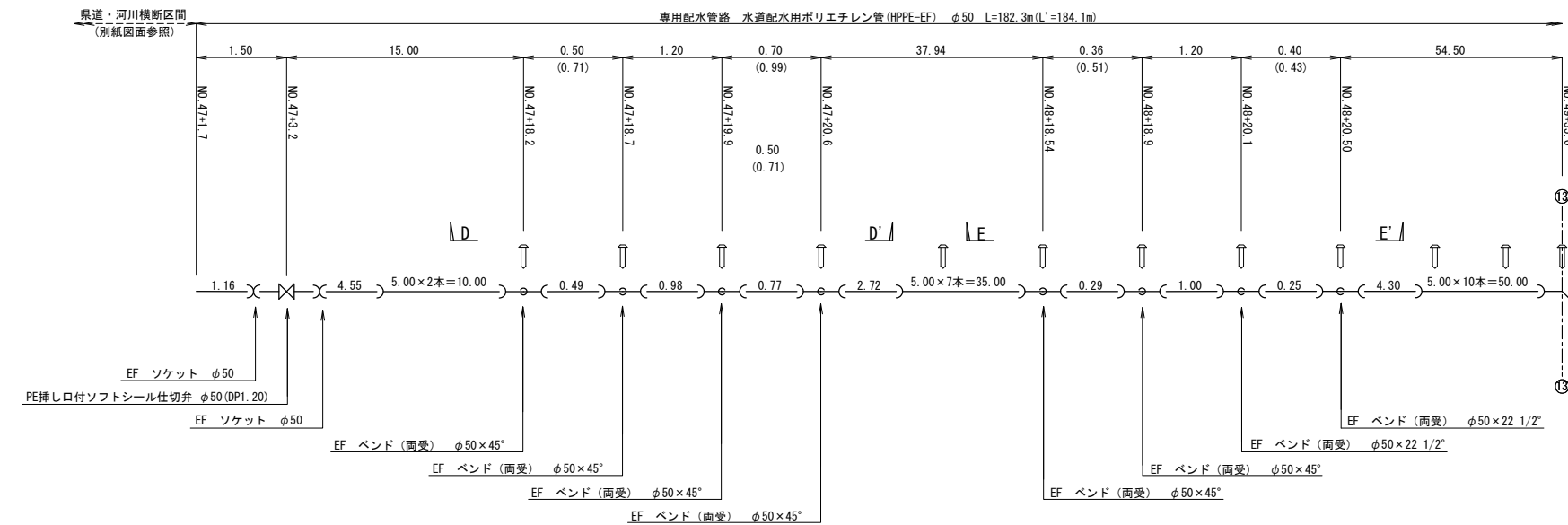
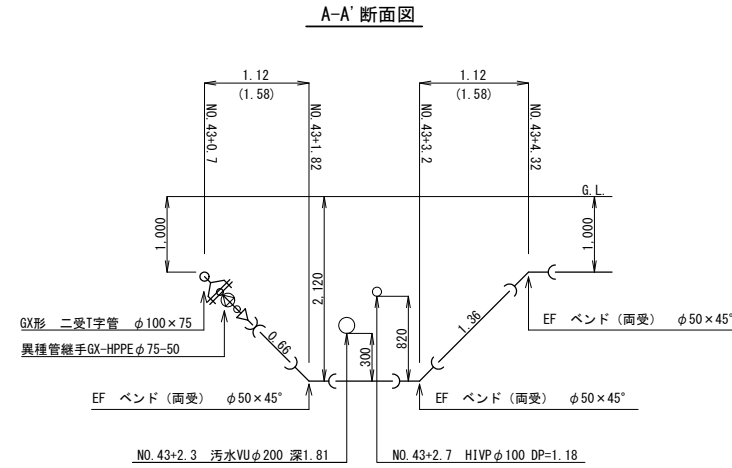
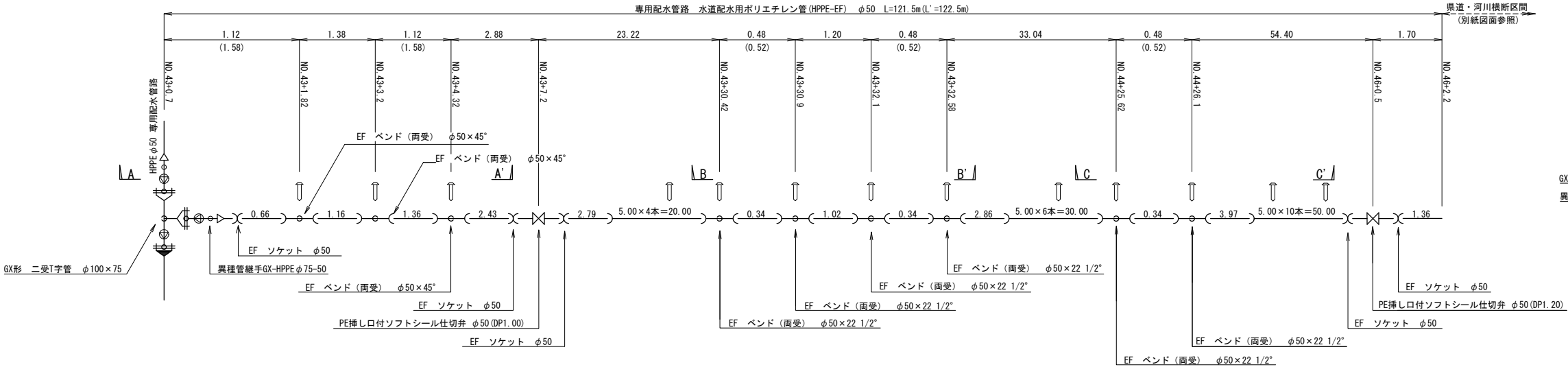


A部断面図

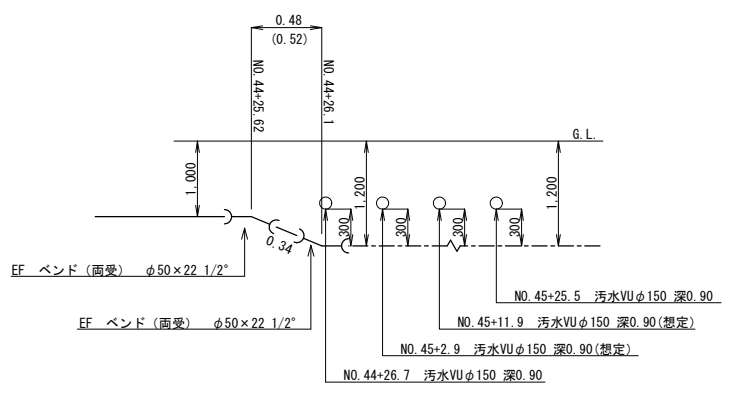


事業名	令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事(11工区)		
図面名称	配管平面図(2)		
縮尺	1:500(A1)	図面番号	2 / 15
事業主	安曇野市		

