

管きょ工(開削)

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
管路土工					
管路掘削					
機械掘削工（バックホウ）	0.28m3BH	別紙計算書より 91.6	91.6	90	m3
管路埋戻					
機械投入埋戻工（バックホウ）		別紙計算書より 54.5	54.5	50	m3
改良土（75mm以下）	DID無 L=5.0km以下	別紙計算書より 54.5	54.5	50	m3
発生土処理					
発生土運搬・処理	DID無 L=4.5km以下	$(26.3+54.5)/0.9$	89.8	90	m3
発生土運搬・処分	掘削量	91.6	91.6		
	砂基礎、埋戻し 改良土として利用	$26.3+54.5$	80.8		
	DID有 L=9.0km以下 差引	$91.6-(80.8/0.9)$	1.8	2	m3

管きょ工(開削)

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
管布設工					
硬質塩化ビニル管					
硬質塩化ビニル管設置工	呼び径 200mm 20m以上	別紙計算書より 42.7	42.7	43	m
埋設標識シート	アルミ製ダブル折込、幅150mm	別紙計算書より 42.7	42.7	43	m
管基礎工					
砂基礎					
砂基礎工	機械施工 10m3以上(標準)	別紙計算書より 26.3	26.3	30	m3
改良土 (20mm以下)	DID無 L=5.0km以下	別紙計算書より 26.3	26.3	30	m3
管路土留工					
軽量鋼矢板土留					
軽量鋼矢板建込工 (両側分)	掘削深2.5m以下	別紙計算書より 30.0	30.0	30	m
軽量鋼矢板建込工 (両側分)	掘削深2.0m以下	別紙計算書より 15.4	15.4	15	m
軽量鋼矢板引抜工 (両側分)	掘削深2.5m以下	別紙計算書より 30.0	30.0	30	m

管きょ工(開削)

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
軽量鋼矢板引抜工 (両側分)	掘削深2.0m以下	別紙計算書より 15.4	15.4	15	m
軽量鋼矢板賃料	L=2.5m 1回使用 9日	別紙計算書より 1.16	1.16	1.2	t
軽量鋼矢板賃料	L=2.5m 2回使用 17日	別紙計算書より 1.52	1.52	1.5	t
軽量鋼矢板賃料	L=2.5m 3回使用 23日	別紙計算書より 2.69	2.69	2.7	t
土留支保工(軽量金属支保工)	設置 2段(3.5m以下) 水圧式ハ イ プ サポ ート	別紙計算書より 30.0	30.0	30	m
	設置 1段(2.0m以下) 水圧式ハ イ プ サポ ート	別紙計算書より 15.4	15.4	15	m
	撤去 2段(3.5m以下) 水圧式ハ イ プ サポ ート	別紙計算書より 30.0	30.0	30	m
	撤去 1段(2.0m以下) 水圧式ハ イ プ サポ ート	別紙計算書より 15.4	15.4	15	m
腹起材賃料	アルミ製 L=4000 9日	別紙計算書より 8	8	8	本
	アルミ製 L=4000 23日	別紙計算書より 12	12	12	本
切梁サポ ート賃料	アルミ水圧式 9日	別紙計算書より 8	8	8	本
	アルミ水圧式 23日	別紙計算書より 12	12	12	本
水圧ポンプ賃料	タンク水量15～19リットル	別紙計算書より 1	1	1	台

管きょ工(開削)

[illegible]

マンホール工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
組立マンホール工					
組立1号マンホール					
組立マンホール設置工	1号マンホール 深さ3m以下	別紙計算書より 3	3	3	箇所
底部工(組立式)	No. 96, 97, 98	別紙計算書より 3	3	3	箇所
鉄筋コンクリート組立1号マンホール I 種	底版 H=130	別紙計算書より 3	3	3	個
	管取付け壁 900×1200	別紙計算書より 2	2	2	個
	管取付け壁 900×1500	別紙計算書より 1	1	1	個
	斜壁 600×900×450	別紙計算書より 2	2	2	個
	斜壁 600×900×600	別紙計算書より 1	1	1	個
調整リング φ600	H= 50	別紙計算書より 4	4	4	個
調整リング φ600	H= 100	別紙計算書より 2	2	2	個
鉄筋コンクリート製組立マンホール調整金具	調整高25mmまで	別紙計算書より 3	3	3	組
人孔鉄蓋(デザイン)	φ600 T-25	別紙計算書より 3	3	3	組
マンホール削孔費 1号(I 種)	塩ビ管用 径200用	別紙計算書より 3	3	3	箇所
人孔用可とう継手	VU φ200	別紙計算書より 6	6	6	組

