

八 次 地 区 送 水 管 布 設 工 事 (6 工 区)

数 量 計 算 書

(変 更 前)

(変 更 後)

【送水管】 D C I P (G X) ϕ 2 0 0 L = 533.96 m L = m

【泥吐管】 H I V P ϕ 5 0 L = 3.15 m L = m

01. 数 量 計 算 書

(送水管- ϕ 200)

数 量 計 算 書			送水管 φ 200	
名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単 位
(材 料 費)				
DCIP(GX) 延長	φ 200	533.96 = 533.96	533.96	m
H I V P	φ 50	3.15 = 3.15	3.15	m
DCIP(GX) 直 管	1種,内面粉体 φ 200×5.00m	切管調書より 11 = 11	11	本
DCIP(GX) 直 管	S種,内面粉体 φ 200×5.00m	直管 94 = 94	94	本
HIVP 直管	φ 50×4.00m	切管調書より 1 = 1	1	本
DCIP(GX) 曲 管	内面粉体 φ 200×45°	6 = 6	6	ヶ
DCIP(GX) 両受曲管	内面粉体 φ 200×45°	3 = 3	3	ヶ
DCIP(GX) ロングベンド	内面粉体 φ 200×45°	2 = 2	2	ヶ
DCIP(GX) 曲 管	内面粉体 φ 200×22 1/2°	4 = 4	4	ヶ
DCIP(GX) 両受曲管	内面粉体 φ 200×22 1/2°	7 = 7	7	ヶ

数 量 計 算 書				送水管 φ 200	
名 称	形 状 寸 法	算	式	数 量	単 位
DCIP(GX) 曲 管	内面粉体 φ 200×11 1/4°	3	= 3	3	ヶ
DCIP(GX) 曲 管	内面粉体 φ 200×5 5/8°	2	= 2	2	ヶ
DCIP(GX) 乙字管	内面粉体 φ 200×450H	2	= 2	2	ヶ
DCIP(GX) 二受T字管	内面粉体 φ 200×φ 100	1	= 1	1	ヶ
DCIP(GX) フランジ付T字管(浅層埋設用)	内面粉体,0.75MPa φ 200×φ 75	4	= 4	4	ヶ
DCIP(GX) 継 輪	内面粉体 φ 200	1	= 1	1	ヶ
DCIP(GX) 栓	直管用 φ 200	1	= 1	1	ヶ
DCIP(GX) 挿受片落管	内面粉体 φ 100×φ 75	1	= 1	1	ヶ
DCIP(GX) ライナ	内面粉体 φ 200	24	= 24	24	ヶ
DCIP(GX) 挿しロリング	内面粉体 φ 200	25	= 25	25	ヶ
GX形用特殊押輪	内面粉体 φ 200	2	= 2	2	組
DCIP(GX) 異形管接合材料	内面粉体 φ 200	48	= 48	48	組

数 量 計 算 書			送水管 φ 200	
名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単 位
DCIP(GX) 異形管接合材料	内面粉体 φ 100	1 = 1	1	組
DCIP(GX) 異形管接合材料	内面粉体 φ 75	1 = 1	1	組
PE鋳鉄製異種管継手片落	φ 75×φ 50	1 = 1	1	ヶ
EFフランジ短管(片受)	RF形 水道配水用PE継手 φ 50	1 = 1	1	ヶ
VC短管1号	内外面粉体 抜止付 VP用 φ 50	1 = 1	1	ヶ
HIエルボ	φ 50	2 = 2	2	ヶ
フランジ接合材	ガスケット1号・ボルトナット(SUS) φ 75	8 = 8	8	組
フランジ接合材	パッキン・ボルトナット(SUS) φ 50	2 = 2	2	組
ボール式補修弁	内面粉体・0.75MPa・GF-RF φ 75×150H	4 = 4	4	基
急速空気弁	内面粉体・0.75MPa φ 25	4 = 4	4	基
G X形ソフトシール両受仕切弁	内外面粉体・0.75MPa φ 200	1 = 1	1	基
鋳鉄製仕切弁	内面粉体・0.75MPa JWWA B 122 φ 50	1 = 1	1	基

数 量 計 算 書				送水管 φ 200	
名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単 位	
(労 務 費)					
鋳鉄管据付工	φ 200	$V = 533.96 - 0.26 \times 1 = 533.70$	533.7	m	
硬質塩化ビニル管据付工	φ 50	$V = 3.15 - 0.18 \times 1 = 2.97$	3.0	m	
GX形継手工	直管部 φ 200	105 = 105	105	口	
GX形継手工	異形管部 φ 200	$\text{特押} = 48 - 2 = 46$	46	口	
GX形継手工	異形管部 φ 100	1 = 1	1	口	
GX形継手工	異形管部 φ 75	1 = 1	1	口	
メカニカル継手工	特殊押輪使用 φ 200	2.00 = 2	2	口	
メカニカル継手工	φ 50	1 = 1	1	口	
ポリエチレン管(融着接合)工	φ 50	1 = 1	1	口	
TS継手工	φ 50	4 = 4	4	口	
フランジ継手工	0.75MPa φ 75	$8 - (1 \times 4) = 4$	4	口	

数 量 計 算 書			送水管 φ 200	
名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単 位
フランジ継手工	1.00MPa φ 50	2 = 2	2	口
GX形挿し口加工	タッピンネジ φ 200	25 = 25	25	口
鋳鉄管切断・溝切工	2工程,GX形施工用工具 φ 200	23 = 23	23	口
鋳鉄管溝切工	2工程,GX形施工用工具 φ 200	2 = 2	2	口
硬質塩化ビニル管切断工	φ 50	3 = 3	3	口
補修弁設置工	φ 75	4 = 4	4	基
急速空気弁設置工	φ 25	4 = 4	4	基
仕切弁設置工	ソフトV φ 200	1 = 1	1	基
仕切弁設置工	φ 50	1 = 1	1	基
空気弁室設置工	円形3号 H=640	4 = 4	4	箇所
仕切弁室設置工	円形2号 H=410 φ 200	1 = 1	1	箇所
仕切弁室設置工	円形1号 H=670 φ 50	1 = 1	1	箇所

