

八 次 地 区 送 水 管 布 設 工 事 (7 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 = 232.93 m L = m

数 量 計 算 書 (全体)			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	232.93 = 232.93	232.93	m
DCIP(GX) 直 管	1種,内面粉体 φ 200×5.00m	切管調書より 7 = 7	7	本
DCIP(GX) 直 管	S種,内面粉体 φ 200×5.00m	直管 40 = 40	40	本
DCIP(GX) 曲 管	内面粉体 φ 200×45°	2 = 2	2	ヶ
DCIP(GX) 両受曲管	内面粉体 φ 200×45°	2 = 2	2	ヶ
DCIP(GX) 両受曲管	内面粉体 φ 200×22 1/2°	1 = 1	1	ヶ
DCIP(GX) 曲 管	内面粉体 φ 200×11 1/4°	4 = 4	4	ヶ
DCIP(GX) 曲 管	内面粉体 φ 200×5 5/8°	2 = 2	2	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	1 = 1	1	ヶ
DCIP(GX) 継 輪	内面粉体 φ 200	1 = 1	1	ヶ

数 量 計 算 書 (全体)				送水管 φ 200	
名 称	形 状 寸 法	算	式	数 量	単 位
DCIP (GX) ライナ	内面粉体 φ 200	10	= 10	10	ヶ
DCIP (GX) 挿しロリング	内面粉体 φ 200	10	= 10	10	ヶ
DCIP (GX) 異形管接合材料	内面粉体 φ 200	17	= 17	17	組
フランジ接合材	ガスケット1号・ボルトナット(SUS) φ 75	2	= 2	2	組
ボール式補修弁	内面粉体・0.75MPa・GF-RF φ 75×150H	1	= 1	1	基
急速空気弁	内面粉体・0.75MPa φ 25	1	= 1	1	基
空気弁室材	円形3号 レジンコンクリート製 H=640	1	= 1	1	組
埋設表示シート	幅150mm,ダブル	232.93	= 232.93	232.9	m
管明示テープ	銅巻	$((0.220 \times \pi \times 1.5 \times 4箇所) \times 232.93 / 5.00)$		= 193.19	193.2 m
		232.93	= 232.93	232.9	m

数 量 計 算 書 (昼間施工分)				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	153.89 = 153.89		153.89	m
DCIP(GX) 直 管	1種,内面粉体 φ 200×5.00m	切管調書より 6 = 6		6	本
DCIP(GX) 直 管	S種,内面粉体 φ 200×5.00m	直管 25 = 25		25	本
DCIP(GX) 曲 管	内面粉体 φ 200×45°	1 = 1		1	ヶ
DCIP(GX) 両受曲管	内面粉体 φ 200×45°	0 = 0		0	ヶ
DCIP(GX) 両受曲管	内面粉体 φ 200×22 1/2°	1 = 1		1	ヶ
DCIP(GX) 曲 管	内面粉体 φ 200×11 1/4°	4 = 4		4	ヶ
DCIP(GX) 曲 管	内面粉体 φ 200×5 5/8°	2 = 2		2	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	1 = 1		1	ヶ
DCIP(GX) 継 輪	内面粉体 φ 200	1 = 1		1	ヶ

数 量 計 算 書 (昼間施工分)				送水管 φ 200	
名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単 位	
DCIP (GX) ライナ	内面粉体 φ 200	9 = 9	9	ヶ	
DCIP (GX) 挿しロリング	内面粉体 φ 200	9 = 9	9	ヶ	
DCIP (GX) 異形管接合材料	内面粉体 φ 200	12 = 12	12	組	
フランジ接合材	ガスケット1号・ボルトナット(SUS) φ 75	2 = 2	2	組	
ボール式補修弁	内面粉体・0.75MPa・GF-RF φ 75×150H	1 = 1	1	基	
急速空気弁	内面粉体・0.75MPa φ 25	1 = 1	1	基	
空気弁室材	円形3号 レジンコンクリート製 H=640	1 = 1	1	組	
埋設標示シート	幅150mm,ダブル	153.89 = 153.89	153.9	m	
管明示テープ	胴巻 $((0.220 \times \pi \times 1.5 \times 4箇所) \times 153.89 / 5.00)$	= 127.63	127.6	m	
		153.89 = 153.89	153.9	m	