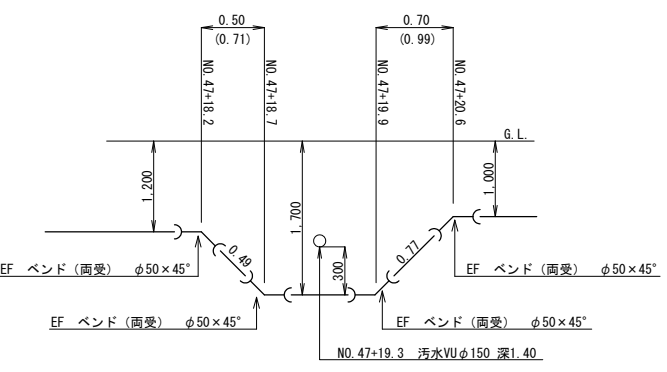
配管詳細図 (1) S=Free



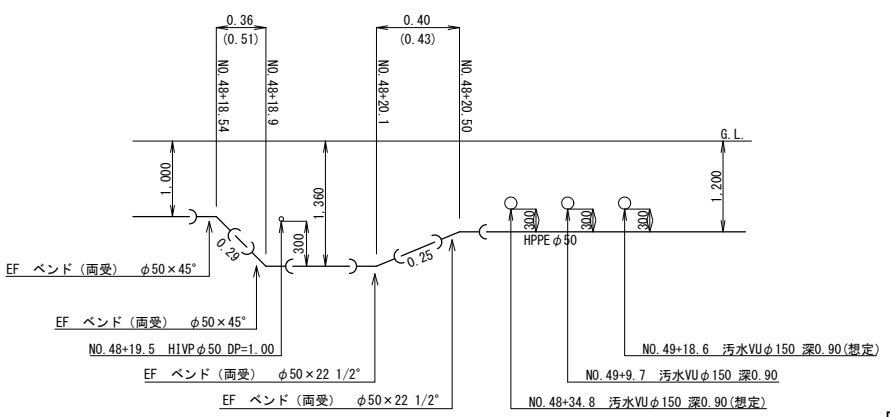
C-C' 断面図



D-D' 断面図

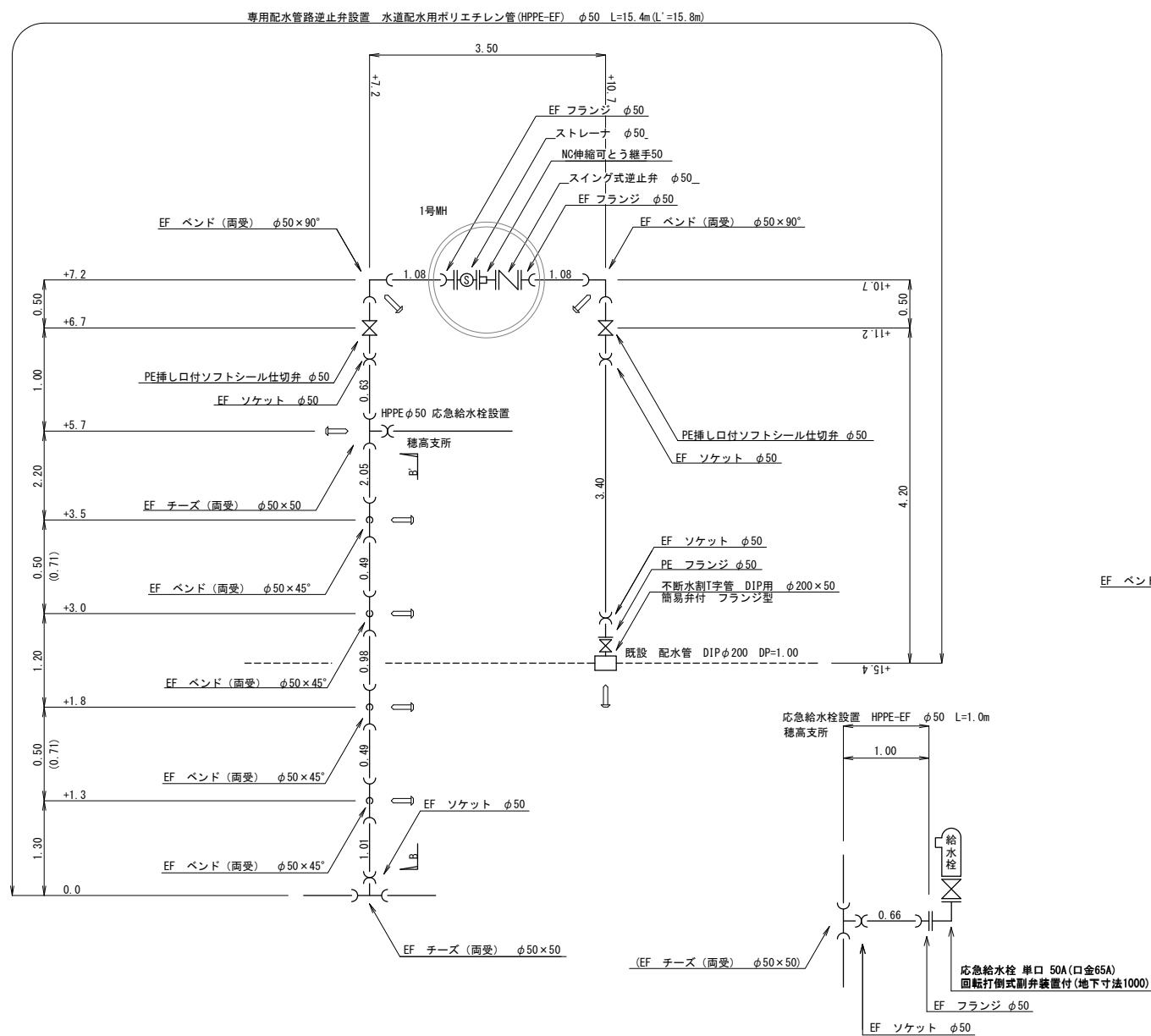
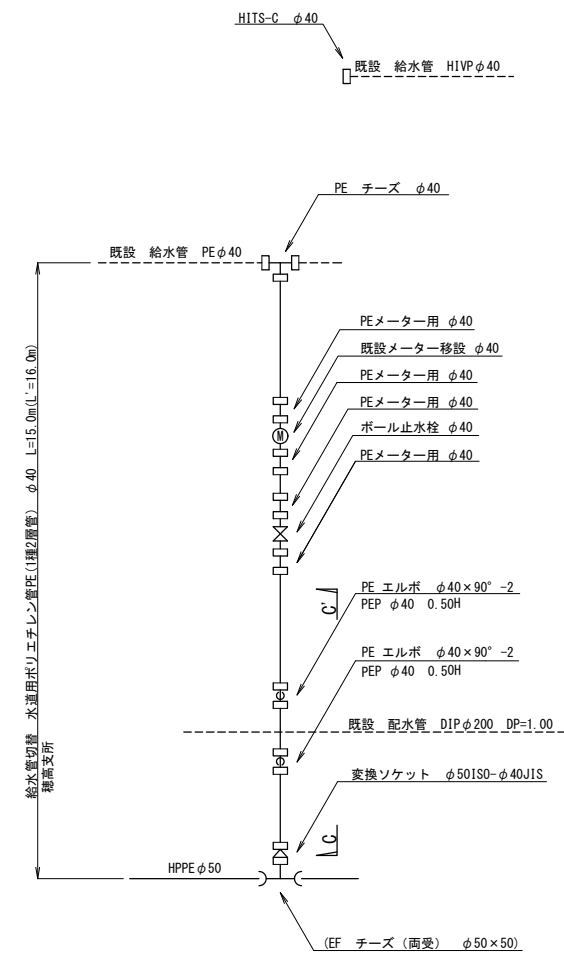
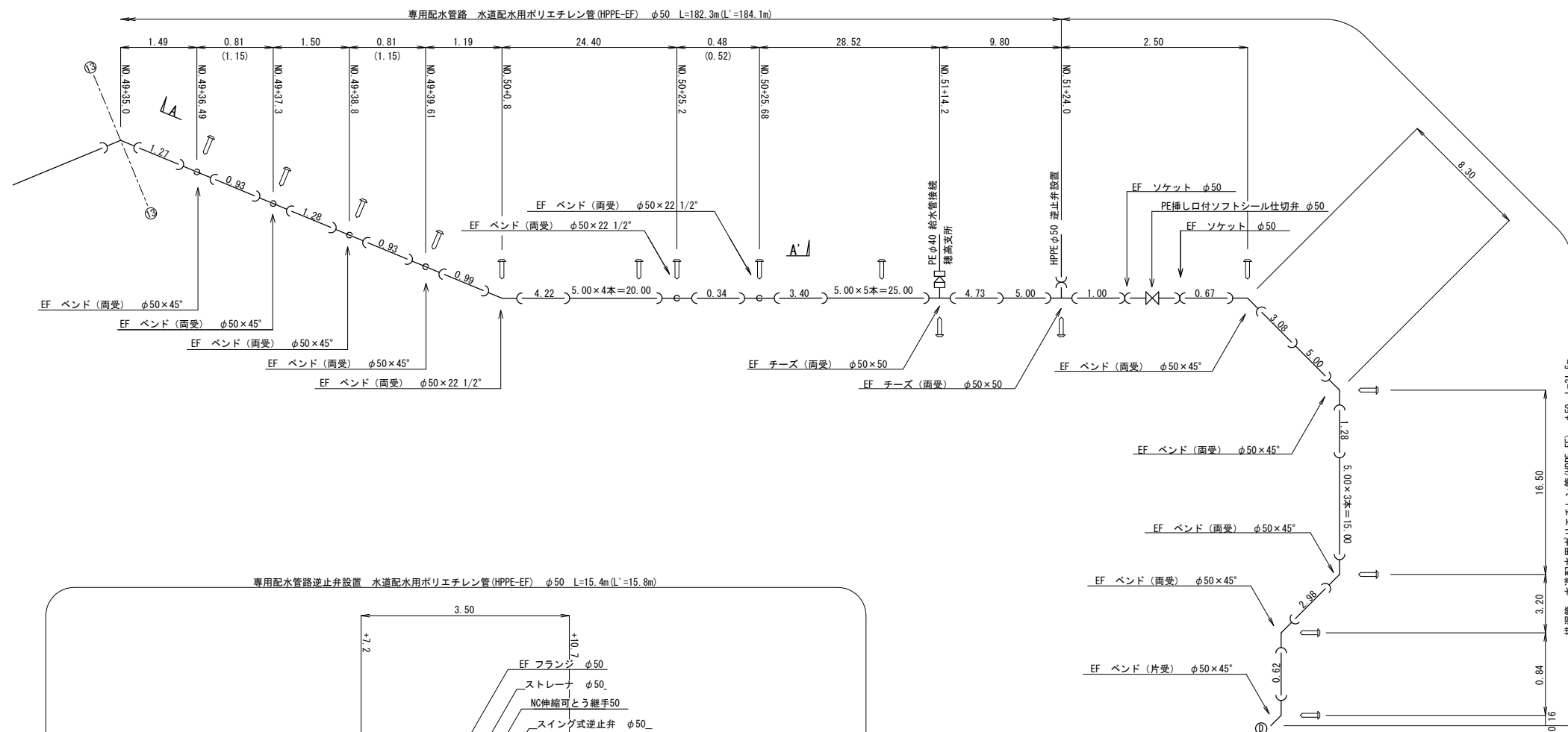


E-E' 断面図

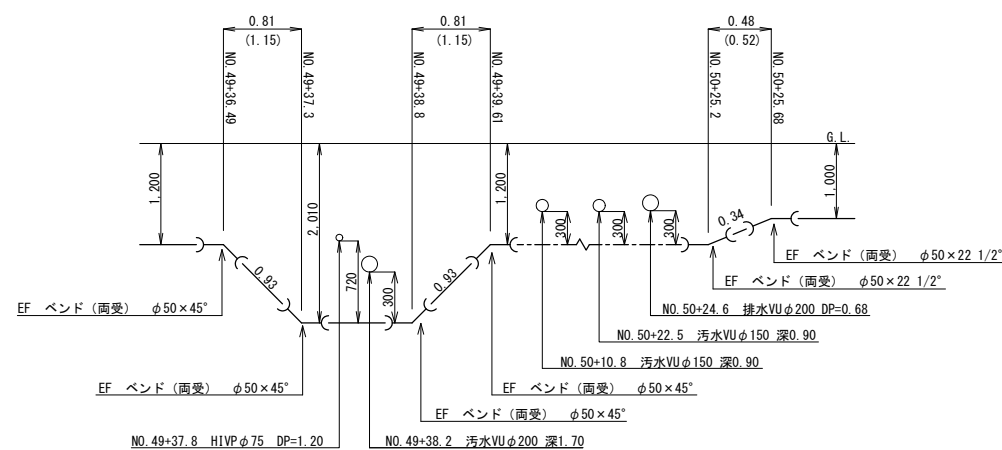


設計水圧 P=1.30MPa			
事業名	令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事 (11工区)		
図面名称	配管詳細図 (1)		
縮尺	Free	図面番号	3 / 15
事業主	安曇野市		

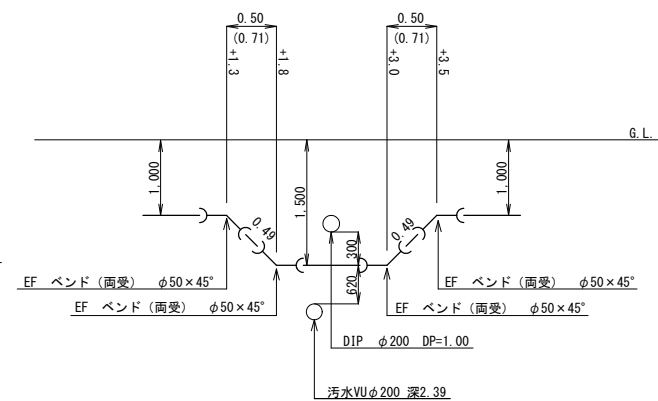
配管詳細図 (2) S=Free



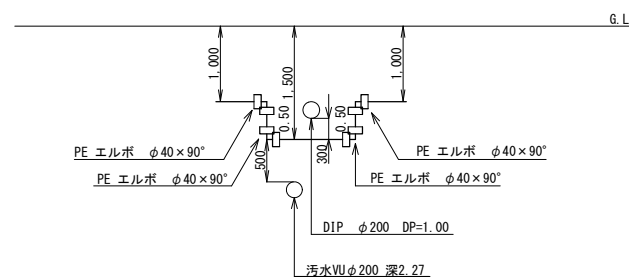
A-A' 断面图



B-B' 断面图

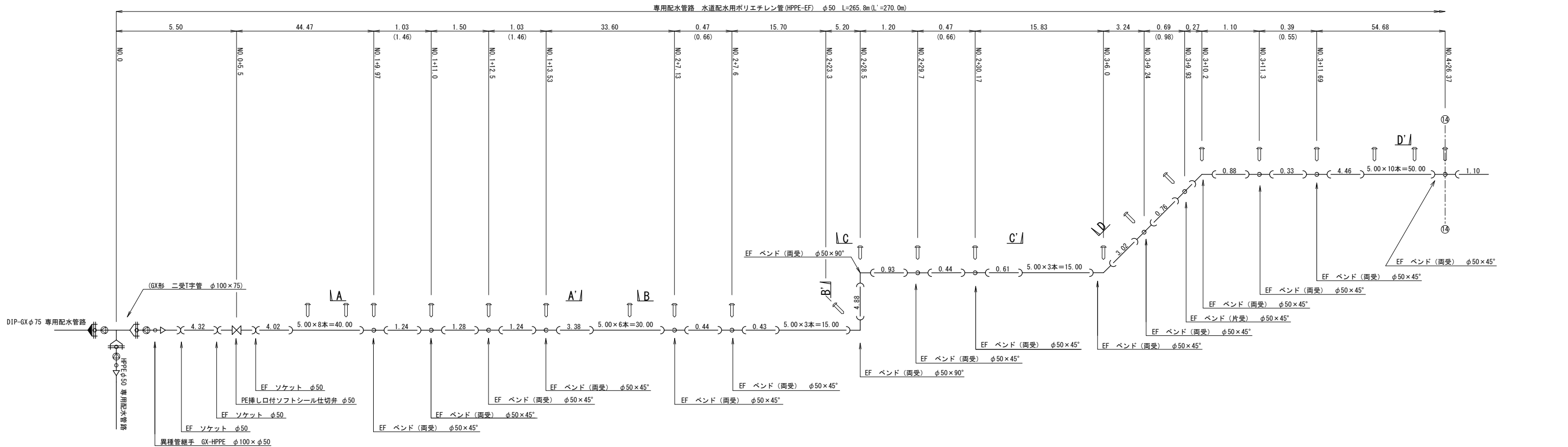


C-C' 断面图

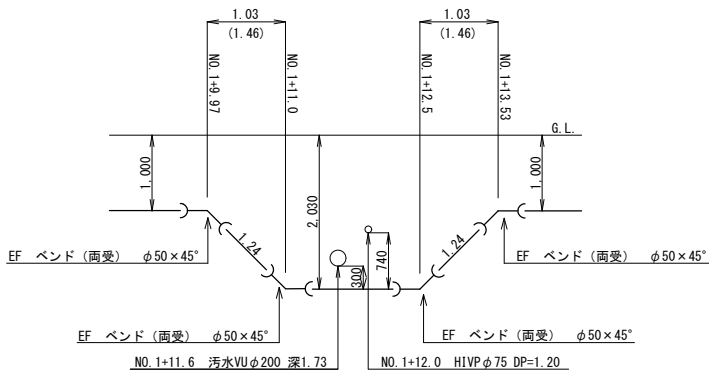


設計水压 P=1.30MPa			
事業名	令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事（11工区）		
図面 名称	配 管 詳 細 図 （ 2 ）		
縮 尺	Free	図面 番号	4 / 15
事業主	安 曇 野 市		

