

令和7年度 一般配水管改良事業
市道東中西線配水管布設替工事

掛川市 旭台 地内

数量計算書

掛川市上下水道部水道課

配水管 材料

数量集計表

名称	規格	単位	計	本線	分岐1	分岐2	分岐3	校舎 給水	プール 給水	排泥管1	排泥管2					切管表 他	備考
EF 45° ベンド(片受)	φ 150	個	5	3	2												
EF 45° ベンド(片受)	φ 100	個	1						1								
EF 45° ベンド(片受)	φ 75	個	4			2	2										
EF 45° ベンド(片受)	φ 50	個	5					5									
EF 22° 1/2ベンド(片受)	φ 150	個	1		1												
EF 22° 1/2ベンド(片受)	φ 100	個	1						1								
EF 22° 1/2ベンド(片受)	φ 50	個	3					3									
EF Sベンド(両受)	φ 100 300H	個	2						2								
EF Sベンド(両受)	φ 50 300H	個	2					2									
PE挿し口付 鋳鉄製T字管	GF 7.5K φ 150×75	個	1	1													
配水ポリ管用メカ継手 異種管継手(GX形)	GX-HPPE φ 150	個	1	1													
配水ポリ用メカ継手 PCジョイント	φ 100	個	2	1	1												
配水ポリ用メカ継手 PCジョイント	φ 75	個	2			1	1										
EF フランジ	鋳鉄フランジ GF φ 100	個	1						1								
EF ユニオンソケット	φ 50	個	1					1									
水道配水用 ポリエチレン管	PWA用 φ 30×5.0m	本	1														直管+切管本数 1
水道配水用 ポリエチレン管	PWA用 φ 25×5.0m	本	1														直管+切管本数 1
EF ソケット	PWA用 φ 25	個	1							1							

配水管 布設・接合工

数量集計表

名称	規格	単位	計	本線	分岐1	分岐2	分岐3	校舎 給水	プール 給水	排泥管1	排泥管2				切管表 他	控除	備考
管明示テープ工	φ75以上	m	241.0	183.24	11.30	21.20	17.89		7.35								
管明示シート工	アルタンシート W150	m	330.0	183.24	11.30	21.20	17.89	80.60	7.35	4.38	4.05						
塩ビ管切断工	φ30	口	3												3		切管表より
塩ビ管切断工	φ25	口	3												3		切管表より
PE管切断工	φ150	口	15												15		切管表より
PE管切断工	φ100	口	7												7		切管表より
PE管切断工	φ75	口	16												16		切管表より
PE管切断工	φ50	口	14												14		切管表より
PE管切断工	φ30	口	1												1		切管表より
PE管切断工	φ25	口	1												1		切管表より
仕切弁設置工	φ150	基	3	2	1												
仕切弁設置工	φ100	基	2						2								
仕切弁設置工	φ75	基	2			1	1										
仕切弁設置工	φ50	基	1					1									
青銅製仕切弁 取付け	PP用 管取付け含む φ30	箇所	1								1						
青銅製仕切弁 取付け	PP用 管取付け含む φ50	箇所	1					1									
止水栓取付け	PP用 管取付け含む φ25	箇所	1							1							

配水管 土工・舗装工

数量集計表

名称	規格	計 算 式			数量	備考	
舗装版切断工	As t=3cm	舗装切断延長(土工時) 6.26	+	舗装工計算表 5.66	= 11.92	12 m	
舗装版切断工	As t=5cm	舗装切断延長(土工時) 162.06	+	舗装工計算表 113.01	= 275.07	280 m	
舗装版切断工	As t=10cm	舗装切断延長(土工時) 448.82	+	舗装工計算表 270.97	= 719.79	720 m	
舗装版切断工	Co t=10cm	舗装切断延長(土工時) 14.10	+	舗装工計算表 7.05	= 21.15	21 m	
As カッター汚泥運搬	2t トラック L=21.7km DID有	係数 0.023	×	舗装切断延長 11.92	×	厚さ 0.03 = 0.008	0.01 m3
As カッター汚泥運搬	2t トラック L=21.7km DID有	係数 0.023	×	舗装切断延長 275.07	×	厚さ 0.05 = 0.32	0.3 m3
As カッター汚泥運搬	2t トラック L=21.7km DID有	係数 0.023	×	舗装切断延長 719.79	×	厚さ 0.10 = 1.66	2 m3
Co カッター汚泥運搬	2t トラック L=21.7km DID有	係数 0.023	×	舗装切断延長 21.15	×	厚さ 0.10 = 0.05	0.1 m3
As カッター汚泥処分	リサイクルクリーン磐田工場	カッター汚泥運搬と同じ				2 m3	
Co カッター汚泥処分	リサイクルクリーン磐田工場	カッター汚泥運搬と同じ				0.1 m3	
舗装版破碎工(機械) 直接掘削(As)	0.28BH t=10cm以下	舗装仮復旧の計 198.58	+	表層工Asの計 529.66	+	再掘削工 7.47 = 735.71	740 m2
舗装版破碎工(機械) 直接掘削(IL・Co)	0.28BH t=10cm以下	表層工ILの計 5.86	+	表層工Coの計 9.11		= 14.97	15 m2
As殻運搬工	0.28BH積込 4tDT L=5.4km DID有	舗装仮復旧×厚み 9.36	+	表層工×厚み 46.11	+	再掘削工 0.35 = 55.82	56 m3
IL・Co殻運搬工	0.28BH積込 4tDT L=3.0km DID有	表層工×厚み 0.47	+	表層工×厚み 0.91		= 1.38	1 m3
As殻投棄料	中遠アスコン(株)	As殻運搬工と同じ				56 m3	
IL・Co殻投棄料	小関建設(株)	IL殻運搬工と同じ				1 m3	
機械掘削	0.28BH 砂質土、粘性土、礫質土	立積計算表 222.79	+	上層路盤工×すきとり厚 7.90	+	再掘削工 8.11 = 238.80	240 m3
砂埋戻工	BH0.28投入	立積計算表 61.20	+	再掘削工 2.37		= 63.57	60 m3
再生盛土材埋戻工	BH0.28投入 タンパ	立積計算表 114.67	+	再掘削工 3.72		= 118.39	120 m3
土砂運搬工	0.28BH積込 4tDT L=5.6km DID有	機械掘削 238.80				= 238.80	240 m3
土砂処分費	ランドユース大沢の郷	土砂運搬工と同じ				240 m3	
下層路盤工	再生下層路盤材 t=15cm タンパ	平積計算表 137.29	+	再掘削工 5.67		= 142.96	143 m2
上層路盤工	粒調碎石(M-30) t=11cm タンパ	平積計算表 48.42	+	再掘削工 1.80		= 50.22	50 m2
上層路盤工	粒調碎石(M-30) t=15cm タンパ	平積計算表 143.15	+	再掘削工 5.67		= 148.82	149 m2
上層路盤工	粒調碎石(M-30) t=16cm タンパ	平積計算表 5.13				= 5.13	5 m3
上層路盤工	再生下層路盤材 t=10cm タンパ	平積計算表 1.88				= 1.88	2 m2
表層工	再生下層路盤材 t=7cm タンパ	平積計算表 0.84				= 0.84	1 m2
舗装仮復旧	再生密粒度As(13) t=3cm	平積計算表 1.88				= 1.88	2 m2

