

令和6年度

八次地区配水管布設工事(4工区)

数 量 計 算 書

広島県水道広域連合企業団 三次事務所

配水管 $\phi 200$

数量計算書
(土工総括表)

配水管 $\phi 200$

[illegible]

数量計算書 (土工総括表)																				
		配水管 φ200																		
工種	細目	掘削断面番号 延長 m当り数量	単位	断面1	断面2	断面3	断面4	断面5	断面6	断面7	断面8	断面9	断面10	断面11	断面12	断面13	断面14	管体コン	計	設計数量
				470.63m	51.54m	0.00m	2.76m	8.64m	0.00m	4.78m	6.55m	6.06m	0.00m	0.00m	0.00m	12.39m	0.00m	0.00m	563.35m	
構造物取壊し工	人力施工 無筋構造物	延長× m当り数量	m3		0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.166	0.166	0.2	
コンクリート工	18N-8-20(25) 小型構造物	延長× m当り数量	m3		0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.863	0.863	1	
型枠工	小型構造物	延長× m当り数量	m2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	5.131	5.131	5	
路盤工	再生クワッシャレン t=17cm 施工幅1.8m未満	延長× m当り数量	m2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0	
下層路盤工	再生クワッシャレン t=15cm 施工幅1.8m未満	延長× m当り数量	m2	0.550	0.550	0.850	0.850	0.850	0.850	0.850	0.850	0.850			0.550	0.550	1.200	0.000		
上層路盤工	粒調碎石 t=11cm 施工幅1.8m未満	延長× m当り数量	m2	0.550	0.550	0.850	0.850	0.850	0.850	0.850	0.850	0.850			0.550	0.550	1.200	0.000		
アスファルト仮舗装工	再生粗粒度As、車道 人力施工 t=3cm	延長× m当り数量	m2	0.550	0.550	0.850	0.850	0.850	0.850	0.850	0.850	0.850	0.550	0.850	0.550	0.550	1.200	0.000		
		延長× m当り数量	m2	258.847	28.347	0.000	2.346	7.344	0.000	4.063	5.568	5.151	0.000	0.000	0.000	6.815	0.000	0.000	318.481	318
		延長× m当り数量	m2	0.550	0.550	0.850	0.850	0.850	0.850	0.850	0.850	0.850	0.550	0.850	0.550	0.550	1.200	0.000		
		延長× m当り数量	m2	258.847	28.347	0.000	2.346	7.344	0.000	4.063	5.568	5.151	0.000	0.000	0.000	6.815	0.000	0.000	318.481	318
		延長× m当り数量	m2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.0	
軽量鋼矢板建て込み工	両側分 矢板長3.00m	延長× m当り数量	m	12.610	0.00		0.000	0.00	0.00	0.00	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	12.610	12.6	
軽量鋼矢板建て込み工	両側分 矢板長2.50m	延長× m当り数量	m	4.780	0.00	0.000	0.000	0.00	0.000	0.00	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	4.780	4.8	
軽量鋼矢板建て込み工	両側分 矢板長2.00m	延長× m当り数量																		

数量計算書 (土工総括表)																				
		配水管 φ200																		
工種	細目	掘削断面番号	断面1	断面2	断面3	断面4	断面5	断面6	断面7	断面8	断面9	断面10	断面11	断面12	断面13	断面14	管体コン	計	設計数量	
		延長 m当り数量	単位																	
軽量鋼矢板引抜き工	両側分 矢板長2.00m	m当り数量	初期計算参照																	
		延長×																		
		m当り数量	m	11.400	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	11.400	11.4
軽量金属製支保工	設置段数2段 設置+撤去 軽量金属覆越し材 水圧式付→	延長×	初期計算参照																	
		m当り数量	m	12.610	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	12.610	12.6
		m当り数量																		
軽量金属製支保工	設置段数1段 設置+撤去 軽量金属覆越し材 水圧式付→	延長×	初期計算参照																	
		m当り数量	m	16.180	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	16.180	16.2
		m当り数量																		
軽量鋼矢板賃料	Ⅱ型 H=3.00m	延長×																		
		m当り数量	式	1.000	0.000	0.000	0.000	0.00	0.00	0.00	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	1.000	1	
軽量鋼矢板賃料	Ⅱ型 H=2.50m	延長×																		
		m当り数量	式	1.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	1.000	1	
軽量鋼矢板賃料	Ⅱ型 H=2.00m	延長×																		
		m当り数量	式	1.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	1.000	1	
				0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000		
				0.000	0.00	0.000	0.000	0.00	0.00	0.00	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000		
				0.000	0.00	0.000	0.000	0.00	0.00	0.00	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000		
				0.000	0.00	0.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000		
				0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000		
				0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.00	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000		
				0.000	0.00	0.000	0.000	0.00	0.00	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000		
				0.000	0.00	0.000	0.000	0.00	0.00	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000		
				0.000	0.00	0.000	0.000	0.00												

