

数量計算書

[illegible]

数量計算書

[illegible]

数量計算書 仮配管（埋設部）材料

sheet2

工 種	規 格	算 式	数 量
(1)硬質ポリ塩化ビニル管 φ75 (VP)			
	受口 φ75 直管(RR)	n 1 = = 3.0	
	L=5.0m	n 2 = (切管より) = 3.0	
		Σ n = = 6.0	6.0 本
	φ75 直管	n 1 = = 1.0	
	L=5.0m	n 2 = (切管より) = 1.0	
		Σ n = = 2.0	2.0 本
		甲切管 乙切管	
		① 2.120 (m) 切2 2.190 (m) ①	
		② 2.165 (m) 切2 0.865 (m) ②	
		③ 1.653 (m) 切3 1.225 (m) ③	
		乙切管 1.515 (m) ③	
		2.000 (m) ④ 2.000 (m) ⑧	
		1.000 (m) ⑤ 1.000 (m) ⑨	
		0.300 (m) ⑥ 0.300 (m) ⑩	
(2)ベンド (VP)	φ75×90° (RR)	n = = 8.0	8.0 個
(3)ベンド (VP)	φ75×22 1/2° (RR)	n = = 1.0	1.0 個
(4)ソケット (VP)	φ75(RR)	n = = 2.0	2.0 個
(5)メカチーズ (VP)	φ75×φ75	n = = 2.0	2.0 個
	フランジタイプ		
(6)メカ継ジョイント	φ75 (VP×ACP)	n = = 2.0	2.0 個
(7)メカチーズ (VP)	φ75×φ50	n = = 1.0	1.0 個
(8)メカフランジ短管 (VP)	φ75	n = = 8.0	8.0 個
(10)フランジ接合材	φ75RF	n = = 10.0	10.0 個
(11)離脱防止金具	φ75	n = 8.0 + 10.0 = 18.0	18.0 個
(12)ソフトシール仕切弁	φ75	n = = 4.0	4.0 個

工 種	規 格	算 式	数 量
(13)硬質ポリ塩化ビニル管 φ50 (VP)			
	φ50 直管	n = = 1.0	1.0 本
	L=4.0m		
		甲切管 乙切管	
		① (m) 切2 0.302 (m) 切4	
		1.591 (m)	
		1.490 (m)	
		0.556 (m)	
(14)ソケット (VP)			
	φ50	n = = 2.0	2.0 個
(15)エルボ (VP)			
	φ50×90° (TS)	n = = 1.0	1.0 個
(16)バルブソケット(HIVP) 支給			
	φ50(TS)	n = = 2.0	2.0 個
(17)ゲートバルブ			
	φ50 支給	n = = 1.0	1.0 個
(18)仕切弁筐			
	DP=1.20m 支給	n = = 3.0	3.0 個
(19)仕切弁筐			
	中型 ねじ筐	n = = 2.0	2.0 個
(20)伸縮可とう離脱防止接手 (エルボ)			
	φ50 離脱防止付 HPPE(ISO)×VP	n = = 1.0	1.0 個
(21)硬質塩化ビニル管			
	φ150VU×4.0m	L = = 5.725	5.7 m
		n = = 2.0	2.0 本
(22)サドル分水栓			
	φ75 (HIVP)×φ25	n = = 1.0	1.0 個
(23)金具入り水栓ソケット			
	φ25 (HIVP用)	n = = 1.0	1.0 個
(24)HIVPソケット			
	φ25(TS)	n = = 1.0	1.0 個
(25)HIVPキャップ			
	φ25(TS)	n = = 1.0	1.0 個
(26)硬質塩化ビニル管			
	φ25HIVP×4.0m	n = = 1.0	1.0 本
(27)金シモク			
	φ25	n = = 1.0	1.0 個

数量計算書 仮配管（埋設部）設置工

sheet2

工 種	規 格	算 式	数 量
(1)硬質塩化ビニル管布設工		仕切弁4基分寸法	
	φ 75 (RR)	$\ell = 18.102 + 29.372 - 0.960$	46.514 m
		$= 46.514$	
(2)硬質塩化ビニル管布設工			
	φ 50 (TS)	$\ell = 4.000 - 0.094 = 3.906$	3.906 m
		ゲートバルブ寸法	
(3)RR継手工	φ 75 (RR)	$n = = 1.0$	1.0 箇所
(4)RR継手工	φ 75 (RR) 離脱防止	$n = \text{材料離脱防止金具数} = 18.0$	18.0 箇所
(5)メカニカル継手工			
	φ 75	$n = = 14.0$	14.0 箇所
(7)石綿管継手取外し			
	φ 75石綿管	$n1 = 3.300 \div 3.000 + 1.0 = 3.0$	
		$n2 = 3.300 \div 3.000 + 1.0 = 3.0$	
		$\Sigma n = = 6.0$	6.0 箇所
(8)TS継手工	φ 50	$n = = 6.0$	6.0 箇所
(9)管切断工	φ 75硬質塩化ビニル管		
		$n = \text{材料から} = 2.0 + 2.0$	
		$+ 6.0 + 3.0 = 13.0$	13.0 箇所
(10)管切断工	φ 50硬質塩化ビニル管		
		$n = \text{材料から} = = 4.0$	4.0 箇所
(11)止水栓設置工	φ 50 (筐設置含む)	$n = = 1.0$	1.0 箇所
(12)仕切弁筐設置工	中型 ねじ式	$n = = 4.0$	4.0 箇所
(13)フランジ継手工	φ 75 RF	$n = = 10.0$	10.0 箇所
(14)メカニカル継手工			
	φ 50 ポリエチレン管	$n = = 1.0$	1.0 箇所