配水管 土工・舗装工

数量集計表

名 称	規 格	計 算 式			数 量	備 考
舗装仮復旧	再生密粒度As(13) t=4cm	平積計算表	再掘削工			
		53.55	+	1.80	= 55.35	55 m ²
舗装仮復旧	再生密粒度As(13) t=5cm	平積計算表	再掘削工			
		143.15	+	5.67	= 148.82	149 m ²
不陸整正工	人力	表層工の計	上層路盤工の計			
		538.77	-	192.72	= 346.05	346 m ²
基層工 (都市計画道路)	再生粗粒度As(20)(B配合) t=5cm	舗装工計算表				
		393.78			= 393.78	394 m ²
表層工 (市道A)	再生密粒度As(13)(A配合) t=5cm	舗装工計算表				
		1.50			= 1.50	2 m ²
表層工 (市道B)	再生密粒度As(13)(A配合) t=5cm	舗装工計算表				
		131.32			= 131.32	131 m ²
表層工 (都市計画道路)	密粒度As(20)(改質I型B配合) t=5cm	舗装工計算表				
		393.78			= 393.78	394 m ²
表層工 (歩道As)	再生細粒度As(13) t=3cm	舗装工計算表				
		3.06			= 3.06	3 m ²
モルタル	t=2cm	舗装工計算表	厚さ			
		5.86	×	0.02	= 0.12	0.1 m ³
表層工 (IL)	t=8cm	舗装工計算表				
		5.86			= 5.86	6 m ²
表層工 (Co)	18-8-25BB t=10cm	舗装工計算表				
		9.11			= 9.11	9 m ²
区画線復旧工	実線、ゼブラ W=15cm	区画線復旧延長他				
		168.60			= 168.60	170 m
区画線復旧工	実線、ゼブラ W=30cm	区画線復旧延長他				
		2.00			= 2.00	2 m
区画線復旧工	実線、ゼブラ W=45cm	区画線復旧延長他				
		31.61			= 31.61	32 m
区画線復旧工	矢印、記号、文字 15cm換算	区画線復旧延長他				
		62.50			= 62.50	63 m
アルミ矢板建込工	H=2.0m	A-1				
		1.00			= 1.00	1 m
アルミ矢板建込工	H=2.5m	B-5、C-3、C-7、E-2				
		11.31			= 11.31	11.3 m
アルミ矢板引抜工	H=2.0m	建込工に同じ				
		1.00			= 1.00	1 m
アルミ矢板引抜工	H=2.5m	建込工に同じ				
		11.31			= 11.31	11.3 m
支保材設置撤去工	軽量金属、水圧サポート 1段	A-1、B-5、C-7、E-2				
		8.40			= 8.40	8.4 m
支保材設置撤去工	軽量金属、水圧サポート 2段	C-3				
		3.91			= 3.91	3.9 m
アルミ矢板賃料						1 式
アルミ腹起材賃料						1 式
水圧式サポート賃料						1 式
水圧ポンプ賃料						1 式

土工延長表 1/2

記号	管種・口径	種別	計 算 式	延長/m
A-1	市道A DCIP(K) φ 75	DP=1.60m	1.00	1.00
B-1	市道B HPPE φ 100	DP=0.90m	0.82	0.82
B-2	市道B HPPE φ 100	DP=1.20m	0.65	0.65
B-3	市道B HPPE φ 75	DP=0.90m	2.65	2.65
B-4	市道B HPPE φ 75	DP=1.20m	5.49	5.49
B-5	市道B HPPE φ 75	DP=1.75m	1.35	1.35
B-6	市道B HPPE・HIVP φ 50	DP=0.40m	2.81	2.81
B-7	市道B HPPE・HIVP φ 50	DP=0.90m	7.43+57.81	65.24
B-8	市道B HPPE・HIVP φ 50	DP=1.20m	1.02	1.02
C-1	都市計画道路 HPPE φ 150	DP=0.90m	44.66+128.93+7.83	181.42
C-2	都市計画道路 HPPE φ 150	DP=1.20m	0.89+2.41	3.30
C-3	都市計画道路 HPPE φ 150	DP=1.90m	3.91	3.91
C-4	都市計画道路 HPPE φ 100	DP=0.90m	2.26	2.26
C-5	都市計画道路 HPPE φ 100	DP=1.20m	2.74+1.67+1.00	5.41
C-6	都市計画道路 HPPE φ 75	DP=0.90m	8.51+5.58	14.09
C-7	都市計画道路 HPPE φ 75	DP=1.75m	2.49+2.42	4.91
C-8	都市計画道路 HPPE・HIVP φ 50	DP=0.90m	2.49+3.45	5.94
C-9	都市計画道路 HPPE・HIVP φ 50	DP=1.20m	1.54+1.63	3.17
E-1	インターロッキング HPPE φ 75	DP=0.90m	8.05	8.05
E-2	インターロッキング HPPE φ 75	DP=1.75m	1.14	1.14
F-1	コンクリート舗装 HPPE φ 50	DP=0.90m	7.05	7.05
G-1	歩道 HPPE φ 100	DP=1.20m	1.28	1.28
G-2	歩道 HPPE・HIVP φ 50	DP=1.20m	1.85	1.85

立積計算表

記号	口径	延長	機械掘削		砂埋戻工 機械力		再生盛土材埋戻工 機械力		備考
			1 m当り	計	1 m当り	計	1 m当り	計	
A-1	DCIP(K) φ 75	1.00	1.48	1.48	0.16	0.16	1.17	1.17	
B-1	HPPE φ 100	0.82	0.65	0.53	0.19	0.16	0.39	0.32	
B-2	HPPE φ 100	0.65	0.83	0.54	0.19	0.12	0.57	0.37	
B-3	HPPE φ 75	2.65	0.62	1.64	0.16	0.42	0.39	1.03	
B-4	HPPE φ 75	5.49	0.80	4.39	0.16	0.88	0.57	3.13	
B-5	HPPE φ 75	1.35	1.70	2.30	0.25	0.34	1.35	1.82	
B-6	HPPE・HIVP φ 50	2.81	0.31	0.87	0.16	0.45	0.09	0.25	
B-7	HPPE・HIVP φ 50	65.24	0.61	39.80	0.16	10.44	0.39	25.44	
B-8	HPPE・HIVP φ 50	1.02	0.79	0.81	0.16	0.16	0.57	0.58	
C-1	HPPE φ 150	181.42	0.65	117.92	0.20	36.28	0.27	48.98	
C-2	HPPE φ 150	3.30	0.83	2.74	0.20	0.66	0.45	1.49	
C-3	HPPE φ 150	3.91	1.87	7.31	0.31	1.21	1.31	5.12	
C-4	HPPE φ 100	2.26	0.62	1.40	0.19	0.43	0.27	0.61	
C-5	HPPE φ 100	5.41	0.80	4.33	0.19	1.03	0.45	2.43	
C-6	HPPE φ 75	14.09	0.59	8.31	0.16	2.25	0.27	3.80	
C-7	HPPE φ 75	4.91	1.66	8.15	0.25	1.23	1.17	5.74	
C-8	HPPE・HIVP φ 50	5.94	0.58	3.45	0.16	0.95	0.27	1.60	
C-9	HPPE・HIVP φ 50	3.17	0.76	2.41	0.16	0.51	0.45	1.43	
E-1	HPPE φ 75	8.05	0.61	4.91	0.16	1.29	0.36	2.90	
E-2	HPPE φ 75	1.14	1.67	1.90	0.25	0.29	1.31	1.49	
F-1	HPPE φ 50	7.05	0.58	4.09	0.16	1.13	0.36	2.54	
G-1	HPPE φ 100	1.28	0.84	1.08	0.19	0.24	0.58	0.74	
G-2	HPPE・HIVP φ 50	1.85	0.80	1.48	0.16	0.30	0.58	1.07	
J-1	HPPE φ 100	1.40	0.68	0.95	0.19	0.27	0.44	0.62	
計	(m)	326.21	(m ³)	222.79	(m ³)	61.20	(m ³)	114.67	

