

数量総括表(単独)

更生材料

種 目	形 状 寸 法	単 位	数 量	備 考
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	2.20	No.6 取付管 路線
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	1.90	No.7 取付管 路線
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	8.70	No.8 取付管 路線
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	12.30	No.10 取付管 路線
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	3.30	No.11 取付管 路線
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	5.20	No.12 取付管 路線
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	4.40	No.19 取付管 路線
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	4.50	No.20 取付管 路線
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	4.20	No.21 取付管 路線

反転・形成

種 目	形 状 寸 法	単 位	数 量	備 考
反転・引込工	既設管 呼び径150mm	m	1.90	No.6 取付管 路線
反転・引込工	既設管 呼び径150mm	m	1.60	No.7 取付管 路線
反転・引込工	既設管 呼び径150mm	m	8.40	No.8 取付管 路線
反転・引込工	既設管 呼び径150mm	m	12.00	No.10 取付管 路線
反転・引込工	既設管 呼び径150mm	m	3.00	No.11 取付管 路線
反転・引込工	既設管 呼び径150mm	m	4.90	No.12 取付管 路線
反転・引込工	既設管 呼び径150mm	m	4.10	No.19 取付管 路線
反転・引込工	既設管 呼び径150mm	m	4.20	No.20 取付管 路線
反転・引込工	既設管 呼び径150mm	m	3.90	No.21 取付管 路線

数量総括表(単独)

反転・形成

種 目	形 状 寸 法	単 位	数 量	備 考
硬化・形成工	既設管 呼び径150mm	m	1.90	No.6 取付管 路線
硬化・形成工	既設管 呼び径150mm	m	1.60	No.7 取付管 路線
硬化・形成工	既設管 呼び径150mm	m	8.40	No.8 取付管 路線
硬化・形成工	既設管 呼び径150mm	m	12.00	No.10 取付管 路線
硬化・形成工	既設管 呼び径150mm	m	3.00	No.11 取付管 路線
硬化・形成工	既設管 呼び径150mm	m	4.90	No.12 取付管 路線
硬化・形成工	既設管 呼び径150mm	m	4.10	No.19 取付管 路線
硬化・形成工	既設管 呼び径150mm	m	4.20	No.20 取付管 路線
硬化・形成工	既設管 呼び径150mm	m	3.90	No.21 取付管 路線

仕上

種 目	形 状 寸 法	単 位	数 量	備 考
本管口切断工		箇所	9	
本管口仕上工		箇所	9	

管渠更生工（反転・形成工） 数量計算書

区分	路線 番号 (No.)	人孔番号 発進側 到達側	既設管径 (mm)	路線延長 (m)	人孔内径	更生延長 (m)	管材延長 (m)	反転・引込工	反転・引込工	硬化・形成工	硬化・形成工
					発進側 到達側 (m)			作業時間 (分)	日進量 (m/日)	作業時間 (分)	日進量 (m/日)
補助	ID10041-10	ID 10061 ～ ID 10066-1	250	42.90	0.90	42.00	42.90				
補助	ID10045-10	ID 10066-1 ～ ID 10062	250	30.02	0.90	29.12	30.02				
補助	ID10184-10	ID 10227 ～ ID 10264	300	31.32	0.90	30.42	31.32				
補助	ID10211-20	ID 10322 ～ ID 10323	200	35.02	0.90	34.12	35.02				
単独	ID10075-30	ID 10104 ～ ID 10105	250	45.05	0.90	44.15	45.05				
単独	ID10098-10	ID 10133-1 ～ ID 10134	250	35.90	0.90	35.00	35.90				
単独	ID10107-30	ID 10144 ～ ID 10145	250	39.80	0.90	38.90	39.80				
単独	ID10145-10	ID 10197 ～ ID 10196	250	47.02	0.90	46.12	47.02				
単独	ID10146-20	ID 10194 ～ ID 10195	250	56.46	0.90	55.56	56.46				
単独	ID10201-1-10	ID 10285 ～ ID 10286	250	48.03	0.90	47.13	48.03				
単独	ID10202-1-10	ID 10283 ～ ID 10284	250	35.05	0.90	34.15	35.05				
	合計			446.57		436.67	446.57				
補助	管種別 合計	200		35.02		34.12	35.02				
		250		72.92		71.12	72.92				
		300		31.32		30.42	31.32				
単独	管種別 合計	200									
		250		307.31		301.01	307.31				
		300									

取付管布設替工数量集計表

(補助)