数 量 計 算 書			送水管 φ 200	
名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単 位
ポリエチレンスリーブ被覆工	粘着テープ φ 200	533.96 = 533.96	534.0	m
管明示テープ工	天端明示無し φ 200	533.96 = 533.96	534.0	m
管明示シート工		534.37 = 534.37	534.4	m
スクラップ		825.85 / 1000 = 0.830	0.8	t
コンクリート削孔工	削孔径60以上100未満 削孔深50以上200未満	1 = 1	1	孔
交通誘導員 (共通仮設費-技術管理費)		1 = 1	1	孔
通水試験工	給水車で注水	533.96 / 1250 = 0.427	0.43	日

数量計算書
(舗装本復旧工)

送水管布設舗装工

名 称	形状寸法	単位	算 式	数 量
【 国 道 】				
舗装版取壊積込工	国道 As 0cmを超え10cm以下	m ²	仮舗装撤去 管路延長 仮舗装幅 156.48 × 0.60	93.890
殻運搬工	国道 As塊 0.28m3 4t	m ³	仮舗装取壊 仮舗装厚 93.89 × 0.03	2.820
産 廃 処 理 費	国道 As	t	2.82 × 2.35	6.630
不 陸 整 正 工	国道 補足材無し 施工幅1.8m未満	m ²	舗装版取壊より + 93.890	93.890
アスファルト舗装工 (基層・表層)	車道, 施工幅 1.4m未満 再生粗粒度As t=5cm	m ²	舗装版取壊より 93.890	93.890
路 面 切 削 工	全面切削7cm以下 即日1層	m ²	(国道部)路面復旧図より 576.030	576.030
殻運搬工(路面切削)	10tD	m ³	576.030 × 0.05	28.802
産 廃 処 理 費	As切削殻	t	28.802 × 2.35	67.685
アスファルト舗装工(表層工)	車道, 施工幅 1.4m以上 再生密粒度As t=5cm	m ²	路面切削より 576.030	576.030
区 画 線 設 置 工	実線 白 W=15cm	m	路面復旧図より 143.30 + 148.00	291.300
区 画 線 設 置 工	セアラ 白 W=45cm	m	路面復旧図より 17.50	17.500

<div> <div>数量計算書</div> <div>(舗装本復旧工)</div> </div>				
送水管布設舗装工				
名 称	形状寸法	単位	算 式	数 量
【 県 道 】				
舗 装 切 断 工	県道 As t =15cm以下	m	路面復旧図より $5.25 + 34.95 + 10.22 + 180.43 + 39.87 + 16.85$	287.570
舗 装 版 取 壊 積 込 工	県道 As 0cmを超え10cm以下	m ²	路面復旧図より 歩道 車道 歩道 歩道 車道 歩道 車道 歩道 $67.17 + 10.26 + 24.12 + 142.44 + 26.71 + 18.24 + 14.06 + 47.06$	
		m ²	路面復旧図より 車道 歩道 車道 歩道 歩道 車道 歩道 $14.70 + 281.73 + 22.94 + 16.00 + 7.45 + 8.29 + 14.03$	715.200
殻 運 搬 工	県道 As塊 0.28m3 4t	m ³	仮舗装 仮舗装 影響幅 影響幅 車道 歩道 車道 舗装厚 歩道 舗装厚 $(26.76 + 206.79) \times 0.03 + 70.20 \times 0.10 + 411.45 \times 0.03$	26.370
産 廃 処 理 費	県道 As	t	26.37×2.35	61.970
不 陸 整 正 工	県道 補足材無し 施工幅1.8m未満	m ²	舗装版取壊しより 715.20	715.200
アスファルト舗装工(基層工)	県道 車道, 人力 再生粗粒度As t=5cm	m ²	舗装版取壊より 96.96	96.960
アスファルト舗装工(表層工)	県道 車道, 人力 再生粗粒度As t=5cm	m ²	舗装版取壊より 96.96	96.960
アスファルト舗装工(表層工)	県道 歩道 施工幅 1.4m未満 細粒度As t=3cm	m ²	舗装版取壊より 618.24	618.240

数量計算書
(土工延長集計表)

送水管 $\phi 200$

掘削断面タイプ	区間距離 L 1	区間距離 L 2	区間距離 L 3	区間距離 L 4	区間距離 L 5	区間距離 L 6	区間距離 L 7	区間距離 L 8	区間距離 L 9	区間距離 L 10	計
断面1 国(県)道 車道As H=0.70	149.69	5.51	9.15	11.29	4.24						179.88m
断面2 国道 車道As H=1.15	6.79										6.79m
断面3 県道 歩道As H=0.70	21.64	26.08	63.98	25.37	163.81	14.11	8.39				323.38m
断面4 県道 車道As H=1.20	4.58										4.58m
断面5 県道 歩道As H=1.40	4.09										4.09m
断面6 県道 車道As H=2.00	10.17										10.17m
断面7 県道 歩道As H=0.70	2.65										2.65m
計											531.54m

送水管 $\phi 200$

[illegible]

送水管 $\phi 200$

[illegible]

GX形1種φ 200

定尺長＝ 5.00 m (1)

切 管 調 整 表

No.	甲切管	乙切管	乙切管	乙切管	乙切管	乙切管	乙切管	合 計	残 管	切断 溝切	溝切 のみ	挿口 加工
1	2.35 △						△ 1.95	4.30	0.70	2		2
2	1.00 △	○ 1.15 △					△ 1.15	3.30	1.70	3	1	4
3	4.17 △							4.17	0.83	1		1
4	1.32 △						△ 3.18	4.50	0.50	2		2
5	0.82 △						△ 0.96	1.78	3.22	2		2
6	3.35 △						△ 1.60	4.95	0.05	2		2
7	2.00 △	○ 1.20 △					△ 1.03	4.23	0.77	3	1	4
8	2.75 △						△ 2.00	4.75	0.25	2		2
9	2.86 △						△ 2.10	4.96	0.04	2		2
10	3.14 △						△ 1.60	4.74	0.26	2		2
11	2.44 △						△ 2.44	4.88	0.12	2		2