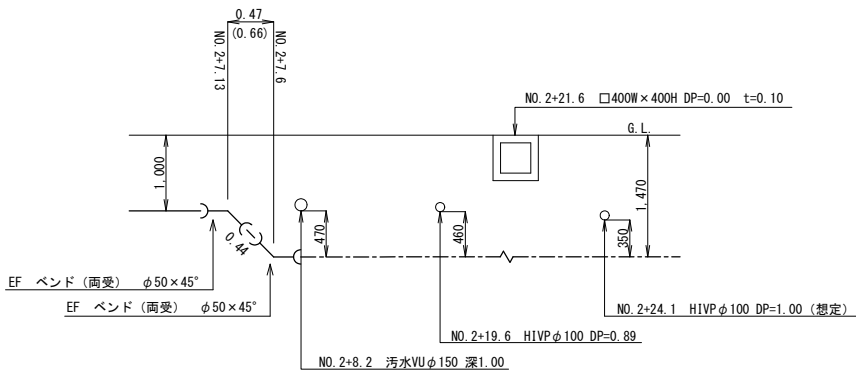
配管詳細図 (3) S=Free



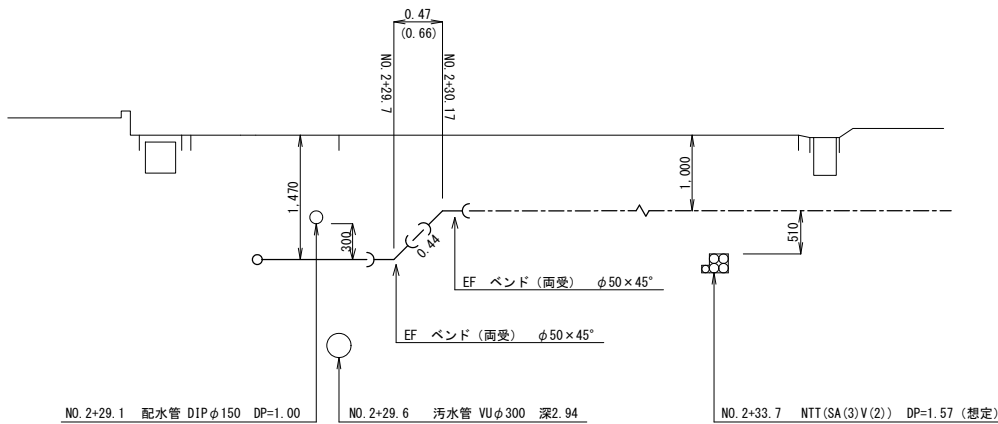
A-A' 断面図



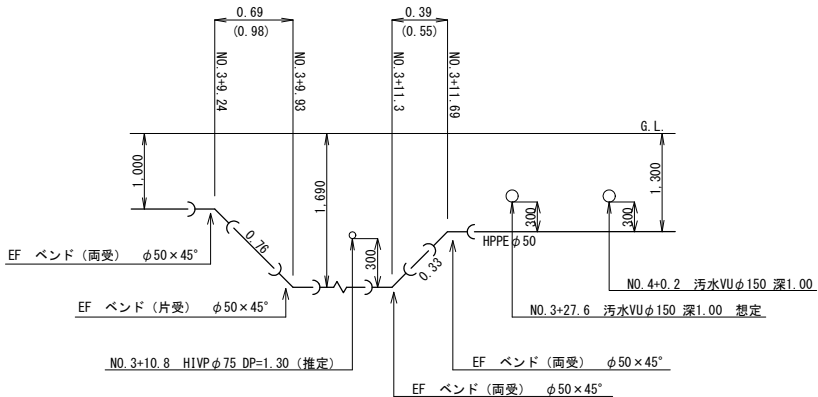
B-B' 断面図



C-C' 断面図

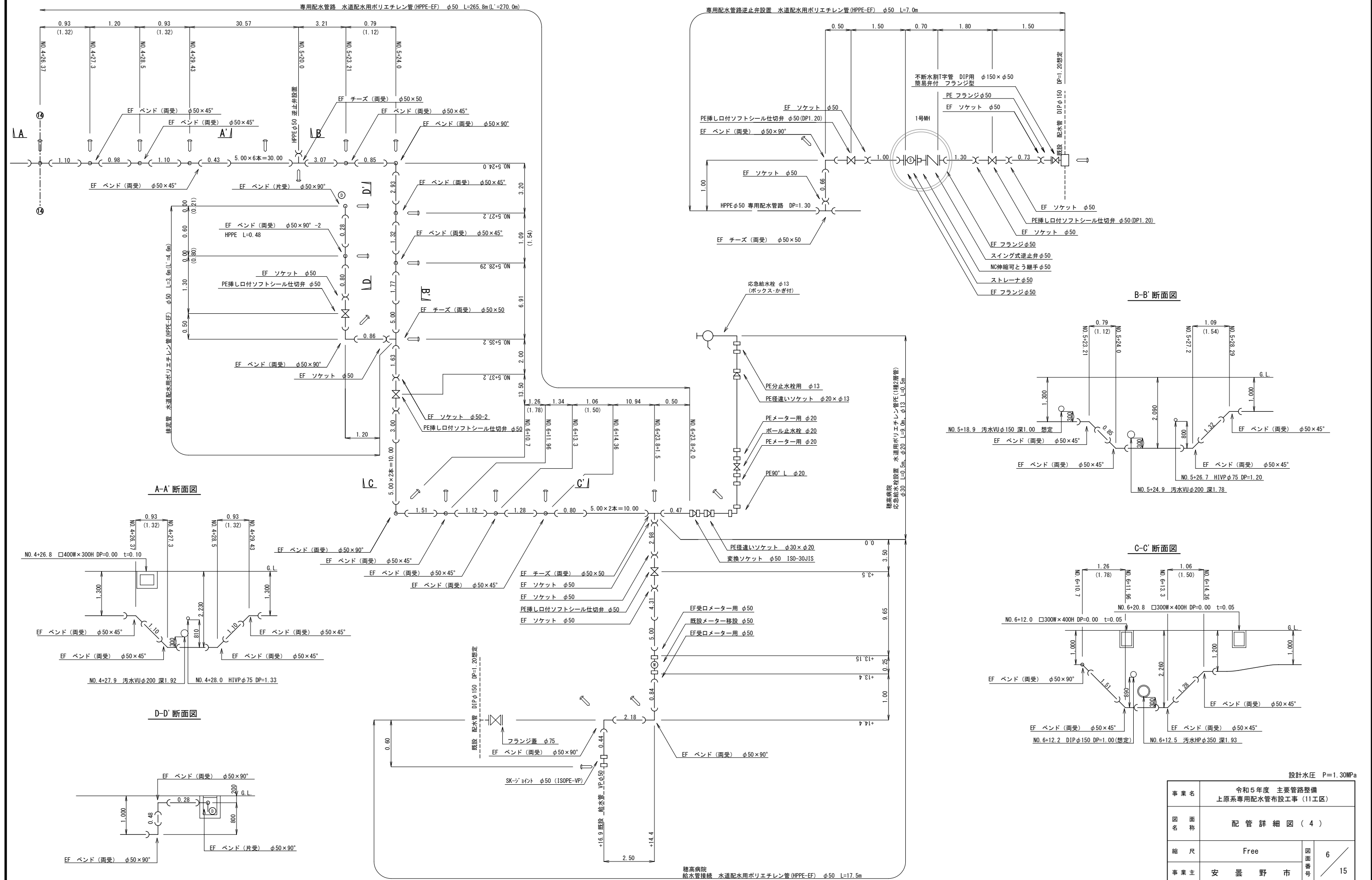


D-D' 断面図



設計水圧 P=1.30MPa			
事業名	令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事 (11工区)		
図面名称	配管詳細図 (3)		
縮尺	Free	図面番号	5 / 15
事業主	安曇野市		

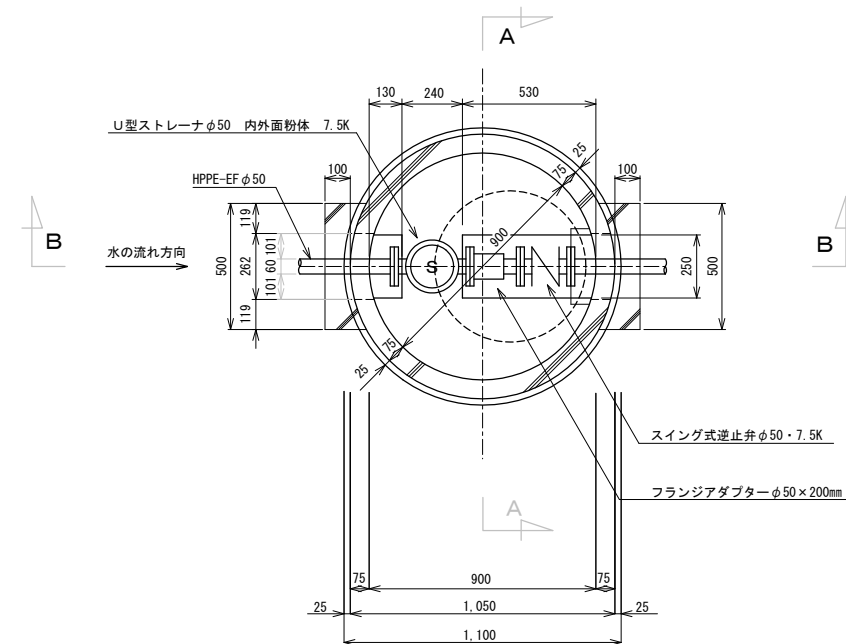
配管詳細図 (4) S=Free



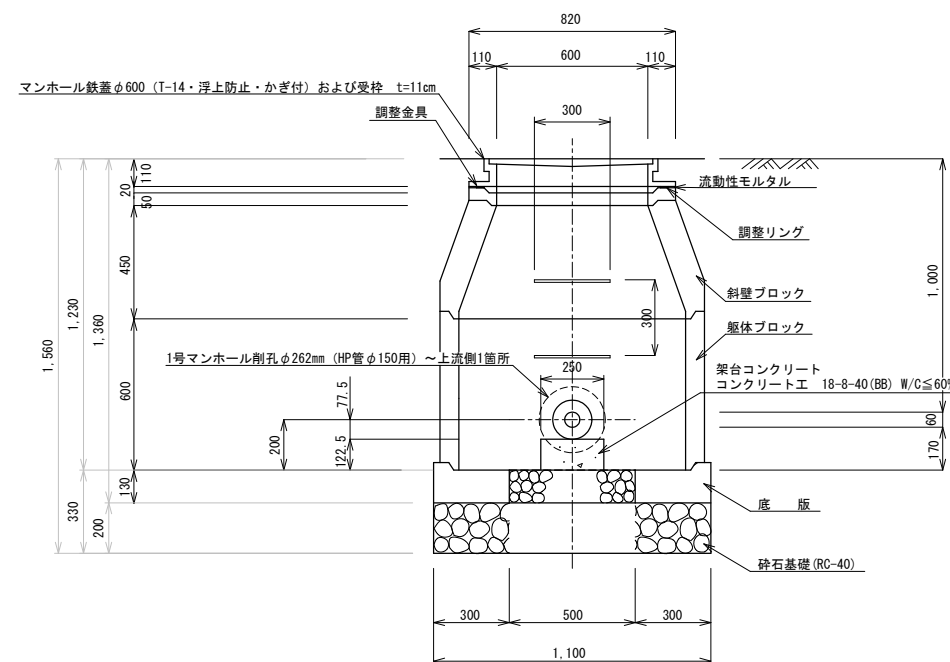
逆止弁室（組立式1号マンホール）設置図 S=1:15(A1)