名 称	種 別	単位	No.13	No.15					設計数量	備 考
管路土工										
舗装切断工	t=15cm以下	m	3.20	5.20					8.00	
舗装版直接掘削積込		m ²	1.44	2.34					4.00	
機械掘削工		m ³	1.63	2.95					5.00	
既設公共ます撤去	Co取壊し	m ³	0.00	0.28					0.30	
残塊処分	Co	m ³	0.00	0.28					0.30	
機械投入埋戻工		m ³	0.89	1.99					3.00	
発生土運搬工	L=8 k m	m ³	0.64	0.74					1.00	
残塊処分	As	m ³	0.06	0.09					0.20	
流用土運搬工	往路	m ³	0.99	2.21					3.00	
流用土運搬工	復路	m ³	0.99	2.21					3.00	
積込工	ルーズ	m ³	0.99	2.21					3.00	
既設管撤去	陶管φ150	m	2.00	3.00					5.00	
残塊処分	陶管φ150	m ³	0.04	0.06					0.10	
汚泥処分工		m ³	0.003	0.005					0.01	
管布設工										
取付管布設工	φ150mm	箇所 (m)	1.00 2.00	1.00 3.00					2.00 5.00	
公共ます設置工	φ200	箇所	0.00	1.00					1.00	
土留工										
軽量鋼矢板設置撤去工	両側 H=2.0m以下	m	0.00	1.00					1.00	
軽量金属支保材設置撤去工	W=0.85m 1段	m	0.00	1.00					1.00	
舗装復旧工										
表層工(車道)	t=3cm	m ²	1.44	4.50					6.00	
路盤工(車道)	RC-40 t=16cm	m ²	1.44	4.50					6.00	
交通管理工										
交通誘導警備員費		式							1.00	

取付管布設替工数量集計表

(単独)									
名 称	種 別	単 位	No.1	No.2	No.3	No.4	No.5	No.6	No.7
管路土工									
舗装切断工	t=15cm以下	m	5.20	5.20	5.20	5.20	5.60	2.20	2.20
舗装版直接掘削積込		m ²	2.34	2.34	2.34	2.34	2.52	0.99	0.99
機械掘削工		m ³	3.23	2.95	2.95	2.95	3.19	1.12	1.12
既設公共ます撤去	Co取壊し	m ³	0.00	0.28	0.28	0.28	0.28	0.00	0.00
残塊処分	Co	m ³	0.00	0.28	0.28	0.28	0.28	0.00	0.00
機械投入埋戻工		m ³	2.03	1.99	1.99	2.03	2.19	0.62	0.62
発生土運搬工	L=8 k m	m ³	0.97	0.74	0.74	0.69	0.76	0.43	0.43
残塊処分	As	m ³	0.09	0.09	0.09	0.09	0.10	0.04	0.04
流用土運搬工	往路	m ³	2.26	2.21	2.21	2.26	2.43	0.69	0.69
流用土運搬工	復路	m ³	2.26	2.21	2.21	2.26	2.43	0.69	0.69
積込工	ルーズ	m ³	2.26	2.21	2.21	2.26	2.43	0.69	0.69
既設管撤去	陶管 φ 150	m	3.00	3.00	3.00	3.00	3.20	1.10	1.10
残塊処分	陶管 φ 150	m ³	0.06	0.06	0.06	0.06	0.07	0.02	0.02
汚泥処分工		m ³	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.002	0.002
管布設工									
取付管布設工	φ 150mm	箇所 (m)	1.00 3.00	1.00 3.00	1.00 3.00	1.00 3.00	1.00 3.20	1.00 1.10	1.00 1.10
公共ます設置工	φ 200	箇所	0.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.00	0.00
土留工									
軽量鋼矢板設置撤去工	両側 H=2.0m以下	m	1.00	1.00	1.00	1.00	1.50	0.00	0.00
軽量金属支保材設置撤去工	W=0.85m 1段	m	1.00	1.00	1.00	1.00	1.50	0.00	0.00
舗装復旧工									
表層工 (車道)	t=3cm	m ²	2.34	2.34	2.34	2.34	2.52	0.99	0.99
路盤工 (車道)	RC-40 t=16cm	m ²	2.34	2.34	2.34	2.34	2.52	0.99	0.99
管配管工 (露出部)									
交通管理工									
交通誘導警備員費		式							

取付管布設替工数量集計表

(単独)

名 称	種 別	単位	No.9	No.11	No.14	No.16	No.17	No.18	設計数量	備 考
管路土工										
舗装切断工	t=15cm以下	m	10.00	5.00	6.80	5.20	5.20	5.20	68.00	
舗装版直接掘削積込		m ²	4.50	2.25	3.06	2.34	2.34	2.34	31.00	
機械掘削工		m ³	4.80	2.54	3.46	3.23	3.23	3.23	38.00	
既設公共ます撤去	Co取壊し	m ³	0.28	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	2.00	No.8, No.10公共樹のみ 0.56
残塊処分	Co	m ³	0.28	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	2.00	No.8, No.10公共樹のみ 0.56
機械投入埋戻工		m ³	2.75	1.39	1.88	2.03	2.03	2.03	24.00	
発生土運搬工	L=8km	m ³	1.74	1.00	1.37	0.97	0.97	0.97	12.00	
残塊処分	As	m ³	0.18	0.09	0.12	0.09	0.09	0.09	1.00	
流用土運搬工	往路	m ³	3.06	1.54	2.09	2.26	2.26	2.26	26.00	
流用土運搬工	復路	m ³	3.06	1.54	2.09	2.26	2.26	2.26	26.00	
積込工	ルーズ	m ³	3.06	1.54	2.09	2.26	2.26	2.26	26.00	
既設管撤去	陶管φ150	m	5.00	2.50	4.00	3.00	3.00	3.00	38.00	
残塊処分	陶管φ150	m ³	0.10	0.05	0.08	0.06	0.06	0.06	0.80	
汚泥処分工		m ³	0.009	0.005	0.006	0.005	0.005	0.005	0.06	
管布設工										
取付管布設工	φ150mm	箇所 (m)	1.00 5.00	1.00 2.50	1.00 4.00	1.00 3.00	1.00 3.00	1.00 3.00	13.00 37.90	
公共ます設置工	φ200	箇所	1.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	7.00	No.8, No.10公共樹のみ 2
土留工										
軽量鋼矢板設置撤去工	両側 H=2.0m以下	m	0.00	0.00	0.00	1.00	1.50	1.50	10.00	
軽量金属支保材設置撤去工	W=0.85m 1段	m	0.00	0.00	0.00	1.00	1.50	1.50	10.00	
舗装復旧工										
表層工(車道)	t=3cm	m ²	4.50	2.25	3.06	2.34	2.34	2.34	31.00	
路盤工(車道)	RC-40 t=16cm	m ²	4.50	2.25	3.06	2.34	2.34	2.34	31.00	
管配管工 (露出部)										
交通管理工										
交通誘導警備員費		式							1.00	