工 種	規 格	算 式	数 量
(15) メカニカル接手工			
	φ 50ビニル管	n = = 2.0	2.0 箇所
(16) 硬質塩化ビニル管布設工			
	φ 150VU	ℓ = = 5.725	5.725 m
(17) 仕切弁設置工			
	φ 75	n = = 4.0	4.0 箇所
(18) 管切断工	硬質塩化ビニル管 φ 150		
	二重管構造部	n = = 5.0	5.0 箇所
(19) サドル分水栓建込み工			
	φ 75（HIVP）× φ 25	n = = 1.0	1.0 箇所
(20) 硬質塩化ビニル管布設工			
	φ 25（HIVP）	ℓ = = 0.800	0.800 m
(21) TS継手工	φ 25（HIVP）	n = = 4.0	4.0 箇所
(22) 鋼管ねじ込み接続	φ 25（HIVP）	n = = 2.0	2.0 箇所
(23) 管切断工	硬質塩化ビニル管 φ 25	n = = 2.0	2.0 箇所
(24) 石綿管吊上げ積込み			
	φ 75	ℓ = 3.898 + 3.898 = 7.8	7.8 m
(25) 石綿管収集運搬工		3.0m n1 = 2.0 本	
	φ 75ACP	0.3m n2 = 2.0 本	
	4t L=54.8km	V = 7.796 × 0.097 × 0.097	
		× 0.25 × 3.141 = 0.057	0.057
			空 ^{m³}
(26) 石綿管処分工		V = = 0.057	0.057
			空 ^{m³}

土工集計表（１）

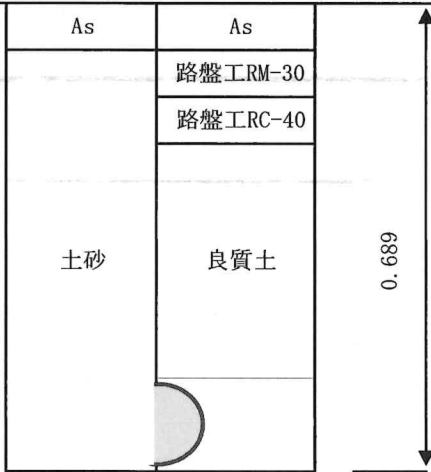
No.	工種	規格	a 県道B交通 車道	b 市道 車道	c 市道 車道	d 管理通路	e 管理通路	f 管理通路	g 県道B交通 車道	h 県道B交通 車道 (仮給水)	計	設計数量	単位
1	仮配管設置土工（埋設部）												
(1)	舗装切断工	15 c m以下	68.948	17.180	3.840				8.000	1.600	99.568	100	m
(2)	舗装版直接 掘削・積込工	バックホウ（クローラ型）〔標準型・排ガス対策型 （2次基準値）〕山積0.28m3（平積0.20m3） 0 c mを超え10 c m以下	20.684	5.154	1.152				2.400	0.480	29.870	30	m ²
(3)	掘削工	バックホウ（クローラ型）〔標準型・排ガス対策型 （2次基準値）〕山積0.28m3（平積0.20m3）	24.594	3.293	0.736	0.246	1.193	0.661	2.784	0.447	33.954	34	m ³
(4)	埋戻し工	バックホウ（クローラ型）〔標準型・排ガス対策型 （2次基準値）〕山積0.28m3（平積0.20m3） 併用 良質土	1.634	0.407	0.091	0.024	0.202	0.113	0.132	0.014	2.617	3	m ³
(5)	埋戻し工	バックホウ（クローラ型）〔標準型・排ガス対策型 （2次基準値）〕山積0.28m3（平積0.20m3） 併用 良質土	10.338	1.546	0.344	0.200	0.936	0.505	1.200	0.144	15.213	15	m ³
(6)	下層路盤工	RC-40 t=45 c m	20.684						2.400	0.480	23.564	24	m ²
(7)	下層路盤工	RC-40 t=15 c m		5.154	1.152						6.306	6	m ²
(8)	上層路盤工	RM-30 t=15 c m	20.684						2.400	0.480	23.564	24	m ²
(9)	上層路盤工	RM-30 t=10 c m		5.154	1.152						6.306	6	m ²
(10)	基層工	再生粗粒度As（20） t=5 c m	20.684						2.400	0.480	23.564	24	m ²
(11)	表層工	再生密粒度As（20） t=5 c m	20.684						2.400	0.480	23.564	24	m ²
(12)	表層工	再生密粒度As（13） t=5 c m		5.154	1.152						6.306	6	m ²
(13)	ダンプトラック運搬工	As塊 4 t 車 L=4.0km	2.068	0.258	0.058				0.240	0.048	2.672	3	m ³
(14)	ダンプトラック運搬工	As塊 10 t 車 L=20.0km	2.068	0.258	0.058				0.240	0.048	2.672	3	m ³
(14)	As塊処分工	処分費	4.860	0.606	0.136				0.564	0.113	6.279	6	t
(15)	ダンプトラック運搬工	発生土 4 t 車 L=4.0km	12.622	1.340	0.301	0.022	0.055	0.043	1.452	0.289	16.124	16	m ³
(16)	バックホウ掘削積込工	バックホウ（クローラ型）〔標準型・排ガス対策型 （2次基準値）〕山積0.45m3（平積0.35m3）As塊	2.068	0.258	0.058				0.240	0.048	2.672	3	m ³
(17)	整地		12.622	1.340	0.301	0.022	0.055	0.043	1.452	0.289	16.124	16	m ³