配水管 材料

名 称	形状・寸法	単位	管長	図面別数量			設計計上 数量	管種口径別												
				管割詳細図				延 長		EF継手(融着)						TS	4継手		フランジ(7.5K)	
				1	2	3		HPPE φ200	HIVP φ50	箇所数 φ200	口数 φ200	箇所 φ100	箇所 φ75	口数 φ50	口数 φ50	HPPE φ200	HIVP φ50	口数 φ75	口数 φ50	
配水管 HPPE φ200																				
HPPE 直管	片受 φ200×5,000	本	5.00	28	55	12	95	475.00			95									
HPPE 直管(切管用)	片受 φ200×5,000	本	5.00				切管調査より 9	43.87			9									
HPPE 直管(切管用)	ブレンエンド φ200×5,000	本	5.00				切管調査より 2	9.08												
PPジョイント	HPPE用 内外面粉体 φ200	個	—	1			1								2					
EFソケット	φ200	個	—			1	1													
EFヘント(両受)	φ200 45°	個	0.44	2	12	6	20	8.80		20										
EFヘント(片受)	φ200 45°	個	0.55	3		1	4	2.20			4									
EFヘント(両受)	φ200 22 1/2°	個	0.36	1			1	0.36		1										
EFヘント(片受)	φ200 22 1/2°	個	0.51	3	1	1	5	2.55			5									
EFヘント(両受)	φ200 11 1/4°	個	0.32	1			1	0.32		1										
EFヘント(片受)	φ200 11 1/4°	個	0.48	1			1	0.48			1									
EFヘント(片受)	φ200 300H	個	0.97	1			1	0.97			1									
EFチーズ(両受)	φ200×φ75	個	0.47 0.62	1		1	2	1.24	0.94	2										
PE挿し口付 ソフトシール仕切弁	φ200	基	1.20			1	1	1.20												
メカキャップ	FCD製 抜止め付 φ200(HPPE管用)	個	—			1	1								1					
PE挿し口付鋳鉄製T字管	φ200×φ75 GF形	個	1.10	1	3	1	5	5.50												
ボール式補修弁	内面粉体 7.5k GF-RF φ75×150H	基	—	1	3	1	5												5	
カムレバーロック型 急速空気弁	内外面粉体 7.5k φ25 LSP型接合材付	基	—	1	3	1	5												5	
空気弁室材	円形3号 φ500 φ200用 DP=0.70 H=0.64	組	—	1	3	1	5													
仕切弁室材	円形3号 φ500 φ200用 DP=0.70 H=0.41	組	—			1	1													
フランジ接合材	LSP型 SUSボルト Uナット φ75	組	—	1	3	1	5													
管埋設シート	W=150mm 2倍折込	m	—	平面延長			546.0													
ロケーティングワイヤー		m	—	管延長			551.6													
HPPE200 計								551.57	0.94	24	115	—	—	—	—	3	—	10	—	
補梁添架部 配水管 WEET φ200																				
WEET直管(切管用)	SDR13.6 アラミがい装 φ200	本	8.50				切管調査より 2	15.44												
PPジョイント	WEET×HPPE用 内外面粉体 φ200	個	—	2			2	0.00								4				
EF-フランジアダプタ	WEET管用 F接合材含 φ75	個	—	1			1				1									
EFソケット	WEET管用 補強・防食含 φ200	個	—	6			6			6										
EFショートエルボ	WEET管用 φ200 45°	個	0.40	2			2	0.80												
メカヘント	WEET管用 内外面粉体 φ200 22 1/2°	個	0.17	2			2	0.34								4				
EF異径チーズ	WEET管用 補強・防食含 φ200×φ100	個	0.62	1			1	0.62												
EFレデュサー	WEET管用 φ100×φ75	個	—	1			1				1									
不凍式急速空気弁	SUS製 φ25	個	—	1			1												1	
支持金具	SUS製 アンカー・Uバンド・承板含 φ200用	組	—	4			4													
回転防止金具	SUS製 アンカー・Uボルト含 φ200用	組	—	1			1													
フランジ接合材	SUS B/N ガasket φ75	組	—	1			1													
WEET200 計								17.20	0.00	6	1	1	—	—	—	8	—	1	—	
排泥管HIVP φ50																				
HIVP直管	φ50	本	4.00				切管調査より 3	11.39												
Hエルボ	90° φ50	個	—	3		2	5								10					
Hエルボ	45° φ50	個	—	1		1	2								4					
EFレデュサー(片受)	φ75×φ50	個	0.34	1		1	2	0.68			2		2							