数量計算書

管路延長

(単独) No.1 管径 φ 150 土工延長 L= 2.6 m L= 3 m

名 称	規 格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		公共ます深 接続管天 (0.900 + 2.000) / 2.0	m	1.450
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.60 × 2.000	m	5.20
舗装版直接掘削横積込工		掘削幅 2.60 × 0.90	m ²	2.34
機械掘削工		掘削幅 平均掘削深 既設舗装厚 2.60 × 0.90 × (1.450 - 0.040)	m ³	3.30
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.60	m ³	0.07
既設公共ます撤去	φ 300	公共ます外径 π / 4.0 × 0.600 ² ×	m ³	
Co殻処分			m ³	
計			m ³	3.23
機械埋戻工		掘削幅 平均掘削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.60 × 0.90 × (1.450 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m ³	2.09
新設公共ます控除	φ 200	公共ます外径 π / 4.0 × 0.216 ² ×	m ³	
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 2.60	m ³	0.06
計			m ³	2.03
残土処分工		3.23 - 2.0 / 0.9	m ³	0.97
残塊処分工	As塊	2.34 × 0.04	m ³	0.09
流用土運搬		2.03 / 0.9	m ³	2.26
流用土運搬		2.03 / 0.9	m ³	2.26
積込工			m ³	2.26
既設管撤去	陶管 φ 150	3.00	m	3.00
残塊処分工	陶管 φ 150	m 当り重量 単位体積重量 3.00 × 0.031 t / 1.48 t/m ³	m ³	0.06
汚泥処分工		5.20 × 0.04 × 0.023	m ³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.00	m	3.00
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m	1.00	m	1.00
軽量金属支保材設置撤去工	1段	1.00	m	1.00
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	2.60 × 0.90	m ²	2.34
路盤工	t=16cm	2.60 × 0.90	m ²	2.34

数量計算書

管路延長

(単独) No.2 管径 φ 150 土工延長 L= 2.6 m L= 3 m

名 称	規 格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		$\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{0.900 + 2.000}{2}$	m	1.450
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		$\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$		
砂基礎厚さ	φ 150	$\text{管外径} + \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} = 0.165 + 0.10 + 0.10$	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.60×2.000	m	5.20
舗装版直接掘削横積込工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = 2.60 \times 0.90$	m ²	2.34
機械掘削工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times \text{既設舗装厚} = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.040)$	m ³	3.30
既設TP控除	φ 150	$\pi \times \text{TP外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.188^2 \times 2.60$	m ³	0.07
既設公共ます撤去	φ 300	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.600^2 \times 1.00$	m ³	0.28
Co殻処分			m ³	0.28
計			m ³	2.95
機械埋戻工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{砂基礎厚} + \text{路盤厚} + \text{復旧厚}) = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.365 - 0.160 - 0.030)$	m ³	2.09
新設公共ます控除	φ 200	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.216^2 \times 1.00$	m ³	0.04
管布設部控除	φ 150	$\pi \times \text{VU外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.165^2 \times 3.00$	m ³	0.06
計			m ³	1.99
残土処分工		$2.95 - 2.0 / 0.9$	m ³	0.74
残塊処分工	As塊	2.34×0.04	m ³	0.09
流用土運搬		$1.99 / 0.9$	m ³	2.21
流用土運搬		$1.99 / 0.9$	m ³	2.21
積込工			m ³	2.21
既設管撤去	陶管 φ 150	3.00	m	3.00
残塊処分工	陶管 φ 150	$\text{m当り重量} \times \text{単位体積重量} = 3.00 \times 0.031 \text{ t} / 1.48 \text{ t/m}^3$	m ³	0.06
汚泥処分工		$5.20 \times 0.04 \times 0.023$	m ³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.00	m	3.00
公共ます設置工	φ 200	1.0	基	1.00
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m	1.00	m	1.00
軽量金属支保材設置撤去工	1段	1.00	m	1.00
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	2.60×0.90	m ²	2.34
路盤工	t=16cm	2.60×0.90	m ²	2.34