平積計算表 2/3

記号	口径	延長	上層路盤工		上層路盤工		表層工		備考
			粒調碎石 t=16cm		再生下層路盤材 t=10cm		再生下層路盤材 t=7cm		
			1 m当り	計	1m当り	計	1 m当り	計	
A-1	DCIP(K) φ 75	1.00	0.90	0.90					
B-1	HPPE φ 100	0.82							
B-2	HPPE φ 100	0.65							
B-3	HPPE φ 75	2.65							
B-4	HPPE φ 75	5.49							
B-5	HPPE φ 75	1.35							
B-6	HPPE・HIVP φ 50	2.81							
B-7	HPPE・HIVP φ 50	65.24							
B-8	HPPE・HIVP φ 50	1.02							
C-1	HPPE φ 150	181.42							
C-2	HPPE φ 150	3.30							
C-3	HPPE φ 150	3.91							
C-4	HPPE φ 100	2.26							
C-5	HPPE φ 100	5.41							
C-6	HPPE φ 75	14.09							
C-7	HPPE φ 75	4.91							
C-8	HPPE・HIVP φ 50	5.94							
C-9	HPPE・HIVP φ 50	3.17							
E-1	HPPE φ 75	8.05							
E-2	HPPE φ 75	1.14							
F-1	HPPE φ 50	7.05	0.60	4.23					
G-1	HPPE φ 100	1.28			0.60	0.77			
G-2	HPPE・HIVP φ 50	1.85			0.60	1.11			
J-1	HPPE φ 100	1.40					0.60	0.84	
計	(m)	326.21	(m ²)	5.13	(m ²)	1.88	(m ²)	0.84	

舗装切断延長（土工時）

区 間		計 算 式	数 量	備 考
<As t=3cm>				
	土工「G」延長の合計	3.13 × 2線	6.26	
	計		6.26	m
<As t=5cm>				
	土工「A」延長の合計	1.00 × 2線	2.00	
	土工「B」延長の合計	80.03 × 2線	160.06	
	計		162.06	m
<As t=10cm>				
	土工「C」延長の合計	224.41 × 2線	448.82	
	計		448.82	m
<Co t=10cm>				
	土工「F」延長の合計	7.05 × 2線	14.10	
	計		14.10	m
	計			m
	計			m

区画線復旧延長他

区 間				計 算 式	数 量	備 考
<実線、ゼブラ W=15cm>						
本線	NO.0 + 1.90	付近		1.00 × 2線	2.00	
	NO.0 + 4.83	付近		1.00 × 2線	2.00	
	NO.0 + 15.25	～	NO.2 + 37.70	102.30 × 1線	102.30	
	NO.3 + 14.80	～	NO.4 + 14.40	37.20 × 1線	37.20	
	NO.4 + 18.65	付近		1.70 × 1線	1.70	
分岐1・2	+ 2.35	付近		6.55 × 1線	6.55	
	+ 5.00	付近		6.60 × 1線	6.60	
分岐1	+ 9.85	～	+ 11.25	1.40 × 1線	1.40	
分岐2	+ 8.95	付近		1.65 × 1線	1.65	
分岐3	+ 1.95	付近		3.00 × 1線	3.00	
	+ 6.95	付近		1.00 × 1線	1.00	
プール給水	+ 0.80	付近		1.95 × 1線	1.95	
排泥管1	+ 0.90	付近		1.25 × 1線	1.25	
計					168.60	m
<実線、ゼブラ W=30cm>						
分岐3	+ 4.80	付近		1.00 × 2線	2.00	
計					2.00	m
<実線、ゼブラ W=45cm>						
本線	NO.0	付近		1.00 × 2線	2.00	既設管切断 平均長
	NO.0 + 11.50	付近		4.00 × 5線	20.00	
	NO.2 + 37.65	付近		1.35 × 1線	1.35	
	NO.3 + 10.80	付近		4.00 × 2線	8.00	
プール給水	+ 4.15	付近		0.26 × 1線	0.26	
計					31.61	m
<矢印、記号、文字 15cm換算>						
本線	NO.1	付近	40	×1	23.70 × 1	23.70
	NO.2	付近	記号	×1	14.10 × 1	14.10
	NO.2 + 18.00	付近	記号	×1	14.10 × 1	14.10
分岐1	+ 11.30	付近	矢印	×1	10.60 × 1	10.60
計					62.50	m

再掘削工計算表

HPPE φ 150 配管延長： 179.21 m 日進量： 18.52 m/日 対象箇所数： 9 箇所
 土工 C-1 再掘削延長： 1.05 m

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
舗装版破碎工(機械) 直接掘削(As)	0.28BH t=10cm以下	$1.05 \times 0.60 \times 9$	m2	5.67
As殻運搬工	0.28BH積込 4tDT L=4.2km DID有	$1.05 \times 0.60 \times 0.05 \times 9$	m3	0.28
AS殻投棄料	前田道路(株)掛川合材工場	As殻運搬工	m3	0.28
機械掘削	0.28BH 地山	$(1.05 \times 0.60 \times 1.13 - \pi/4 \times 0.18^2 \times 0.55) \times 9$	m3	6.28
砂埋戻工	BH0.28投入	$1.05 \times (0.60 \times 0.38 - \pi/4 \times 0.18^2) \times 9$	m3	1.91
再生盛土材埋戻工	BH0.28投入 タンパ	$1.05 \times 0.60 \times 0.45 \times 9$	m3	2.55
土砂運搬工	0.28BH積込 4tDT L=4.9km DID有	機械掘削	m3	6.28
土砂処分費	(株)松下組 ランドユース大沢の郷	土砂運搬工	m3	6.28
下層路盤工	再生下層路盤材 t=15cm タンパ	$1.05 \times 0.60 \times 9$	m2	5.67
上層路盤工	粒調碎石(M-30) t=15cm タンパ	$1.05 \times 0.60 \times 9$	m2	5.67
舗装仮復旧	再生密粒度As(13) t=5cm	$1.05 \times 0.60 \times 9$	m2	5.67