名 称	形状・寸法	単位	管長	図面別数量			設計計上 数量	管種口径別														
				管割詳細図				延 長		EF継手(融着)						TS		H継手		フランジ(7.5K)		
				1	2	3		HPPE φ200	HIVP φ50	箇所数 φ200	口数 φ200	箇所 φ100	箇所 φ75	口数 φ50	口数 φ50	HPPE φ200	HIVP φ50	口数 φ75	口数 φ50			
EFフランジ短管	φ50 RF形	個	0.16	1		1	2		0.32						2							2
VC短管1号	HIVP用 内外面粉体 φ50	個	—	1		1	2											2				2
フランジ接合材	SUS B/N ガasket φ50	組	—	1		1	2															
鋳鉄製仕切弁	内面粉体 7.5k φ50 JWWA B 122	基	0.18	1		1	2		0.36													
仕切弁室材	円形2号 φ350 φ50用 DP=0.70 H=0.67	組	—	1		1	2															
管理設シート	W=150mm 2倍折込	m	—	平面延長			12.4															
ロケーティングワイヤー		m	—	管延長			13.7															
排泥HIVP50 計								0.00	13.69	—	2	—	2	2	14	—	2	—				4
計								568.77	14.63	30	118	1	2	2	14	11	2	11				4

数 量 計 算 書			配水管 φ 200	
名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単 位
(労 務 費)				
【HPPE φ 200】				
ポリエチレン管(融着接合)据付工	φ 200	550.55		
	2口継手	- 1.20	= 549.35	549.4 m
ポリエチレン管(融着接合)工	φ 200	30	= 30	30 箇所
	1口継手			
ポリエチレン管(融着接合)工	φ 200	118	= 118	118 口
ポリエチレン管(メカニカル継手)工	φ 200	3	= 3	3 口
	0.75MPa	空気弁		
フランジ継手工	φ 75	11 - (1 × 6)	= 5	5 口
ポリエチレン管切断工	φ 200	37 + 6	= 43	43 口
空気弁設置工	φ 25	5	= 5	5 基
補修弁設置工	φ 75	5	= 5	5 基
仕切弁設置工	φ 200	1	= 1	1 箇所
	円形3号			
空気弁室設置工	H=640	5	= 5	5 箇所
	円形3号			
仕切弁室設置工	H=410 φ 200	1	= 1	1 箇所
管明示シート工		545.99	= 545.99	546.0 m
ローケティングワイヤー設置工		551.57	= 551.57	551.6 m
【橋梁添架部】				
ポリエチレン管(融着接合)据付工	φ 200	17.20	= 17.20	17.2 m
ポリエチレン管(メカニカル継手)工	φ 200	8	= 8	8 口
	2口継手			
ポリエチレン管(融着接合)工	φ 200	6	= 6	6 箇所
	1口継手			
ポリエチレン管(融着接合)工	φ 200	1	= 1	1 口
	不凍式急速空気弁	添架部		
空気弁設置工	φ 25	1	= 1	1 基
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	2	= 2	2 孔
支持金具設置工	φ 200用	4 + 1	= 5	5 箇所
【排泥管】				
硬質塩化ビニル管据付工	φ 50	13.69 - 0.18	= 13.51	13.5 m
ポリエチレン管(融着接合)工	φ 75	2	= 2	2 箇所
ポリエチレン管(融着接合)工	φ 50	2	= 2	2 口

[illegible]

[illegible]