a 土工定規									
		現況		仮復旧				[既設] [仮復旧]	
厚	50 mm	As	As		As厚	50	50	mm	
	50 mm	As	As		As厚	50	50	mm	
	150 mm		路盤工RM-30		路盤厚		150	mm	
	450 mm		路盤工RC-40		路盤厚		450	mm	
		土砂	良質土	1.289	土被り	1.200	m		
					管外径	89.0	mm		
					管断面積	0.006	m ²		
					掘削幅	0.600	m		
					土工延長	34.474	m		
					管路延長	35.229	m		
		硬質ポリ塩化ビニル管 φ75							
工 種	規 格	算 式						数 量	
(1)舗装切断工	15cm以下	L = 34.474 × 2.0 = 68.948						68.948 m	
(2)舗装版直接掘削・積込工									
	バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）								
	0cmを超え10cm以下	A = 34.474 × 0.600 = 20.684						20.684 m ²	
(3)掘削工	バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）								
		掘削深= 1.189m							
		V = 34.474 × 0.600 × 1.189							
		= 24.594						24.594 m ³	
(4)埋戻し工	良質土								
	バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）併用								
	管路周辺部	埋戻し厚= 0.089m							
		V1 = 34.474 × 0.600 × 0.089							
		= 1.841							
		管控除							
		V2 = 34.474 × 0.006 = 0.207							
		V = 1.841 - 0.207 = 1.634						1.634 m ³	

工 種	規 格	算 式	数 量
(5)埋戻し工	良質土		
	バックホウ（クローラ型）〔標準型・排ガス対策型（2次基準値）〕山積0.28m3（平積0.20m3）併用		
		埋戻し厚= 0.500m	
		$V = 34.474 \times 0.600 \times 0.500$	
		$= 10.338$	10.338 m3
(6)下層路盤工	RC-40 45 cm	$A = 34.474 \times 0.600 = 20.684$	20.684 m2
(7)上層路盤工	RM-30 15 cm	$A = 34.474 \times 0.600 = 20.684$	20.684 m2
(8)基層工	再生粗粒度As（20）t=5cm		
		$A = 34.474 \times 0.600 = 20.684$	20.684 m2
(9)表層工	再生密粒度As（20）t=5cm		
		$A = 34.474 \times 0.600 = 20.684$	20.684 m2
(10)ダンプトラック運搬工			
As塊	4t車 L=4.0km	$V = 20.684 \times 0.100 = 2.068$	2.068 m³
(11)ダンプトラック運搬工			
As塊	4t車 L=20.0km		2.068 m³
(12)As塊処分工	処分費	$W = 2.068 \times 2.350 \text{ t/m}^3 = 4.860$	4.860 t
(13)ダンプトラック運搬工			
発生土	4t車 L=4.0km	$V = 24.594 - 1.634 - 10.338$	
		$= 12.622$	12.622 m³
(14)バックホウ掘削積込工 As塊			
	バックホウ（クローラ型）〔標準型・排ガス対策型（2次基準値）〕山積0.45m3（平積0.3		2.068 m³
(15)整地			12.622 m³

数量計算書 仮配管設置土工_b市道車道

sheet1

b 土工定規									
		現況		仮復旧				[既設]	[仮復旧]
厚	50 mm	As	As		As厚	50	50	mm	
	100 mm		路盤工RM-30		路盤厚		100	mm	
	150 mm		路盤工RC-40		路盤厚		150	mm	
		土砂	良質土		土被り		0.600	m	
				管外径		89.0	mm		
				管断面積		0.006	m ²		
				掘削幅		0.600	m		
				土工延長		8.590	m		
				管路延長		8.590	m		
				硬質ポリ塩化ビニル管 φ 75					
工 種	規 格	算 式				数 量			
(1)舗装切断工	15cm以下	L= 8.590 × 2.0 = 17.180				17.180 m			
(2)舗装版直接掘削・積込工									
	バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）								
	0cmを超え10cm以下	A = 8.590 × 0.600 = 5.154				5.154 m2			
(3)掘削工		バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）							
		掘削深= 0.639m							
		V= 8.590 × 0.600 × 0.639							
		= 3.293				3.293 m3			
(4)埋戻し工		良質土							
	バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）併用								
	管路周辺部	埋戻し厚= 0.089m							
		V1= 8.590 × 0.600 × 0.089							
		= 0.459							
		管控除							
		V2= 8.590 × 0.006 = 0.052							
		V= 0.459 - 0.052 = 0.407				0.407 m3			