HPPE・HIVP φ 50 配管延長： 80.60 m 日進量： 23.26 m/日 対象箇所数： 3 箇所
 土工 B-7 再掘削延長： 1.00 m

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
舗装版破碎工(機械) 直接掘削(As)	0.28BH t=10cm以下	$1.00 \times 0.60 \times 3$	m2	1.80
As殻運搬工	0.28BH積込 4tDT L=4.2km DID有	$1.00 \times 0.60 \times 0.04 \times 3$	m3	0.07
AS殻投棄料	前田道路(株)掛川合材工場	As殻運搬工	m3	0.07
機械掘削	0.28BH 地山	$(1.00 \times 0.60 \times 1.02 - \pi/4 \times 0.06^2 \times 0.50) \times 3$	m3	1.83
砂埋戻工	BH0.28投入	$1.00 \times (0.60 \times 0.26 - \pi/4 \times 0.06^2) \times 3$	m3	0.46
再生盛土材埋戻工	BH0.28投入 タンパ	$1.00 \times 0.60 \times 0.65 \times 3$	m3	1.17
土砂運搬工	0.28BH積込 4tDT L=4.9km DID有	機械掘削	m3	1.83
土砂処分費	(株)松下組 ランドユース大沢の郷	土砂運搬工	m3	1.83
上層路盤工	粒調碎石(M-30) t=11cm タンパ	$1.00 \times 0.60 \times 3$	m2	1.80
舗装仮復旧	再生密粒度As(13) t=4cm	$1.00 \times 0.60 \times 3$	m2	1.80

再掘削工 日進量 算出根拠

HPPE φ 150 土工 C-1

設計条件

1. 管種・口径		3. 日当り施工量	
管種	HPPE	舗装切断	土木-As15cm以下 203 m /日
管種 (2条配管)	—	舗装版破砕	水道-山積0.28m ³ 10cm以下 194 m ² /日
口径	150 mm	掘削(床掘)	水道-山積0.28m ³ [平積0.20m ³] 59 m ³ /日
口径 (2条配管)	— mm	埋戻し	水道-タンパ転圧 36 m ³ /日
管外径	0.18 m	下層路盤工	水道-1.8m未満 222 m ² /日
管外径 (2条配管)	m	仮舗装工	水道-人力-t≤50 250 m ² /日
管布設歩掛	0.07 人/m	上層路盤工(粒調)	水道-1.8m未満 222 m ² /日
管布設歩掛 (2条配管)	人/m	上層路盤工(瀝安)	m ² /日
2. 土工・舗装構成		本復旧工(As)	m ² /日
掘削幅	0.60 m	本復旧工(Co)	m ³ /日
掘削深	1.18 m	4. 土工・舗装工数量(10m当り)	
砂基礎厚	0.38 m	舗装版掘削工	6.00 m ²
埋戻し厚	0.45 m	床掘工	6.48 m ³
下層路盤厚	0.15 m	砂基礎工	2.03 m ³
仮舗装厚	0.05 m	埋戻し工	2.70 m ³
上層路盤厚 (粒調碎石)	0.15 m	下層路盤工	6.00 m ²
上層路盤厚 (瀝青安定処理)	m	仮舗装工	6.00 m ²
上層路盤幅 (粒調碎石)	0.60 m	舗装版掘削工 (本復旧時)	m ²
上層路盤幅 (瀝青安定処理)	m	舗装版掘削工 (本復旧時・瀝青安定処理)	m ³
本復旧厚 (As舗装)	0.10 m	上層路盤工 (粒調碎石)	6.00 m ²
本復旧厚 (Co舗装)	m	上層路盤工 (瀝青安定処理)	m ²
本復旧幅	m	舗装工 (As舗装)	m ²
本復旧 (層数)	層	舗装工 (Co舗装)	m ³
舗装版切断数 (1回目、本復旧時)	本		
舗装版切断数 (2回目、本復旧時)	本		

●10m当り工事日数の算出

舗装版切断工 (1回目、本復旧時)		日
舗装版掘削工	$6.00\text{m}^2 \div 194.00\text{m}^2/\text{日} =$	0.03 日
床掘工	$6.48\text{m}^3 \div 59.00\text{m}^3/\text{日} =$	0.11 日
管布設工	$10.00\text{m} \div (4\text{人}/\text{日} \div (0.07 + 0.00)\text{人}/\text{m}) =$	0.18 日
砂基礎工	$2.03\text{m}^3 \div 36.00\text{m}^3/\text{日} =$	0.06 日
埋戻し工	$2.70\text{m}^3 \div 36.00\text{m}^3/\text{日} =$	0.08 日
下層路盤工	$6.00\text{m}^2 \div 222.00\text{m}^2/\text{日} \times 1\text{層} =$	0.03 日
仮舗層工	$6.00\text{m}^2 \div 250.00\text{m}^2/\text{日} =$	0.02 日
舗装版切断工 (2回目、本復旧時)		日
舗装版掘削工 (本復旧時)		日
舗装版掘削工 (本復旧時・瀝青安定処理)		日
上層路盤工 (粒調碎石)	$6.00\text{m}^2 \div 222.00\text{m}^2/\text{日} \times 1\text{層} =$	0.03 日
上層路盤工 (瀝青安定処理)		日
本復旧工 (As舗装)		日
舗装工 (Co舗装)		日
合計		0.54 日

日進量

$10\text{m} \div 0.54\text{日} =$

18.52 m/日

再掘削工 日進量 算出根拠

HPPE・HIVPφ50 土工 B-7

設計条件

1. 管種・口径		3. 日当り施工量		
管種	HPPE	舗装切断	土木-As15cm以下	203 m /日
管種 (2条配管)	—	舗装版破碎	水道-山積0.28m ³ 10cm以下	194 m ² /日
口径	50 mm	掘削(床掘)	水道-山積0.28m ³ [平積0.20m ³]	59 m ³ /日
口径 (2条配管)	— mm	埋戻し	水道-タンパ転圧	36 m ³ /日
管外径	0.06 m	下層路盤工	水道-1.8m未満	222 m ² /日
管外径 (2条配管)	m	仮舗装工	水道-人力-t≤50	250 m ² /日
管布設歩掛	0.04 人/m	上層路盤工(粒調)	水道-1.8m未満	222 m ² /日
管布設歩掛 (2条配管)	人/m	上層路盤工(瀝安)		m ² /日
2. 土工・舗装構成		本復旧工(As)		m ² /日
掘削幅	0.60 m	本復旧工(Co)		m ³ /日
掘削深	1.06 m	4. 土工・舗装工数量(10m当り)		
砂基礎厚	0.26 m	舗装版掘削工		6.00 m ²
埋戻し厚	0.65 m	床掘工		6.06 m ³
下層路盤厚	m	砂基礎工		1.53 m ³
仮舗装厚	0.04 m	埋戻し工		3.90 m ³
上層路盤厚 (粒調碎石)	0.11 m	下層路盤工		m ²
上層路盤厚 (瀝青安定処理)	m	仮舗装工		6.00 m ²
上層路盤幅 (粒調碎石)	0.60 m	舗装版掘削工 (本復旧時)		m ²
上層路盤幅 (瀝青安定処理)	m	舗装版掘削工 (本復旧時・瀝青安定処理)		m ³
本復旧厚 (As舗装)	0.05 m	上層路盤工 (粒調碎石)		6.00 m ²
本復旧厚 (Co舗装)	m	上層路盤工 (瀝青安定処理)		m ²
本復旧幅	m	舗装工 (As舗装)		m ²
本復旧 (層数)	層	舗装工 (Co舗装)		m ³
舗装版切断数 (1回目、本復旧時)	本			
舗装版切断数 (2回目、本復旧時)	本			

