

老朽管布設替工事（藤井町地内その2）

安城市藤井町地内

県道西尾小川線ほか

## PEP φ100材料

## 数量調書

## 水道負担分

老朽管布設替工事(藤井町地内その2)

名 称	規 格	単 位	数 量	計 算 式 等
				①L=2.6+0.6+0.8+10.0+0.7+1.2
				+35.0+120.0+2.2+10.0+60.0+5.0
				+1.5+40.0+2.9+10.0+3.8+1.0+20.0
				+1.3+150.0+3.9+0.7+10.0+0.7
				単 +5.0+1.4=500.3
水道配水用ポリエチレン管 EF受口付直管	φ100×5.0m	本	101	N= 500.30 ÷ 5.0 = 100.060
				N=①1-消1=0
EFソケット	φ100×φ100	個		
				単 N=①3
EFチーズ	φ100×φ75	個	3	L= 3 × 0.134 = 0.402
				単 N=①7
EFチーズ	φ100×φ50	個	7	L= 7 × 0.134 = 0.938
				単 N=①2
EF片受ベンド 11° 1/4	φ100	個	2	L= 2 × 0.400 = 0.800
				単 N=①1
EF片受ベンド 22° 1/2	φ100	個	1	L= 1 × 0.400 = 0.400
				単 N=①1
EF両受ベンド 45°	φ100	個	1	L= 1 × 0.375 = 0.375
				単 N=①1
EF片受ベンド 45°	φ100	個	1	L= 1 × 0.485 = 0.485
				単 N=①1
EF両受 Sベンド	φ100×450H	個	1	L= 1 × 1.015 = 1.015
				単 N=①3
EF片受 Sベンド	φ100×450H	個	3	L= 3 × 1.125 = 3.375
—	—	—	—	—

## PEPφ100材料

## 数量調書

## 水道負担分

老朽管布設替工事(藤井町地内その2)

名称	規格	単位	数量	計算式等
				単 N=①1
EF両挿 Sベンド(スピゴット)	φ100×450H	個	1	L= 1 × 1.185 = 1.185
				単 N=①1
EF片受レデューサ	φ150×100	個	1	L= 1 × 0.500 = 0.500
				単 N=①1
PE挿口付鋳鉄製 フランジ短管:F形	φ150	個	1	L= 1 × 0.475 = 0.475
フランジ接合材 SUS芯パッキン	φ150	枚	1	共和工業(株)LSP同等品
フランジ接合材 SUSボルト・ロックナット	φ150	組	1	4本/組
防蝕ポリスリーブ	φ150	箇所	1	PE挿口付鋳鉄製フランジ短管
				単 N=①2
PE挿口付鋳鉄製T字管 フランジ7.5K:F形(消火栓用)	材料は消火栓、手間はココ φ100×φ75	本		L= 2 × 0.790 = 1.580
				単 N=①3
PE挿口付ソフトシール仕切弁	φ100:H=800	個	3	L= 3 × 0.860 = 2.580
レジコン用丸型弁室蓋(仕切弁)	φ250・H=150	組	3	
レジコン製中型弁室	φ250・H=710	組	3	
レジコン用丸型弁室蓋(仕切弁)	φ250・H=150	組	1	既設柵取替用
レジコン製中型弁室	φ250・H=1110	組	1	既設柵取替用
				単 N=①1
DIP-K異種管継手直管 PEP挿口×K挿口	φ100×φ100	本	1	L= 1 × 0.680 = 0.680
特殊押輪:接合材含	φ100	組	1	
防蝕ポリスリーブ	φ100	箇所	1	PC、PP、PV、PPキャップ、各片落、異種管
				L=①255.7+258.7+県20.9+1.4
				単 +1.4=538.1
セフティーライン	織込2倍・W=75	m	538	計= 538.1
—	—	—	—	—



## PEPφ100工事

## 数量調書

## 水道負担分

老朽管布設替工事(藤井町地内その2)

名 称	規 格	単 位	数 量	計 算 式 等
				L=①20.9
管土工 (1)	県B-100P-1200:撤100-1200	m	20.9	±0.63m <sup>3</sup> ・W0.55m・As:t=16cm・切2m
				L=①3.1
管土工 (5)	K-100P-1200:撤100-1200	m	3.1	±0.69m <sup>3</sup> ・W0.55m・As:t=5cm・切2m
				L=①255.7+57.9+176.8=490.4
管土工 (6)	K-100P-800:撤100-1200	m	490.4	±0.68m <sup>3</sup> ・W0.55m・As:t=5cm・切2m
				N=①1
管土工 (8)	既K-100-1200	箇所	1	±2.06m <sup>3</sup> ・A1.43m <sup>2</sup> ・As:t=5cm・切4.8m
				N=①2
管土工 (9)	既K-150-1200	箇所	2	±3.63m <sup>3</sup> ・A2.44m <sup>2</sup> ・As:t=5cm・切6.28m
軽量鋼矢板		式	1	
	管土工 (1) :As:16cm			V= 20.9 × 0.630 = 13.167
	管土工 (5) :As:5cm			V= 3.1 × 0.690 = 2.139
	管土工 (6) :As:5cm			V= 490.4 × 0.680 = 333.472
	管土工 (8) :As:5cm			V= 1.0 × 2.060 = 2.060
	管土工 (9) :As:5cm			V= 2.0 × 3.630 = 7.260
残土処理:L= 11.0 km	BH0.2・DT4t	m <sup>3</sup>	360.0	計 = 358.098
管布設工:単独施工	PEPφ100	m	515.1	515.090
				N=①57+58=115
管継手工	EF継手 1口 φ100	箇所	115	
管継手工	EF継手 2口 φ100	箇所	10	ソケット+EFチーズ
管継手工	EF継手 1口 φ150	箇所	1	
管継手工	メカニカル継手 φ100	口	2	PC・PC片落(鑄鉄側)・特押・フランジサポート
管継手工	フランジ継手 φ150	口	1	フランジ短管
—	—	—	—	—