数 量 計 算 書 (夜間施工分)				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	79.04 = 79.04		79.04	m
DCIP(GX) 直 管	1種,内面粉体 φ 200×5.00m	切管調書より 1 = 1		1	本
DCIP(GX) 直 管	S種,内面粉体 φ 200×5.00m	直管 15 = 15		15	本
DCIP(GX) 曲 管	内面粉体 φ 200×45°	1 = 1		1	ヶ
DCIP(GX) 両受曲管	内面粉体 φ 200×45°	2 = 2		2	ヶ
DCIP(GX) 両受曲管	内面粉体 φ 200×22 1/2°	= 0		0	ヶ
DCIP(GX) 曲 管	内面粉体 φ 200×11 1/4°	= 0		0	ヶ
DCIP(GX) 曲 管	内面粉体 φ 200×5 5/8°	= 0		0	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	= 0		0	ヶ
DCIP(GX) 継 輪	内面粉体 φ 200	= 0		0	ヶ

数 量 計 算 書 (夜間施工分)				送水管 φ 200	
名 称	形 状 寸 法	算	式	数 量	単 位
DCIP (GX) ライナ	内面粉体 φ 200	1	= 1	1	ヶ
DCIP (GX) 挿しロリング	内面粉体 φ 200	1	= 1	1	ヶ
DCIP (GX) 異形管接合材料	内面粉体 φ 200	5	= 5	5	組
フランジ接合材	ガスケット1号・ボルトナット(SUS) φ 75	0	= 0	0	組
ボール式補修弁	内面粉体・0.75MPa・GF-RF φ 75×150H	0	= 0	0	基
急速空気弁	内面粉体・0.75MPa φ 25	0	= 0	0	基
空気弁室材	円形3号 レジンコンクリート製 H=640	0	= 0	0	組
埋設表示シート	幅150mm,ダブル	79.04	= 79.04	79.0	m
管明示テープ	胴巻	$((0.220 \times \pi \times 1.5 \times 4箇所) \times 79.04 / 5.00)$		= 65.55	65.6 m
		79.04	= 79.04	79.0	m

数 量 計 算 書 (全体)			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 直管部	232.93 = 232.93	232.9	m
GX形継手工	φ 200 異形管部	47 = 47	47	口
GX形継手工	φ 200	17 = 17	17	口
フランジ継手工	0.75MPa φ 75 タッピンネジ	空気弁 2 - (1 × 1) = 1	1	口
GX形挿し口加工	φ 200	10 = 10	10	口
鋳鉄管切断・溝切工	2工程,GX形施工用工具 φ 200	10 = 10	10	口
補修弁設置工	φ 75	1 = 1	1	基
急速空気弁設置工	φ 25	1 = 1	1	基
空気弁室設置工	円形3号 H=640	1 = 1	1	箇所
ポリエチレンスリーブ被覆工	粘着テープ φ 200	232.93 = 232.93	232.9	m
管明示テープ工	天端明示無し φ 200	232.93 = 232.93	232.9	m

数 量 計 算 書 (昼間施工分)				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 直管部	153.89	= 153.89	153.9	m
GX形継手工	φ 200 異形管部	31	= 31	31	口
GX形継手工	φ 200	12	= 12	12	口
フランジ継手工	0.75MPa φ 75 タッピンネジ	2	− (1 × 1) = 1	1	口
GX形挿し口加工	φ 200	9	= 9	9	口
鋳鉄管切断・溝切工	2工程,GX形施工用工具 φ 200	9	= 9	9	口
補修弁設置工	φ 75	1	= 1	1	基
急速空気弁設置工	φ 25	1	= 1	1	基
空気弁室設置工	円形3号 H=640	1	= 1	1	箇所
ポリエチレンスリーブ被覆工	粘着テープ φ 200	153.89	= 153.89	153.9	m
管明示テープ工	天端明示無し φ 200	153.89	= 153.89	153.9	m