●10m当り工事日数の算出

舗装版切断工 (1回目、本復旧時)		日
舗装版掘削工	$6.00\text{m}^2 \div 194.00\text{m}^2/\text{日} =$	0.03 日
床掘工	$6.06\text{m}^3 \div 59.00\text{m}^3/\text{日} =$	0.10 日
管布設工	$10.00\text{m} \div (4\text{人}/\text{日} \div (0.04 + 0.00)\text{人}/\text{m}) =$	0.10 日
砂基礎工	$1.53\text{m}^3 \div 36.00\text{m}^3/\text{日} =$	0.04 日
埋戻し工	$3.90\text{m}^3 \div 36.00\text{m}^3/\text{日} =$	0.11 日
下層路盤工		日
仮舗層工	$6.00\text{m}^2 \div 250.00\text{m}^2/\text{日} =$	0.02 日
舗装版切断工 (2回目、本復旧時)		日
舗装版掘削工 (本復旧時)		日
舗装版掘削工 (本復旧時・瀝青安定処理)		日
上層路盤工 (粒調碎石)	$6.00\text{m}^2 \div 222.00\text{m}^2/\text{日} \times 1\text{層} =$	0.03 日
上層路盤工 (瀝青安定処理)		日
本復旧工 (As舗装)		日
舗装工 (Co舗装)		日
合計		0.43 日

日進量

$10\text{m} \div 0.43\text{日} =$

23.26 m/日

舗装工計算表

測点間距離 40.00 m

測点	距離 (m)	備考	舗装版切断 As t=3cm			舗装版切断 As t=5cm			舗装版切断 As t=10cm			舗装版切断 Co t=10cm		
			数量	平均值	延長(m)	数量	平均值	延長(m)	数量	平均值	延長(m)	数量	平均值	延長(m)
排泥管 1		分岐 1 復旧範囲控除												
+	1.63	↓ 歩道	2											
+	3.48	1.85	2	2.00	3.70									
分岐 2														
+	6.64	↓ 都市計画道路							2					
+	10.48	3.84 道路横断							2	2.00	7.68			
+	11.00	↓ 市道 B				1								
+	12.35	1.35 残幅復旧				1	1.00	1.35						
+	12.35					1								
+	15.00	2.65 残幅復旧				1	1.00	2.65						
+	15.00					2								
+	19.49	4.49				2	2.00	8.98						
+	19.49					1								
+	20.49	1.00 残幅復旧				1	1.00	1.00						
分岐 3		本線復旧範囲控除												
+	0.60	↓ 都市計画道路							2					
+	7.49	6.89 道路横断							2	2.00	13.78			
+	7.79								2					
+	8.00	0.21 道路横断							2	2.00	0.42			
+	8.00	↓ IL												
+	9.14	1.14												
+	9.14													
+	12.00	2.86												
+	12.00													
+	16.19	4.19												
+	16.19													
+	17.19	1.00												
校舎給水		本線復旧範囲控除												
+	0.60	↓ 都市計画道路							2					
+	3.51	2.91							2	2.00	5.82			
+	4.03	↓ 市道 B				2								
+	9.00	4.97				2	2.00	9.94						
+	9.00					2								
+	11.28	2.28				2	2.00	4.56						
+	11.28					1								
+	12.48	1.20 残幅復旧				1	1.00	1.20						
+	12.48	↓ Co										1		
+	13.35	0.87 残幅復旧										1	1.00	0.87
+	13.35											1		
+	19.53	6.18 残幅復旧										1	1.00	6.18
+	19.53	↓ 市道 B				1								
+	20.00	0.47 残幅復旧				1	1.00	0.47						
+	20.00					1								
+	26.00	6.00 残幅復旧				1	1.00	6.00						
+	26.00					1								
+	40.00	14.00 残幅復旧				1	1.00	14.00						
+	40.00					1								
+	46.00	6.00 残幅復旧				1	1.00	6.00						
+	46.00					1								
+	51.00	5.00 残幅復旧				1	1.00	5.00						
+	51.00					1								
+	60.57	9.57 残幅復旧				1	1.00	9.57						

舗装工計算表

測点間距離 40.00 m

測点	距離 (m)	備考	舗装版切断 As t=3cm			舗装版切断 As t=5cm			舗装版切断 As t=10cm			舗装版切断 Co t=10cm		
			数量	平均値	延長(m)	数量	平均値	延長(m)	数量	平均値	延長(m)	数量	平均値	延長(m)
+ 60.57						2								
+ 71.30	10.73					2	2.00	21.46						
+ 71.30						2								
+ 71.57	0.27					2	2.00	0.54						
+ 71.57						2								
+ 79.07	7.50					2	2.00	15.00						
+ 79.07						2								
+ 79.34	0.27					2	2.00	0.54						
+ 79.34						2								
+ 80.00	0.66					2	2.00	1.32						
ブル給水														
排泥管 2	本線復旧範囲控除													
+ 0.60		↓ 都市計画道路							2					
+ 3.45	2.85								2	2.00	5.70			
ブル給水														
+ 3.97		↓ 市道B				1								
+ 4.88	0.91	残幅復旧				1	1.00	0.91						
+ 4.88						1								
+ 5.40	0.52	残幅復旧				1	1.00	0.52						
計					5.66			113.01			270.97			7.05