数 量 計 算 書 (舗装本復旧工)													
配 水 管 布 設 舗 装 工													
名 称	形状寸法	算 式									数 量	単位	
舗 装 切 断 工	As t=15cm以下	断面1	断面2	断面3	断面4	断面5	断面6	断面7	断面8	断面9	0.00 1126.700	m	
		(470.63 + 51.54 + 0.00 + 2.76 + 8.64 + 0.00 + 4.78 + 6.55 + 6.06											
		+ 0.00 + 12.39 + 0.00) × 2											
舗装版取壊積込工	As 0cmを超え10cm以下	断面1	断面2	断面12	断面13						614.744	656.490	m ²
		(470.63 + 51.54 + 0.00 + 12.39) × 1.15											
											=		
		断面4	断面3	断面5	断面6	断面7	断面8	断面9					
		(2.76 + 0.00 + 8.64 + 0.00 + 4.78 + 6.55 + 6.06)× 1.45											
		断面14											
		0.00 × 1.800										=	0.000
		断面10	断面11										
		0.00 × 0.55 + 0.00 × 0.85								=	0		
残 土 運 搬 工	As塊 0.28m ³ 4t	土工計算 舗装版取壊積込工より											
		(614.744 + 41.746 + 0.000) × 0.04 - 318.481 × 0.01 + 0.000 × 0.03									23.075	m ³	
産 廃 処 理 費	As	23.075 × 2.35									54.226	t	
不 陸 整 正 工	補足材無し 施工幅1.8m未満	舗装版取壊より											
		656.490									656.490	m ²	
アスファルト舗装工 (表 層 工)	施工幅 1.4m未満 再生密粒度As t=5cm	舗装版取壊より											
		614.744 + 41.746 + 0.000									656.490	m ²	
コンクリート舗装工 (表 層 工)	人力施工 Co 18N-8-40 t=10cm	舗装版取壊より											
		0.000									0.000	m ²	

数量計算書
(単位土工)

数量計算書
(単位土工)

市道（車道）As舗装
φ 200 H=1.00m

掘削工 仮復旧工

埋設表示シート

仮表層（再生粗粒度As）

再生粒調砕石

再生クワツツラン

良質土（流用土）

ダスト

機械掘削

ローケーティングワイヤー

HPPE φ200

1350

1310

40

1000

550

200

110

150

510

200

250

100

1350

数量計算書
(単位土工)

[illegible]

数量計算書
(単位土工)

[illegible]

数量計算書
(単位土工)

[illegible]

数量計算書
(単位土工)

[illegible]

(单位: 工)

[illegible]

(單位土工)

市道（車道）As舗装
 $\phi 200$ H=1.97m

掘削工 仮復旧工

埋設表示シート

As

仮表層(再生粗粒度As)

再生粒調砕石

再生クラシックラン

機械掘削

良質土(流用土)

ダスト

ローケーティングワイヤー

HPPE $\phi 200$

2220

2280

土層U 1070

40

850

1480

2220

200

150

110

550

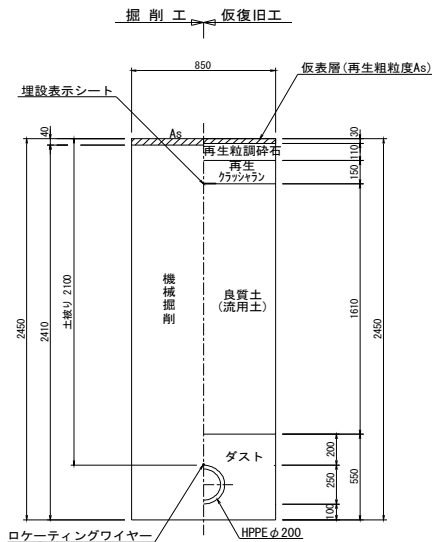
200

250

100

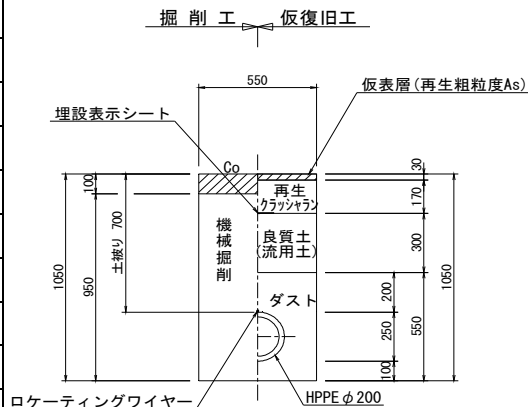
(单位: 工)

9	市道（車道）As舗装
	$\phi 200$ H=2.10m
【土留工 H=3.00m】	



(单位土工)