数量計算書

管路延長

(単独) No.3 管径 φ 150 土工延長 L= 2.6 m L= 3 m 5.00

名 称	規 格	計 算 式	単 位	小 計
平均掘削深		$\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{0.900 + 2.000}{2}$	m	1.450
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		$\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$		
砂基礎厚さ	φ 150	$\text{管外径} + \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} + \text{管断面積} = 0.165 + 0.10 + 0.10 + 0.021$	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.60×2.000	m	5.20
舗装版直接掘削横積込工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = 2.60 \times 0.90$	m ²	2.34
機械掘削工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times \text{既設舗装厚} = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.040)$	m ³	3.30
既設TP控除	φ 150	$\pi \times \text{TP外径} \times \text{掘削幅} \times \text{既設舗装厚} = \pi \times 4.0 \times 0.188^2 \times 2.60$	m ³	0.07
既設公共ます撤去	φ 300	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} \times \text{既設舗装厚} = \pi \times 4.0 \times 0.600^2 \times 1.00$	m ³	0.28
Co殻処分			m ³	0.28
計			m ³	2.95
機械埋戻工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{砂基礎厚} + \text{路盤厚} + \text{復旧厚}) = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.365 - 0.160 - 0.030)$	m ³	2.09
新設公共ます控除	φ 200	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} \times \text{既設舗装厚} = \pi \times 4.0 \times 0.216^2 \times 1.00$	m ³	0.04
管布設部控除	φ 150	$\pi \times \text{VU外径} \times \text{掘削幅} \times \text{既設舗装厚} = \pi \times 4.0 \times 0.165^2 \times 3.00$	m ³	0.06
計			m ³	1.99
残土処分工		$2.95 - 2.0 / 0.9$	m ³	0.74
残塊処分工	As塊	2.34×0.04	m ³	0.09
流用土運搬		$1.99 / 0.9$	m ³	2.21
流用土運搬		$1.99 / 0.9$	m ³	2.21
積込工			m ³	2.21
既設管撤去	陶管 φ 150	3.00	m	3.00
残塊処分工	陶管 φ 150	$\text{m当り重量} \times \text{単位体積重量} = 3.00 \times 0.031 \text{ t} / 1.48 \text{ t/m}^3$	m ³	0.06
汚泥処分工		$5.20 \times 0.04 \times 0.023$	m ³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.00	m	3.00
公共ます設置工	φ 200	1.0	基	1.00
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m	1.00	m	1.00
軽量金属支保材設置撤去工	1段	1.00	m	1.00
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	2.60×0.90	m ²	2.34
路盤工	t=16cm	2.60×0.90	m ²	2.34

数量計算書

管路延長

(単独) No.4 管径 φ 150 土工延長 L= 2.6 m L= 3 m 5.00

名 称	規 格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		$\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{0.900 + 2.000}{2}$	m	1.450
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		$\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$		
砂基礎厚さ	φ 150	$\text{管外径} + \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} = 0.165 + 0.10 + 0.10$	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.60×2.000	m	5.20
舗装版直接掘削横積込工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = 2.60 \times 0.90$	m ²	2.34
機械掘削工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times \text{既設舗装厚} = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.040)$	m ³	3.30
既設TP控除	φ 150	$\pi \times \text{TP外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.188^2 \times 2.60$	m ³	0.07
既設公共ます撤去	φ 300	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.600^2 \times 1.00$	m ³	0.28
Co殻処分			m ³	0.28
計			m ³	2.95
機械埋戻工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{砂基礎厚} + \text{路盤厚} + \text{復旧厚}) = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.365 - 0.160 - 0.030)$	m ³	2.09
新設公共ます控除	φ 200	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.216^2 \times 2.60$	m ³	
管布設部控除	φ 150	$\pi \times \text{VU外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.165^2 \times 3.00$	m ³	0.06
計			m ³	2.03
残土処分工		$2.95 - 2.0 / 0.9$	m ³	0.69
残塊処分工	As塊	2.34×0.04	m ³	0.09
流用土運搬		$2.03 / 0.9$	m ³	2.26
流用土運搬		$2.03 / 0.9$	m ³	2.26
積込工			m ³	2.26
既設管撤去	陶管 φ 150	3.00	m	3.00
残塊処分工	陶管 φ 150	$\text{m当り重量} \times \text{単位体積重量} = 3.00 \times 0.031 \text{ t} / 1.48 \text{ t/m}^3$	m ³	0.06
汚泥処分工		$5.20 \times 0.04 \times 0.023$	m ³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.00	m	3.00
公共ます設置工	φ 200	1.0	基	1.00
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m	1.00	m	1.00
軽量金属支保材設置撤去工	1段	1.00	m	1.00
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	2.60×0.90	m ²	2.34
路盤工	t=16cm	2.60×0.90	m ²	2.34