舗装工計算表

測点間距離 40.00 m

測点	距離 (m)	備考	表層工 市道A			表層工 市道B			基層工、表層工 都市計画道路			表層工 歩道As		
			数量	平均值	面積 (㎡)	数量	平均值	面積 (㎡)	数量	平均值	面積 (㎡)	数量	平均值	面積 (㎡)
排泥管 1		分岐 1 復旧範囲控除												
+	1.63	↓ 歩道											1.00	
+	3.48	1.85											1.00	1.00 1.85
分岐 2														
+	6.64	↓ 都市計画道路							3.00					
+	10.48	3.84 道路横断							3.00	3.00	11.52			
+	11.00	↓ 市道B				1.74								
+	12.35	1.35 残幅復旧				1.74	1.74	2.35						
+	12.35					1.59								
+	15.00	2.65 残幅復旧				1.61	1.60	4.24						
+	15.00					1.20								
+	19.49	4.49				1.20	1.20	5.39						
+	19.49					1.47								
+	20.49	1.00 残幅復旧				1.47	1.47	1.47						
分岐 3		本線復旧範囲控除												
+	0.60	↓ 都市計画道路							3.00					
+	7.49	6.89 道路横断							3.00	3.00	20.67			
+	7.79								3.00					
+	8.00	0.21 道路横断							3.00	3.00	0.63			
+	8.00	↓ IL												
+	9.14	1.14												
+	9.14													
+	12.00	2.86												
+	12.00													
+	16.19	4.19												
+	16.19													
+	17.19	1.00												
校舎給水		本線復旧範囲控除												
+	0.60	↓ 都市計画道路							1.20					
+	3.51	2.91							1.20	1.20	3.49			
+	4.03	↓ 市道B				1.20								
+	9.00	4.97				1.20	1.20	5.96						
+	9.00					1.20								
+	11.28	2.28				1.20	1.20	2.74						
+	11.28					2.20								
+	12.48	1.20 残幅復旧				1.72	1.96	2.35						
+	12.48	↓ Co												
+	13.35	0.87 残幅復旧												
+	13.35													
+	19.53	6.18 残幅復旧												
+	19.53	↓ 市道B				1.37								
+	20.00	0.47 残幅復旧				1.37	1.37	0.64						
+	20.00					2.12								
+	26.00	6.00 残幅復旧				2.12	2.12	12.72						
+	26.00					2.40								
+	40.00	14.00 残幅復旧				2.40	2.40	33.60						
+	40.00					1.71								
+	46.00	6.00 残幅復旧				1.71	1.71	10.26						
+	46.00					1.70								
+	51.00	5.00 残幅復旧				1.70	1.70	8.50						
+	51.00					1.70								
+	60.57	9.57 残幅復旧				1.70	1.70	16.27						

舗装工計算表

測点間距離 40.00 m

測点	距離 (m)	備考	表層工 市道A			表層工 市道B			基層工、表層工 都市計画道路			表層工 歩道As		
			数量	平均値	面積(m ²)	数量	平均値	面積(m ²)	数量	平均値	面積(m ²)	数量	平均値	面積(m ²)
+ 60.57						1.20								
+ 71.30	10.73					1.20	1.20	12.88						
+ 71.30						1.20								
+ 71.57	0.27					1.20	1.20	0.32						
+ 71.57						1.20								
+ 79.07	7.50					1.20	1.20	9.00						
+ 79.07						1.20								
+ 79.34	0.27					1.20	1.20	0.32						
+ 79.34						1.20								
+ 80.00	0.66					1.20	1.20	0.79						
ブル給水														
排泥管 2	本線復旧範囲控除													
+ 0.60		↓ 都市計画道路							1.95					
+ 3.45	2.85								1.95	1.95	5.56			
ブル給水														
+ 3.97		↓ 市道B				0.99								
+ 4.88	0.91	残幅復旧				0.99	0.99	0.90						
+ 4.88						1.20								
+ 5.40	0.52	残幅復旧				1.20	1.20	0.62						
計					1.50			131.32			393.78			3.06

舗装工計算表

測点間距離 40.00 m

測点	距離 (m)	備考	表層工 IL			表層工 Co								
			数量	平均值	面積(m ²)	数量	平均值	面積(m ²)						
+ 60.57														
+ 71.30	10.73													
+ 71.30														
+ 71.57	0.27													
+ 71.57														
+ 79.07	7.50													
+ 79.07														
+ 79.34	0.27													
+ 79.34														
+ 80.00	0.66													
ブル給水														
排泥管 2	本線復旧範囲控除													
+ 0.60		↓ 都市計画道路												
+ 3.45	2.85													
ブル給水														
+ 3.97		↓ 市道B												
+ 4.88	0.91	残幅復旧												
+ 4.88														
+ 5.40	0.52	残幅復旧												
計					5.86			9.11						

消火栓設置

数量集計表

名 称	規 格	本線															計	備 考
(材料)																		
空気弁付消火栓	単口 内外面粉体塗装 φ75	1															1	基
レバー式補修弁	ボール弁 GF φ75 H=100 7.5K(2種)	1															1	個
フランジ短管	7.5K GF φ75×150H	1															1	個
フランジ継手材料	7.5K GF形 φ75 SUS B,N	3															3	組
フランジ継手部補強金具	φ75	1															1	組
フランジ継手部補強金具	補修弁用 φ75	1															1	組
消火栓ボックス	掛川市仕様 H=730	1															1	個
(布設・接合工)																		
消火栓設置工	単口地下式	1															1	箇所
消火栓 ボックス設置工	H=730	1															1	箇所
フランジ継手工	φ75 7.5K	3															2	口

消火栓控除
-1

名 称	規 格	計 算 式	数 量	備 考
舗装版切断工	As t=3cm	舗装切断延長(土工時) 給水舗装工計算書 16.60 + 14.18 = 30.78	31	m
舗装版切断工	As t=5cm	舗装切断延長(土工時) 給水舗装工計算書 5.80 + 3.48 = 9.28	9	m
舗装版切断工	As t=10cm	舗装切断延長(土工時) 給水舗装工計算書 30.40 + 25.28 = 55.68	56	m
舗装版切断工	Co t=10cm	舗装切断延長(土工時) 2.00 = 2.00	2	m
As カッター汚泥運搬	2t トラック L=21.7km DID有	係数 舗装切断延長 厚さ 0.023 × 30.78 × 0.03 = 0.02	0.02	m3
As カッター汚泥運搬	2t トラック L=21.7km DID有	係数 舗装切断延長 厚さ 0.023 × 9.28 × 0.05 = 0.01	0.01	m3
As カッター汚泥運搬	2t トラック L=21.7km DID有	係数 舗装切断延長 厚さ 0.023 × 55.68 × 0.10 = 0.13	0.13	m3
Co カッター汚泥運搬	2t トラック L=21.7km DID有	係数 舗装切断延長 厚さ 0.023 × 2.00 × 0.10 = 0.0046	0.005	m3
As カッター汚泥処分	リサイクルクリーン磐田工場	カッター汚泥運搬と同じ	0.2	m3
Co カッター汚泥処分	リサイクルクリーン磐田工場	カッター汚泥運搬と同じ	0.005	m3
舗装版破砕工(機械) 直接掘削(As)	0.28BH t=10cm以下	舗装仮復旧の計 表層工Asの計 15.84 + 42.98 = 58.82	59	m2
As殻運搬工	0.28BH積込 4tDT L=5.4km DID有	舗装仮復旧×厚み 表層工As×厚み 0.68 + 3.71 = 4.39	4	m3
As殻投棄料	中遠アスコン(株)	AS殻運搬工と同じ	4	m3
コンクリート版 取壊し	人力施工	表層工Co(民地内) 厚さ 0.30 × 0.10 = 0.03	0.03	m3
Co殻運搬工	0.28BH積込 4tDT L=3.0km DID有	コンクリート版取壊しと同じ	0.03	m3
Co殻投棄料	小関建設(株)	Co殻運搬工と同じ	0.03	m3
機械掘削	0.28BH積込 4tDT 砂質土、粘性土、礫質土	立積計算表 15.74 = 15.74	20	m3
人力掘削	砂質土、粘性土、礫質土	立積計算表 0.10 = 0.10	0.10	m3
砂埋戻工	0.28BH投入	立積計算表 4.22 = 4.22	4	m3
再生盛土材埋戻工	0.28BH投入 タンパ	立積計算表 8.46 = 8.46	10	m3
流用土埋戻工	タンパ	立積計算表 0.10 = 0.10	0.10	m3
土砂運搬工	0.28BH積込 4tDT L=5.6km DID有	機械掘削 人力掘削 流用土埋戻 15.74 + 0.10 - 0.10 = 15.74	20	m3
土砂処分費	ランドユース大沢の郷	土砂運搬工と同じ	20	m3
下層路盤工	再生下層路盤材 t=15cm タンパ	平積計算表 9.12 = 9.12	9	m2
上層路盤工	再生下層路盤材 t=10cm タンパ	平積計算表 4.98 = 4.98	5	m2
上層路盤工	粒調砕石(M-30) t=15cm タンパ	平積計算表 9.12 = 9.12	9	m2
上層路盤工	再生下層路盤材 t=16cm タンパ	平積計算表 1.74 = 1.74	2	m2
舗装仮復旧	再生密粒度As(13) t= 3cm	平積計算表 4.98 = 4.98	5	m2
舗装仮復旧	再生密粒度As(13) t= 4cm	平積計算表 1.74 = 1.74	2	m2