10	市道（車道）Co舗装
	$\phi 200$ H=0.70m



数量計算書
(単位土工)

[illegible]

数量計算書
(単位土工)

[illegible]

(单位: 土工)

[illegible]

(单位: 土工)

[illegible]

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=3.00m

軽量鋼矢板 使用重量、供用日数

総延長 L = 12.61 m

測 点	断面番号	土 工 延 長
土留工数量計算書より	⑨	6.06
	⑧	6.55
計		12.61

- ・ 1 スパン当り延長

$$L = 6.55 \text{ m}$$

12.61 / 6.55 = 1.9 回転使用

- ・ 1 スパン当り使用重量

$$6.55 \text{ m} \times 3.00 \text{ m} \times 0.0592 \text{ t/m}^2 \times 2 = 2.327 \text{ t}$$

- 供 用 日 数

転用回数

$$1.20 \text{ 日} \times 1.9 = 2.28 \div 3.0 \text{ 日}$$

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 = 12.61 m		(1 スパン当り) 6.55 m				
機 械 掘 削	V = 25.11 m ³	V = 13.04 m ³	機 械 掘 削	V = 67.00 m ³	0.19 × 1.40 = 0.27 日	A
軽量鋼矢板 H=3.00m設置工	L = 12.61 m	L = 6.55 m	軽量鋼矢板 H=3.00m設置工	L = 32.60 m	0.20 × 1.40 = 0.28 日	A
軽量鋼矢板 H=3.00m撤去工	L = 12.61 m	L = 6.55 m	軽量鋼矢板 H=3.00m撤去工	L = 37.00 m	0.18 × 1.40 = 0.25 日	D
腹起し材設置工 軽量金属製支保 2段	L = 12.61 m	L = 6.55 m	腹起し材設置工 軽量金属製支保 2段	L = 166.70 m	0.039 × 1.40 = 0.06 日	A
腹起し材撤去工 軽量金属製支保 2段	L = 12.61 m	L = 6.55 m	腹起し材撤去工 軽量金属製支保 2段	L = 250.00 m	0.026 × 1.40 = 0.04 日	D
切梁材設置工 水圧式バ イ ン グ 2 段	L = 12.61 m	L = 6.55 m	切梁材設置工 水圧式バ イ ン グ 2 段	L = 100.00 m	0.07 × 1.40 = 0.10 日	A
切梁材撤去工 水圧式バ イ ン グ 2 段	L = 12.61 m	L = 6.55 m	切梁材撤去工 水圧式バ イ ン グ 2 段	L = 166.70 m	0.04 × 1.40 = 0.06 日	D
管 布 設	L = 12.61 m	L = 6.55 m	管 布 設	L = 27.00 m	0.24 × 1.40 = 0.34 日	B
ポリエチレン管(融着) 継 手 工	N = 8.00 口	N = 4.00 口	ポリエチレン管(融着) 継 手 工	N = 11.00 口	0.36 × 1.40 = 0.50 日	B
機 械 埋 戻	V = 21.82 m ³	V = 11.33 m ³	機 械 埋 戻	V = 116.00 m ³	0.10 × 1.40 = 0.14 日	C

軽量鋼矢板工程表(スパン当)

掘 削 建 込 a

管布設・継手工 b

埋 戻 工 c

土 留 引 抜 d

供 用 日 数

0.0

0.5

1.0

1.5

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 ・ a + 1/2 ・ b + c (又は、1/2 ・ a + b)

= 1/2 ・ 0.71 日 + 0.84 日

= 1.20 日

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 = 4.78 m

測 点	断面番号	土 工 延 長
土留工数量計算書より	⑦	4.78
計		4.78

- ・ 1 スパン当り延長

$$L = 4.78 \text{ m}$$

4.78 / 4.78 = 1.0 回転使用

- ・ 1 スパン当り使用重量

$$4.78 \text{ m} \times 2.50 \text{ m} \times 0.0592 \text{ t/m}^2 \times 2 = 1.415 \text{ t}$$