## PEPφ100工事

## 数量調書

## 水道負担分

老朽管布設替工事(藤井町地内その2)

名 称	規 格	単 位	数 量	計 算 式 等
				N=①12
杭防護工/縦配管	2型・末口60mm・長さ1.0m	本	12	エルボ縦 2本/個
				N=①12
杭防護工/VPエルボ横	3型・末口60mm・長さ0.5m	本	12	
レゾン製中型弁室据付	φ250・H=710(仕切弁)	箇所	3	
レゾン製中型弁室据付	φ250・H=1110	箇所	1	
	管土工(5):As:5cm			L= 3.1 × 2.00 = 6.20
	管土工(6):As:5cm			L= 490.4 × 2.00 = 980.80
	管土工(8):As:5cm			L= 1.0 × 4.80 = 4.80
	管土工(9):As:5cm			L= 2.0 × 6.28 = 12.56
As舗装切断	t=15cm以下	m	1,000.0	計 = 1004.36
	管土工(1):As:16cm			L= 20.9 × 2.00 = 41.80
As舗装切断	t=15cmを超え30cm以下	m	42.0	計 = 41.80
	As=5cm			V= 1,004.4 × 1.70 ÷ 1000 = 1.70748
	As=16cm			V= 41.8 × 5.44 ÷ 1000 = 0.22739
濁水処理	舗装切断	m <sup>3</sup>	1.900	計 = 1.93487
	管土工(5):As:5cm			A= 3.1 × 0.55 = 1.705
	管土工(6):As:5cm			A= 490.4 × 0.55 = 269.720
	管土工(8):As:5cm			A= 1.0 × 1.43 = 1.430
	管土工(9):As:5cm			A= 2.0 × 2.44 = 4.880
管土工時=仮復旧 舗装版直接掘削積込	As t=0cm超え10cm以下:BH0.2	m <sup>2</sup>	278.0	計 = 277.735
	管土工(1):As:16cm			A= 20.9 × 0.55 = 11.495
管土工時=仮復旧 舗装版破碎掘削積込	As t=15cm超え40cm以下:BH0.35	m <sup>2</sup>	11.0	計 = 11.495
—	—	—	—	—
—	—	—	—	—

## PEPφ100工事

## 数量調書

## 水道負担分

老朽管布設替工事(藤井町地内その2)

名 称	規 格	単 位	数 量	計 算 式 等
	管土工 (5) :As:5cm			$V= 3.1 \times 0.55 \times 0.05 = 0.085$
	管土工 (6) :As:5cm			$V= 490.4 \times 0.55 \times 0.05 = 13.486$
	管土工 (8) :As:5cm			$V= 1.0 \times 1.43 \times 0.05 = 0.072$
	管土工 (9) :As:5cm			$V= 2.0 \times 2.44 \times 0.05 = 0.244$
管土工時=仮復旧 As廃材処理:L= 8.0 km	As殻、BH0.2、DT4t	m <sup>3</sup>	14.00	計 = 13.887
	管土工 (1) :As:16cm			$V= 20.9 \times 0.55 \times 0.16 = 1.839$
管土工時=仮復旧 As廃材処理:L= 8.0 km	As殻、BH0.35、DT10t	m <sup>3</sup>	2.00	計 = 1.839
	管土工 (5) :As:5cm			$A= 3.1 \times 0.55 = 1.705$
	管土工 (6) :As:5cm			$A= 490.4 \times 0.55 = 269.720$
	管土工 (8) :As:5cm			$A= 1.0 \times 1.43 = 1.430$
	管土工 (9) :As:5cm			$A= 2.0 \times 2.44 = 4.880$
仮復旧:車道舗装:K型	As=3cm、路盤22cm、人力	m <sup>2</sup>	278.0	計 = 277.735
	管土工 (1) :As:16cm			$A= 20.9 \times 0.55 = 11.495$
仮復旧:車道舗装:B型	As=5cm、路盤21cm、人力	m <sup>2</sup>	11.0	計 = 11.495
	車道K型:As:5cm			舗装展開図等より L = 486.100
本復旧時 As舗装切断	t=15cm以下	m	490.0	計 = 486.100
	車道B型:As:16cm			舗装展開図等より L = 32.100
本復旧時 As舗装切断	t=15cmを超え30cm以下	m	32.0	計 = 32.10
	As=5cm			$V= 486.1 \times 1.70 \div 1000 = 0.82637$
	As=16cm			$V= 32.1 \times 5.44 \div 1000 = 0.17462$
本復旧時 濁水処理	舗装切断	m <sup>3</sup>	1.00	計 = 1.00099
	車道K型:As:5cm			$A= 895.1 - 277.7 = 617.4$
	仮:車道K型:As:3cm			277.7
	仮:車道B型:As:5cm			11.5
本復旧時 舗装版直接掘削積込	As・Co t=0cm超え10cm以下:BH0.35	m <sup>2</sup>	907.0	計 = 906.6

## PEPφ100工事

## 数量調書

## 水道負担分

老朽管布設替工事(藤井町地内その2)