数 量 計 算 書 (夜間施工分)				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 直管部	79.04	= 79.04	79.0	m
GX形継手工	φ 200 異形管部	16	= 16	16	口
GX形継手工	φ 200 0.75MPa	5	= 5	5	口
フランジ継手工	φ 75 タッピンネジ	0 - (1 × 0)	= 0	0	口
GX形挿し口加工	φ 200	1	= 1	1	口
鋳鉄管切断・溝切工	2工程,GX形施工用工具 φ 200	1	= 1	1	口
補修弁設置工	φ 75	0	= 0	0	基
急速空気弁設置工	φ 25	0	= 0	0	基
空気弁室設置工	円形3号 H=640	0	= 0	0	箇所
ポリエチレンスリーブ被覆工	粘着テープ φ 200	79.04	= 79.04	79.0	m
管明示テープ工	天端明示無し φ 200	79.04	= 79.04	79.0	m

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
舗装切断工	As t=15cm以下 昼間	m	路面復旧図より 9.98 + 3.38 + 21.22 + 14.63 + 68.63 + 3.25 + 23.00	144.090
	As t=15cm以下 夜間	m	路面復旧図より 84.49 + 42.95	127.440
舗装版取壊積込工	As 昼間 0cmを超え10cm以下	m ²	路面復旧図より 歩道 車道 歩道 歩道 歩道 車道 歩道 29.35 + 10.44 + 110.64 + 150.01 + 27.69 + 19.75 + 16.04	363.920
	As 夜間 0cmを超え10cm以下	m ²	路面復旧図より 車道 歩道 車道 25.70 + 13.85 + 61.95	101.500
殻運搬工	As塊 0.28m3 4t 昼間	m ³	仮舗装 仮舗装 影響幅 車道 歩道 舗装厚 車道 舗装厚 歩道 舗装厚 (7.47 + 84.32) × 0.03 + 22.72 × 0.10 + 249.41 × 0.03	12.508
	As塊 0.28m3 4t 夜間	m ³	仮舗装 仮舗装 影響幅 車道 歩道 舗装厚 車道 舗装厚 歩道 舗装厚 (40.69 + 7.28) × 0.03 + 46.96 × 0.10 + 6.57 × 0.03	6.332
産廃処理費	As殻 昼間	t	12.508 × 2.35	29.394
	As殻 夜間	t	6.332 × 2.35	14.880
不陸整正工	昼間 補足材無し 施工幅1.8m未満	m ²	路面復旧図より 110.64 + 10.44 + 29.35	150.430
	昼間 補足材無し 施工幅1.8m以上	m ²	路面復旧図より 150.01 + 27.69 + 19.75 + 16.04	213.490
	夜間 補足材無し 施工幅1.8m未満	m ²	路面復旧図より 61.95 + 13.85 + 25.70	101.500

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
アスファルト舗装工	基層 車道 昼間 再生粗粒度As t=5cm 1.4≦W<3.0	m ²	路面復旧図より 19.75	19.750
	表層 車道 昼間 再生粗粒度As t=5cm 1.4≦W<3.0	m ²	路面復旧図より 19.75	19.750
	基層 車道 昼間 再生粗粒度As t=5cm W<1.4m	m ²	路面復旧図より 10.44	10.440
	表層 車道 昼間 再生粗粒度As t=5cm W<1.4m	m ²	路面復旧図より 10.44	10.440
	基層 車道 夜間 再生粗粒度As t=5cm W<1.4m	m ²	路面復旧図より 61.95 + 25.70	87.650
	表層 車道 夜間 ポーチラスAs t=5cm W<1.4m	m ²	路面復旧図より 61.95 + 25.70	87.650
	表層 歩道 昼間 再生細粒度As t=3cm 1.4≦W<3.0	m ²	路面復旧図より 16.04 + 27.69 + 150.01	193.740
	表層 歩道 昼間 再生細粒度As t=3cm W<1.4m	m ²	路面復旧図より 110.64 + 29.35 + 13.85	153.840
区画線設置工	実線 白 t=15cm 昼間	m	路面復旧図より 7.67	7.670
	実線 白 t=15cm 夜間	m	路面復旧図より 7.87 + 3.65 + 2.53 + 5.72	19.770
	実線 白 t=45cm 昼間	m	路面復旧図より 10.69	10.690