[illegible]

c 土工定規									
		現況		仮復旧				[既設]	[仮復旧]
厚	50 mm	As	As	土砂	良質土	As厚	50	50	mm
	100 mm		路盤工RM-30					100	mm
	150 mm		路盤工RC-40					150	mm
						土被り	0.600		m
						管外径	89.1		mm
						管断面積	0.006		m ²
						掘削幅	0.600		m
						土工延長	1.920		m
						管路延長	2.152		m
鋼管80A									
0.639									
工 種		規 格		算 式				数 量	
(1)舗装切断工		15cm以下		L= 1.920 × 2.0 = 3.840				3.840 m	
(2)舗装版直接掘削・積込工									
		バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）							
		0cmを超え10cm以下		A = 1.920 × 0.600 = 1.152				1.152 m2	
(3)掘削工		バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）							
				掘削深= 0.639m					
				V= 1.920 × 0.600 × 0.639					
				= 0.736				0.736 m3	
(4)埋戻し工		良質土							
		バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）併用							
		管路周辺部		埋戻し厚= 0.089m					
				V1= 1.920 × 0.600 × 0.089					
				= 0.103					
				管控除					
				V2= 1.920 × 0.006 = 0.012					
				V= 0.103 - 0.012 = 0.091				0.091 m3	

[illegible]

数量計算書 仮配管設置土工_d管理用通路

sheet1

d 土工定規			
現況 復旧		土被り 管外径 管断面積 1.200 89.1 0.006 m mm m²	
		二重管外径 二重管断面積 165.0 0.021 mm m²	
		掘削幅 土工延長 管路延長 0.600 0.300 1.055 m m m	
工 種	規 格	算 式	数 量
(1)掘削工	バックホウ (クローラ型) [標準型・排ガス対策型 (2次基準値)] 山積0.28m3 (平積0.20m3)		
		掘削深= 1.365m	
		V= 0.300 × 0.600 × 1.365	
		= 0.246	0.246 m3
(2)埋戻し工	良質土		
	バックホウ (クローラ型) [標準型・排ガス対策型 (2次基準値)] 山積0.28m3 (平積0.20m3) 併用		
	管路周辺部	埋戻し厚= 0.165m	
		V1= 0.300 × 0.600 × 0.165	
		= 0.030	
		管控除	
		V2= 0.300 × 0.021 = 0.006	
		V= 0.030 - 0.006 = 0.024	0.024 m3
(3)埋戻し工	良質土		
	バックホウ (クローラ型) [標準型・排ガス対策型 (2次基準値)] 山積0.28m3 (平積0.20m3) 併用		
		埋戻し厚= 1.200m	
		V= 0.300 × 0.600 × 1.200	
		- 0.755 × 0.021 = 0.200	0.200 m3

[illegible]

e 土工定規

Sheet1

現況 復旧

土砂 良質土

0.765

土被り 0.600 m

管外径 89.1 mm

管断面積 0.006 m²

二重管外径 165.0 mm

二重管断面積 0.021 m²

掘削幅 0.600 m

土工延長 2.600 m

管路延長 2.600 m

二重管 硬質ポリ塩化ビニル管 φ75

工 種	規 格	算 式	数 量
(1)掘削工	バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m ³ （平積0.20m ³ ）		
		掘削深= 0.765m	
		V= 2.600 × 0.600 × 0.765	
		= 1.193	1.193 m ³
(2)埋戻し工	良質土		
	バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m ³ （平積0.20m ³ ）併用		
	管路周辺部	埋戻し厚= 0.165m	
		V1= 2.600 × 0.600 × 0.165	
		= 0.257	
	管控除		
		V2= 2.600 × 0.021 = 0.055	
		V= 0.257 - 0.055 = 0.202	0.202 m ³
(3)埋戻し工	良質土		
	バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m ³ （平積0.20m ³ ）併用		
		埋戻し厚= 0.600m	
		V= 2.600 × 0.600 × 0.600	
		- 0.000 × 0.021 = 0.936	0.936 m ³

[illegible]

f 土工定規			
現況復旧 土砂 良質土 鋼管80A 二重管		土被り 管外径 管断面積 二重管外径 二重管断面積 0.600 89.1 0.006 165.0 0.021 m mm m² mm m²	掘削幅 土工延長 管路延長 0.600 1.440 2.070 m m m
0.765			
工 種	規 格	算 式	数 量
(1)掘削工	バックホウ（クローラ型）〔標準型・排ガス対策型（2次基準値）〕山積0.28m3（平積0.20m3）		
		掘削深= 0.765m	
		V= 1.440 × 0.600 × 0.765	
		= 0.661	0.661 m3
(2)埋戻し工	良質土		
	バックホウ（クローラ型）〔標準型・排ガス対策型（2次基準値）〕山積0.28m3（平積0.20m3）併用		
	管路周辺部	埋戻し厚= 0.165m	
		V1= 1.440 × 0.600 × 0.165	
		= 0.143	
		管控除	
		V2= 1.440 × 0.021 = 0.030	
		V= 0.143 − 0.030 = 0.113	0.113 m3
(3)埋戻し工	良質土		
	バックホウ（クローラ型）〔標準型・排ガス対策型（2次基準値）〕山積0.28m3（平積0.20m3）併用		
		埋戻し厚= 0.600m	
		V= 1.440 × 0.600 × 0.600	
		− 0.630 × 0.021 = 0.505	0.505 m3

[illegible]