名称	規格	単位	数量	計算式等
	車道B型:As:16cm			$A = 36.8 - 11.5 = 25.3$
本復旧時	As			
舗装版破碎掘削積込	t=15cm超え30cm以下: BH0.35	m <sup>2</sup>	25.0	計 = 25.3
	車道K型:As:展-仮			$V = (895.1 - 277.7) \times 0.05 = 30.870$
	車道K型:As:仮			$V = 277.7 \times 0.03 = 8.331$
	車道B型:As:仮			$V = 11.5 \times 0.05 = 0.575$
	車道B型:As:展-仮			$V = (36.8 - 11.5) \times 0.16 = 4.048$
本復旧				
As廃材処理:L= 8.0 km	As殻、BH0.35、DT10t	m <sup>3</sup>	44.0	計 = 43.824
	車道K型:As:展-仮			$A = 895.1 = 895.1$
	車道B型:As:展-仮			$A = 36.8 = 36.8$
本復旧:不陸整正工	補足材なし	m <sup>2</sup>	932.0	計 = 931.9
本復旧:車道舗装:As:機械				
車道K型	表5P	m <sup>2</sup>	895.0	舗装展開図等より A = 895.100
本復旧:車道舗装:As:機械				
車道B型	表5T・基5T・上層6P	m <sup>2</sup>	37.0	舗装展開図等より A = 36.800
				$L = \textcircled{1}4.2 + GP7.5 = 11.7$
撤去・運搬・処分				
既設金属管撤去工:L= 7.0 km	DIP φ 150	m	12	計= 11.7m
				$L = \textcircled{1}1.5 + 12.2 = 13.7$
撤去・運搬・処分				
既設金属管撤去工:L= 7.0 km	DIP φ 100	m	14	計= 13.7m
				$L = \textcircled{1}254.2 + 234.8 = 489.0$
撤去・運搬・処分				
既設樹脂管撤去工:L= 3.0 Km	VP φ 100	m	489	計= 489m
				$N = \text{仕}2 + \text{消}1$
既設柵撤去等				
Co廃材処理:L= 8.0 Km	Co殻、人力、DT2t	m <sup>3</sup>	0.50	$V = 3\text{基} \times 0.17 + \text{基} \times 0.04 = 0.51$
				$L = 78.4 + 177.0 + 162.7 + 70.8 = 488.9$
区画線設置工:実線白	W15cm・溶融式	m	489	舗装展開図より 488.9m
				$L = 2.8 + 1.8 + 1.3 = 5.9$
区画線設置工:セブラ	W30cm・溶融式	m	6	舗装展開図より 5.9m
—	—	—	—	—



## PEP φ75材料

## 数量調書

## 水道負担分

老朽管布設替工事(藤井町地内その2)

名 称	規 格	単 位	数 量	計 算 式 等
				単 ⑥L=2.4+5.0+1.0=8.4
				単 ⑦L=0.6+1.0+1.0=2.6
				単 ⑧L=3.0+4.6+1.0=8.6
水道配水用ポリエチレン管 EF受口付直管	φ75×5.0m	本	4	N= 19.60 ÷ 5.0 = 3.920
				単 N=⑦1+⑧1=2
EFソケット	φ75×φ75	個	2	
				単 N=⑥1
EF両受バンド 11° 1/4	φ75	個	1	L= 1 × 0.250 = 0.250
				単 N=⑦1+⑧1=2
EF片受バンド 11° 1/4	φ75	個	2	L= 2 × 0.355 = 0.710
				単 N=⑧1
EF片受バンド 22° 1/2	φ75	個	1	L= 1 × 0.375 = 0.375
				単 N=⑦1
EF両受 Sバンド	φ75×450H	個	1	L= 1 × 1.005 = 1.005
				単 N=⑥1+⑧1=2
EF片受 Sバンド	φ75×450H	個	2	L= 2 × 1.100 = 2.200
				単 N=⑥1+⑦1+⑧1=3
EF片受レデューサ	φ75×50	個	3	L= 3 × 0.335 = 1.005
				単 N=⑥1+⑦1=2
PE挿口付ソフトシール仕切弁	φ75:H=800	個	2	L= 2 × 0.780 = 1.560
レジコン用丸型弁室蓋(仕切弁)	φ250・H=150	組	2	
レジコン製中型弁室	φ250・H=710	組	2	
				単 N=⑧1
PE挿口付ソフトシール仕切弁	φ75:H=1200	個	1	L= 1 × 0.780 = 0.780
レジコン用丸型弁室蓋(仕切弁)	φ250・H=150	組	1	



## PEPφ75工事

## 数量調書

## 水道負担分

老朽管布設替工事(藤井町地内その2)

名 称	規 格	単 位	数 量	計 算 式 等
				$L=⑥8.9+⑦3.1+⑧8.8=20.8$
管土工 (2)	県B-75-1200:撤50-1200	m	20.8	$\pm 0.62\text{m}^3 \cdot W0.55\text{m} \cdot \text{As}:t=16\text{cm} \cdot \text{切}2\text{m}$
				$L=⑧1.6$
管土工 (3)	県歩-75P-1200:撤50-1200	m	1.6	$\pm 0.69\text{m}^3 \cdot W0.55\text{m} \cdot \text{As}:t=3\text{cm} \cdot \text{切}2\text{m}$
				$L=⑥2.1+⑦2.1+⑧1.3=5.5$
管土工 (4)	県歩-75P-800:撤50-800	m	5.5	$\pm 0.47\text{m}^3 \cdot W0.55\text{m} \cdot \text{As}:t=3\text{cm} \cdot \text{切}2\text{m}$
				$L=11.0$
管土工 (14)	撤県B-50-1200	m	11.0	$\pm 0.6\text{m}^3 \cdot W0.55\text{m} \cdot \text{As}:t=16\text{cm} \cdot \text{切}2\text{m}$
	管土工 (2) :As:16cm			$V= 20.8 \times 0.620 = 12.896$
	管土工 (3) :As:3cm			$V= 1.6 \times 0.690 = 1.104$
	管土工 (4) :As:3cm			$V= 5.5 \times 0.470 = 2.585$
	管土工 (14) :As:16cm			$V= 11.0 \times 0.600 = 6.600$
残土処理:L= 11.0 km	BH0.2・DT4t	m <sup>3</sup>	23.0	計 = 23.185
管布設工:単独施工	PEPφ75	m	27.5	27.485
				$N=⑥7+⑦6+⑧7=20$
管継手工	EF継手 1口 φ75	箇所	20	
管継手工	EF継手 2口 φ75	箇所	2	ソケット+チーズ
管継手工	PP継手 φ50	口	6	SKX
レゾン製中型弁室据付	φ250・H=710(仕切弁)	箇所	2	
レゾン製中型弁室据付	φ250・H=1110	箇所	1	
	管土工 (3) :As:3cm			$L= 1.6 \times 2.00 = 3.20$
	管土工 (4) :As:3cm			$L= 5.5 \times 2.00 = 11.00$
As舗装切断	t=15cm以下	m	14.0	計 = 14.20
—	—	—	—	—
—	—	—	—	—