数量計算書

管路延長

(単独) No.5 管径 φ 150 土工延長 L= 2.8 m L= 3.2 m 3.30

名 称	規 格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		公共ます深 接続管天 (0.900 + 2.000) / 2.0	m	1.450
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.80 × 2.000	m	5.60
舗装版直接掘削横積込工		掘削幅 2.80 × 0.90	m ²	2.52
機械掘削工		掘削幅 平均掘削深 既設舗装厚 2.80 × 0.90 × (1.450 - 0.040)	m ³	3.55
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.80	m ³	0.08
既設公共ます撤去	φ 300	公共ます外径 π / 4.0 × 0.600 ² × 1.00	m ³	0.28
Co殻処分			m ³	0.28
計			m ³	3.19
機械埋戻工		掘削幅 平均掘削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.80 × 0.90 × (1.450 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m ³	2.26
新設公共ます控除	φ 200	公共ます外径 π / 4.0 × 0.216 ² ×	m ³	
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 3.20	m ³	0.07
計			m ³	2.19
残土処分工		3.19 - 2.2 / 0.9	m ³	0.76
残塊処分工	As塊	2.52 × 0.04	m ³	0.10
流用土運搬		2.19 / 0.9	m ³	2.43
流用土運搬		2.19 / 0.9	m ³	2.43
積込工			m ³	2.43
既設管撤去	陶管 φ 150	3.20	m	3.20
残塊処分工	陶管 φ 150	m 当り重量 単位体積重量 3.20 × 0.031 t / 1.48 t/m ³	m ³	0.07
汚泥処分工		5.60 × 0.04 × 0.023	m ³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.20	m	3.20
公共ます設置工	φ 200	1.0	基	1.00
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m	1.50	m	1.50
軽量金属支保材設置撤去工	1段	1.50	m	1.50
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	2.80 × 0.90	m ²	2.52
路盤工	t=16cm	2.80 × 0.90	m ²	2.52

数量計算書

管路延長

(単独) No.6 管径 φ 150 土工延長 L= 1.1 m L= 1.1 m 0.600

名 称	規 格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		境界部 接続管天 (0.900 + 1.500) / 2.0	m	1.200
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	1.10 × 2.000	m	2.20
舗装版直接掘削横積込工		掘削幅 1.10 × 0.90	m ²	0.99
機械掘削工		掘削幅 平均掘削深 既設舗装厚 1.10 × 0.90 × (1.200 - 0.040)	m ³	1.15
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 1.10	m ³	0.03
既設公共ます撤去	φ 300	公共ます外径 π / 4.0 × 0.600 ² × 0.00	m ³	0.00
Co殻処分			m ³	0.00
計			m ³	1.12
機械埋戻工		掘削幅 平均掘削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 1.10 × 0.90 × (1.200 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m ³	0.64
新設公共ます控除	φ 200	公共ます外径 π / 4.0 × 0.216 ² ×	m ³	0.00
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 1.10	m ³	0.02
計			m ³	0.62
残土処分工		1.12 - 0.6 / 0.9	m ³	0.43
残塊処分工	As塊	0.99 × 0.04	m ³	0.04
流用土運搬		0.62 / 0.9	m ³	0.69
流用土運搬		0.62 / 0.9	m ³	0.69
積込工			m ³	0.69
既設管撤去	陶管 φ 150	1.10	m	1.10
残塊処分工	陶管 φ 150	m 当り重量 単位体積重量 1.10 × 0.031 t / 1.48 t/m ³	m ³	0.02
汚泥処分工		2.20 × 0.04 × 0.023	m ³	0.002
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	1.10	m	1.10
公共ます設置工	φ 200		基	0.00
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m	0.00	m	0.00
軽量金属支保材設置撤去工	1段	0.00	m	0.00
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	1.10 × 0.90	m ²	0.99
路盤工	t=16cm	1.10 × 0.90	m ²	0.99