数量計算書 仮配管設置土工 g 県道 B 交通車道

sheet1

g 土工定規									
		現況		仮復旧				[既設]	[仮復旧]
厚	50 mm	As	As		1.260	As厚	50	50	mm
	50 mm	As	As			As厚	50	50	mm
	150 mm		路盤工RM-30			路盤厚		150	mm
	450 mm		路盤工RC-40			路盤厚		450	mm
		土砂	良質土			土被り	1.200	m	
						管外径	60.0	mm	
						管断面積	0.003	m ²	
						掘削幅	0.600	m	
						土工延長	4.000	m	
						管路延長	4.000	m	
				硬質ポリ塩化ビニル管 φ 50					
工 種		規 格		算 式				数 量	
(1)舗装切断工		15cm以下		L= 4.000 × 2.0 = 8.000				8.000 m	
(2)舗装版直接掘削・積込工									
		バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）							
		0cmを超え10cm以下	A = 4.000 × 0.600 = 2.400				2.400 m ²		
(3)掘削工		バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）							
			掘削深= 1.160m						
			V= 4.000 × 0.600 × 1.160						
			= 2.784				2.784 m ³		
(4)埋戻し工		良質土							
		バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）併用							
		管路周辺部	埋戻し厚= 0.060m						
			V1= 4.000 × 0.600 × 0.060						
			= 0.144						
			管控除						
			V2= 4.000 × 0.003 = 0.012						
			V= 0.144 − 0.012 = 0.132				0.132 m ³		

工 種	規 格	算 式	数 量
(5)埋戻し工	良質土		
	バックホウ（クローラ型）〔標準型・排ガス対策型（2次基準値）〕山積0.28m3（平積0.20m3）併用		
		埋戻し厚= 0.500m	
		$V = 4.000 \times 0.600 \times 0.500$	
		$= 0.000 \times 0.003 = 1.200$	1.200 m3
(6)下層路盤工	RC-40 45 cm	$A = 4.000 \times 0.600 = 2.400$	2.400 m2
(7)上層路盤工	RM-30 15 cm	$A = 4.000 \times 0.600 = 2.400$	2.400 m2
(8)基層工	再生粗粒度As（20）t=5cm		
		$A = 4.000 \times 0.600 = 2.400$	2.400 m2
(9)表層工	再生密粒度As（20）t=5cm		
		$A = 4.000 \times 0.600 = 2.400$	2.400 m2
(10)ダンプトラック運搬工			
As塊	4t車 L=4.0km	$V = 2.400 \times 0.100 = 0.240$	0.240 m³
(11)ダンプトラック運搬工			
As塊	10t車 L=20.0km	$V = 2.400 \times 0.100 = 0.240$	0.240 m³
(12)As塊処分工	処分費	$W = 0.240 \times 2.350 \text{ t/m}^3 = 0.564$	0.564 t
(13)ダンプトラック運搬工			
発生土	4t車 L=4.0km	$V = 2.784 - 0.132 - 1.200$	
		$= 1.452$	1.452 m³
(14)バックホウ掘削積込工 As塊			
	バックホウ（クローラ型）〔標準型・排ガス対策型（2次基準値）〕山積0.45m3（平積0.35m3）		
			0.240 m³
(15)整地			1.452 m³

h 土工定規										
		現況		仮復旧				[既設]	[仮復旧]	
厚	50 mm	As	As		As厚	50	50	mm		
	50 mm	As	As		As厚	50	50	mm		
	150 mm		路盤工RM-30		路盤厚		150	mm		
	450 mm		路盤工RC-40		路盤厚		450	mm		
		土砂	良質土		平均土被り	1.000	m			
					管外径	32.0	mm			
					管断面積	0.001	m ²			
				掘削幅	0.600	m				
				土工延長	0.800	m				
				管路延長	0.800	m				
		硬質ポリ塩化ビニル管 φ 25								
工 種	規 格	算 式						数 量		
(1)舗装切断工	15cm以下	L= 0.800 × 2.0 = 1.600						1.600 m		
(2)舗装版直接掘削・積込工										
	バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）									
	0cmを超え10cm以下	A = 0.800 × 0.600 = 0.480						0.480 m ²		
(3)掘削工	バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）									
		掘削深= 0.932m								
		V= 0.800 × 0.600 × 0.932								
		= 0.447						0.447 m ³		
(4)埋戻し工	良質土									
	バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）併用									
	管路周辺部	埋戻し厚= 0.032m								
		V1= 0.800 × 0.600 × 0.032								
		= 0.015								
		管控除								
		V2= 0.800 × 0.001 = 0.001								
		V= 0.015 − 0.001 = 0.014						0.014 m ³		

工 種	規 格	算 式	数 量
(5)埋戻し工	良質土		
	バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m ³ （平積0.20m ³ ）併用		
		埋戻し厚= 0.300m	
		$V = 0.800 \times 0.600 \times 0.300$	
		$= 0.000 \times 0.001 = 0.144$	0.144 m ³
(6)下層路盤工	RC-40 45 cm	$A = 0.800 \times 0.600 = 0.480$	0.480 m ²
(7)上層路盤工	RM-30 15 cm	$A = 0.800 \times 0.600 = 0.480$	0.480 m ²
(8)基層工	再生粗粒度As（20）t=5cm		
		$A = 0.800 \times 0.600 = 0.480$	0.480 m ²
(9)表層工	再生密粒度As（20）t=5cm		
		$A = 0.800 \times 0.600 = 0.480$	0.480 m ²
(10)ダンプトラック運搬工			
As塊	4t車 L=4.0km	$V = 0.480 \times 0.100 = 0.048$	0.048 m ³
(11)ダンプトラック運搬工			
As塊	10t車 L=20.0km	$V = 0.480 \times 0.100 = 0.048$	0.048 m ³
(12)As塊処分工	処分費	$W = 0.048 \times 2.350 \text{ t/m}^3 = 0.113$	0.113 t
(13)ダンプトラック運搬工			
発生土	4t車 L=4.0km	$V = 0.447 - 0.014 - 0.144$	
		$= 0.289$	0.289 m ³
(14)バックホウ掘削積込工 As塊			
	バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.45m ³ （平積0.35m ³ ）		
			0.048 m ³
(15)整地			0.289 m ³