## PEPφ75工事

## 数量調書

## 水道負担分

老朽管布設替工事(藤井町地内その2)

名 称	規 格	単 位	数 量	計 算 式 等
	管土工 (2) :As:16cm			$L= 20.8 \times 2.00 = 41.60$
	管土工 (14) :As:16cm			$L= 11.0 \times 2.00 = 22.00$
As舗装切断	t=15cmを超え30cm以下	m	64.0	計 = 63.60
	As=3cm			$V= 14.2 \times 1.02 \div 1000 = 0.01448$
	As=16cm			$V= 63.6 \times 5.44 \div 1000 = 0.34598$
濁水処理	舗装切断	m <sup>3</sup>	0.360	計 = 0.36046
	管土工 (3) :As:3cm			$A= 1.6 \times 0.55 = 0.880$
	管土工 (4) :As:3cm			$A= 5.5 \times 0.55 = 3.025$
管土工時=仮復旧 舗装版直接掘削積込	As t=0cmを超え10cm以下:BH0.2	m <sup>2</sup>	4.0	計 = 3.905
	管土工 (2) :As:16cm			$A= 20.8 \times 0.55 = 11.440$
	管土工 (14) :As:16cm			$A= 11.0 \times 0.55 = 6.050$
管土工時=仮復旧 舗装版破碎掘削積込	As t=15cmを超え40cm以下:BH0.35	m <sup>2</sup>	17.0	計 = 17.490
	管土工 (3) :As:3cm			$V= 1.6 \times 0.55 \times 0.03 = 0.026$
	管土工 (4) :As:3cm			$V= 5.5 \times 0.55 \times 0.03 = 0.091$
管土工時=仮復旧 As廃材処理:L= 8.0 km	As殻、BH0.2、DT4t	m <sup>3</sup>	0.10	計 = 0.117
	管土工 (2) :As:16cm			$V= 20.8 \times 0.55 \times 0.16 = 1.830$
	管土工 (14) :As:16cm			$V= 11.0 \times 0.55 \times 0.16 = 0.968$
管土工時=仮復旧 As廃材処理:L= 8.0 km	As殻、BH0.35、DT10t	m <sup>3</sup>	3.00	計 = 2.798
	管土工 (3) :As:3cm			$A= 1.6 \times 0.55 = 0.880$
	管土工 (4) :As:3cm			$A= 5.5 \times 0.55 = 3.025$
仮復旧:歩道舗装	As=3cm、路盤10cm、人力	m <sup>2</sup>	4.0	計 = 3.905
	管土工 (2) :As:16cm			$A= 20.8 \times 0.55 = 11.440$
	管土工 (14) :As:16cm			$A= 11.0 \times 0.55 = 6.050$
仮復旧:車道舗装:B型	As=5cm、路盤21cm、人力	m <sup>2</sup>	17.0	計 = 17.490
—	—	—	—	—

## PEPφ75工事

## 数量調査

## 水道負担分

老朽管布設替工事(藤井町地内その2)

名称	規格	単位	数量	計算式等
	歩道:As:3cm			舗装展開図等より L = 3.000
本復旧時				
As舗装切断	t=15cm以下	m	3.0	計 = 3.000
	車道B型:As:16cm			舗装展開図等より L = 23.900
本復旧時				
As舗装切断	t=15cmを超え30cm以下	m	24.0	計 = 23.90
	As=3cm			V= 3.0 × 1.02 ÷ 1000 = 0.00306
	As=16cm			V= 23.9 × 5.44 ÷ 1000 = 0.13002
本復旧時				
濁水処理	舗装切断	m <sup>3</sup>	0.13	計 = 0.13308
	歩道:As:3cm			A= 28.1 - 3.9 = 24.2
	仮:歩道:As:3cm			3.9
	仮:車道B型:As:5cm			17.5
本復旧時	As・Co			
舗装版直接掘削積込	t=0cm超え10cm以下:BH0.35	m <sup>2</sup>	46.0	計 = 45.6
	車道B型:As:16cm			A= 31.4 - 17.5 = 13.9
本復旧時	As			
舗装版破碎掘削積込	t=15cm超え30cm以下:BH0.35	m <sup>2</sup>	14.0	計 = 13.9
	歩道:As:展			V=( 28.1 - 3.9 ) × 0.03 = 0.726
	歩道:As:仮			V= 3.9 × 0.03 = 0.117
	車道B型:As:仮			V= 17.5 × 0.05 = 0.875
	車道B型:As:展-仮			V=( 31.4 - 17.5 ) × 0.16 = 2.224
本復旧				
As廃材処理:L= 8.0 km	As殻、BH0.35、DT10t	m <sup>3</sup>	4.0	計 = 3.942
	歩道:As:展-仮			A= 28.1 = 28.1
	車道B型:As:展-仮			A= 31.4 = 31.4
本復旧:不陸整正工	補足材なし	m <sup>2</sup>	60.0	計 = 59.5
本復旧:歩道舗装:As:機械				
歩道	表3P	m <sup>2</sup>	28.0	舗装展開図等より A = 28.100
本復旧:車道舗装:As:機械				
車道B型	表5T・基5T・上層6P	m <sup>2</sup>	31.0	舗装展開図等より A = 31.400
				L=⑥2.3+⑦0.8+⑧1.0+11.0=15.1
撤去・運搬・処分				
既設樹脂管撤去工:L= 3.0 Km	VPφ50	m	15	計= 15.1m