- 供 用 日 数

転用回数

$$0.95 \text{ 日} \times 1.0 = 0.95 \div 1.0 \text{ 日}$$

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 = 4.78 m		(1 スパン当り) 4.78 m				
機 械 掘 削	V = 7.72 m ³	V = 7.72 m ³	機 械 掘 削	V = 67.00 m ³	0.12 × 1.40 = 0.17 日	A
軽量鋼矢板 H=2.50m設置工	L = 4.78 m	L = 4.78 m	軽量鋼矢板 H=2.50m設置工	L = 37.20 m	0.13 × 1.40 = 0.18 日	A
軽量鋼矢板 H=2.50m撤去工	L = 4.78 m	L = 4.78 m	軽量鋼矢板 H=2.50m撤去工	L = 40.00 m	0.12 × 1.40 = 0.17 日	D
腹起し材設置工 軽量金属製支保 1段	L = 4.78 m	L = 4.78 m	腹起し材設置工 軽量金属製支保 1段	L = 333.30 m	0.014 × 1.40 = 0.02 日	A
腹起し材撤去工 軽量金属製支保 1段	L = 4.78 m	L = 4.78 m	腹起し材撤去工 軽量金属製支保 1段	L = 500.00 m	0.010 × 1.40 = 0.01 日	D
切梁材設置工 水圧式バ イ ン グ 機 1 段	L = 4.78 m	L = 4.78 m	切梁材設置工 水圧式バ イ ン グ 機 1 段	L = 200.00 m	0.02 × 1.40 = 0.03 日	A
切梁材撤去工 水圧式バ イ ン グ 機 1 段	L = 4.78 m	L = 4.78 m	切梁材撤去工 水圧式バ イ ン グ 機 1 段	L = 333.30 m	0.01 × 1.40 = 0.02 日	D
管 布 設	L = 4.78 m	L = 4.78 m	管 布 設	L = 27.00 m	0.18 × 1.40 = 0.25 日	B
ポリエチレン管(融着) 継 手 工	N = 4.00 口	N = 4.00 口	ポリエチレン管(融着) 継 手 工	N = 11.00 口	0.36 × 1.40 = 0.50 日	B
機 械 埋 戻	V = 6.47 m ³	V = 6.47 m ³	機 械 埋 戻	V = 67.00 m ³	0.10 × 1.40 = 0.14 日	C

軽量鋼矢板工程表(スパン当)

掘 削 建 込 a

0.40

管布設・継手工 b

0.75

埋 戻 工 c

0.14

土 留 引 抜 d

0.18

供 用 日 数

0.95

0.0

0.5

1.0

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 ・ a + 1/2 ・ b + c (又は、1/2 ・ a + b)

= 1/2 ・ 0.40 日 + 0.75 日

= 0.95 日

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 = 11.40 m

測 点	断面番号	土 工 延 長
土留工数量計算書より	④	2.76
	⑤	4.32
	⑤	4.32
	計	11.40

・ 1 スパン当り延長

$$L = 4.32 \text{ m}$$

$$11.40 / 4.32 = 2.6 \text{ 回転使用}$$

・ 1 スパン当り使用重量

$$4.32 \text{ m} \times 2.00 \text{ m} \times 0.0592 \text{ t/m}^2 \times 2 = 1.023 \text{ t}$$

・ 供 用 日 数

転用回数

$$0.88 \text{ 日} \times 2.6 = 2.29 \text{ 日} \approx 3.0 \text{ 日}$$

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 = 11.40 m		(1 スパン当り) 4.32 m				
機 械 掘 削	V = 16.12 m ³	V = 6.11 m ³	機 械 掘 削	V = 67.00 m ³	0.09 × 1.40 = 0.13日	A
軽量鋼矢板 H=2.00m設置工	L = 11.40 m	L = 4.32 m	軽量鋼矢板 H=2.00m設置工	L = 43.10 m	0.10 × 1.40 = 0.14日	A
軽量鋼矢板 H=2.00m撤去工	L = 11.40 m	L = 4.32 m	軽量鋼矢板 H=2.00m撤去工	L = 43.50 m	0.10 × 1.40 = 0.14日	D
腹起し材設置工 軽量金属製支保 1段	L = 11.40 m	L = 4.32 m	腹起し材設置工 軽量金属製支保 1段	L = 333.30 m	0.013 × 1.40 = 0.02日	A
腹起し材撤去工 軽量金属製支保 1段	L = 11.40 m	L = 4.32 m	腹起し材撤去工 軽量金属製支保 1段	L = 500.00 m	0.009 × 1.40 = 0.01日	D
切梁材設置工 水圧式バ イ ン グ 機 1段	L = 11.40 m	L = 4.32 m	切梁材設置工 水圧式バ イ ン グ 機 1段	L = 200.00 m	0.02 × 1.40 = 0.03日	A
切梁材撤去工 水圧式バ イ ン グ 機 1段	L = 11.40 m	L = 4.32 m	切梁材撤去工 水圧式バ イ ン グ 機 1段	L = 333.30 m	0.01 × 1.40 = 0.02日	D
管 布 設	L = 11.40 m	L = 4.32 m	管 布 設	L = 27.00 m	0.16 × 1.40 = 0.22日	B
ポリエチレン管(融着) 継 手 工	N = 11.00 口	N = 4.00 口	ポリエチレン管(融着) 継 手 工	N = 11.00 口	0.36 × 1.40 = 0.50日	B
機 械 埋 戻	V = 13.14 m ³	V = 4.98 m ³	機 械 埋 戻	V = 155.00 m ³	0.03 × 1.40 = 0.04日	C