数量計算書

管路延長

(単独) No.7 管径 φ 150 土工延長 L= 1.1 m L= 1.1 m

名 称	規 格	計 算 式	単 位	小 計
平均掘削深		$\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{0.900 + 1.500}{2}$	m	1.200
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		$\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$		
砂基礎厚さ	φ 150	$\text{管外径} \times \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} \times \text{管断面積} = 0.165 \times 0.10 + 0.10 \times 0.021$	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	1.10×2.000	m	2.20
舗装版直接掘削横積込工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = 1.10 \times 0.90$	m ²	0.99
機械掘削工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{既設舗装厚} - \text{復旧厚}) = 1.10 \times 0.90 \times (1.200 - 0.040)$	m ³	1.15
既設TP控除	φ 150	$\frac{\pi}{4} \times \text{TP外径}^2 \times \text{掘削深} = \frac{\pi}{4} \times 4.0^2 \times 0.188$	m ³	0.03
既設公共ます撤去	φ 300	$\frac{\pi}{4} \times \text{公共ます外径}^2 \times \text{掘削深} = \frac{\pi}{4} \times 4.0^2 \times 0.600$	m ³	
Co殻処分			m ³	
計			m ³	1.12
機械埋戻工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{砂基礎厚} + \text{路盤厚} + \text{復旧厚}) = 1.10 \times 0.90 \times (0.365 + 0.160 + 0.030)$	m ³	0.64
新設公共ます控除	φ 200	$\frac{\pi}{4} \times \text{公共ます外径}^2 \times \text{掘削深} = \frac{\pi}{4} \times 4.0^2 \times 0.216$	m ³	
管布設部控除	φ 150	$\frac{\pi}{4} \times \text{VU外径}^2 \times \text{掘削深} = \frac{\pi}{4} \times 4.0^2 \times 0.165$	m ³	0.02
計			m ³	0.62
残土処分工		$1.12 - 0.6 = 0.52$	m ³	0.43
残塊処分工	As塊	0.99×0.04	m ³	0.04
流用土運搬		$0.62 / 0.9$	m ³	0.69
流用土運搬		$0.62 / 0.9$	m ³	0.69
積込工			m ³	0.69
既設管撤去	陶管 φ 150	1.10	m	1.10
残塊処分工	陶管 φ 150	$\text{m当り重量} \times \text{単位体積重量} = 1.10 \times 0.031 \times 1.48$	m ³	0.02
汚泥処分工		$2.20 \times 0.04 \times 0.023$	m ³	0.002
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	1.10	m	1.10
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工	1段		m	
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	1.10×0.90	m ²	0.99
路盤工	t=16cm	1.10×0.90	m ²	0.99

数量計算書

管路延長

(単独) No.9 管径 φ 150 土工延長 L= 5 m L= 5 m

名 称	規 格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		公共ます深 接続管天 (0.900 + 1.500) / 2.0	m	1.200
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	5.00 × 2.000	m	10.00
舗装版直接掘削横積込工		掘削幅 5.00 × 0.90	m ²	4.50
機械掘削工		掘削幅 平均掘削深 既設舗装厚 5.00 × 0.90 × (1.200 - 0.040)	m ³	5.22
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 5.00	m ³	0.14
既設公共ます撤去	φ 300	公共ます外径 π / 4.0 × 0.600 ² × 1.00	m ³	0.28
Co殻処分			m ³	0.28
計			m ³	4.80
機械埋戻工		掘削幅 平均掘削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 5.00 × 0.90 × (1.200 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m ³	2.90
新設公共ます控除	φ 200	公共ます外径 π / 4.0 × 0.216 ² × 1.00	m ³	0.04
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 5.00	m ³	0.11
計			m ³	2.75
残土処分工		4.80 - 2.8 / 0.9	m ³	1.74
残塊処分工	As塊	4.50 × 0.04	m ³	0.18
流用土運搬		2.75 / 0.9	m ³	3.06
流用土運搬		2.75 / 0.9	m ³	3.06
積込工			m ³	3.06
既設管撤去	陶管 φ 150	5.00	m	5.00
残塊処分工	陶管 φ 150	m 当り重量 単位体積重量 5.00 × 0.031 t / 1.48 t/m ³	m ³	0.10
汚泥処分工		10.00 × 0.04 × 0.023	m ³	0.009
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	5.00	m	5.00
公共ます設置工	φ 200	1.0	基	1.00
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m	0.00	m	0.00
軽量金属支保材設置撤去工	1段	0.00	m	0.00
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	5.00 × 0.90	m ²	4.50
路盤工	t=16cm	5.00 × 0.90	m ²	4.50

数量計算書

管路延長

(単独) No.11 管径 φ 150 土工延長 L= 2.5 m L= 2.5 m

名 称	規 格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		境界部 接続管天 (0.900 + 1.500) / 2.0	m	1.200
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.50 × 2.000	m	5.00
舗装版直接掘削横積込工		掘削幅 2.50 × 0.90	m ²	2.25
機械掘削工		掘削幅 平均掘削深 既設舗装厚 2.50 × 0.90 × (1.200 - 0.040)	m ³	2.61
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.50	m ³	0.07
既設公共ます撤去	φ 300	公共ます外径 π / 4.0 × 0.600 ² × 0.00	m ³	0.00
Co殻処分			m ³	0.00
計			m ³	2.54
機械埋戻工		掘削幅 平均掘削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.50 × 0.90 × (1.200 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m ³	1.45
新設公共ます控除	φ 200	公共ます外径 π / 4.0 × 0.216 ² ×	m ³	0.00
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 2.70	m ³	0.06
計			m ³	1.39
残土処分工		2.54 - 1.4 / 0.9	m ³	1.00
残塊処分工	As塊	2.25 × 0.04	m ³	0.09
流用土運搬		1.39 / 0.9	m ³	1.54
流用土運搬		1.39 / 0.9	m ³	1.54
積込工			m ³	1.54
既設管撤去	陶管 φ 150	2.50	m	2.50
残塊処分工	陶管 φ 150	m 当り重量 単位体積重量 2.50 × 0.031 t / 1.48 t/m ³	m ³	0.05
汚泥処分工		5.00 × 0.04 × 0.023	m ³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	2.50	m	2.50
公共ます設置工	φ 200		基	0.00
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m	0.00	m	0.00
軽量金属支保材設置撤去工	1段	0.00	m	0.00
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	2.50 × 0.90	m ²	2.25
路盤工	t=16cm	2.50 × 0.90	m ²	2.25