穂高支所前

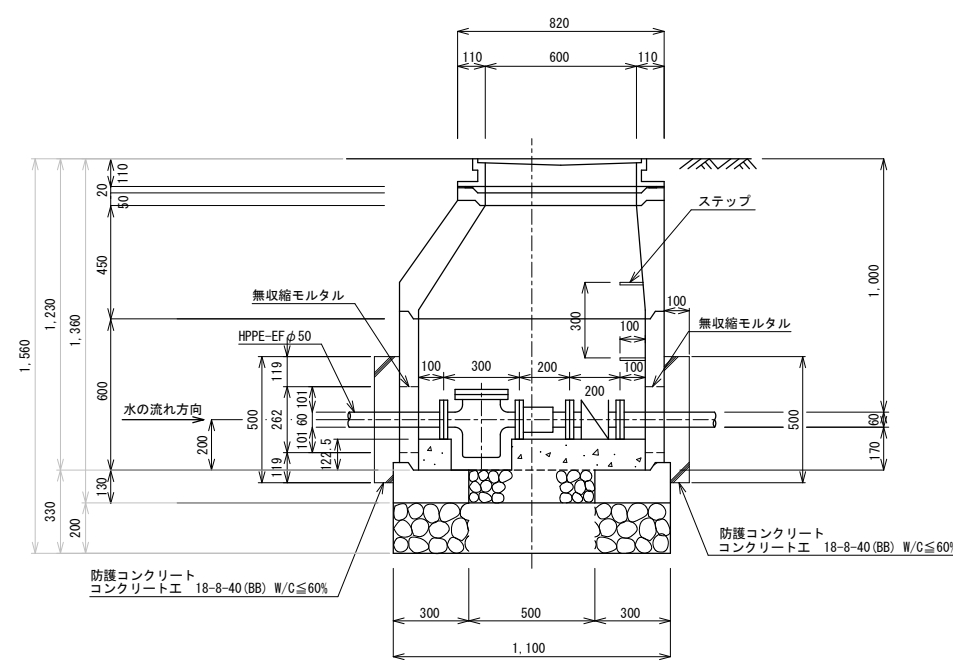
平面図



A-A断面図



B-B断面図



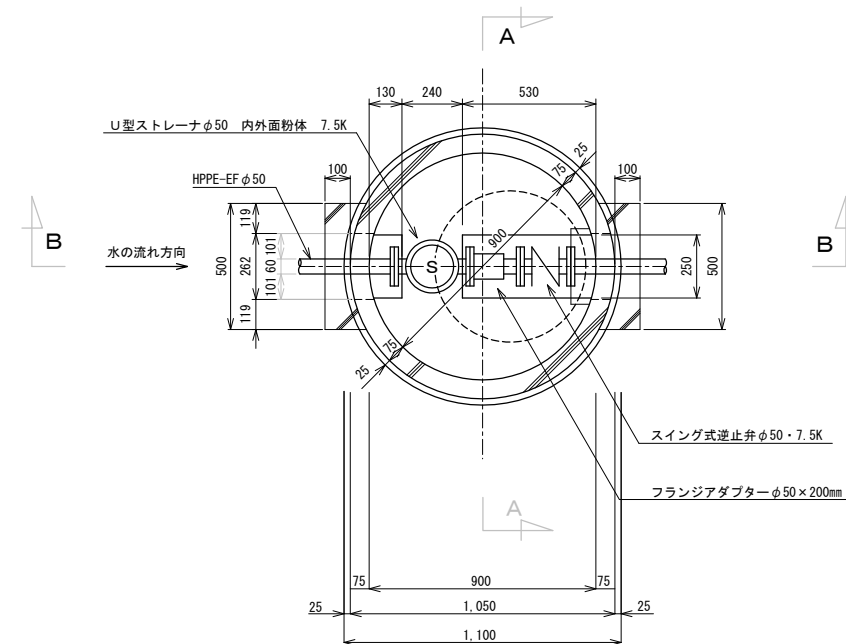
設計水圧 P=1.30MPa

事業名	令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事（11工区）		
図名	逆止弁室設置図（穂高支所前）		
縮尺	1:15(A1)	図面番号	7 / 15
事業主	安曇野市		

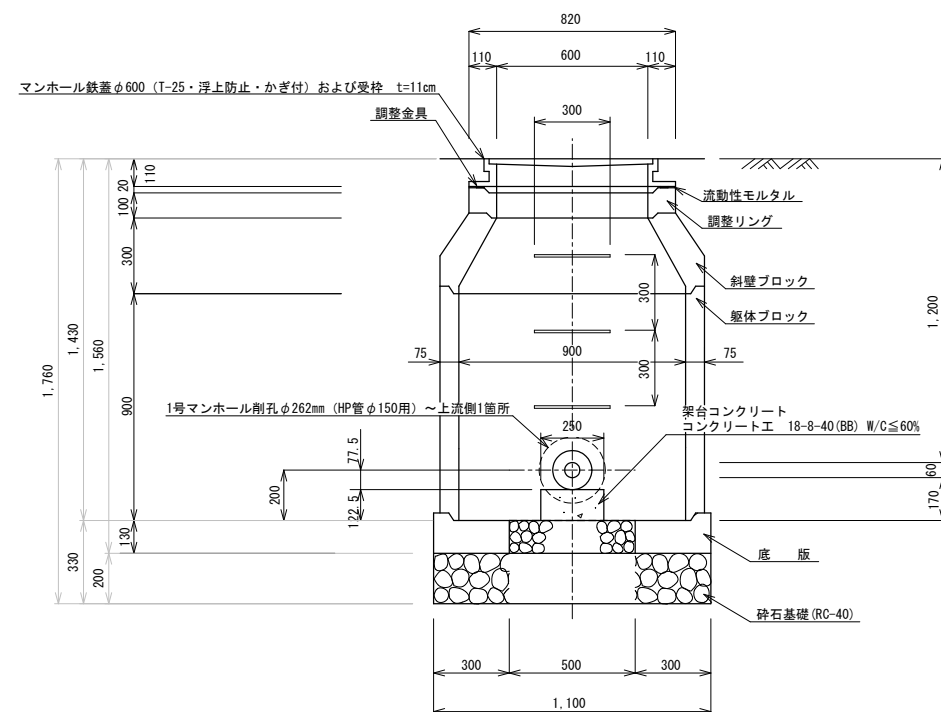
逆止弁室（組立式1号マンホール）設置図 S=1:15(A1)

穂高病院前

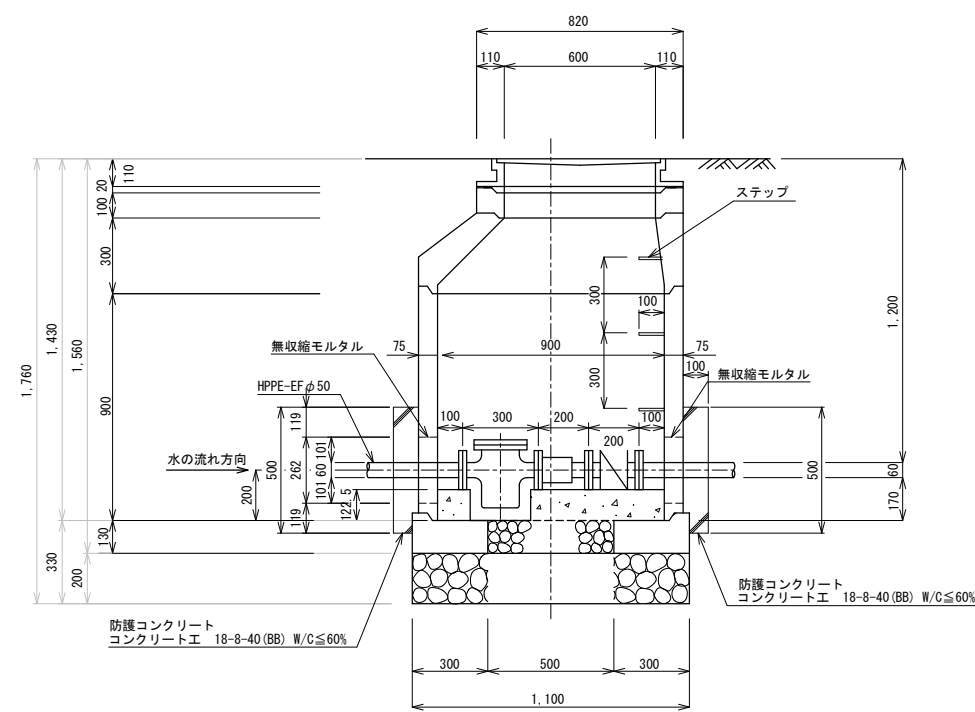
平面図



A-A断面図



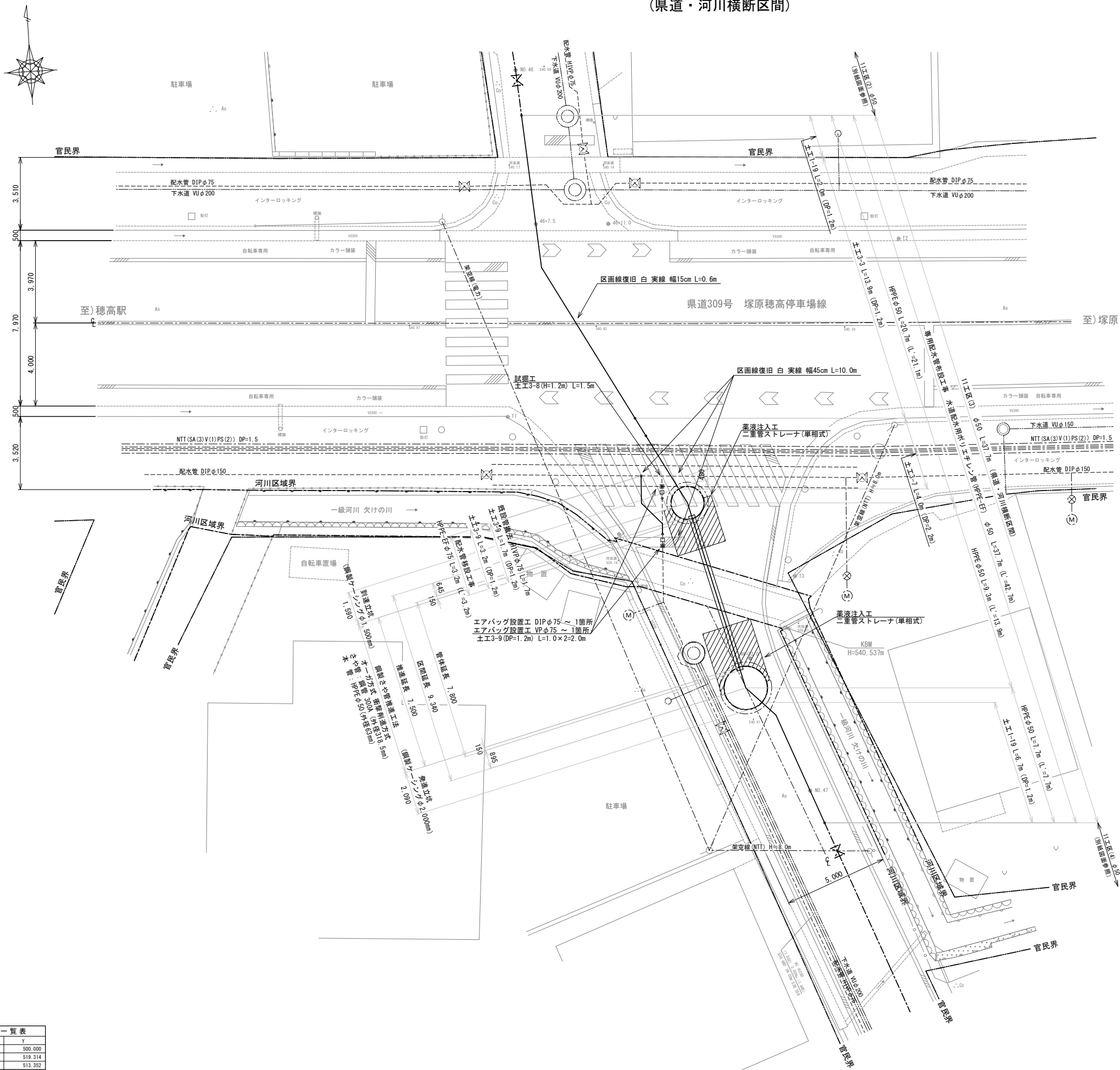
B-B断面図



設計水圧 P=1.30MPa			
事業名	令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事（11工区）		
図面名称	逆止弁室設置図（穂高病院前）		
縮尺	1:15(A1)	図面番号	8 / 15
事業主	安曇野市		