△：切断＋溝切 ○：溝切のみ

GX形1種 ϕ 200

定尺長= 5.00 m (2)

切 管 調 整 表

[illegible]

※ 残管重量

鐵部

ライニク[®]

延長

$$\text{直管部} = (79.64 + 18.21) \times 8.44 = 825.85 \text{ Kg}$$

受口部= 71.20 × Kg

計 = 825.85 Kg

△：切断＋溝切 ○：溝切のみ

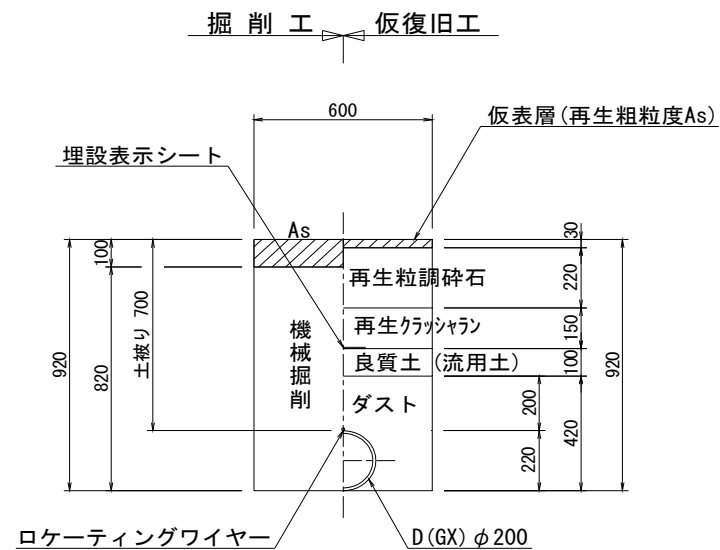
土留工数量計算表

[illegible]

運搬費：鋼材運搬重量

(単位：t)

立坑名		軽量鋼矢板 H=2.50m	軽量鋼矢板 H=2.00m							計	適用
φ200部	往路	3.010	0.969							3.979	
	復路	3.010	0.969							3.979	
計	往路	3.010	0.969							3.979	
	復路	3.010	0.969							3.979	

[illegible]

	数量計算書 (単位土工)
--	-----------------

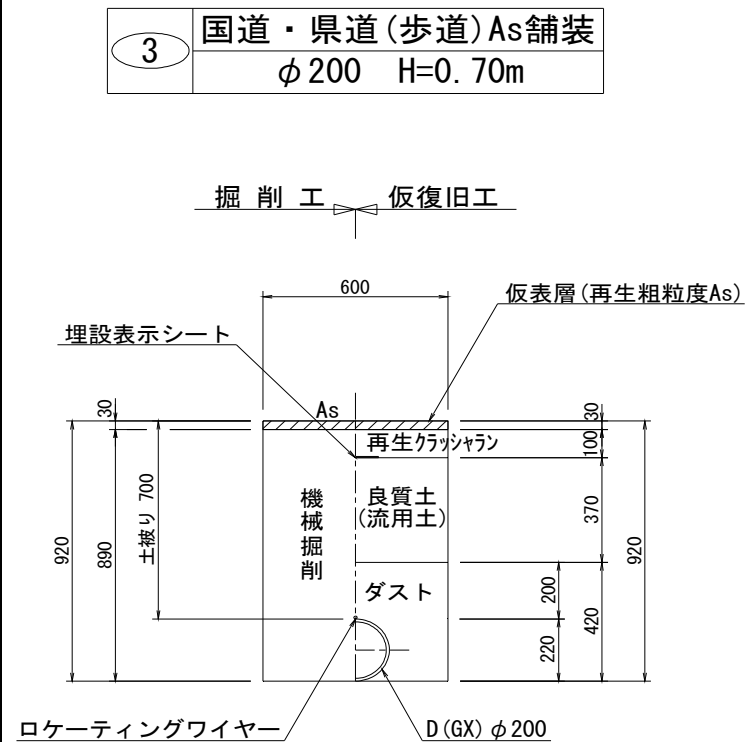
送水管布設土工	県道 車道 As	DCIP φ 200	(土被り h= 1.15 m)	【 1.0 m当り】
---------	----------	------------	-----------------	------------

送水管布設土工	県道 車道 As	DCIP φ 200	(土被り h= 1.15 m)	【 1.0 m当り】
---------	----------	------------	-----------------	------------

送水管布設土工	県道 車道 As	DCIP φ 200	(土被り h= 1.15 m)	【 1.0 m当り】
---------	----------	------------	-----------------	------------

送水管布設土工	県道 車道 As	DCIP φ 200	(土被り h= 1.15 m)	【 1.0 m当り】
---------	----------	------------	-----------------	------------

名 称	形状寸法	算 式	数 量	単位	図 形 土工 2	
舗 装 切 断 工	As t=15cm以下	2.0条 × 1.00	2.000	m	<div><div><div>2</div><div>国道（車道）As舗装 φ200 H=1.15m</div></div><div><div><div>掘削工</div><div>仮復旧工</div></div><div><div><div><div>埋設表示シート</div><div>600</div><div>100</div><div>1270</div><div>1370</div><div>1150</div><div>機械掘削</div><div>As</div><div>再生粗粒度As</div><div>再生粒調碎石</div><div>再生クラッシャー</div><div>良質土 (流用土)</div><div>ダスト</div><div>ロケーティングワイヤー</div><div>D (GX) φ200</div></div><div><div>30</div><div>220</div><div>150</div><div>550</div><div>200</div><div>220</div><div>420</div><div>1370</div></div></div></div></div></div>	
舗装版取壊積込工	As 0cmを超え10cm以下	0.60 × 1.00	0.600	m ²		
管 路 掘 削 工	BH0.28m3	0.60 × 1.27 × 1.00	0.762	m ³		
残 土 運 搬 工	土砂 0.28m3 4t	0.762 - 0.330	0.432	m ³		
残 土 運 搬 工	As塊 0.28m3 4t	0.60 × 0.10 × 1.00	0.060	m ³		
産 廃 処 理 費	As	0.060 × 2.35	0.141	t		
産 廃 処 理 費	土砂		0.432	m ³		
管 路 埋 戻 工	ダスト BH0.28m3	(0.60 × 0.42 - 0.038) × 1.00	0.214	m ³		
管 路 埋 戻 工	流用土 BH0.28m3	0.60 × 0.55 × 1.00	0.330	m ³		
下 層 路 盤 工	再生クラッシャー t=15cm 施工幅1.8m未満	0.60 × 1.00	0.600	m ²		
上 層 路 盤 工	粒調碎石 t=22cm 施工幅1.8m未満	0.60 × 1.00	0.600	m ²		
アスファルト仮舗装工	人力施工 再生粗粒度As t=3cm	0.60 × 1.00	0.600	m ²		