数量計算書
(舗装本復旧工)

送水管布設舗装工

[illegible]

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 県道 車道As H=0.70 昼間	6.24	6.21									12.45m
断面1 県道 車道As H=0.70 夜間	22.40	45.42									67.82m
断面2 県道 歩道As H=0.70 昼間	19.12	67.63	53.78								140.53m
断面2 県道 歩道As H=0.70 夜間	12.13										12.13m
計											232.93m

数量計算書 (土工総括表)														
送水管 ϕ 200														
工 種	細 目	掘削断面番号		車道(昼)	車道(夜)	歩道(昼)	歩道(夜)			合計	昼間	夜間	設計(昼)	設計(夜)
		延長 m当り数量	単位	12.45m	67.82m	140.53m	12.13m			232.93m	152.98m	79.95m		
舗装切断工	As t=15cm以下	m当り数量	m	2.000	2.000	2.000	2.000							
		延長×												
		m当り数量		24.900	135.640	281.060	24.260			465.860	465.860		470	
舗装版取壊積込工	As 0cmを超え10cm以下 BH0.28m3	m当り数量	m2	0.600	0.600	0.600	0.600							
		延長×												
		m当り数量		7.470	40.692	84.318	7.278			139.758	91.788	47.970	92	48
管路掘削工	BH0.28m3	m当り数量	m3	0.492	0.492	0.534	0.534							
		延長×												
		m当り数量		6.125	33.367	75.043	6.477			121.012	81.168	39.844	81	40
残土運搬工	土砂 4tD BH0.28m3	m当り数量	m3	0.432	0.432	0.312	0.312							
		延長×												
		m当り数量		5.378	29.298	43.845	3.785			82.306	49.223	33.083	49	33
殻運搬工	As 4tD BH0.28m3	m当り数量	m3	0.060	0.060	0.018	0.018							
		延長×												
		m当り数量		0.747	4.069	2.530	0.218			7.564	3.277	4.287	3	4
殻処分費	As	m当り数量	t	0.141	0.141	0.039	0.039							
		延長×												
		m当り数量		1.755	9.563	5.481	0.473			17.272	7.236	10.036	7	10
残土処分費	土砂	m当り数量	m3	0.432	0.432	0.312	0.312							
		延長×												
		m当り数量		5.378	29.298	43.845	3.785			82.306	49.223	33.083	49	33
管路埋戻工	ダスト BH0.28m3	m当り数量	m3	0.214	0.214	0.214	0.214							
		延長×												
		m当り数量		2.664	14.513	30.073	2.596			49.846	32.737	17.109	33	17
管路埋戻工	流用土 BH0.28m3	m当り数量	m3	0.060	0.060	0.222	0.222							
		延長×												
		m当り数量		0.747	4.069	31.198	2.693			38.707	31.945	6.762	32	7
路盤工	再生クッシャー t=10cm 施工幅1.8m未満	m当り数量	m2			0.600	0.600							
		延長×												
		m当り数量				84.318	7.278			91.596	84.318	7.278	84	7
下層路盤工	再生クッシャー t=15cm 施工幅1.8m未満	m当り数量	m2	0.600	0.600									
		延長×												
		m当り数量		7.470	40.692					48.162	7.470	40.692	7	41
上層路盤工	粒調碎石 t=22cm 施工幅1.8m未満	m当り数量	m2	0.600	0.600									
		延長×												
		m当り数量		7.470	40.692					48.162	7.470	40.692	7	41
アスファルト仮舗装工	再生粗粒度As, 車道 人力施工 t=3cm	m当り数量	m2	0.600	0.600									
		延長×												
		m当り数量		7.470	40.692					48.162	7.470	40.692	7	41