## PEP φ 50材料

## 数量調書

## 水道負担分

老朽管布設替工事(藤井町地内その2)

名 称	規 格	単 位	数 量	計 算 式 等
				単 ②L=1.2+5.0+1.6+10.0+1.0=18.8
				単 ③L=2.4+1.0=3.4
				単 ④L=0.8+5.0+2.8+30.0+2.0=40.6
				単 ⑤L=5.0+3.4+1.0=9.4
水道配水用ポリエチレン管 EF受口付直管	φ 50 × 5.0m	本	15	N= 72.20 ÷ 5.0 = 14.440
				単 N=④1+⑤1=2
EFソケット	φ 50 × φ 50	個	2	
				単 N=②1
EFチーズ	φ 50 × φ 50	個	1	L= 1 × 0.060 = 0.060
				単 N=③1
EF両受ベンド 11° 1/4	φ 50	個	1	L= 1 × 0.170 = 0.170
				単 N=④1
EF両受ベンド 22° 1/2	φ 50	個	1	L= 1 × 0.170 = 0.170
				単 N=②1
EF片受ベンド 45°	φ 50	個	1	L= 1 × 0.265 = 0.265
				単 N=②1+③1+④1+⑤1=4
PE挿口付ソフトシール仕切弁	φ 50・H=800	個	4	L= 4 × 0.653 = 2.612
レジコン用丸型弁室蓋(仕切弁)	φ 250・H=150	組	4	
レジコン製中型弁室	φ 250・H=710	組	4	
				単 N=②1+③1+⑤1=3
メカ継手SKXジョイント:PEPインコア	PEP φ 50*VP φ 50	組	3	
防蝕ポリスリーブ	φ 50	箇所	3	PC、PP、PV、PPキャップ、各片落
				L=②20.1+③4.4+④42.7+⑤10.4
				単 =77.6
セフティーライン	織込2倍・W=75	m	78	計= 77.6



## PEPφ50工事

## 数量調書

## 水道負担分

老朽管布設替工事(藤井町地内その2)

名 称	規 格	単 位	数 量	計 算 式 等
				$L=②20.1+③4.4+④42.7+⑤10.4$
				=77.6
管土工 (7)	K-50P-800:撤50-800	m	77.6	±0.45m <sup>3</sup> ・W0.55m・As:t=5cm・切2m
	管土工 (7) :As:5cm			$V= 77.6 \times 0.450 = 34.920$
残土処理:L= 11.0 km	BH0.2・DT4t	m <sup>3</sup>	35.0	計 = 34.920
管布設工:単独施工	PEPφ50	m	75.5	75.477
				$N=②7+③4+④11+⑤3=25$
管継手工	EF継手 1口 φ50	箇所	25	
管継手工	EF継手 2口 φ50	箇所	3	ソケット+EFチーズ
管継手工	PP継手 1口 φ50	箇所	6	PEP短管付オネジソケット・ユニオンソケット・SKX
				$N=④2$
杭防護工/縦配管	2型・末口60mm・長さ1.0m	本	2	エルボ縦 2本/個
				$N=④2$
杭防護工/VPエルボ横	3型・末口60mm・長さ0.5m	本	2	エルボ横 2本/個
レジン製中型弁室据付	φ250・H=710	箇所	4	
	管土工 (7) :As:5cm			$L= 77.6 \times 2.00 = 155.20$
As舗装切断	t=15cm以下	m	160.0	計 = 155.20
	As=5cm			$V= 155.2 \times 1.70 \div 1000 = 0.26384$
濁水処理	舗装切断	m <sup>3</sup>	0.260	計 = 0.26384
	管土工 (7) :As:5cm			$A= 77.6 \times 0.55 = 42.680$
管土工時=仮復旧 舗装版直接掘削積込	As t=0cm超え10cm以下:BH0.2	m <sup>2</sup>	43.0	計 = 42.680
	管土工 (7) :As:5cm			$V= 77.6 \times 0.55 \times 0.05 = 2.134$
管土工時=仮復旧 As廃材処理:L= 8.0 km	As殻、BH0.2、DT4t	m <sup>3</sup>	2.00	計 = 2.134
	管土工 (7) :As:5cm			$A= 77.6 \times 0.55 = 42.680$
仮復旧:車道舗装:K型	As=3cm、路盤22cm、人力	m <sup>2</sup>	43.0	計 = 42.680

## PEPφ50工事

## 数量調書

## 水道負担分

老朽管布設替工事(藤井町地内その2)

名称	規格	単位	数量	計算式等
	車道K型:As:5cm			舗装展開図等より L = 102.300
本復旧時				
As舗装切断	t=15cm以下	m	100.0	計 = 102.300
	As=5cm			$V = 102.3 \times 1.70 \div 1000 = 0.17391$
本復旧時				
濁水処理	舗装切断	m <sup>3</sup>	0.17	計 = 0.17391
	車道K型:As:5cm			$A = 115.1 - 42.7 = 72.4$
	仮:車道K型:As:3cm			42.7
本復旧時	As・Co			
舗装版直接掘削積込	t=0cm超え10cm以下: BH0.35	m <sup>2</sup>	115.0	計 = 115.1
	車道K型:As:展-仮			$V = (115.1 - 42.7) \times 0.05 = 3.620$
	車道K型:As:仮			$V = 42.7 \times 0.03 = 1.281$
本復旧				
As廃材処理:L= 8.0 km	As殻、BH0.35、DT10t	m <sup>3</sup>	5.0	計 = 4.901
	車道K型:As:展-仮			$A = 115.1 = 115.1$
本復旧:不陸整正工	補足材なし	m <sup>2</sup>	115.0	計 = 115.1
本復旧:車道舗装:As:機械				
車道K型	表5P	m <sup>2</sup>	115	舗装展開図等より A = 115.100
				$L = ②12.4 + ③0.4 + ④34.8 + ⑤1.5$
				=49.1
撤去・運搬・処分				
既設樹脂管撤去工:L= 3.0 Km	VPφ50	m	49	計= 49.1m
				$L = ②7.7 + ③4.0 + ④6.9 + ⑤8.9 = 27.5$
撤去・運搬・処分				
既設樹脂管撤去工:L= 3.0 Km	PPφ50	m	28	計= 27.5m
				N=支4
既設柵撤去等				
Co廃材処理:L= 8.0 Km	Co殻、人力、DT2t	m <sup>3</sup>	0.20	$V = 基 * 0.17 + 4基 * 0.04 = 0.16$
				$L = 10.5 + 1.8 = 12.3$
区画線設置工:実線白	W15cm・溶融式	m	12	舗装展開図より 12.3m
				$L = 3.2 + 1.2 = 4.4$
区画線設置工:セブラ	W30cm・溶融式	m	4	舗装展開図より 4.4m
—	—	—	—	—