舗装切断延長（土工時）

区 間		計 算 式	数 量	備 考
<As t=3cm>	土工「G」延長の合計	8.30 × 2線	16.60	
計			16.60	m
<As t=5cm>	土工「H」延長の合計	2.90 × 2線	5.80	
計			5.80	m
<As t=10cm>	土工「C」延長の合計	15.20 × 2線	30.40	
計			30.40	m
<Co t=10cm>	土工「L」延長の合計	1.00 × 2線	2.00	
計			2.00	m
計				m
計				m

区画線復旧延長他

区 間	規 格	計 算 式	数 量	備 考
<p><実線、ゼブラ W=15cm></p> <p>給水番号2 +5.20 付近 +11.40 付近</p>		<p>2.50 × 1線 2.60 × 1線</p>	<p>2.50 2.60</p>	
			計	5.10 m
<p><実線、ゼブラ W=45cm></p> <p>給水番号1 +2.30 付近</p> <p>給水番号2 +1.60~+11.00 付近 平均長</p>		<p>2.10 × 1線 0.60 × 10線</p>	<p>2.10 6.00</p>	
			計	8.10 m

施工日数計算書-1

HPPE φ150, 100 都市計画道路、土工 C-1

設計条件

1. 管種・口径		3. 日当り施工量			
管種	HPPE	舗装切断	土木-As15cm以下	203 m /日	
管種 (2条配管)	—	舗装版破砕	水道-山積0.28m ³ 10cm以下	194 m ² /日	
口径	150 mm	掘削(床掘)	水道-山積0.28m ³ [平積0.20m ³]	59 m ³ /日	
口径 (2条配管)	— mm	埋戻し	水道-タンパ転圧	36 m ³ /日	
管外径	0.18 m	下層路盤工	水道-1.8m未満	222 m ² /日	
管外径 (2条配管)	m	仮舗装工	水道-人力-t≤50	250 m ² /日	
管布設歩掛	0.07 人/m	上層路盤工(粒調)	水道-1.8m未満	222 m ² /日	
管布設歩掛 (2条配管)	人/m	上層路盤工(瀝安)		m ² /日	
2. 土工・舗装構成		本復旧工(As)	土木-機械-1.4m未満 50mm以下	250 m ² /日	
掘削幅	0.60 m	本復旧工(Co)		m ³ /日	
掘削深	1.18 m	4. 土工・舗装工数量(10m当り)			
砂基礎厚	0.38 m	舗装版掘削工		6.00 m ²	
埋戻し厚	0.45 m	床掘工		6.48 m ³	
下層路盤厚	0.15 m	砂基礎工		2.03 m ³	
仮舗装厚	0.05 m	埋戻し工		2.70 m ³	
上層路盤厚 (粒調碎石)	0.15 m	下層路盤工		6.00 m ²	
上層路盤厚 (瀝青安定処理)	m	仮舗装工		6.00 m ²	
上層路盤幅 (粒調碎石)	0.60 m	舗装版掘削工	(本復旧時)	12.00 m ²	
上層路盤幅 (瀝青安定処理)	m	舗装版掘削工	(本復旧時・瀝青安定処理)	m ³	
本復旧厚 (As舗装)	0.10 m	上層路盤工	(粒調碎石)	6.00 m ²	
本復旧厚 (Co舗装)	m	上層路盤工	(瀝青安定処理)	m ²	
本復旧幅	1.20 m	舗装工	(As舗装)	12.00 m ²	
本復旧 (層数)	2 層	舗装工	(Co舗装)	m ³	
舗装版切断数 (1回目、仮復旧時)	2 本	5. 管路延長			
舗装版切断数 (2回目、本復旧時)	1 本	200.45			

●10m当り工事日数の算出

舗装版切断工 (1回目、仮復旧時)	10.00m × 2本 ÷ 203.00m =	0.10 日
舗装版掘削工	6.00m ² ÷ 194.00m ² /日 =	0.03 日
床掘工	6.48m ³ ÷ 59.00m ³ /日 =	0.11 日
管布設工	10.00m ÷ (4人/日 ÷ (0.07 + 0.00)人/m) =	0.18 日
砂基礎工	2.03m ³ ÷ 36.00m ³ /日 =	0.06 日
埋戻し工	2.70m ³ ÷ 36.00m ³ /日 =	0.08 日
下層路盤工	6.00m ² ÷ 222.00m ² /日 × 1層 =	0.03 日
仮舗層工	6.00m ² ÷ 250.00m ² /日 =	0.02 日
舗装版切断工 (2回目、本復旧時)	10.00m × 1本 ÷ 203.00m =	0.05 日
舗装版掘削工 (本復旧時)	12.00m ² ÷ 194.00m ² /日 =	0.06 日
舗装版掘削工 (本復旧時・瀝青安定処理)		日
上層路盤工 (粒調碎石)	6.00m ² ÷ 222.00m ² /日 × 1層 =	0.03 日
上層路盤工 (瀝青安定処理)		日
本復旧工 (As舗装)	12.00m ² ÷ 250.00m ² /日 × 2層 =	0.10 日
舗装工 (Co舗装)		日
合計		0.85 日