数量計算書

管路延長

(補助) No.13 管径 φ 150 土工延長 L= 1.6 m L= 2 m 3.00

名 称	規 格	計 算 式	単 位	小 計
平均掘削深		$\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{0.900 + 1.500}{2}$	m	1.200
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		$\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$		
砂基礎厚さ	φ 150	$\text{管外径} + \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} = 0.165 + 0.10 + 0.10$	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	1.60×2.000	m	3.20
舗装版直接掘削横積込工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = 1.60 \times 0.90$	m ²	1.44
機械掘削工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times \text{既設舗装厚} = 1.60 \times 0.90 \times (1.200 - 0.040)$	m ³	1.67
既設TP控除	φ 150	$\pi \times \text{TP外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.188^2 \times 1.60$	m ³	0.04
既設公共ます撤去	φ 300	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.600^2 \times 1.60$	m ³	
Co殻処分			m ³	
計			m ³	1.63
機械埋戻工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{砂基礎厚} + \text{路盤厚} + \text{復旧厚}) = 1.60 \times 0.90 \times (0.365 + 0.160 + 0.030)$	m ³	0.93
新設公共ます控除	φ 200	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.216^2 \times 1.60$	m ³	
管布設部控除	φ 150	$\pi \times \text{VU外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.165^2 \times 2.00$	m ³	0.04
計			m ³	0.89
残土処分工		$1.63 - 0.9 / 0.9$	m ³	0.64
残塊処分工	As塊	1.44×0.04	m ³	0.06
流用土運搬		$0.89 / 0.9$	m ³	0.99
流用土運搬		$0.89 / 0.9$	m ³	0.99
積込工			m ³	0.99
既設管撤去	陶管 φ 150	2.00	m	2.00
残塊処分工	陶管 φ 150	$\text{m当り重量} \times \text{単位体積重量} = 2.00 \times 0.031 \text{ t} / 1.48 \text{ t/m}^3$	m ³	0.04
汚泥処分工		$3.20 \times 0.04 \times 0.023$	m ³	0.003
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	2.00	m	2.00
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工	1段		m	
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	1.60×0.90	m ²	1.44
路盤工	t=16cm	1.60×0.90	m ²	1.44

数量計算書

管路延長

(単独) No.14 管径 φ 150 土工延長 L= 3.4 m L= 4 m

名 称	規 格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		$\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{0.900 + 1.500}{2}$	m	1.200
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		$\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$		
砂基礎厚さ	φ 150	$\text{管外径} + \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} = 0.165 + 0.10 + 0.10$	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	3.40×2.000	m	6.80
舗装版直接掘削横積込工		$3.40 \times \text{掘削幅} = 3.40 \times 0.90$	m ²	3.06
機械掘削工		$3.40 \times \text{掘削幅} \times (\text{平均掘削深} - \text{既設舗装厚}) = 3.40 \times 0.90 \times (1.200 - 0.040)$	m ³	3.55
既設TP控除	φ 150	$\pi \times \text{TP外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.188^2 \times 3.40$	m ³	0.09
既設公共ます撤去	φ 300	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.600^2 \times 3.40$	m ³	
Co殻処分			m ³	
計			m ³	3.46
機械埋戻工		$3.40 \times \text{掘削幅} \times (\text{平均掘削深} - \text{砂基礎厚} - \text{路盤厚} - \text{復旧厚}) = 3.40 \times 0.90 \times (1.200 - 0.365 - 0.160 - 0.030)$	m ³	1.97
新設公共ます控除	φ 200	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.216^2 \times 3.40$	m ³	
管布設部控除	φ 150	$\pi \times \text{VU外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.165^2 \times 3.40$	m ³	0.09
計			m ³	1.88
残土処分工		$3.46 - 1.9 = 1.56$	m ³	1.37
残塊処分工	As塊	3.06×0.04	m ³	0.12
流用土運搬		$1.88 / 0.9$	m ³	2.09
流用土運搬		$1.88 / 0.9$	m ³	2.09
積込工			m ³	2.09
既設管撤去	陶管 φ 150	4.00	m	4.00
残塊処分工	陶管 φ 150	$4.00 \times \text{m当り重量} = 4.00 \times 0.031$	m ³	0.08
汚泥処分工		$6.80 \times 0.04 \times 0.023$	m ³	0.006
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	4.00	m	4.00
公共ます設置工	φ 200		基	
土工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工	1段		m	
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	3.40×0.90	m ²	3.06
路盤工	t=16cm	3.40×0.90	m ²	3.06