数量計算書 仮配管（既設管撤去）材料

sheet2

[illegible]

数量計算書 既設管撤去工

sheet2

工 種	規 格	算 式	数 量
(1)配水用鋼管撤去工			
	SGP 80A	$\ell = \quad = 10.800$	10.800 / m
(2)石綿管吊上げ積込み			
	$\phi 75$	$\ell = 8.200 + 11.600 + 2.600$	
		$= 22.400$	22.400 / m
(3)水道配水用ポリエチレン管撤去工			
	$\phi 50$	$\ell = \quad = 1.900$	1.900 / m
(4)管切断工	SGP 80A	$n = (\text{右岸橋台前後}) = 2.0$	
		$n = (\text{左岸橋台前後}) = 2.0$	
		$n = (\text{橋中央部}) = 1.0$	
		$\Sigma = 5.0$	5.0 / 箇所
	ポリエチレン管 $\phi 50$	$n = (6\text{mに1箇所}) = 1.0$	1.0 / 箇所
(5)石綿管継手取外し			
	$\phi 75$	(3m/1本に1箇所)	
		$n1 = 8.200 \div 3.000 + 1.0 = 4.0$	
		$n2 = 11.600 \div 3.000 + 1.0 = 5.0$	
		$n3 = 2.600 \div 3.000 = 1.0$	
		$\Sigma n = \quad = 10.0$	10.0 / 箇所
(6)管帽設置工	ACP $\phi 75$ メカニカル	$n = \quad = 1.0$	1.0 / 箇所
(7)管帽設置工	VP $\phi 75$ メカニカル	$n = \quad = 2.0$	2.0 / 箇所
(8)メカニカル接手とり外し工			
	$\phi 75$	$n = \quad = 2.0$	2.0 / 箇所
(9)既設仕切弁撤去工			
	$\phi 75$	$n = \quad = 1.0$	1.0 / 箇所
(10)既設仕切弁筐撤去工			
	$\phi 75$	$n = \quad = 1.0$	1.0 / 箇所

工 種	規 格	算 式	数 量
(11)足場設置・撤去工			
	桝組足場 幅900	$A' = 3.300 \times 1.800 = 5.940$	
	高さ3300	$A'' = 3.300 \times 3.600 = 11.880$	
	長さ5400	$A = 5.940 + 11.880 = 17.820$	17.820
			掛 m^2
(12)足場工基面整正			
	人力	$A' = 0.900 \times 1.800 = 1.620$	
		$A'' = 0.900 \times 3.600 = 3.240$	
		$A = 1.620 + 3.240 = 4.860$	4.860 m^2
(13)土のう積・撤去工			
	人力	延長 = $8.000 + 4.600 = 12.600$	
		幅 = $= 0.600$	
		高さ = $= 0.500$	
		$n = 12.600 \times 0.600 \times 0.500$	
		$\times 17.0 = 65.0$	65.0 袋
		$A = 12.600 \times 0.600 = 7.560$	7.560 m^2
(14)石綿管収集運搬工		3.0m $n1 = 5.0$ 本	
	$\phi 75ACP$	2.6m $n1 = 1.0$ 本	
	4t車 L=54.8km	0.6m $n1 = 1.0$ 本	
		0.2m $n1 = 1.0$ 本	
		$V = 22.400 \times 0.097 \times 0.097$	
		$\times 0.25 \times 3.141 = 0.166$	0.166
			空 m^3
(15)石綿管処分工		$V =$	$= 0.166$
			0.166
			空 m^3
(16)コンクリート取壊し工		外径= 100.0 (mm)	
	人力	鋼管外径= 89.1 (mm)	
		$A1 = 0.100 \times 0.100 \times 0.25$	
		$\times 3.141 = 0.008$	
		$A2 = 0.089 \times 0.089 \times 0.25$	
		$\times 3.141 = 0.006$	
		$A' \text{ (取壊し面積)} = A1 - A2 =$	$= 0.002$
		$\phi 1 \text{ (取壊し延長)} =$	$= 0.750$
		$\phi 2 \text{ (取壊し延長)} =$	$= 0.750$
		$\Sigma \phi \text{ (取壊し総延長)} =$	$= 1.500$
		$V = A' \times \Sigma \phi =$	$= 0.003$
			0.003 m^3

[illegible]

土工集計表 (4)