[illegible]

	数量計算書 (単位土工)
--	-----------------

送水管布設土工	県道 車道 As	DCIP φ 200	(土被り h= 1.20 m)	【 1.0 m当り】
---------	----------	------------	-----------------	------------

送水管布設土工	県道 車道 As	DCIP φ 200	(土被り h= 1.20 m)	【 1.0 m当り】
---------	----------	------------	-----------------	------------

送水管布設土工	県道 車道 As	DCIP φ 200	(土被り h= 1.20 m)	【 1.0 m当り】
---------	----------	------------	-----------------	------------

送水管布設土工	県道 車道 As	DCIP φ 200	(土被り h= 1.20 m)	【 1.0 m当り】
---------	----------	------------	-----------------	------------

名 称	形状寸法	算 式	数 量	単位
舗装切断工	As t=15cm以下	2.0条 × 1.00	2.000	m
舗装版取壊積込工	As 0cmを超え10cm以下	0.60 × 1.00	0.600	m ²
管路掘削工	BH0.28m3	0.60 × 1.32 × 1.00	0.792	m ³
残土運搬工	土砂 0.28m3 4t	0.792 - 0.360	0.432	m ³
残土運搬工	As塊 0.28m3 4t	0.60 × 0.10 × 1.00	0.060	m ³
産廃処理費	As	0.060 × 2.35	0.141	t
産廃処理費	土砂		0.432	m ³
管路埋戻工	ダスト BH0.28m3	(0.60 × 0.42 - 0.038) × 1.00	0.214	m ³
管路埋戻工	流用土 BH0.28m3	0.60 × 0.60 × 1.00	0.360	m ³
下層路盤工	再生クラッシャー t=15cm 施工幅1.8m未満	0.60 × 1.00	0.600	m ²
上層路盤工	粒調碎石 t=22cm 施工幅1.8m未満	0.60 × 1.00	0.600	m ²
アスファルト仮舗装工	人力施工 再生粗粒度As t=3cm	0.60 × 1.00	0.600	m ²

4

国道・県道(車道)As舗装

φ200 H=1.20m

数量計算書 (単位土工)	
-----------------	--

送水管布設土工	県道 歩道 As	DCIP φ 200	(土被り h= 1.40 m)	【 1.0 m当り】
---------	----------	------------	-----------------	------------

送水管布設土工	県道 歩道 As	DCIP φ 200	(土被り h= 1.40 m)	【 1.0 m当り】
---------	----------	------------	-----------------	------------

送水管布設土工	県道 歩道 As	DCIP φ 200	(土被り h= 1.40 m)	【 1.0 m当り】
---------	----------	------------	-----------------	------------

送水管布設土工	県道 歩道 As	DCIP φ 200	(土被り h= 1.40 m)	【 1.0 m当り】
---------	----------	------------	-----------------	------------

[illegible]

数量計算書
(単位土工)

[illegible]

数量計算書 (単位土工)	
-----------------	--

送水管布設土工	県道 歩道 As	HIVP ϕ 50	(土被り h= 0.70 m)	【 1.0 m当り】
---------	----------	----------------	-----------------	------------

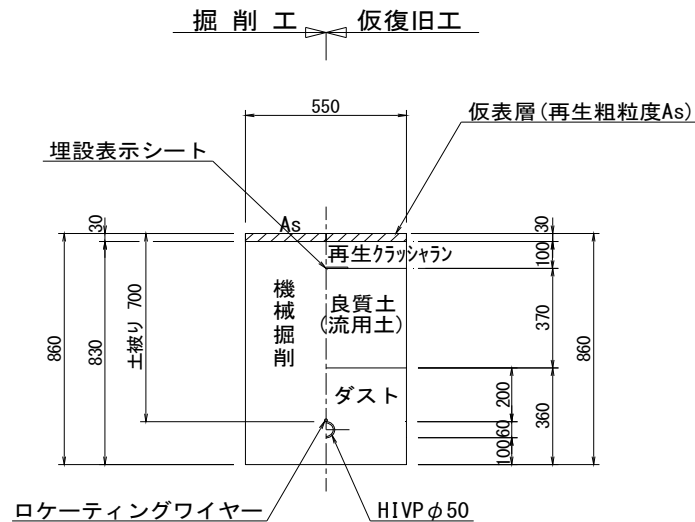
送水管布設土工	県道 歩道 As	HIVP ϕ 50	(土被り h= 0.70 m)	【 1.0 m当り】
---------	----------	----------------	-----------------	------------

送水管布設土工	県道 歩道 As	HIVP ϕ 50	(土被り h= 0.70 m)	【 1.0 m当り】
---------	----------	----------------	-----------------	------------

送水管布設土工	県道 歩道 As	HIVP ϕ 50	(土被り h= 0.70 m)	【 1.0 m当り】
---------	----------	----------------	-----------------	------------