## 消火栓

## 数量調書

## 水道(消防)負担分

老朽管布設替工事(藤井町地内その2)

名 称	規 格	単 位	数 量	計 算 式 等
				単 N=①1
EFソケット	φ100	個	1	
				単 N=①2
PE挿口付鋳鉄製 フランジT字管	本φ100×分φ75	本	2	手間は配水管で計上、 材料費はココ
防蝕ポリスリーブ	φ100	箇所	2	
				単 N=①2
フランジサポート	φ75用:2個/組	組	2	消火栓フランジ短管用耐震補強材
				単 N=①2
消火栓用フランジ短管 RF-RF、φ75	H=100	本	2	D.P.=800
				単 N=①2
補修弁用フランジサポート	φ75用:2個/組	組	2	消火栓フランジ補修弁用耐震補強材
				単 N=①2
フランジ補修弁 ボール弁レバー式 F型7.5K	φ75 H=150	組	2	
防蝕ポリスリーブ	φ75	箇所	2	
				単 N=①2
空気弁付消火栓 単口:リフト式	φ75 F型 浅埋用	組	2	消火栓フランジ接合材を含む
消火栓フランジ接合材 SUS芯全パッキン	φ75	組	2	消火栓と補修弁の間に使用。 共和工業(株)LSP同等品
消火栓フランジ接合材 SUSボルト・ロックナット	φ75	組	2	消火栓と補修弁の間に使用。 共和工業(株)LSP同等品
消火栓フランジ接合材 SUSボルト・ナット・パッキン	φ75	組	2	一般接合材
軽量ボルト緩み防止金具 LOCK-ONE	M16	組	16	ボルト端部のダブルナット代替 一般接合材のボルトへ装着する。
角型弁室:H800	コンクリート1.5型	組	2	
角型弁室蓋 消火栓	500×600 T-25	組	2	



仮設工

数量調書

水道負担分

老朽管布設替工事(藤井町地内その2)

名称	規格	単位	数量	計算式等
伸縮可とう離脱防止継手				
メカ継手SKX:PP-VP	PPφ50*VPφ50	個	5	$N=②1+④1+⑤1+⑥1+⑦1=5$
伸縮可とう離脱防止継手				
メカ継手SKX:PP-PEP	PPφ50*PEPφ50	個	1	$N=③1$
サドル分水栓: 鋳鉄用	150*50:ホ-ル・ナイロンコート	組	1	$N=③1$
サドル分止水栓キャップ	砲金製平行メネジφ50	個	1	$N=③1$
				$N=①250+250+②28+③285+91$
				$+④8+⑤6+⑥8+⑦7=933$
保温材	φ50用:高発泡ポリエチレン	m	933	計 933 m
				$N=①250+269+②28+③308+100$
				$+④8+⑤9+⑥8+⑦14=994$
仮設配管 材料費	φ50	m	994	計 994 m
				$N=①8+5+③8+1=22$
仮設公道分 材料費		箇所	22	計 22 箇所
管継手工	PP継手 φ50 1口/箇所	箇所	13	塩ビ管ジョイントPP側、SKX伸縮可とう継手、メネジ
管分木工: 鋳鉄管	主管φ75~150、分岐φ50	箇所	1	
仮設配管設置工	PP二層管φ50	m	994	
仮設配管撤去工		m	994	
仮設公道分設置工		箇所	22	
仮設公道分撤去工		箇所	22	
				$N=⑥1+⑦1=2$
管土工 (10)	既県歩-50-800	箇所	2	$\pm 0.92m^3 \cdot A:1m^2 \cdot As:t=3cm \cdot 切4m$
				$N=③1+④1+⑤1=3$
管土工 (11)	既K-50-800	箇所	3	$\pm 0.9m^3 \cdot A:1m^2 \cdot As:t=5cm \cdot 切4m$
				$N=③1*2回(設置・撤去)=2$
管土工 (12)	既歩-150-1200	箇所	2	$\pm 3.67m^3 \cdot A:2.44m^2 \cdot As:t=3cm \cdot 切6.28m$
軽量鋼矢板		式	2	



仮設工

数量調書

水道負担分

老朽管布設替工事(藤井町地内その2)