取付管およびます工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
管路土工					
管路掘削					
機械掘削工（バックホウ）	0.28m3BH	別紙計算書より 3.7	3.7	4	m3
管路埋戻					
機械投入埋戻工（バックホウ）	0.28m3BH	別紙計算書より 1.4+1.5	2.9	3	m3
改良土（20mm以下）	DID無 L=5.0km以下	別紙計算書より 1.4	1.4	1	m3
改良土（75mm以下）	DID無 L=5.0km以下	別紙計算書より 1.5	1.5	2	m3
発生土処理					
発生土運搬・処理	DID無 L=4.5km以下	$(1.4+1.5)/0.9$	3.2	3	m3
発生土運搬・処分	掘削量	3.7	3.7		
	砂基礎、埋戻し 改良土として利用	1.4+1.5	2.9		
	DID有 L=9.0km以下 差引	$3.7-(2.9/0.9)$	0.48	0.5	m3

取付管およびます工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
ます設置工					
ます					
ます設置工（塩化ビニル製）	φ 200 5箇所未満	別紙計算書より 1	1	1	箇所
掃除口保護鉄蓋（樹脂製）	φ 200用 T-14 台座付	別紙計算書より 1	1	1	組
取付管布設工					
取付管					
鋼製さや管	一般構造用炭素鋼鋼管 STK400 φ 267.4mm t5.8mm	1.0	1	1	m
取付管布設および支管取付工	φ 150 5箇所未満 5m以上12m未満	別紙計算書より 1	1	1	箇所
埋設標識シート	アルミ製ダブル折込，幅150mm	別紙計算書より 5.00	5.0	5	m

付帯工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
舗装撤去工					
舗装版切断					
舗装版切断	アスファルト舗装版 t=15cm以下	別紙計算書より 102.20+7.10	109.3	110	m
舗装版破碎					
舗装版破碎	アスファルト舗装版 t=15cm以下	別紙計算書より 304.18+2.84	307.0	310	m ²
殻運搬処理					
殻運搬	舗装版破碎 DID無 L=3.5km以下	別紙計算書より 15.21+0.14	15.4	15	m ³
廃材処理費	アスファルト舗装廃材	別紙計算書より 35.75+0.33	36.1	36	t

付帯工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
道路復旧工					
下層路盤					
下層路盤(歩道部)	ARC-40(RC混合) t=200mm	別紙計算書より 45.40+2.84	48.2	48	m ²
表層					
表層(車道・路肩部)	平均幅員1.4m未満 ②粗粒度アスコン(20)	別紙計算書より 45.40+2.84	48.2	48	m ²
表層(車道・路肩部)	平均幅員3.0m超 ⑤密粒度アスコン(新20FH)	別紙計算書より 258.78	258.8	259	m ²

仮設工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
仮設工					
交通管理工					
交通誘導警備員	交通誘導員B 2人配置 起終点各1人	10.0日*2人	20.0	20.0	人日
	No. 95～No. 96 (開削区間)	3.68	3.68		
	No. 96～No. 97 (開削区間)	1.93	1.93		
	No. 97～No. 98 (開削区間, 取付管)	2.89	2.89		
	舗装本復旧工, 試験掘削工	1.17	1.17		
	計	3.68+1.93+2.89+1.17	9.67		

運搬費(積上げ)

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
仮設材運搬費					
仮設材の運搬(往路)					
	軽量鋼矢板 L=2.5m	5.37	5.37		
	支保工 115*80	0.76	0.76		
	計	5.37+0.76	6.13	6.1	t
仮設材の運搬(復路)		往路と同じ 6.13	6.13	6.1	t
仮設材等の積込み取卸し費	積込み、取卸し(往復分)	運搬と同じ 6.13	6.13	6.1	t

事業損失防止施設費(積上げ)

[illegible]

技術管理費(積上げ)

[illegible]