軽量鋼矢板工程表(スパン当)

掘 削 建 込 a

0.32

管布設・継手工 b

0.72

埋 戻 工 c

0.04

土 留 引 抜 d

0.15

供 用 日 数

0.88

0.0

0.5

1.0

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 ・ a + 1/2 ・ b + c (又は、1/2 ・ a + b)

= 1/2 ・ 0.32日 + 0.72日

= 0.88日

交通誘導員人員算出書（4工区）

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：HPPE φ200

標準掘削幅：B＝ 0.55 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. 配水管 φ200-H=0.70m 日進長算定(仮復旧まで)

① 50.0m当り施工日数＝ 3.38 日(工程表より)

日進長＝ 50.0 m ÷ 3.38 日 ＝ 14.793 ≒ 14.8 m/日

1-3. 給水管-H=0.70m 日進長算定(仮復旧まで)

② 10.0m当り施工日数＝ 0.24 日(給水管 工程表より)

日進長＝ 10.0 m ÷ 0.24 日 ＝ 41.667 ≒ 41.7 m/日

①標準施工日数算定（市道 車道部 施工延長＝50.00m当り）

配水管 φ 200

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 × 50.0 = 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	0.55 × 50.0 = 27.50	A = 27.50 m ²	A = 194.00 m ²	0.14 × 1.00 = 0.14日
B	機 械 掘 削 工	0.55 × 1.01 × 50.0 = 27.78	V = 27.78 m ³	V = 67.00 m ³	0.41 × 1.00 = 0.41日
B	敷 砂 工 (管 下 10cm)	0.55 × 0.10 × 50.0 = 2.75	V = 2.75 m ³	V = 116.00 m ³	0.02 × 1.00 = 0.02日
C	ポリエチレン管据付工	50.00 (配水管φ200) = 50.00	L = 50.00 m	L = 27.00 m	1.85 × 1.00 = 1.85日
C	ポリエチレン管(融着)継手工	50.0 ÷ 5.00 = 10.00	N = 10.00 口	N = 11.00 口	0.91 × 1.00 = 0.91日
D	管 保 護 砂 工	(0.55 × 0.45 - 0.049) × 50.0 = 9.93	V = 9.93 m ³	V = 116.00 m ³	0.09 × 1.00 = 0.09日
D	機 械 埋 戻 工	0.55 × 0.21 × 50.0 = 5.78	V = 5.78 m ³	V = 116.00 m ³	0.05 × 1.00 = 0.05日
E	下 層 路 盤 工	0.55 × 50.0 = 27.50	A = 27.50 m ²	A = 222.20 m ²	0.12 × 1.00 = 0.12日
E	上 層 路 盤 工	0.55 × 50.0 = 27.50	A = 27.50 m ²	A = 222.20 m ²	0.12 × 1.00 = 0.12日
E	仮 復 旧 工	0.55 × 50.0 = 27.50	A = 27.50 m ²	A = 250.00 m ²	0.11 × 1.00 = 0.11日

② 工 程 表（市道 車道部 施工延長＝50.00m当り）

配水管 φ 200

ブロック	工 種	日 数		摘 要
A	舗 装 切 断 工	0.43 日	<div>0.43</div>	
B	掘 削 工 及び管基礎工	0.57 日	<div>0.57</div>	
C	管 布 設 工	2.76 日	<div>2.76</div>	Bが1/3完了時より開始
D	埋 戻 工	0.14 日	<div>0.14</div>	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	0.35 日	<div>0.35</div>	D施工後、順次開始
	施 工 日 数	3.38 日	<div>3.38</div> <div>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 2.8 3.0 3.2 3.4 3.6</div>	