[illegible][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	4.19 △							4.19	0.81	1		1
2	2.51 △							2.51	2.49	1		1
3	2.08 △						△ 2.72	4.80	0.20	2		2
4	3.33 △						△ 1.25	4.58	0.42	2		2
5	2.84 △							2.84	2.16	1		1
6	4.52 △							4.52	0.48	1		1
							△ 3.03	3.03	1.97	1		1
							△ 2.79	2.79	2.21	1		1

△：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

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
計	19.47						9.79	29.26	10.74	10		10
口数 (口)	7	= 7 本										

鉄部 ライニング 延長

※ 残 管 重 量

直管部＝ (79.64 + 18.21) × 10.74 = 1050.91 Kg

受口部＝ 71.20 × Kg

計＝ = 1050.91 Kg

△：切断＋溝切 ○：溝切のみ

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= 0.70 m) 【 1.0 m当り】

名 称	形状寸法	算 式	数 量	単位	図 形 土工 1
舗 装 切 断 工	As t=15cm以下	2.0条 × 1.00	2.000	m	<div data-bbox="1478 510 1960 598" data-label="Text"> <p>1 国道・県道(車道)As舗装 φ200 H=0.70m</p> </div> <div data-bbox="1388 678 2105 1228" data-label="Diagram"> </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 × 0.82 × 1.00	0.492	m ³	
残土運搬工	土砂 0.28m3 4t	0.492 - 0.060	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 × 0.10 × 1.00	0.060	m ³	
下層路盤工	再生クッション t=15cm 施工幅1.8m未満	0.60 × 1.00	0.600	m ²	
上層路盤工	粒調砕石 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	

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= 0.70 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= 0.70 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= 0.70 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= 0.70 m)	【 1.0 m当り】
---------	----------	------------	-----------------	------------

Technical drawing of a road construction cross-section. The drawing shows a rectangular area with dimensions and labels. The top section is labeled "国道・県道(歩道)As舗装" (National/County Road (Sidewalk) As Pavement) with a diameter of $\phi 200$ and a height of $H=0.70m$. The main body of the drawing shows a cross-section of a road with various layers and materials. The top layer is labeled "仮表層(再生粗粒度As)" (Temporary Surface Layer (Recycled Coarse Grained As)). Below this is a layer of "再生クラッシャー" (Recycled Crusher). The main body is labeled "機械掘削" (Mechanical Excavation). The bottom layer is labeled "ダスト" (Dust). The right side shows a "良質土(流用土)" (Good Quality Soil (Reused Soil)). The left side shows a "埋設表示シート" (Buried Display Sheet). The bottom layer is labeled "ローケーティングワイヤー" (Locating Wire). The drawing includes dimensions: 920, 890, 30, 700, 600, 100, 30, 370, 200, 220, 420, 920. The drawing is labeled "D(GX) $\phi 200$ ".