推進工平面図 S=1:100 (A1)

(県道・河川横断区間)



基準点座標一覧表		
測点名	X	Y
T1	500.000	500.000
T2	507.424	519.314
T3	491.503	513.352

事業名	令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事 (11工区)		
図面名称	推進工平面図 (県道・河川横断区間)		
縮尺	1:100 (A1)	図面番号	9
事業者	安曇野市		15

(欠けの川横断)



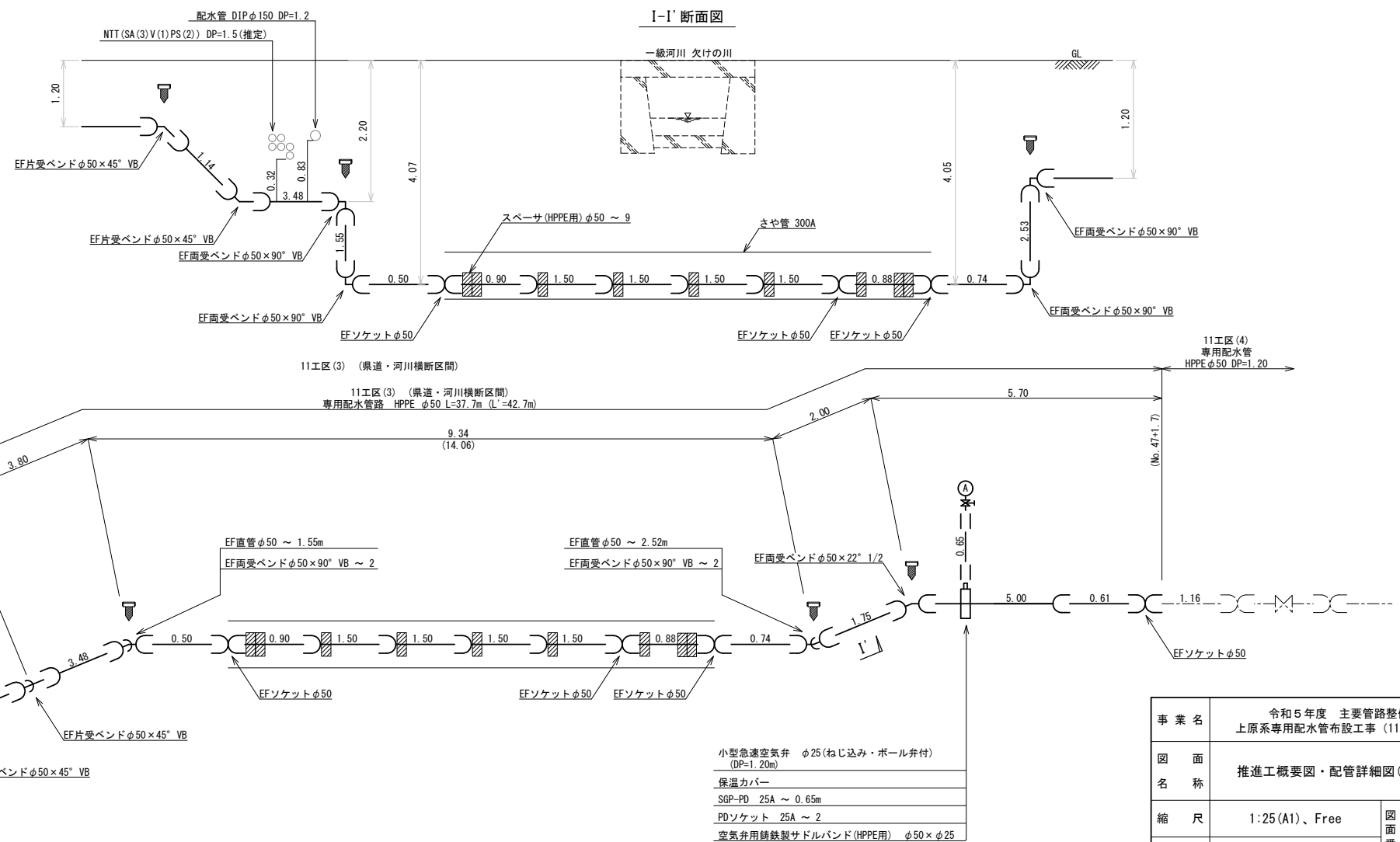
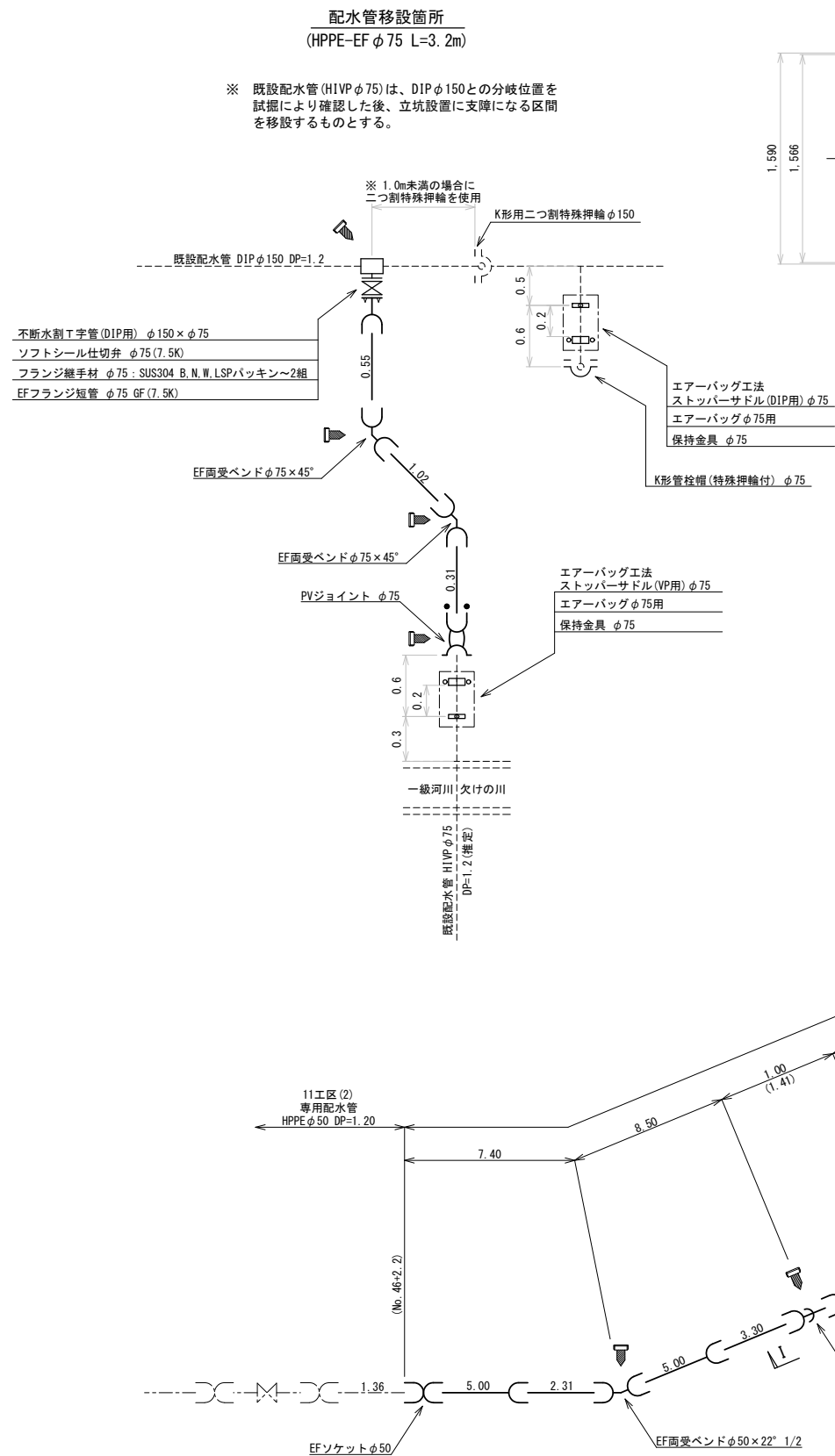
事業名	令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事（11工区）		
図面名称	推進工縦断面図		
縮尺	1:50 (A1)	図面番号	10 15
事業者	安曇野市		

推進工概要図 S=1:25 (A1)



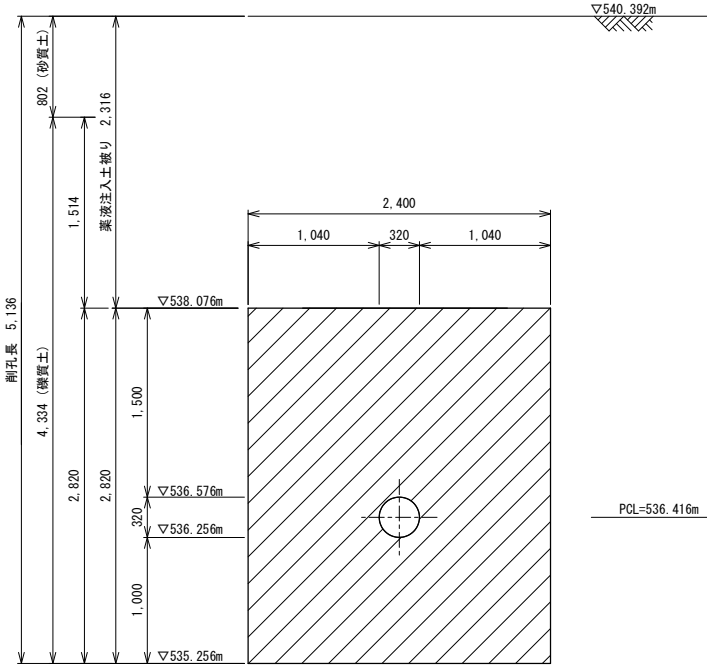
路線番号	管径	区間延長	管体延長	推進延長	一般構造用炭素鋼鋼管 (JIS G 3444 STK400)	坑口工	備考
	(mm)	L (m)	L1 (m)	L2 (m)	0.6m管 (本)	(箇所)	
-	300	9.340	7.800	7.500	13	2	

## 配水管詳細図(推進部) S=Free



事業名	令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事（11工区）		
図面名称	推進工概要図・配管詳細図（推進部）		
縮尺	1:25 (A1)、Free	図面番号	11 15
事業者	安 曇 野 市		

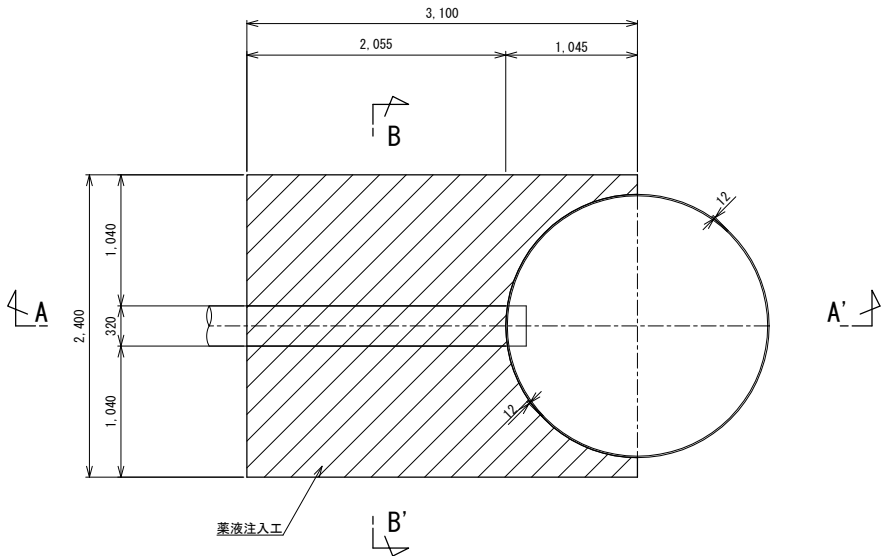
B-B' 断面



立坑構造図・薬液注入工計画図(1) S=1:30(A1)