名 称		形状寸法	算 式		数 量	単位	図 形		土工	7
舗 装 切 断 工		As t=15cm以下	2.0条 × 1.00		2.000	m	<div><div><div>7</div><div>県道（歩道）As舗装 φ50 H=0.70m</div></div><div><div><div><div>掘削工</div><div>仮復旧工</div></div><div><div><div><div><div>埋設表示シート</div><div>As</div><div>再生クラッシャー</div><div>良質土(流用土)</div><div>ダスト</div><div>HIVP φ50</div></div><div><div>ロケーティングワイヤー</div></div></div><div><div>仮表層(再生粗粒度As)</div></div></div><div><div><div>550</div><div>30</div><div>30</div><div>100</div><div>370</div><div>200</div><div>100</div><div>360</div><div>860</div></div><div><div>860</div><div>830</div><div>700</div></div><div><div>機械掘削</div></div></div></div></div></div></div>			
舗装版取壊積込工		As 0cmを超え10cm以下	0.55 × 1.00		0.550	m ²				
管 路 掘 削 工		BH0.28m3	0.55 × 0.83 × 1.00		0.457	m ³				
残 土 運 搬 工		土砂 0.28m3 4t	0.457 - 0.204		0.253	m ³				
残 土 運 搬 工		As塊 0.28m3 4t	0.55 × 0.03 × 1.00		0.017	m ³				
産 廃 処 理 費		As	0.017 × 2.15		0.037	t				
産 廃 処 理 費		土砂			0.253	m ³				
管 路 埋 戻 工		ダスト BH0.28m3	(0.55 × 0.36 - 0.003) × 1.00		0.195	m ³				
管 路 埋 戻 工		流用土 BH0.28m3	0.55 × 0.37 × 1.00		0.204	m ³				
路 盤 工		再生クラッシャー t=10cm 施工幅1.8m未満	0.55 × 1.00		0.550	m ²				
アスファルト仮舗装工		歩道 人力施工 再生粗粒度As t=3cm	0.55 × 1.00		0.550	m ²				

7	県道（歩道）As舗装
	φ50 H=0.70m



積 算 資 料 (6 工 区)

- ・ 交 通 誘 導 員 人 員 算 出 書
- ・ 土留工供用日数算定 (H=2.50m)
- ・ 土留工供用日数算定 (H=2.00m)

交通誘導員人員算定

6工区

工 種	名 称	計 算 式	数 量	単位	摘 要
布設～仮復旧	送水管 φ 200-車道部	201.42m / 21.5m/日	9.37	日	
		計=(9.37)	9.4	日	
布設～仮復旧	送水管 φ 200-歩道部	330.11m / 21.4m/日	15.43	日	
		計=(15.43)	15.4	日	
		布設～仮復旧 計=(24.80)	25	日	
		うち国道工事	8	日	
本復旧	舗装切断工As t=15cm以下	287.57m / 230.0m/日	1.25	日	
	舗装版取壊し工	809.09m2 / 236.0m2/日	3.43	日	
	不陸整正工 施工幅1.8m未満	809.09m2 / 217.4m2/日	3.72	日	
	不陸整正工 施工幅1.8m以上	/ 625.0m2/日		日	
	アスファルト舗装(基層) 人力	190.85m2 / 250.0m2/日	0.76	日	
	アスファルト舗装(表層) 人力	190.85m2 / 250.0m2/日	0.76	日	
	アスファルト舗装(表層) 人力 歩道	/ 940.0m2/日		日	
	路面切削工	576.03m2 / 1400.0m2/日	0.41	日	
	アスファルト舗装(表層) 機械	576.03m2 / 2300.0m2/日	0.25	日	
	区画線工 実線 W=15cm	291.30m / 1000.0m/日	0.29	日	
	区画線工 ゼブラ W=45cm	17.50m / 450.0m/日	0.04	日	
		計=(10.91)	11	日	
		うち国道工事	2	日	

1.標準施工日進長計算

1-1. 施 工 条 件

施工場所：広島県 三次市 市道

埋設管種：ダクタイル鋳鉄管GX開 φ 200

標準掘削幅：B= 0.60 m

土 被 り：
(管理基準土被り) DP= 0.70 m

標準作業量：1日、実働8時間内の運転及び勤務とする。

1-2. 送水管 φ 200-H=0.70m(車道部)，日進長算定(仮復旧まで)

$$\begin{aligned}\textcircled{1} \quad & 50.0\text{m当り施工日数} = 2.33 \text{ 日 (工程表より)} \\ & \text{日進長} = 50.0 \text{ m} \div 2.33 \text{ 日} = 21.459 \approx \mathbf{21.5 \text{ m/日}}\end{aligned}$$

1-3. 送水管 φ 200-H=0.70m(歩道部)，日進長算定(仮復旧まで)

$$\begin{aligned}\textcircled{2} \quad & 50.0\text{m当り施工日数} = 2.34 \text{ 日 (工程表より)} \\ & \text{日進長} = 50.0 \text{ m} \div 2.34 \text{ 日} = 21.368 \approx \mathbf{21.4 \text{ m/日}}\end{aligned}$$

①標準施工日数算定（県道 車道部 施工延長＝50.00m当り）

送水管 φ200

ブロック	施工延長 ＝ 50.00 m		対 作 業 象 量	1 日 当 り の 標 準 作 業 量	作 業 日 数
	工 種	計 算 式			
A	舗 装 切 断 工	2 × 50.00 = 100.00	L = 100.00 m	L = 230.00 m	0.43 × 1.00 = 0.43日
B	舗 装 版 取 壊 し 工	0.60 × 50.00 = 30.00	A = 30.00 m ²	A = 194.00 m ²	0.15 × 1.00 = 0.15日
B	機 械 掘 削 工	0.60 × 0.82 × 50.00 = 24.60	V = 24.60 m ³	V = 67.00 m ³	0.37 × 1.00 = 0.37日
B	敷 砂 工 (管 下 10cm)	0.60 × × 50.00 =	V = m ³	V = 116.00 m ³	× 1.00 =
C	鑄 鉄 管 据 付 工	50.00 (送水管 φ200) = 50.00	L = 50.00 m	L = 44.30 m	1.13 × 1.00 = 1.13日
C	G X 形 継 手 工	50.00 ÷ 5.00 = 10.00	N = 10.00 口	N = 16.70 口	0.60 × 1.00 = 0.60日
D	管 保 護 砂 工	(0.60 × ### - 0.038) × 50.00 = 10.70	V = 10.70 m ³	V = 116.00 m ³	0.09 × 1.00 = 0.09日
D	機 械 埋 戻 工	0.60 × 0.10 × 50.00 = 3.00	V = 3.00 m ³	V = 116.00 m ³	0.03 × 1.00 = 0.03日
E	下 層 路 盤 工	0.60 × 50.00 = 30.00	A = 30.00 m ²	A = 222.20 m ²	0.14 × 1.00 = 0.14日
E	上 層 路 盤 工	0.60 × 50.00 = 30.00	A = 30.00 m ²	A = 111.10 m ²	0.27 × 1.00 = 0.27日
E	仮 復 旧 工	0.60 × 50.00 = 30.00	A = 30.00 m ²	A = 250.00 m ²	0.12 × 1.00 = 0.12日