名称	規格	単位	数量	計算式等
	管土工 (10) As:t=3cm			$L=2 \times 4=8$
	管土工 (11) As:t=5cm			$L=3 \times 4=12$
	管土工 (12) As:t=3cm			$L=2 \times 6.28=12.56$
	管土工 (13) As:t=3cm			$L=1 \times 4=4$
	管土工 (K設) As:t=5cm			$L=35 \times 2=70$
	管土工 (K撤) As:t=3cm			$L=35 \times 0=0$
	管土工 (県B撤) As:t=5cm			$L=26 \times 0=0$
舗装切断	t=15cm以下	m	110.0	計 106.56 m
	管土工 (県B設) As:t=16cm			$L=26 \times 2=52$
舗装切断	t=15cmを超え30cm以下	m	52.0	
				$V(t3)=18.28 \times 1.02 / 1000=0.01865$
				$V(t5)=82.00 \times 1.70 / 1000=0.1394$
				$V(t16)=52.00 \times 5.40 / 1000=0.2808$
濁水処理	舗装切断	m <sup>3</sup>	0.44	計 0.4388456
	管土工 (10) As:t=3cm			$A=2 \times 1=2$
	管土工 (11) As:t=5cm			$A=3 \times 1=3$
	管土工 (12) As:t=3cm			$A=2 \times 2.44=4.88$
	管土工 (13) As:t=3cm			$A=1 \times 1=1$
	管土工 (県B撤) As:t=5cm			$A=26 \times 0.55=14.3$
仮設管接続既設管掘削時 舗装版直接掘削積込	t=0cm超え10cm以下:BH0.2	m <sup>2</sup>	25.0	計 25.18 m2
—	—	—	—	—
—	—	—	—	—
—	—	—	—	—
—	—	—	—	—
—	—	—	—	—

仮設工

数量調書

水道負担分

老朽管布設替工事(藤井町地内その2)

名称	規格	単位	数量	計算式等
	管土工 (10) As:t=3cm			$V=2 \times 1 \times 0.03=0.06$
	管土工 (11) As:t=5cm			$V=3 \times 1 \times 0.05=0.15$
	管土工 (12) As:t=3cm			$V=2 \times 2.44 \times 0.03=0.146$
	管土工 (13) As:t=3cm			$V=1 \times 1 \times 0.03=0.03$
	管土工 (県B撤) As:t=5cm			$V=26 \times 0.55 \times 0.05=0.715$
仮設管接続既設管掘削時 As廃材処理:L= 8.0 km	As殻、BH0.2、DT4t	m <sup>3</sup>	1.0	計 1.101 m3
	管土工 (県B設) As:t=16cm			$A=26 \times 0.55=14.3$
仮設管接続 既設管掘削時 舗装直截掘削積込	t=15cm超え40cm以下: BH0.35	m <sup>2</sup>	14.0	計 14.3 m2
	管土工 (県B設) As:t=16cm			$V=26 \times 0.55 \times 0.16=2.288$
仮設管接続既設管掘削時 As廃材処理:L= 8.0 km	As殻、BH0.35、DT10t	m <sup>3</sup>	2.0	計 2.288 m3
	管土工 (K撤) As:t=3cm			$A=35 \times 0.15=5.25$
仮設管施工時 舗装版直接掘削積込	t=4cm以下:人力	m <sup>2</sup>	5.0	計 5.25 m2
	管土工 (K設) As:t=5cm			$A=35 \times 0.15=5.25$
仮設管施工時 舗装版直接掘削積込	t=4cm超え10cm以下:人力	m <sup>2</sup>	5.0	計 5.25 m2
	管土工 (K設) As:t=5cm			$V=35 \times 0.15 \times 0.05=0.263$
	管土工 (K撤) As:t=3cm			$V=35 \times 0.15 \times 0.03=0.158$
仮設管施工時 As廃材処理:L= 8.0 km	As殻、人力、DT2t	m <sup>3</sup>	0.4	計 0.421 m3
	管土工 (10) As:t=3cm			$A=2 \times 1=2$
	管土工 (12) As:t=3cm			$A=2 \times 2.44=4.88$
	管土工 (13) As:t=3cm			$A=1 \times 1=1$
仮復旧:歩道舗装:歩道	As=3cm、人力	m <sup>2</sup>	8.0	計 7.88 m2
	管土工 (11) As:t=5cm			$A=3 \times 1=3$
	管土工 (K設) As:t=5cm			$A=35 \times 0.15=5.25$
	管土工 (K撤) As:t=3cm			$A=35 \times 0.15=5.25$
仮復旧:車道舗装:K型	As=3cm、人力	m <sup>2</sup>	14.0	計 13.5 m2