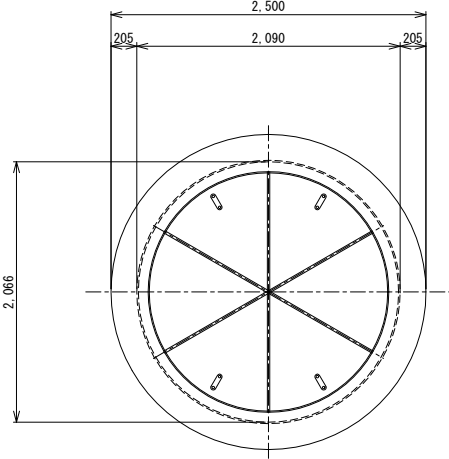
( 発進立坑 φ2,000mm )

平面図

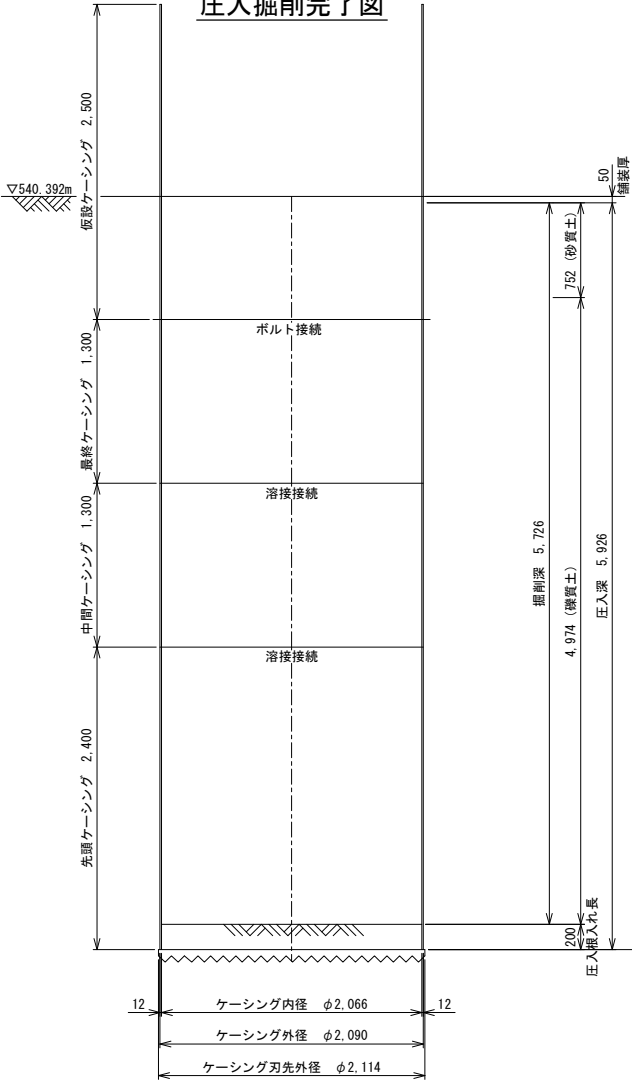


覆工板平面図(参考図)

(φ2,000用)

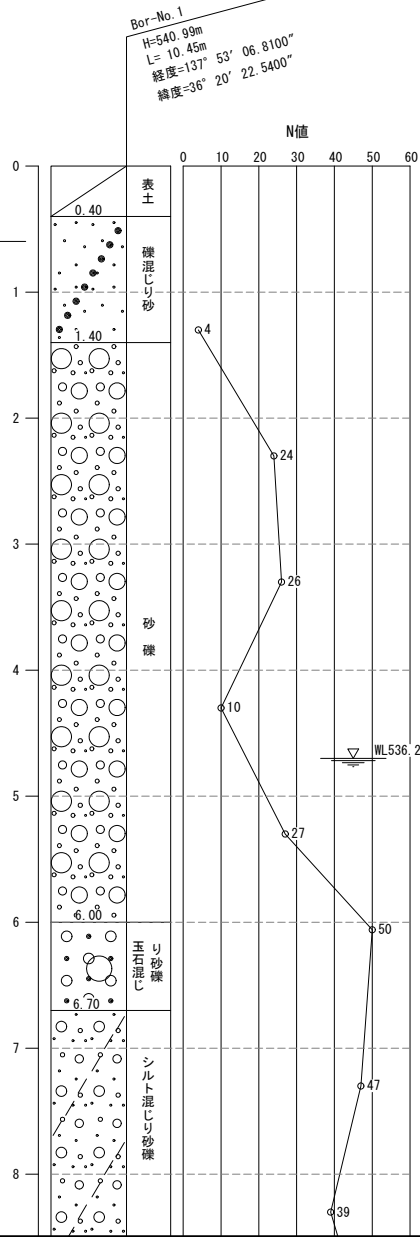
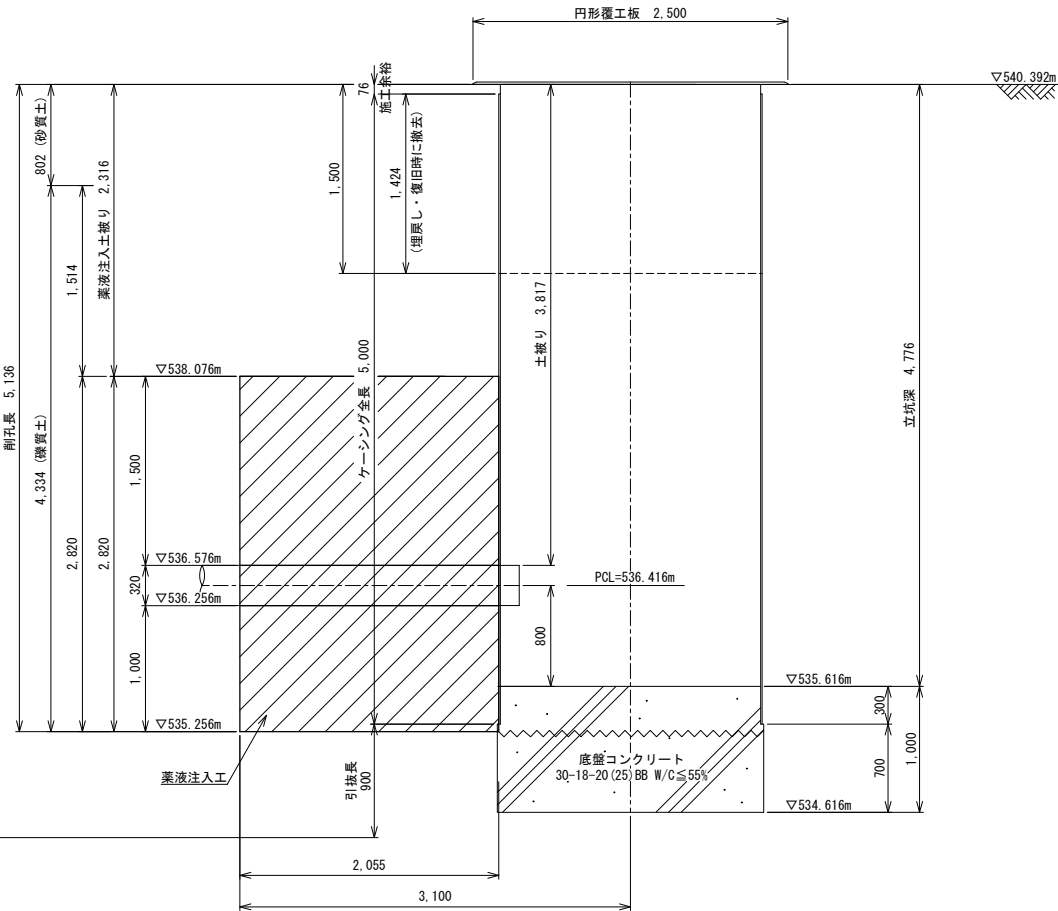


圧入掘削完了図



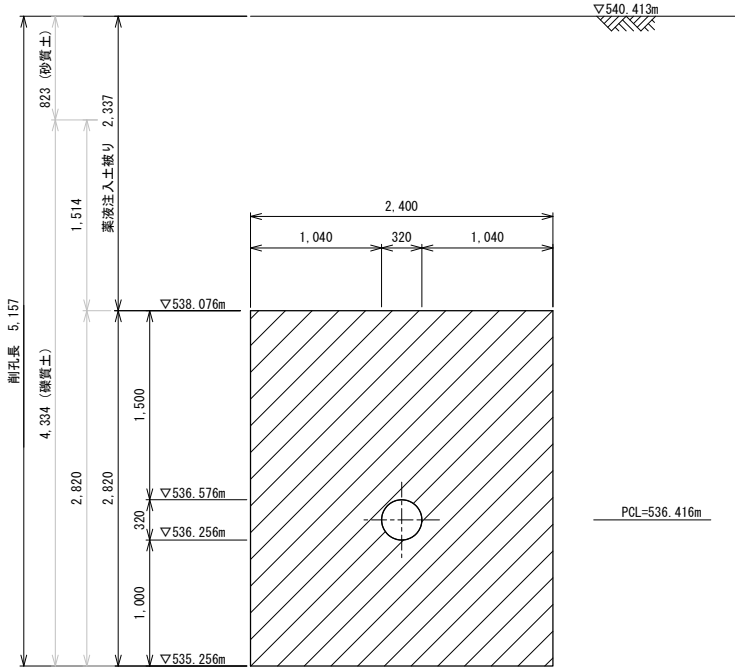
底盤コンクリート打設・引抜完了図

A-A' 断面



事業名	令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事 (11工区)		
図面名称	立坑構造図・薬液注入工計画図(1) (発進立坑 φ2,000mm)		
縮尺	1:30(A1)	図面番号	12
事業者	安曇野市		15

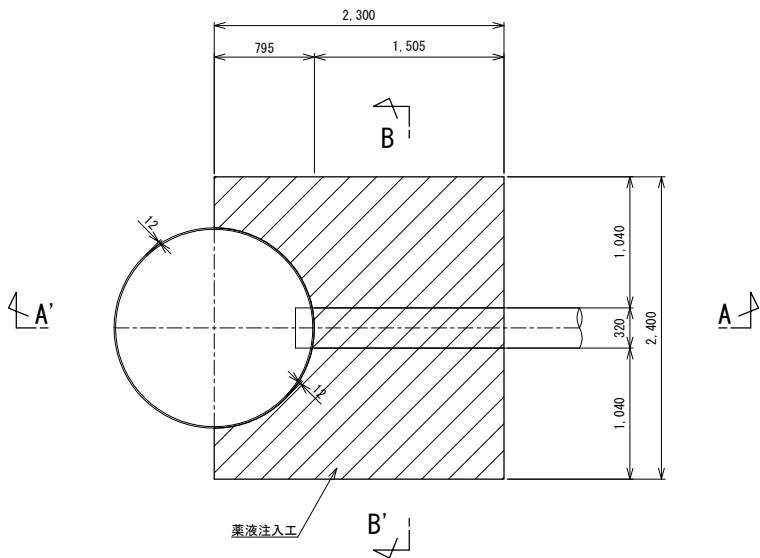
B-B' 断面



立坑構造図・薬液注入工計画図(2) S=1:30(A1)

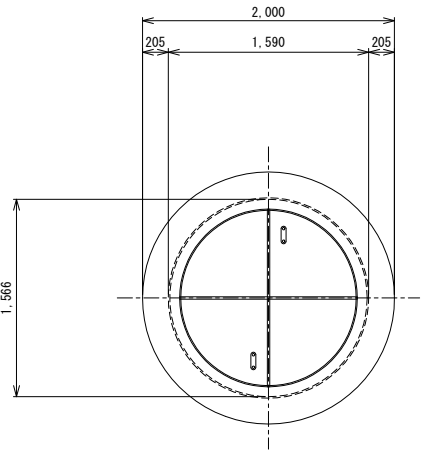
( 到達立坑 φ1,500mm )