① 工 程 表 (県道 車道部 施工延長＝50.00m当り)

送水管D(GX) φ 200

ブロック	工 種	日 数		摘 要
A	舗 装 切 断 工	0.43 日	0.43	
B	掘 削 工 及 び 管 基 礎 工	0.52 日	0.52	
C	管 布 設 工	1.73 日	1.73	Bが1/3完了時より開始
D	埋 戻 工	0.12 日	0.12	Bが全て完了後に開始 又は、C施工後、順次開始
E	路 盤 工 及 び 仮 復 旧 工	0.53 日	0.53	D施工後、順次開始
	施 工 日 数	2.33 日	2.33	
			0.0 0.2 0.4 0.6 0.8 1.0 1.2 1.4 1.6 1.8 2.0 2.2 2.4 2.6	

②標準施工日数算定（県道 歩道部 施工延長＝50.00m当り）

配水管 φ200

ブロック	施工延長 ＝ 50.00 m		対 作 業 象 量	1 日 当 り の 標 準 作 業 量	作 業 日 数
	工 種	計 算 式			
A	舗 装 切 断 工	2 × 50.00 = 100.00	L = 100.00 m	L = 230.00 m	0.43 × 1.00 = 0.43日
B	舗 装 版 取 壊 し 工	0.60 × 50.00 = 30.00	A = 30.00 m ²	A = 194.00 m ²	0.15 × 1.00 = 0.15日
B	機 械 掘 削 工	0.60 × 0.89 × 50.00 = 26.70	V = 26.70 m ³	V = 67.00 m ³	0.40 × 1.00 = 0.40日
B	敷 砂 工 (管 下 10cm)	0.60 × × 50.00 =	V = m ³	V = 116.00 m ³	× 1.00 =
C	鑄 鉄 管 据 付 工	50.00 (送水管 φ200) = 50.00	L = 50.00 m	L = 44.30 m	1.13 × 1.00 = 1.13日
C	G X 形 継 手 工	50.00 ÷ 5.00 = 10.00	N = 10.00 口	N = 16.70 口	0.60 × 1.00 = 0.60日
D	管 保 護 砂 工	(0.60 × ### - 0.038) × 50.00 = 10.70	V = 10.70 m ³	V = 116.00 m ³	0.09 × 1.00 = 0.09日
D	機 械 埋 戻 工	0.60 × 0.37 × 50.00 = 11.10	V = 11.10 m ³	V = 116.00 m ³	0.10 × 1.00 = 0.10日
E	下 層 路 盤 工	× 50.00 =	A = m ²	A = 222.20 m ²	× 1.00 =
E	上 層 路 盤 工	0.60 × 50.00 = 30.00	A = 30.00 m ²	A = 222.20 m ²	0.14 × 1.00 = 0.14日
E	仮 復 旧 工	0.60 × 50.00 = 30.00	A = 30.00 m ²	A = 250.00 m ²	0.12 × 1.00 = 0.12日

② 工 程 表 (県道 歩道部 施工延長＝50.00m当り)

送水管D(GX) φ 200

ブロック	工 種	日 数		摘 要
A	舗 装 切 断 工	0.43 日	0.43	
B	掘 削 工 及 び 管 基 礎 工	0.55 日	0.55	
C	管 布 設 工	1.73 日	1.73	Bが1/3完了時より開始
D	埋 戻 工	0.19 日	0.19	Bが全て完了後に開始 又は、C施工後、順次開始
E	路 盤 工 及 び 仮 復 旧 工	0.26 日	0.26	D施工後、順次開始
	施 工 日 数	2.34 日	2.34	
			0.0 0.2 0.4 0.6 0.8 1.0 1.2 1.4 1.6 1.8 2.0 2.2 2.4 2.6	

土留工（軽量鋼矢板）供用日数の算定

地 区 名 ： 三次市

矢板種別 ： Ⅱ型 （W=250mm）

矢 板 長 ： H=2.50m

軽量鋼矢板 使用重量、供用日数

総延長 L = 10.17 m

測 点	断面番号	土 工 延 長
土留工数量計算書より	⑥	10.17
計		10.17

- ・ 1 スパン当り延長

$$L = 10.17 \text{ m}$$

$$10.17 / 10.17 = 1.0 \text{ 回転使用}$$

- ・ 1 スパン当り使用重量

$$10.17 \text{ m} \times 2.50 \text{ m} \times 0.0592 \text{ t/m}^2 \times 2 = 3.01 \text{ t}$$