積 算 資 料 （ 7 工 区 ）

- ・ 交 通 誘 導 員 人 員 算 出 書

交通誘導員人員算定

7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	18.99m / 21.5m/日	0.88	日	
布設～仮復旧	送水管 φ 200-車道部(夜間)	67.82m / 21.5m/日	3.15	日	
布設～仮復旧	送水管 φ 200-歩道部	471.45m / 21.4m/日	22.03	日	
布設～仮復旧	送水管 φ 200-歩道部(夜間)	12.13m / 21.4m/日	0.57	日	
		布設～仮復旧 計=(22.91)	23	日	
		布設～仮復旧(夜間) 計=(3.72)	4	日	
本復旧(昼間)	舗装切断工As t=15cm以下	144.09m / 230.0m/日	0.63	日	
	舗装版取壊し工	363.92m2 / 236.0m2/日	1.54	日	
	不陸整正工 施工幅1.8m未満	150.43m2 / 217.4m2/日	0.69	日	
	不陸整正工 施工幅1.8m以上	213.49m2 / 625.0m2/日	0.34	日	
	As舗装(基層)1.4≦W<3.0	19.75m2 / 1300.0m2/日	0.02	日	
	As舗装(表層)1.4≦W<3.0	19.75m2 / 1300.0m2/日	0.02	日	
	As舗装(基層)W<1.4	10.44m2 / 250.0m2/日	0.04	日	
	As舗装(表層)W<1.4	10.44m2 / 250.0m2/日	0.04	日	
	As舗装(表層)1.4≦W<3.0	193.74m2 / 940.0m2/日	0.21	日	歩道
	As舗装(表層)W<1.4	153.84m2 / 250.0m2/日	0.62	日	歩道
	区画線工 実線 W=15cm	7.67m / 940.0m/日	0.01	日	
	区画線工 セツラ W=45cm	10.69m / 428.0m/日	0.02	日	排水舗装
		計=(4.18)	5	日	
本復旧(夜間)	舗装切断工As t=15cm以下	127.44m / 230.0m/日	0.55	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形 φ200

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 φ200-H=0.70m(車道部)，日進長算定(仮復旧まで)

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

1-3. 送水管 φ200-H=0.70m(歩道部)，日進長算定(仮復旧まで)

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

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	$2 \times 50.0 = 100.00$	$L = 100.00 \text{ m}$	$L = 230.00 \text{ m}$	$0.43 \times 1.00 = 0.43\text{日}$
B	舗装版取壊し工	$0.60 \times 50.0 = 30.00$	$A = 30.00 \text{ m}^2$	$A = 194.00 \text{ m}^2$	$0.15 \times 1.00 = 0.15\text{日}$
B	機械掘削工	$0.60 \times 0.82 \times 50.0 = 24.60$	$V = 24.60 \text{ m}^3$	$V = 67.00 \text{ m}^3$	$0.37 \times 1.00 = 0.37\text{日}$
B	敷砂工 (管下 10cm)	$0.60 \times \quad \times 50.0 =$	$V = \quad \text{m}^3$	$V = 116.00 \text{ m}^3$	$\times 1.00 =$
C	铸铁管据付工	$50.00 \text{ (送水管 } \phi 200) = 50.00$	$L = 50.00 \text{ m}$	$L = 44.30 \text{ m}$	$1.13 \times 1.00 = 1.13\text{日}$
C	G X 形継手工	$50.0 \div 5.00 = 10.00$	$N = 10.00 \text{ 口}$	$N = 16.70 \text{ 口}$	$0.60 \times 1.00 = 0.60\text{日}$
D	管保護砂工	$(0.60 \times 0.4 - 0.038) \times 50.00 = 10.70$	$V = 10.70 \text{ m}^3$	$V = 116.00 \text{ m}^3$	$0.09 \times 1.00 = 0.09\text{日}$
D	機械埋戻工	$0.60 \times 0.10 \times 50.00 = 3.00$	$V = 3.00 \text{ m}^3$	$V = 116.00 \text{ m}^3$	$0.03 \times 1.00 = 0.03\text{日}$
E	下層路盤工	$0.60 \times 50.00 = 30.00$	$A = 30.00 \text{ m}^2$	$A = 222.20 \text{ m}^2$	$0.14 \times 1.00 = 0.14\text{日}$
E	上層路盤工	$0.60 \times 50.00 = 30.00$	$A = 30.00 \text{ m}^2$	$A = 111.10 \text{ m}^2$	$0.27 \times 1.00 = 0.27\text{日}$
E	仮復旧工	$0.60 \times 50.00 = 30.00$	$A = 30.00 \text{ m}^2$	$A = 250.00 \text{ m}^2$	$0.12 \times 1.00 = 0.12\text{日}$

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 × 0.4 - 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	