平面図

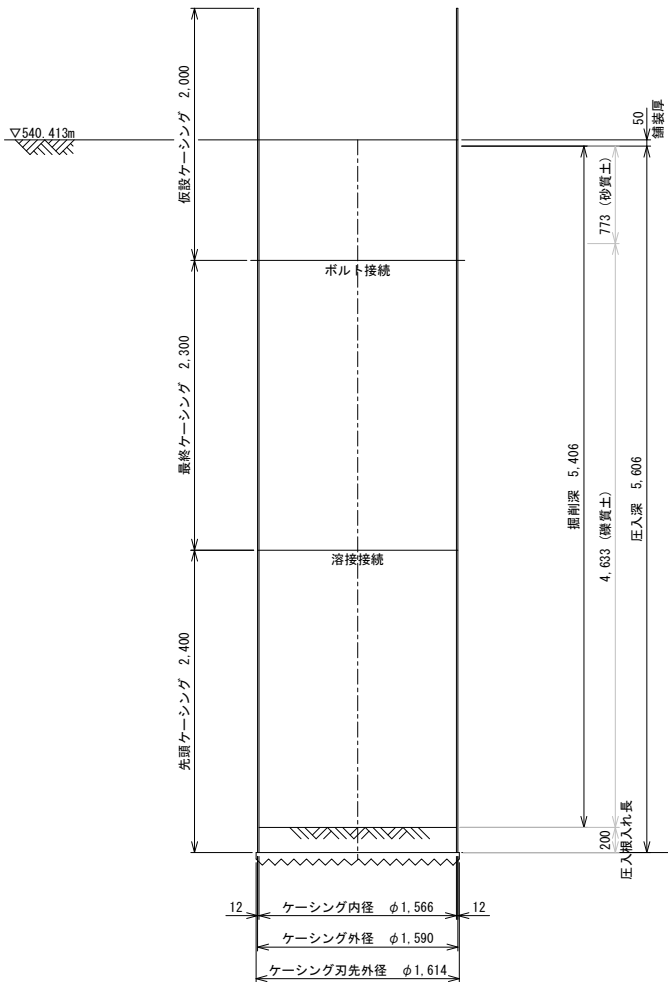


覆工板平面図(参考図)

(φ1,500用)

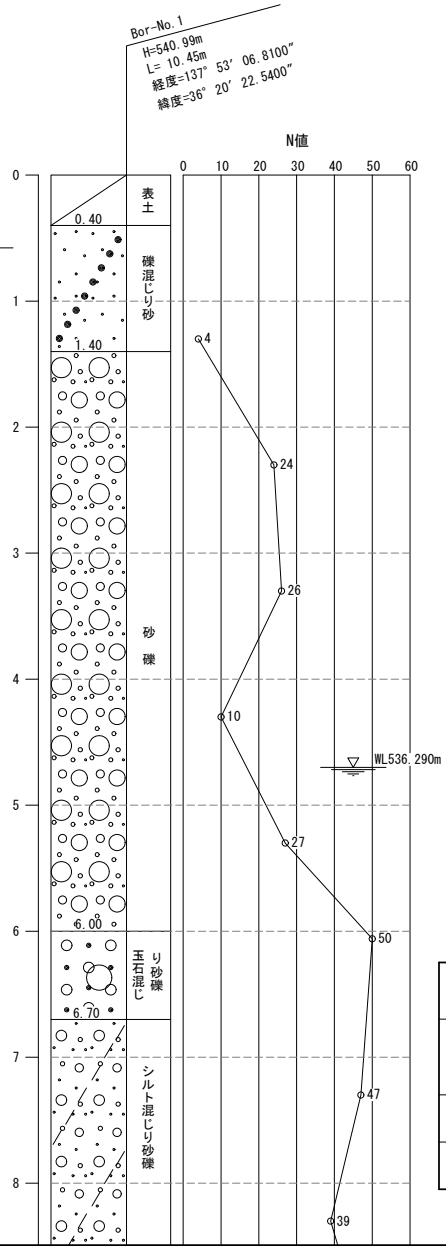
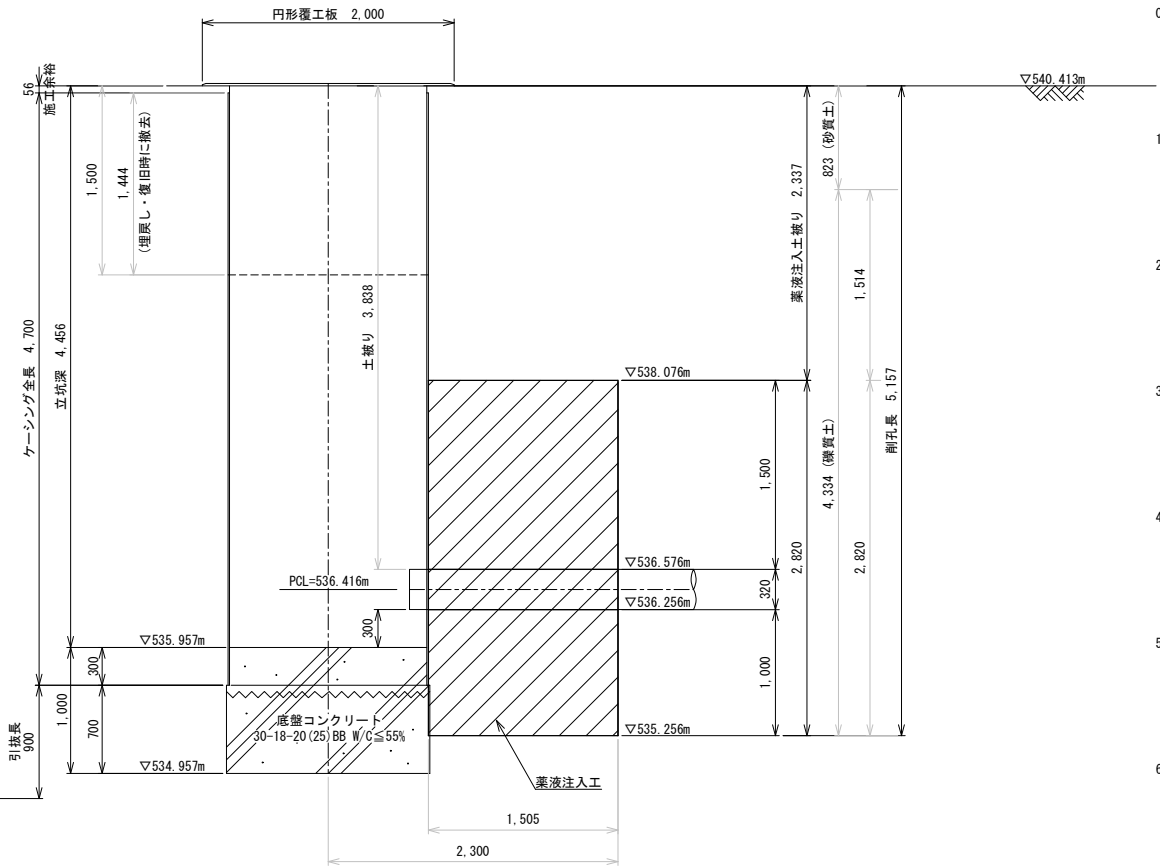


圧入掘削完了図



底盤コンクリート打設・引抜完了図

A-A' 断面

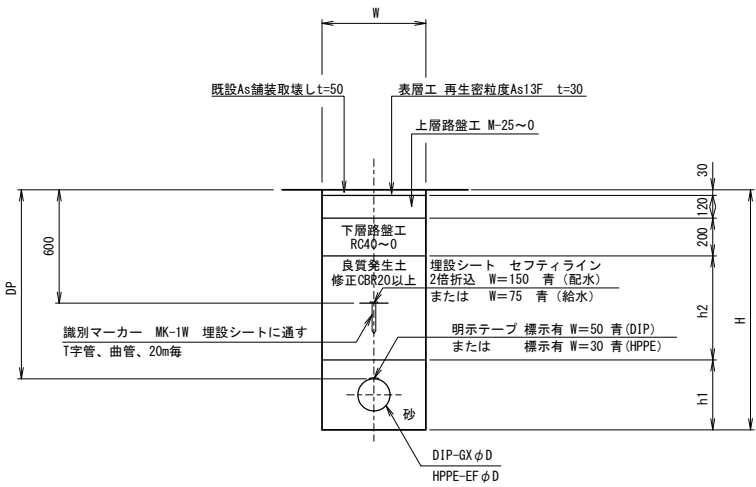


事業名	令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事 (11工区)		
図面名称	立坑構造図・薬液注入工計画図(2) (到達立坑 φ1,500mm)		
縮尺	1:30(A1)	図面番号	13
事業者	安曇野市		15

標準掘削断面図 S=1:20 (A1)

土工断面 1

市道車道・As（舗装幅員4m以上）仮復旧

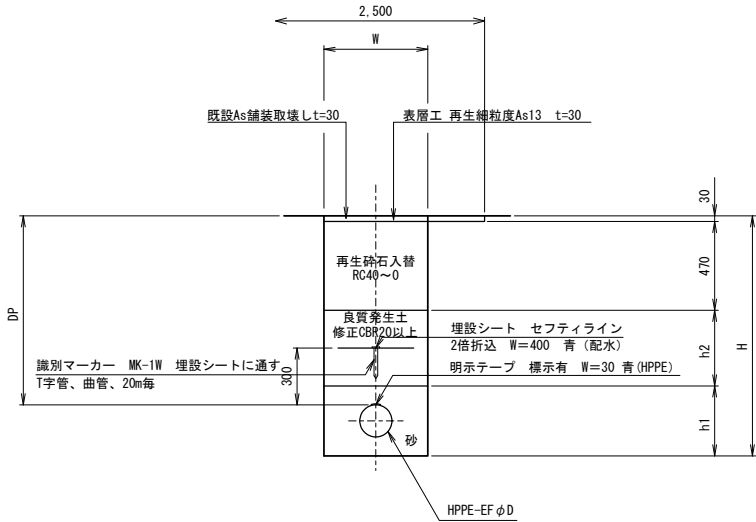


寸法表								
番号	口径	D	DP	W	h1	h2	H	備 考
1- 7	φ100	120	1,000	600	320	550	1,220	
1- 8	φ100	120	1,200	600	320	750	1,420	
1- 9	φ100	120	1,300	900	320	850	1,520	軽量鋼矢板土留 H=2.0 1段
1-10	φ100	120	1,500	900	320	1,050	1,720	軽量鋼矢板土留 H=2.0 1段
1-11	φ100	120	1,700	900	320	1,250	1,920	軽量鋼矢板土留 H=2.5 1段
1-12	φ100	120	1,800	900	320	1,350	2,020	軽量鋼矢板土留 H=2.5 2段
1-13	φ100	120	1,900	900	320	1,450	2,120	軽量鋼矢板土留 H=2.5 2段
1-14	φ100	120	2,400	900	320	1,950	2,620	軽量鋼矢板土留 H=3.0 2段
1-18	φ 50	60	1,000	600	260	550	1,160	
1-19	φ 50	60	1,200	600	260	750	1,360	
1-20	φ 50	60	1,300	600	260	850	1,460	
1-21	φ 50	60	1,500	900	260	1,050	1,660	軽量鋼矢板土留 H=2.0 1段
1-22	φ 50	60	1,700	900	260	1,250	1,860	軽量鋼矢板土留 H=2.5 1段
1-23	φ 50	60	2,000	900	260	1,550	2,160	軽量鋼矢板土留 H=2.5 2段
1-24	φ 50	60	2,200	900	260	1,750	2,360	軽量鋼矢板土留 H=3.0 2段
1-26	φ100	120	1,600	900	320	1,150	1,820	軽量鋼矢板土留 H=2.5 1段
1-27	φ 50	60	2,100	900	260	1,650	2,260	軽量鋼矢板土留 H=2.5 2段
1-28	φ 50	60	1,400	900	260	950	1,560	軽量鋼矢板土留 H=2.0 1段
1-30	φ40以下	-	1,000	600	250	550	1,150	
1-31	φ40以下	-	1,500	900	250	1,050	1,650	軽量鋼矢板土留 H=2.0 1段
1-32	φ 50	60	1,200	2,400	260	1,150	1,760	軽量鋼矢板土留 H=2.0 1段