- ・ 供 用 日 数

転用回数

$$1.16 \text{ 日} \times 1.0 = 1.16 \div 2.0 \text{ 日}$$

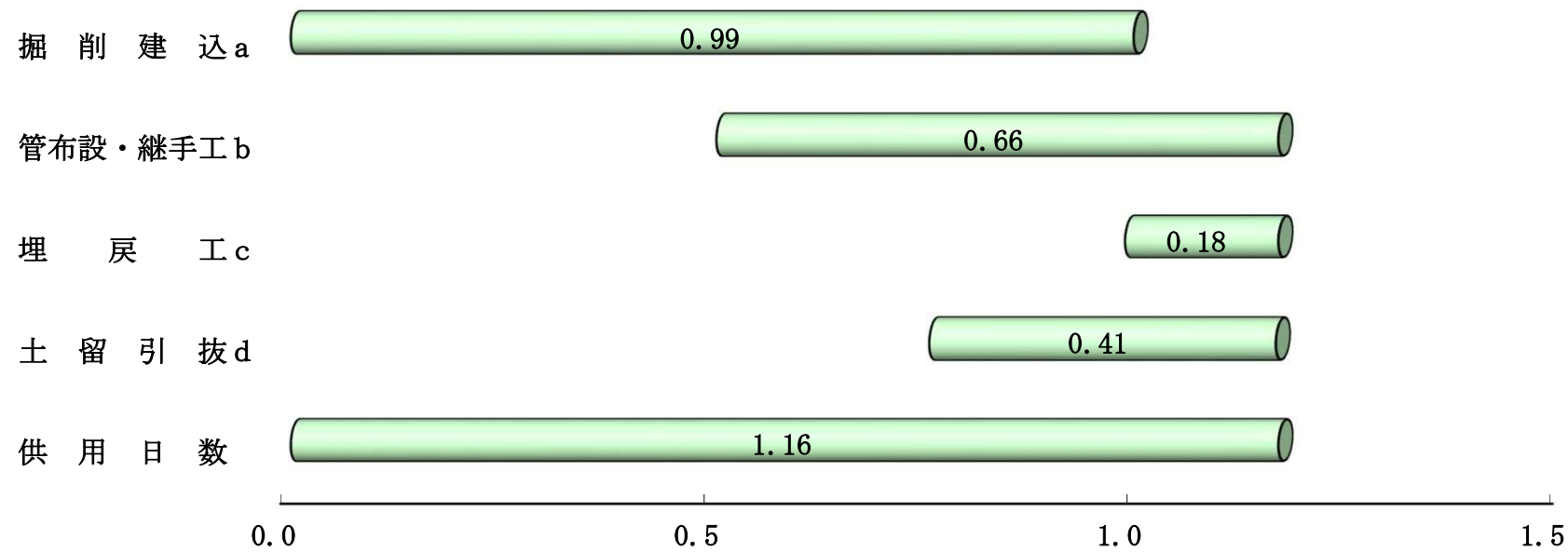
地区：

軽量鋼矢板供用日数算定

(H=2.50m)

対 象 数 量			1 日当りの標準作業量		供 用 日 数	区分
区間延長 L = 10.17 m		(1 スパン当り) 10.17 m				
機 械 掘 削	V = 18.33 m ³	V = 18.33 m ³	機 械 掘 削	V = 67.00 m ³	0.27 × 1.40 = 0.38日	A
軽量鋼矢板 H=2.50m設置工	L = 10.17 m	L = 10.17 m	軽量鋼矢板 H=2.50m設置工	L = 37.20 m	0.27 × 1.40 = 0.38日	A
軽量鋼矢板 H=2.50m撤去工	L = 10.17 m	L = 10.17 m	軽量鋼矢板 H=2.50m撤去工	L = 40.00 m	0.25 × 1.40 = 0.35日	D
腹起し材設置工 軽量金属製支保 2段	L = 10.17 m	L = 10.17 m	腹起し材設置工 軽量金属製支保 2段	L = 166.70 m	0.061 × 1.40 = 0.09日	A
腹起し材撤去工 軽量金属製支保 2段	L = 10.17 m	L = 10.17 m	腹起し材撤去工 軽量金属製支保 2段	L = 250.00 m	0.04 × 1.40 = 0.06日	D
切梁材設置工 水圧式ハイドロカット 2段	L = 10.17 m	L = 10.17 m	切梁材設置工 水圧式ハイドロカット 2段	L = 100.00 m	0.10 × 1.40 = 0.14日	A
切梁材撤去工 水圧式ハイドロカット 2段	L = 10.17 m	L = 10.17 m	切梁材撤去工 水圧式ハイドロカット 2段	L = 166.70 m	0.06 × 1.40 = 0.09日	D
管 布 設 (送水φ200)	L = 10.17 m	L = 10.17 m	管 布 設	L = 44.30 m	0.23 × 1.40 = 0.32日	B
G X 継 手 工 (送水φ200)	N = 4.00 口	N = 4.00 口	G X 継 手 工	N = 16.70 口	0.24 × 1.40 = 0.34日	B
機 械 埋 戻	V = 15.35 m ³	V = 15.35 m ³	機 械 埋 戻	V = 116.00 m ³	0.13 × 1.40 = 0.18日	C

軽量鋼矢板工程表(スパン当)



管布設工：床付け検査を受け着手する事が原則であるから、1/2・掘削建込工程で着手。

埋戻工：管の移動防止の上から管径2/3まで、着手は1/2・管布設・継手を原則とする。但し、管布設・継手日数が埋戻日数より多い場合は、管布設・継手と同時完了とする。

土留引抜：埋戻し、引抜き、締固めを繰り返し施工して埋戻工とほぼ同時着手・完了となる

・矢板の供用日数

$$\begin{aligned} K &= 1/2 \cdot a + 1/2 \cdot b + c \text{ (又は、} 1/2 \cdot a + b \text{)} \\ &= 1/2 \cdot 0.99 \text{日} + 0.66 \text{日} \\ &= 1.16 \text{日} \end{aligned}$$