日進量 10m ÷ 0.85日 = 11.76 m/日

施工日数 200.5m ÷ 11.76m/日 = 18 日

施工日数計算書-2

HPPE φ75, 50 市道B、土工 B-7

設計条件

1. 管種・口径		3. 日当り施工量	
管種	HPPE	舗装切断	土木-As15cm以下 203 m /日
管種 (2条配管)	—	舗装版破砕	水道-山積0.28m ³ 10cm以下 194 m ² /日
口径	50 mm	掘削(床掘)	水道-山積0.28m ³ [平積0.20m ³] 59 m ³ /日
口径 (2条配管)	— mm	埋戻し	水道-タンパ転圧 36 m ³ /日
管外径	0.06 m	下層路盤工	水道-1.8m未満 222 m ² /日
管外径 (2条配管)	m	仮舗装工	水道-人力-t≤50 250 m ² /日
管布設歩掛	0.04 人/m	上層路盤工(粒調)	水道-1.8m未満 222 m ² /日
管布設歩掛 (2条配管)	人/m	上層路盤工(瀝安)	m ² /日
2. 土工・舗装構成		本復旧工(As)	土木-機械-1.4m未満 50mm以下 250 m ² /日
掘削幅	0.60 m	本復旧工(Co)	m ³ /日
掘削深	1.06 m	4. 土工・舗装工数量(10m当り)	
砂基礎厚	0.26 m	舗装版掘削工	6.00 m ²
埋戻し厚	0.65 m	床掘工	6.06 m ³
下層路盤厚	m	砂基礎工	1.53 m ³
仮舗装厚	0.04 m	埋戻し工	3.90 m ³
上層路盤厚 (粒調碎石)	0.11 m	下層路盤工	m ²
上層路盤厚 (瀝青安定処理)	m	仮舗装工	6.00 m ²
上層路盤幅 (粒調碎石)	0.60 m	舗装版掘削工 (本復旧時)	12.00 m ²
上層路盤幅 (瀝青安定処理)	m	舗装版掘削工 (本復旧時・瀝青安定処理)	m ³
本復旧厚 (As舗装)	0.05 m	上層路盤工 (粒調碎石)	6.00 m ²
本復旧厚 (Co舗装)	m	上層路盤工 (瀝青安定処理)	m ²
本復旧幅	1.20 m	舗装工 (As舗装)	12.00 m ²
本復旧 (層数)	1 層	舗装工 (Co舗装)	m ³
舗装版切断数 (1回目、仮復旧時)	2 本		
舗装版切断数 (2回目、本復旧時)	1 本	5. 管路延長	125.76

●10m当り工事日数の算出

舗装版切断工 (1回目、仮復旧時)	10.00m × 2本 ÷ 203.00m =	0.10 日
舗装版掘削工	6.00m ² ÷ 194.00m ² /日 =	0.03 日
床掘工	6.06m ³ ÷ 59.00m ³ /日 =	0.10 日
管布設工	10.00m ÷ (4人/日 ÷ (0.04 + 0.00)人/m) =	0.10 日
砂基礎工	1.53m ³ ÷ 36.00m ³ /日 =	0.04 日
埋戻し工	3.90m ³ ÷ 36.00m ³ /日 =	0.11 日
下層路盤工		日
仮舗層工	6.00m ² ÷ 250.00m ² /日 =	0.02 日
舗装版切断工 (2回目、本復旧時)	10.00m × 1本 ÷ 203.00m =	0.05 日
舗装版掘削工 (本復旧時)	12.00m ² ÷ 194.00m ² /日 =	0.06 日
舗装版掘削工 (本復旧時・瀝青安定処理)		日
上層路盤工 (粒調碎石)	6.00m ² ÷ 222.00m ² /日 × 1層 =	0.03 日
上層路盤工 (瀝青安定処理)		日
本復旧工 (As舗装)	12.00m ² ÷ 250.00m ² /日 × 1層 =	0.05 日
舗装工 (Co舗装)		日
合計		0.69 日

日進量 10m ÷ 0.69日 = 14.49 m/日

施工日数 125.8m ÷ 14.49m/日 = 9 日

施工日数計算書-3

給水管(PE φ50以下) 都市計画道路、土工 C-10

設計条件

1. 管種・口径		3. 日当り施工量		
管種	PE	舗装切断	土木-As15cm以下	203 m /日
管種 (2条配管)	—	舗装版破砕	水道-山積0.28m ³ 10cm以下	194 m ² /日
口径	50 mm	掘削(床掘)	水道-山積0.28m ³ [平積0.20m ³]	59 m ³ /日
口径 (2条配管)	— mm	埋戻し	水道-タンパ転圧	36 m ³ /日
管外径	0.06 m	下層路盤工	水道-1.8m未満	222 m ² /日
管外径 (2条配管)	m	仮舗装工	水道-人力-t≤50	250 m ² /日
管布設歩掛	0.04 人/m	上層路盤工(粒調)	水道-1.8m未満	222 m ² /日
管布設歩掛 (2条配管)	人/m	上層路盤工(瀝安)		m ² /日
2. 土工・舗装構成		本復旧工(As)	土木-機械-1.4m未満 50mm以下	250 m ² /日
掘削幅	0.60 m	本復旧工(Co)		m ³ /日
掘削深	1.06 m	4. 土工・舗装工数量(10m当り)		
砂基礎厚	0.26 m	舗装版掘削工		6.00 m ²
埋戻し厚	0.45 m	床掘工		5.76 m ³
下層路盤厚	0.15 m	砂基礎工		1.53 m ³
仮舗装厚	0.05 m	埋戻し工		2.70 m ³
上層路盤厚 (粒調碎石)	0.15 m	下層路盤工		6.00 m ²
上層路盤厚 (瀝青安定処理)	m	仮舗装工		6.00 m ²
上層路盤幅 (粒調碎石)	m	舗装版掘削工 (本復旧時)		30.00 m ²
上層路盤幅 (瀝青安定処理)	m	舗装版掘削工 (本復旧時・瀝青安定処理)		m ³
本復旧厚 (As舗装)	0.10 m	上層路盤工 (粒調碎石)		m ²
本復旧厚 (Co舗装)	m	上層路盤工 (瀝青安定処理)		m ²
本復旧幅	3.00 m	舗装工 (As舗装)		30.00 m ²
本復旧 (層数)	2 層	舗装工 (Co舗装)		m ³
舗装版切断数 (1回目、仮復旧時)	2 本			
舗装版切断数 (2回目、本復旧時)	2 本	5. 管路延長		26.40

●10m当り工事日数の算出

舗装版切断工 (1回目、仮復旧時)	10.00m × 2本 ÷ 203.00m =	0.10 日
舗装版掘削工	6.00m ² ÷ 194.00m ² /日 =	0.03 日
床掘工	5.76m ³ ÷ 59.00m ³ /日 =	0.10 日
管布設工	10.00m ÷ (4人/日 ÷ (0.04 + 0.00)人/m) =	0.10 日
砂基礎工	1.53m ³ ÷ 36.00m ³ /日 =	0.04 日
埋戻し工	2.70m ³ ÷ 36.00m ³ /日 =	0.08 日
下層路盤工	6.00m ² ÷ 222.00m ² /日 × 1層 =	0.03 日
仮舗層工	6.00m ² ÷ 250.00m ² /日 =	0.02 日
舗装版切断工 (2回目、本復旧時)	10.00m × 2本 ÷ 203.00m =	0.10 日
舗装版掘削工 (本復旧時)	30.00m ² ÷ 194.00m ² /日 =	0.15 日
舗装版掘削工 (本復旧時・瀝青安定処理)		日
上層路盤工 (粒調碎石)	0.00m ² ÷ 222.00m ² /日 × 1層 =	0.01 日
上層路盤工 (瀝青安定処理)		日
本復旧工 (As舗装)	30.00m ² ÷ 250.00m ² /日 × 2層 =	0.24 日
舗装工 (Co舗装)		日
合計		1.00 日
日進量	10m ÷ 1.00日 =	10.00 m/日
施工日数	26.4m ÷ 10.00m/日 =	3 日