土工数量計算書

路線番号	人孔番号	管底高	地盤高	舗装厚	路盤厚	砂基礎厚	掘削深	平均掘削深	掘削幅	土工長	機械掘削	埋戻(改良土)		矢板長	備考
		A(m)	B(m)	C(m)	D(m)	E(m)	B-A+E +0.007 (m)	舗装厚を除く H(m)	I(m)	J(m)	K(m3)	20mm以下 管床・管周 ・管頂 L(m3)	75mm以下 M(m3)	(m)	
861	No. 95	10.237	12.39				2.260						H= 1.314		
	No. 96	10.297	12.29	0.05	0.20	0.10	2.100	2.13	1.00	20.00	42.6	11.6	26.3	2.5	
861	No. 96	10.317	12.29				2.080						H= 1.184		
	No. 97	10.347	12.26	0.05	0.20	0.10	2.020	2.00	1.00	10.00	20.0	5.8	11.8	2.5	
861	No. 97	10.367	12.26				2.000						H= 1.064		
	No. 98	10.413	12.17	0.05	0.20	0.10	1.864	1.88	1.00	15.40	29.0	8.9	16.4	2.5	
	No.														
	No.														
	No.														
	No.														
	No.														
	No.														
	No.														
	No.														
	No.														
	No.														
	No.														
	No.														
	No.														
	No.														
										m	m3	m3	m3		
										45.40	91.6	26.3	54.5		

管布設工数量計算書

路線番号	人孔番号	マンホール種類	人孔内の 減 長 (m)	路線延長 (m)	管布設延長 (m)	削 孔		可とう継手		備 考
						φ 150 (箇所)	φ 200 (箇所)	φ 150 (箇所)	φ 200 (箇所)	
861	No. 95	既設マンホール	0.45	20.00	19.10		1		1	
	No. 96	組立1号マンホール	0.45						1	
861	No. 96	組立1号マンホール	0.45	10.00	9.10		1		1	
	No. 97	組立1号マンホール	0.45						1	
861	No. 97	組立1号マンホール	0.45	15.40	14.50		1		1	
	No. 98	組立1号マンホール	0.45						1	
	No.									
	No.									
	No.									
	No.									
	No.									
	No.									
	No.									
	No.									
	No.									
	No.									
	No.									
	No.									
				m	m	箇所	箇所	個	個	
				45.40	42.70		3		6	

土留工(矢板)数量集計表

路線番号	人孔番号	区間長 (m)	矢板型	矢板長 (m)	単位重量 (t/m/枚)	打込枚数 (枚)	打込重量 (t)	引抜重量(1本もの)										引抜枚数 (枚)	矢板切断 (m)	搬 入 搬 出 重 量 (t)	備 考
								10回使用 (t)	9回使用 (t)	8回使用 (t)	7回使用 (t)	6回使用 (t)	5回使用 (t)	4回使用 (t)	3回使用 (t)	2回使用 (t)	1回使用 (t)				
861	No. 95	20.00	軽量Ⅱ型	2.5	0.0179	120	5.37											120		1.16	
	No. 96																1.16				
861	No. 96	10.00	軽量Ⅱ型	2.5	0.0179	60	2.69											60		2.69	
	No. 97													2.69							
861	No. 97	15.40	軽量Ⅱ型	2.5	0.0179	94	4.21											94		1.52	
	No. 98													1.52							
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No.																				
	No																				

※矢板の搬入・搬出は同型同長のうち最長区間分を計上する。

土留工(支保工)数量集計表

[illegible]

[illegible]

取付管土工数量計算書

氏 名	掘削深 (舗装厚を除く) (m)	舗装厚 (m)	路盤厚 (m)	平均掘削幅 (m)	土工長 (m)	機械掘削 (m3)	埋戻(改良土)		矢板長 (m)	備 考
							20mm以下 管床・管周・管頂 K(m3)	75mm以下 L(m3)		
①	1.23	0.05	0.20	0.67	4.50	3.7	1.4	1.5		
					m	m3	m3	m3		
					4.50	3.7	1.4	1.5		

汚水枳及び取付管布設工数量計算書

設置場所		掃 除 口 汚 水 枳						取 付 管					
氏名	所在地	深さ	汚水枳径		保護鉄蓋・内蓋 T-14		備 考	タイプ	取付	土工控除		((本管土被り+枳深)/2)	
			φ 200	φ 300	φ 200	φ 300			管長	本管掘削幅 の1/2	土工長		
①		1.0	1		1			A	5.00	0.50	4.50	(1.6 + 1.0)/2= 1.28	さや管1.0m