舗装本復旧計算表			舗装展開図 計算式					舗装構成別 集計			舗装切断 計算式				切断厚別 集計		
番号	路線	種	除	L or H	W	W or H		歩道	車道K型	車道B型	L1	L2	L3	L4	As:3cm	As:5cm	As:16cm
( 1 )	仮設配管 歩道	As:3cm	四角形	L:	1.40 × (W: 2.00 + W: 2.00) × 1/2 =			2.800			2.00 + 2.00				4.00		
( 2 )	φ100 車道K型	As:5cm	四角形	L:	5.80 × (W: 2.20 + W: 2.20) × 1/2 =				12.760		2.20 + 5.80 + 0.50					8.50	
( 3 )	φ100 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.70 × (W: 12.20 + W: 12.30) × 1/2 =				20.825		12.30					12.30	
( 4 )	φ100 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.60 × (W: 46.60 + W: 46.70) × 1/2 =				74.640		13.80 + 17.50 + 1.70 + 8.70					41.70	
( 5 )	公道分 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.40 × (W: 4.60 + W: 4.60) × 1/2 =				6.440		4.60 + 4.60					9.20	
( 6 )	公道分 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.40 × (W: 4.60 + W: 5.80) × 1/2 =				7.280		4.60 + 5.80					10.40	
( 7 )	φ50 車道K型	As:5cm	四角形	L:	2.20 × (W: 7.20 + W: 6.90) × 1/2 =				15.510		7.20 + 6.90					14.10	
( 8 )	φ50 車道K型	As:5cm	三角形		W: 2.80 × H: 0.80 × 1/2 =				1.120								
( 9 )	φ50 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.40 × (W: 5.50 + W: 6.00) × 1/2 =				8.050		1.40 + 6.00					7.40	
( 10 )	φ50 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.40 × (W: 14.10 + W: 12.60) × 1/2 =				18.690		12.60 + 1.40 + 4.50					18.50	
( 11 )	φ100 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.60 × (W: 16.30 + W: 16.40) × 1/2 =				26.160		10.00 + 5.00					15.00	
( 12 )	公道分 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.40 × (W: 4.60 + W: 4.60) × 1/2 =				6.440		4.60 + 4.60					9.20	
( 13 )	φ100 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.60 × (W: 20.50 + W: 20.50) × 1/2 =				32.800		20.50					20.50	
( 14 )	公道分 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.40 × (W: 4.60 + W: 4.60) × 1/2 =				6.440		4.60 + 4.60					9.20	
( 15 )	公道分 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.40 × (W: 4.60 + W: 4.60) × 1/2 =				6.440		4.60 + 4.60					9.20	
( 16 )	公道分 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.40 × (W: 4.60 + W: 4.60) × 1/2 =				6.440		4.60 + 4.60					9.20	
( 17 )	φ100 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.60 × (W: 88.30 + W: 88.30) × 1/2 =				141.280		27.50 + 6.80 + 47.80 + 0.60					82.70	
( 18 )	φ50 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.40 × (W: 4.50 + W: 4.80) × 1/2 =				6.510		4.50 + 4.80					9.30	
( 19 )	φ50 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.40 × (W: 37.00 + W: 37.30) × 1/2 =				52.010		3.00 + 32.90					35.90	
( 20 )	公道分 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.40 × (W: 3.00 + W: 3.00) × 1/2 =				4.200		3.00 + 3.00					6.00	
( 21 )	φ100 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.60 × (W: 69.00 + W: 69.00) × 1/2 =				110.400		65.10 + 2.50					67.60	
( 22 )	φ50 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.40 × (W: 9.40 + W: 9.40) × 1/2 =				13.160		9.40 + 1.40 + 6.30					17.10	
( 23 )	φ100 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.60 × (W: 39.50 + W: 39.50) × 1/2 =				63.200		39.50					39.50	
( 24 )	φ100 車道K型	As:5cm	四角形	L:	0.80 × (W: 1.60 + W: 2.10) × 1/2 =				1.480		0.80					0.80	
( 25 )	φ100 車道K型	As:5cm	四角形	L:	2.10 × (W: 37.40 + W: 37.40) × 1/2 =				78.540		37.40					37.40	
( 26 )	公道分 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.40 × (W: 5.80 + W: 6.40) × 1/2 =				8.540		5.80 + 6.40					12.20	
( 27 )	φ100 車道K型	As:5cm	四角形	L:	2.10 × (W: 85.50 + W: 85.50) × 1/2 =				179.550		5.10 + 79.00					84.10	
( 28 )	φ100 車道K型	As:5cm	四角形	L:	2.10 × (W: 70.20 + W: 69.80) × 1/2 =				147.000		68.80					68.80	
( 29 )	φ75 歩道	As:3cm	四角形	L:	1.50 × (W: 2.70 + W: 2.40) × 1/2 =			3.825			1.50				1.50		
( 30 )	φ100 車道B型	As:16cm	四角形	L:	2.10 × (W: 10.20 + W: 10.40) × 1/2 =					21.630	6.60 + 8.90						15.50
( 31 )	φ75 車道B型	As:16cm	四角形	L:	1.50 × (W: 4.50 + W: 5.40) × 1/2 =					7.425	4.50 + 5.40						9.90
( 32 )	φ75 歩道	As:3cm	四角形	L:	1.50 × (W: 5.70 + W: 5.30) × 1/2 =			8.250			1.50				1.50		
( 33 )	φ100 車道B型	As:16cm	四角形	L:	1.70 × (W: 9.50 + W: 8.30) × 1/2 =					15.130	9.50 + 1.70 + 5.40						16.60
( 34 )	φ75 歩道	As:3cm	三角形		W: 4.70 × H: 2.30 × 1/2 =			5.405									
( 35 )	φ75 歩道	As:3cm	三角形		W: 5.50 × H: 1.30 × 1/2 =			3.575									
( 36 )	φ75 歩道	As:3cm	四角形	L:	1.50 × (W: 4.70 + W: 4.70) × 1/2 =			7.050									
( 37 )	φ75 車道B型	As:16cm	四角形	L:	2.00 × (W: 12.00 + W: 12.00) × 1/2 =					24.000	2.00 + 12.00						14.00
( 38 )	φ100 車道K型	As:5cm	四角形	L:	1.70 × (W: 3.80 + W: 3.80) × 1/2 =				6.460		1.70 + 3.80 + 1.70					7.20	
計	φ100								895.095	36.760					486.10	32.10	
計	φ75							28.105		31.425				3.00		23.90	
計	φ50								115.050							102.30	
計	公道分								52.220							74.60	
計	仮設配管							2.800							4.00		
計								30.905	1,062.365	68.185					7.00	663.00	56.00

土留工：管土工 (9)既K-150-1200、(12)既歩-150-1200

掘削長30m以上の場合は別途算出

諸条件

矢板(アルミ矢板、有効長333mm、厚36mmで算出)

囲い込み	4 方	四方囲い込み
共用日数	1 日	1日/箇所
掘削深(m)	1.55 m	掘削深2.0m以下
掘削長(m)	1.4 m	
掘削幅(m)	1.74 m	
必要矢板長(m)	1.750 m	掘削深+根入れ深さ0.2m   矢板長2.0m
施工延長(両側)(m)	6.3 m	$L = (1.40 \text{ m} + 1.74 \text{ m}) * 2$
矢板使用枚数(L=2.0m)	20 枚	$N = 6.3 \text{ m} \div 0.333 \text{ m} = 18.859 \Rightarrow 20$
腹起こし使用本数	4 本	腹起こし1段
水圧サポート	4 本	
水圧ポンプ	1 台	
仮設材の運搬重量の計		
$225.2 \text{ kg} + 70.00 \text{ kg} + 56.00 \text{ kg} + 8.20 \text{ kg} = 359.40 \text{ kg}$		