No.	工種	規格	a 県道B交通 車道	b 市道 車道	c 県道B交通 車道	計	設計数量	単位
4	既設管撤去土工							
(1)	舗装切断工	15 c m 以下	43. 800	1. 000	3. 800	48. 600	49	m
(2)	舗装版直接 掘削・積込工	バックホウ (ローラ型) [標準型・排ガス対策型 (2次基準値)] 山積0. 28m3 (平積0. 20m3) 0 c m を超え10 c m 以下	13. 140	0. 300	1. 140	14. 580	15	m ³
(3)	掘削工	バックホウ (ローラ型) [標準型・排ガス対策型 (2次基準値)] 山積0. 28m3 (平積0. 20m3)	15. 575	0. 371	1. 320	17. 266	17	m ³
(4)	埋戻し工	バックホウ (ローラ型) [標準型・排ガス対策型 (2次基準値)] 山積0. 28m3 (平積0. 20m3) 併用 購入砂	1. 275	0. 029	0. 072	1. 376	1	m ³
(5)	埋戻し工	バックホウ (ローラ型) [標準型・排ガス対策型 (2次基準値)] 山積0. 28m3 (平積0. 20m3) 併用 購入砂	6. 570	0. 270	0. 570	7. 410	7	m ³
(6)	下層路盤工	RC-40 t=45 c m	13. 140		1. 140	14. 280	14	m ²
(7)		RC-40 t=15 c m		0. 300		0. 300	0. 3	m ²
(8)	上層路盤工	RM-30 t=15 c m	13. 140		1. 140	14. 280	14	m ²
(9)		RM-30 t=10 c m		0. 300		0. 300	0. 3	m ²
(10)	基層工	再生粗粒度As (20) t=5 c m	13. 140		1. 140	14. 280	14	m ²
(11)	表層工	再生密粒度As (20) t=5 c m	13. 140		1. 140	14. 280	14	m ²
(12)		再生密粒度As (13) t=5 c m		0. 300		0. 300	0. 3	m ²
(13)	ダンプトラック運搬工	As塊 4 t 車 L=4. 0km	1. 314	0. 015	0. 114	1. 443	1	m ³
(14)	ダンプトラック運搬工	As塊 10 t 車 L=20. 0km	1. 314	0. 015	0. 114	1. 443	1	m ³
(14)	As塊処分工	処分費	3. 088	0. 035	0. 268	3. 391	3	t
(15)	ダンプトラック運搬工	発生土 4 t 車 L=2. 0km	15. 575	0. 371	1. 320	17. 266	17	m ³
(16)	バックホウ掘削積込工	バックホウ (ローラ型) [標準型・排ガス対策型 (2次基準値)] 山積0. 45m3 (平積0. 35m3) As塊	1. 314	0. 015	0. 114	1. 443	1	m ³
(17)	整地		15. 575	0. 371	1. 320	17. 266	17	m ³

現況		仮復旧	
厚	50 mm	As	As
	50 mm	As	As
	150 mm		路盤工RM-30
	450 mm		路盤工RC-40
		土砂	購入砂

φ 75ACP管

[既設]		[仮復旧]	
As厚	50	50	mm
As厚	50	50	mm
路盤厚		150	mm
路盤厚		450	mm

土被り	1.200	m
管外径	97.0	mm
管断面積	0.007	m ²

掘削幅	0.600	m
土工延長	21.900	m
管路延長	21.900	m

[illegible]

工 種	規 格	算 式	数 量
(5)埋戻し工	購入砂		
	バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m ³ （平積0.20m ³ ）併用		
		埋戻し厚= 0.500m	
		V= 21.900 × 0.600 × 0.500	
		= 6.570	6.570 m ³
(6)下層路盤工	RC-40 45 cm	A = 21.900 × 0.600 = 13.140	13.140 m ²
(7)上層路盤工	RM-30 15 cm	A = 21.900 × 0.600 = 13.140	13.140 m ²
(8)基層工	再生粗粒度As（20）t=5cm		
		A = 21.900 × 0.600 = 13.140	13.140 m ²
(9)表層工	再生密粒度As（20）t=5cm		
		A = 21.900 × 0.600 = 13.140	13.140 m ²
(10)ダンプトラック運搬工			
As塊	4t車 L=4.0km	V= 13.140 × 0.100 = 1.314	1.314 m ³
(11)ダンプトラック運搬工			
As塊	10t車 L=20.0km		1.314 m ³
(12)As塊処分工	処分費	W= 1.314 × 2.350 t/m ³ = 3.088	3.088 t
(13)ダンプトラック運搬工			
発生土	4t車 L=4.0km	V= = 15.575	15.575 m ³
(14)バックホウ掘削積込工 As塊			
	バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.45m ³ （平積0.3		1.314 m ³
(15)整地			15.575 m ³

[illegible]

c 土工定規									
		現況		仮復旧				[既設]	[仮復旧]
厚	50 mm	As	As		As厚	50	50	mm	
	50 mm	As	As		As厚	50	50	mm	
	150 mm		路盤工RM-30		路盤厚		150	mm	
	450 mm		路盤工RC-40		路盤厚		450	mm	
		土砂	購入砂	1.263	土被り	1.200	m		
				管外径	63.0	mm			
				管断面積	0.003	m ²			
				掘削幅	0.600	m			
				土工延長	1.900	m			
				管路延長	1.900	m			
φ50ポリエチレン管									
工 種		規 格		算 式			数 量		
(1)舗装切断工		15cm以下		L= 1.900 × 2.0 = 3.800			3.800 m		
(2)舗装版直接掘削・積込工									
		バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）							
		0cmを超え10cm以下		A = 1.900 × 0.600 = 1.140			1.140 m2		
(3)掘削工				バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）					
				掘削深= 1.163m					
				V= 1.900 × 0.600 × 1.163					
				－ 1.900 × 0.003 = 1.320			1.320 m3		
(4)埋戻し工		購入砂							
		バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m3（平積0.20m3）併用							
				埋戻し厚= 0.063m					
				V= 1.900 × 0.600 × 0.063					
				= 0.072			0.072 m3		