土留工（軽量鋼矢板）供用日数の算定

地 区 名 ： 三次市

矢板種別 ： Ⅱ型 （W=250mm）

矢 板 長 ： H=2.00m

軽量鋼矢板 使用重量、供用日数

総延長 L = 4.09 m

測 点	断面番号	土 工 延 長
土留工数量計算書より	⑤	4.09
計		4.09

- ・ 1 スパン当り延長

$L = 4.09 \text{ m}$

$$4.09 / 4.09 = 1.0 \text{ 回転使用}$$
- ・ 1 スパン当り使用重量

$$4.09 \text{ m} \times 2.00 \text{ m} \times 0.0592 \text{ t/m}^2 \times 2 = 0.969 \text{ t}$$
- ・ 供 用 日 数

$$\frac{\text{転用回数}}{0.62 \text{ 日} \times 1.0} = 0.62 \div 1.0 \text{ 日}$$

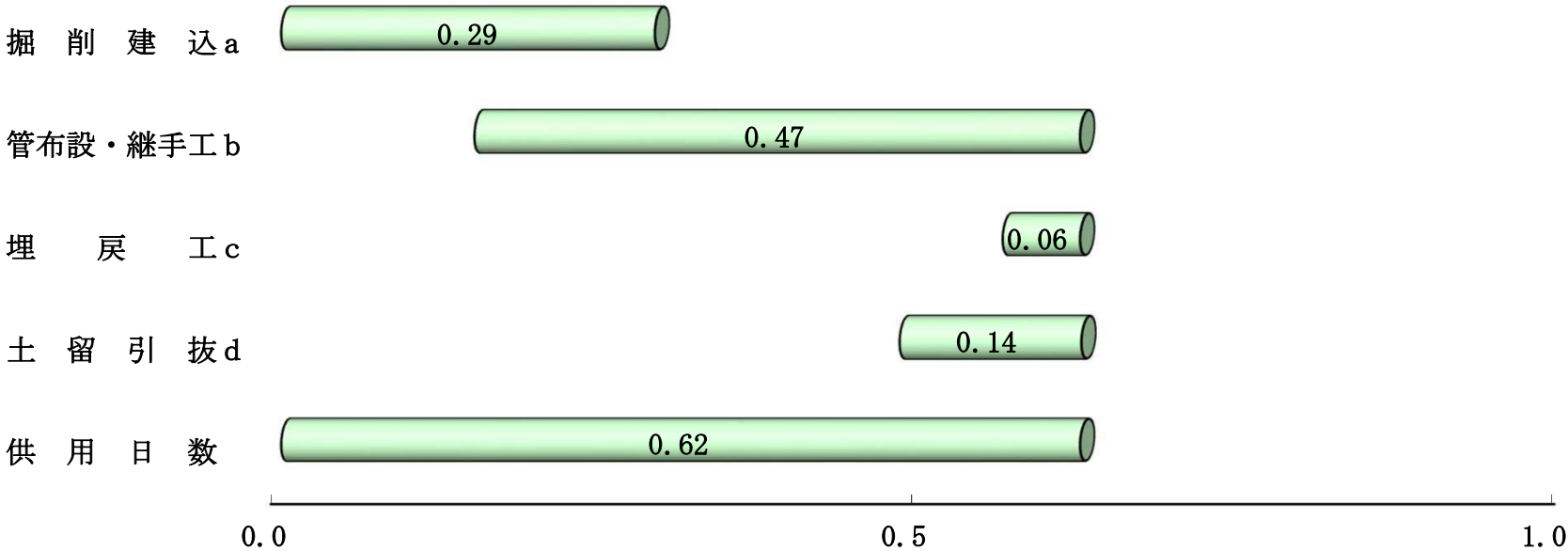
地区：

軽量鋼矢板供用日数算定

(H=2.00m)

対 象 数 量			1 日当りの標準作業量		供 用 日 数	区分
区間延長 L = 4.09 m		(1 スパン当り) 4.09 m				
機 械 掘 削	V = 5.53 m ³	V = 5.53 m ³	機 械 掘 削	V = 67.00 m ³	0.08 × 1.40 = 0.11日	A
軽量鋼矢板 H=2.00m設置工	L = 4.09 m	L = 4.09 m	軽量鋼矢板 H=2.00m設置工	L = 43.10 m	0.09 × 1.40 = 0.13日	A
軽量鋼矢板 H=2.00m撤去工	L = 4.09 m	L = 4.09 m	軽量鋼矢板 H=2.00m撤去工	L = 43.50 m	0.09 × 1.40 = 0.13日	D
腹起し材設置工 軽量金属製支保 1段	L = 4.09 m	L = 4.09 m	腹起し材設置工 軽量金属製支保 1段	L = 333.30 m	0.012 × 1.40 = 0.02日	A
腹起し材撤去工 軽量金属製支保 1段	L = 4.09 m	L = 4.09 m	腹起し材撤去工 軽量金属製支保 1段	L = 500.00 m	0.008 × 1.40 = 0.01日	D
切梁材設置工 水圧式ハ イ プ 特 1 段	L = 4.09 m	L = 4.09 m	切梁材設置工 水圧式ハ イ プ 特 1 段	L = 200.00 m	0.02 × 1.40 = 0.03日	A
切梁材撤去工 水圧式ハ イ プ 特 1 段	L = 4.09 m	L = 4.09 m	切梁材撤去工 水圧式ハ イ プ 特 1 段	L = 333.30 m	0.01 × 1.40 = 0.02日	D
管 布 設 (送水 φ 200)	L = 4.09 m	L = 4.09 m	管 布 設	L = 44.30 m	0.09 × 1.40 = 0.13日	B
G X 継 手 工 (送水 φ 200)	N = 4.00 口	N = 4.00 口	G X 継 手 工	N = 16.70 口	0.24 × 1.40 = 0.34日	B
機 械 埋 戻	V = 5.03 m ³	V = 5.03 m ³	機 械 埋 戻	V = 116.00 m ³	0.04 × 1.40 = 0.06日	C

軽量鋼矢板工程表(スパン当)



管布設工：床付け検査を受け着手する事が原則であるから、1/2・掘削建込工程で着手。

埋戻工：管の移動防止の上から管径2/3まで、着手は1/2・管布設・継手を原則とする。但し、管布設・継手日数が埋戻日数より多い場合は、管布設・継手と同時完了とする。

土留引抜：埋戻し、引抜き、締固めを繰り返し施工して埋戻工とほぼ同時着手・完了となる

・矢板の供用日数

$$K = 1/2 \cdot a + 1/2 \cdot b + c \text{ (又は、} 1/2 \cdot a + b \text{)}$$
$$= 1/2 \cdot 0.29 \text{日} + 0.47 \text{日}$$
$$= 0.62 \text{日}$$