路面復旧数量計算書

路線番号	人孔番号	仮 復 旧					本 復 旧					舗装破碎 t≥15の時 (m2)	舗装切断 D+I (m)	舗装破碎 E+J (m2)	舗装殻 運 搬 (m3)	廃材処分 (t)	備 考
		舗装厚 A(m)	延長(土工) B(m)	幅(掘削幅) C(m)	切断長 D(m)	面積B*C E(m2)	舗装厚 F(m)	延長 G(m)	幅(影響幅) H(m)	切断長 I(m)	面積G*H J(m2)						
861	No. 95																
	No. 96	0.05	20.00	1.00	40.00	20.00	0.05	20.00	5.70	5.70	114.00		45.70	134.00	6.70	15.75	
861	No. 96																
	No. 97	0.05	10.00	1.00	20.00	10.00	0.05	10.00	5.70		57.00		20.00	67.00	3.35	7.87	
861	No. 97																
	No. 98	0.05	15.40	1.00	30.80	15.40	0.05	15.40	5.70	5.70	87.78		36.50	103.18	5.16	12.13	
	No.																
	No.																
	No.																
	No.																
	No.																
	No.																
	No.																
	No.																
	No.																
	No.																
	No.																
	No.																
			m		m	m2		m		m	m2	m2	m	m2	m3	t	
			45.40		90.80	45.40		45.40		11.40	258.78		102.20	304.18	15.21	35.75	

取付管路面復旧数量計算書

氏名	仮 復 旧					本 復 旧					舗装破碎 t≥15の時 (m2)	舗装切断 ④+⑨ (m)	舗装破碎 ⑤+⑩ (m2)	舗装搬 運 搬 (m3)	廃材処分 (t)	備 考
	舗装厚 ①(m)	延長 ②(m)	幅(掘削幅) ③(m)	切断長 ④(m)	面積②*③ ⑤(m2)	舗装厚 ⑥(m)	延長 ⑦(m)	幅(影響含) ⑧(m)	切断長 ⑨(m)	面積②*③ ⑩(m2)						
①	0.05	3.55	0.80	7.10	2.84							7.10	2.84	0.14	0.33	
		m		m	m2		m		m	m2		m	m2	m3	t	
		3.55		7.10	2.84							7.10	2.84	0.14	0.33	

■試掘工数量算出根拠

			2 m当り				1m当り数量			
			積算数量(2m/1箇所当り)							
工種	内容	単位	N2	N3	N4	N5	N2	N3	N4	N5
舗装版切断	両側+幅(1.3m)*2	m	6.60	6.60	6.60	6.60	2.000	2.000	2.000	2.000
舗装版取壊し		m2	2.60	2.60	2.60	2.60	1.300	1.300	1.300	1.300
As殻運搬	取壊し*厚さ	m3	0.13	0.13	0.13	0.26	0.065	0.065	0.065	0.130
As殻処分	運搬*2.35	t	0.31	0.31	0.31	0.61	0.153	0.153	0.153	0.306
掘削工	舗装を除く	m3	3.32	3.32	3.32	3.19	1.660	1.660	1.660	1.596
運搬費	現場～改良土プラント	m3	3.32	3.32	3.32	3.19	1.660	1.660	1.660	1.596
改良土受入れ費	掘削運搬量*1.25	m3	4.15	4.15	4.15	3.99	1.660	1.660	1.660	1.596
埋戻工	管頂+路体+路床	m3	2.81	2.71	2.34	2.44	1.406	1.356	1.172	1.221
運搬費(管頂+路体+路床)	改良土プラント～現場(埋戻工*1.11)	m3	3.12	3.01	2.60	2.71	1.406	1.356	1.172	1.221
改良土(φ20mm)購入費	埋戻工*1.33	m3	0.82	0.82	0.82	0.82	0.309	0.309	0.309	0.309
改良土(φ75mm)購入費	埋戻工*1.33	m3	2.92	2.79	2.30	2.43	1.097	1.047	0.863	0.912
残土運搬費	掘削-(埋戻し/0.9)	m3	0.20	0.31	0.72	0.48	0.098	0.153	0.358	0.239
残土処理費	運搬量*1.25	m3	0.25	0.38	0.90	0.60	0.098	0.153	0.358	0.239
下層路盤工	ARC-40	m2	2.54	2.51	2.47	2.47	1.270	1.254	1.237	1.235
上層路盤工	M-40	m2	0.00	2.56	2.55	2.54	0.000	1.278	1.276	1.270
表層工	仮復旧(②As)	m2	2.60	2.60	2.60	2.60	1.300	1.300	1.300	1.300