[illegible]

sheet2

工 種	規 格	算 式	数 量
(1) 舗装切断工	15cm以下	$L1 = 0.200 \times 2.0 = 0.400$	
		$L2 = 1.200 \times 1.0 = 1.200$	
		$\Sigma L = 1.600$	1.600 m
(2) 舗装版直接掘削・積込工			
	バックホウ（クローラ型）〔標準型・排ガス対策型（2次基準値）〕山積0.28m ³ （平積0.20m ³ ）		
	0cmを超え10cm以下	$A = 0.200 \times 1.200 = 0.240$	0.240 m ²
(3) 掘削工（左岸）	バックホウ（クローラ型）〔標準型・排ガス対策型（2次基準値）〕山積0.28m ³ （平積0.20m ³ ）		
		掘削深= $1.000\text{m} - 0.050\text{m} = 0.950\text{m}$	
		掘削幅= 1.200m	
		掘削長= 1.200m	
		$V = 0.950 \times 1.200 \times 1.200$	
		$= 1.368$	1.368 m ³
(4) 掘削工（右岸）	バックホウ（クローラ型）〔標準型・排ガス対策型（2次基準値）〕山積0.28m ³ （平積0.20m ³ ）		
		掘削深= 0.550m	
		掘削幅= 1.200m	
		掘削長= 1.200m	
		$V = 0.550 \times 1.200 \times 1.200$	
		$= 0.792$	0.792 m ³
(5) 基礎砕石工	RC-40 t=100mm	幅= 1.200m	
		長= 1.200m	
		$A = 1.200 \times 1.200 \times 2.0$	
		$= 2.880$	2.880 m ²
		$V = 2.880 \times 0.100 = 0.288$	
(6) 基礎コンクリート型枠工		幅= 1.000m	
		高さ= 0.200m	
		$A = 1.000 \times 0.200 \times 4.0$	
		$\times 2.0 = 1.600$	1.600 m ²

工 種	規 格	算 式	数 量
(7)基礎コンクリート工		幅= 1.000m	
	18-8-25(20)高炉	長= 1.000m	
		高さ= 0.200m	
		$V = 1.000 \times 1.000 \times 0.200$	
		$\times 2.0 = 0.400$	0.400 m ³
(8)アンカーボルト設置工			
	M-16	$n = 4.0$	4.0 本
(9)埋戻し工			
	バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.28m ³ （平積0.20m ³ ）併用		
		$V = \text{掘削量} - \text{基礎砕石体積} - \text{基礎コンクリート体積} - \text{仮復旧路盤体積}$	
		$= 1.368 + 0.792 - 0.288$	
		$- 0.400 - 0.060$	
		$= 1.412$	1.412 m ³
		仮復旧路盤体積= 0.240×0.250	
		$= 0.060$	
(10)下層路盤工	RC-40 15 cm	$A = 0.200 \times 1.200 = 0.240$	0.240 m ²
(11)上層路盤工	RM-30 10 cm	$A = 0.200 \times 1.200 = 0.240$	0.240 m ²
(12)表層工			
	再生密粒度As (13) t=5cm		
		$A = 0.200 \times 1.200 = 0.240$	0.240 m ²
(13)ダンプトラック運搬工			
As塊	4t車 L=4.0km	$V = 0.240 \times 0.050 = 0.012$	0.012 m ³
(14)ダンプトラック運搬工			
As塊	10t車 L=20.0km		0.012 m ³
(15)As塊処分工			
	処分費	$W = 0.012 \times 2.350 \text{ t/m}^3 = 0.028$	0.028 t
(16)ダンプトラック運搬工			
発生土	4t車 L=4.0km	$V = 1.368 + 0.792 - 1.412$	
		$= 0.748$	0.748 m ³
(17)バックホウ掘削積込工 As塊			
	バックホウ（クローラ型）[標準型・排ガス対策型（2次基準値）]山積0.45m ³ （平積0.35m ³ ）		0.012 m ³
(18)整地			
			0.748 m ³

数量計算書 付帯工

sheet2

工 種	規 格	算 式	数 量
(1) ガードレール撤去工			
レール撤去	路側用 支柱間隔4m	L1=県道部 = 4.000	4.000 m
(2) ガードレール撤去工			
	路側用 支柱間隔1m	L1=県道部 = 1.000	
	路側用 支柱間隔4m	L2=市道部 = 4.000	
		Σ L = = 5.000	5.000 m
(3) ガードレール復旧工			
レール設置	路側用 支柱間隔4m	L1=県道部 = 4.000	4.000 m
(4) ガードレール復旧工			
	路側用 支柱間隔1m	L1=県道部 = 1.000	
	路側用 支柱間隔4m	L2=市道部 = 4.000	
		Σ L = = 5.000	5.000 m
(5) 侵入防止柵設置工			
	h=1,800	L1=左岸 = 1.800	
		L2=右岸 = 3.600	
		Σ L = = 5.400	5.400 m
(6) ガードフェンス			
	1,810×1,800	n1=左岸 = 1.0	
		n2=右岸 = 2.0	
		Σ n = = 3.0	3.0 枚
(7) 単管パイプ48.6×2.4mm			
	L=2.0m	n1=左岸 = 8.0	
		n2=右岸 = 14.0	
		Σ n = = 22.0	22.0 本
	L=1.5m	n1=左岸 = 2.0	
		n2=右岸 = 4.0	
		Σ n = = 6.0	6.0 本
	L=1.0m	n1=左岸 = 2.0	
		n2=右岸 = 2.0	
		Σ n = = 4.0	4.0 本

[illegible]

数量計算書 交通誘導警備員

sheet2

[illegible]