土工断面 5

国歩道・As 仮復旧

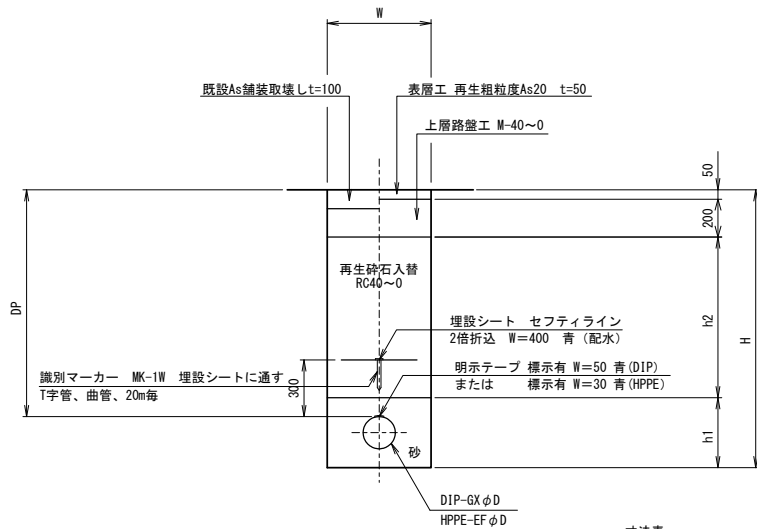
※基本的には埋戻し後、舗装仮復旧しないで本復旧（歩道As巾全面）を行う。



番号	口径	D	DP	W	h1	h2	H	備 考
5- 1	φ 50	60	1,000	600	260	400	1,160	
5- 2	φ 50	60	2,300	900	260	1700	2,460	軽量鋼矢板土留 H=3.0 2段

土工断面 3

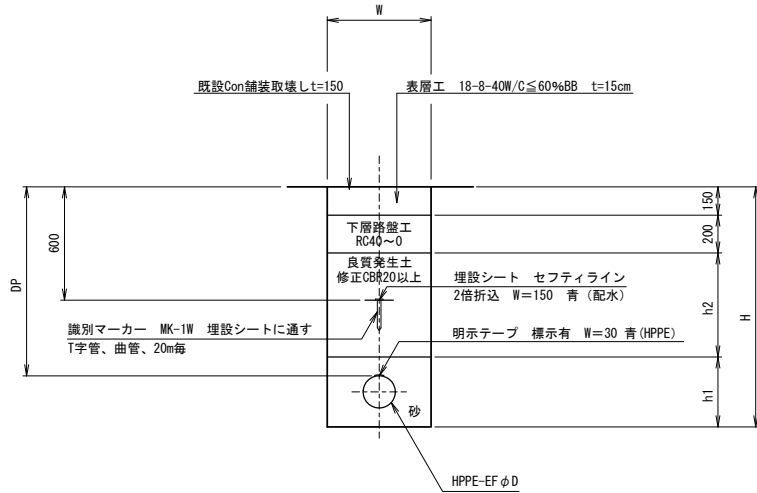
国道・県道車道・As（B交通）仮復旧



番号	口径	D	DP	W	h1	h2	H	備 考
3- 1	φ100	120	2,400	900	320	2,050	2,620	軽量鋼矢板土留 H=3.0 2段
3- 2	φ 50	60	1,000	600	260	650	1,160	
3- 3	φ 50	60	1,200	600	260	850	1,360	
3- 4	φ 50	60	1,300	600	260	950	1,460	
3- 5	φ 50	60	2,100	900	260	1,750	2,260	軽量鋼矢板土留 H=2.5 2段
3- 6	φ 50	60	2,300	900	260	1,950	2,460	軽量鋼矢板土留 H=3.0 2段
3- 7	φ 50	60	2,200	900	260	1,850	2,360	軽量鋼矢板土留 H=3.0 2段
3- 8	φ150	170	1,200	1,000	-	950	1,200	試掘工
3- 9	φ 75	90	1,200	600	290	850	1,390	配水管移設

土工断面 7

穂高病院院内Con

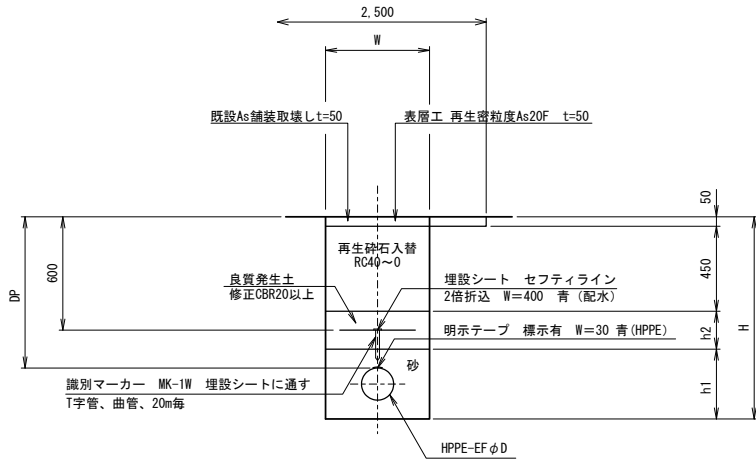


番号	口径	D	DP	W	h1	h2	H	備 考
7- 1	φ 50	60	1,000	600	260	550	1,160	

土工断面 4

国道歩道車両乗入部・As 本復旧

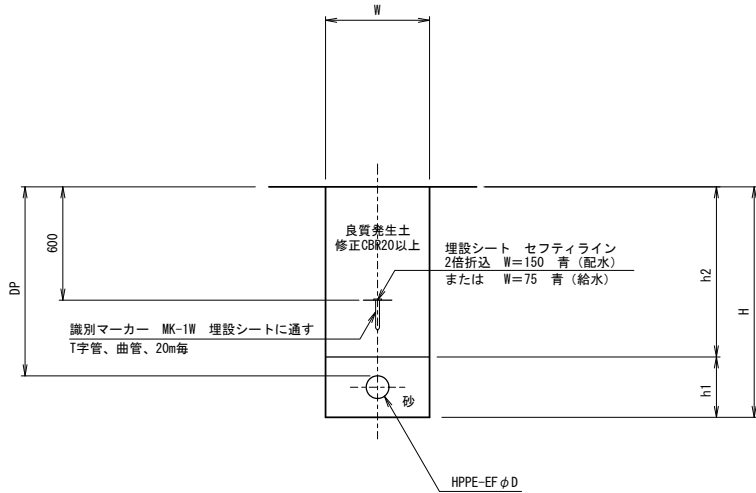
※基本的には埋戻し後、舗装仮復旧しないで本復旧（歩道As巾全面）を行う。



番号	口径	D	DP	W	h1	h2	H	備 考
4- 1	φ 50	60	1,200	600	260	600	1,360	

土工断面 8

場内砂利



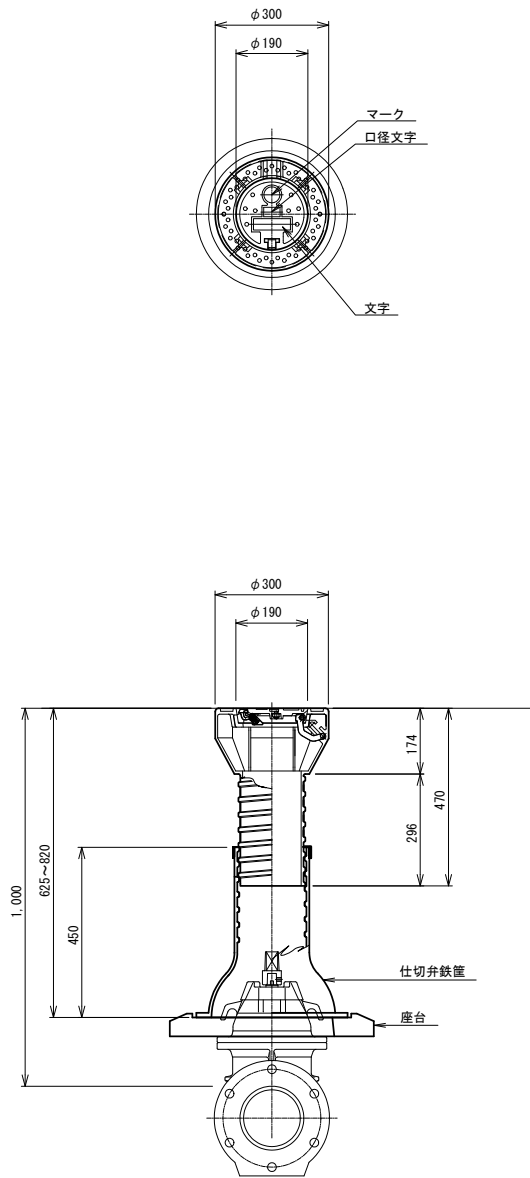
番号	口径	D	DP	W	h1	h2	H	備 考
8- 3	φ 50	60	1,000	600	260	900	1,160	
8- 4	φ 50	60	1,000	2,400	260	1,300	1,560	軽量鋼矢板土留 H=2.0 1段
8-10	φ40以下	-	600	600	250	500	750	

※土被りは1cm単位を四捨五入して10cm単位にまらめて表示。  
例）DP=1.10m（DP1.05～1.14m）

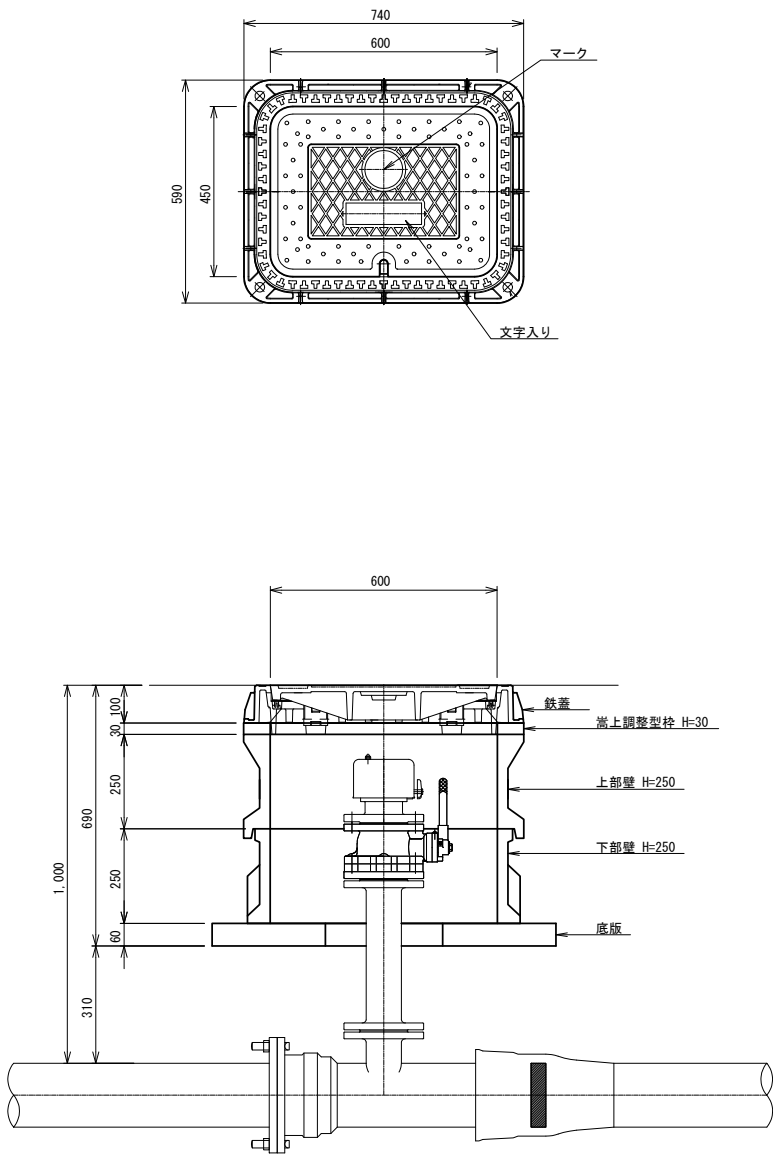
事業名	令和5年度 主要管路整備 上原系専用配水管布設工事（11工区）			
図面名称	標準掘削断面図			
縮尺	1:20 (A1)	図面番号	14	15
事業主	安曇野市			

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 上原系専用配水管布設工事 (11工区)		
図面名称	表 函 設 置 図		
縮 尺	1:10(A1)	図面番号	15
事業主	安 曇 野 市		15