数量計算書

管路延長

(補助) No.15 管径 φ 150 土工延長 L= 2.6 m L= 3 m

名 称	規 格	計 算 式	単 位	小 計
平均掘削深		$\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{(0.900 + 2.000)}{2}$	m	1.450
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		$\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$		
砂基礎厚さ	φ 150	$\text{管外径} + \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} + \text{管断面積} = 0.165 + 0.10 + 0.10 + 0.021$	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.60×2.000	m	5.20
舗装版直接掘削横積込工		$\text{掘削幅} = 2.60 \times 0.90$	m ²	2.34
機械掘削工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times \text{既設舗装厚} = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.040)$	m ³	3.30
既設TP控除	φ 150	$\pi \times \text{TP外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.188^2 \times 2.60$	m ³	0.07
既設公共ます撤去	φ 300	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.600^2 \times 1.00$	m ³	0.28
Co殻処分			m ³	0.28
計			m ³	2.95
機械埋戻工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{砂基礎厚} + \text{路盤厚} + \text{復旧厚}) = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.365 - 0.160 - 0.030)$	m ³	2.09
新設公共ます控除	φ 200	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.216^2 \times 1.00$	m ³	0.04
管布設部控除	φ 150	$\pi \times \text{VU外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.165^2 \times 3.00$	m ³	0.06
計			m ³	1.99
残土処分工		$2.95 - 2.0 / 0.9$	m ³	0.74
残塊処分工	As塊	2.34×0.04	m ³	0.09
流用土運搬		$1.99 / 0.9$	m ³	2.21
流用土運搬		$1.99 / 0.9$	m ³	2.21
積込工			m ³	2.21
既設管撤去	陶管 φ 150	3.00	m	3.00
残塊処分工	陶管 φ 150	$\text{m当り重量} \times \text{単位体積重量} = 3.00 \times 0.031 \text{ t} / 1.48 \text{ t/m}^3$	m ³	0.06
汚泥処分工		$5.20 \times 0.04 \times 0.023$	m ³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.00	m	3.00
公共ます設置工	φ 200	1.0	基	1.00
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m	1.00	m	1.00
軽量金属支保材設置撤去工	1段	1.00	m	1.00
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	5.00×0.90	m ²	4.50
路盤工	t=16cm	5.00×0.90	m ²	4.50

数量計算書

管路延長

(単独) No.16 管径 φ 150 土工延長 L= 2.6 m L= 3 m

名 称	規 格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		$\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{0.900 + 2.000}{2}$	m	1.450
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		$\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$		
砂基礎厚さ	φ 150	$\text{管外径} + \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} = 0.165 + 0.10 + 0.10$	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.60×2.000	m	5.20
舗装版直接掘削横積込工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = 2.60 \times 0.90$	m ²	2.34
機械掘削工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times \text{既設舗装厚} = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.040)$	m ³	3.30
既設TP控除	φ 150	$\pi \times \text{TP外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.188^2 \times 2.60$	m ³	0.07
既設公共ます撤去	φ 300	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.600^2 \times 2.60$	m ³	
Co殻処分			m ³	
計			m ³	3.23
機械埋戻工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{砂基礎厚} + \text{路盤厚} + \text{復旧厚}) = 2.60 \times 0.90 \times (0.365 + 0.160 + 0.030)$	m ³	2.09
新設公共ます控除	φ 200	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.216^2 \times 2.60$	m ³	
管布設部控除	φ 150	$\pi \times \text{VU外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.165^2 \times 3.00$	m ³	0.06
計			m ³	2.03
残土処分工		$3.23 - 2.0 / 0.9$	m ³	0.97
残塊処分工	As塊	2.34×0.04	m ³	0.09
流用土運搬		$2.03 / 0.9$	m ³	2.26
流用土運搬		$2.03 / 0.9$	m ³	2.26
積込工			m ³	2.26
既設管撤去	陶管 φ 150	3.00	m	3.00
残塊処分工	陶管 φ 150	$\text{m当り重量} \times \text{単位体積重量} = 3.00 \times 0.031 \text{ t} / 1.48 \text{ t/m}^3$	m ³	0.06
汚泥処分工		$5.20 \times 0.04 \times 0.023$	m ³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.00	m	3.00
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m	1.00	m	1.00
軽量金属支保材設置撤去工	1段	1.00	m	1.00
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	2.60×0.90	m ²	2.34
路盤工	t=16cm	2.60×0.90	m ²	2.34

数量計算書

管路延長

(単独) No.17 管径 φ 150 土工延長 L= 2.6 m L= 3 m

名 称	規 格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		$\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{0.900 + 2.000}{2}$	m	1.450
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		$\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$		
砂基礎厚さ	φ 150	$\text{管外径} + \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} = 0.165 + 0.10 + 0.10$	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.60×2.000	m	5.20
舗装版直接掘削横積込工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = 2.60 \times 0.90$	m ²	2.34
機械掘削工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times \text{既設舗装厚} = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.040)$	m ³	3.30
既設TP控除	φ 150	$\pi \times \text{TP外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.188^2 \times 2.60$	m ³	0.07
既設公共ます撤去	φ 300	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.600^2 \times 2.60$	m ³	
Co殻処分			m ³	
計			m ³	3.23
機械埋戻工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{砂基礎厚} + \text{路盤厚} + \text{復旧厚}) = 2.60 \times 0.90 \times (0.365 + 0.160 + 0.030)$	m ³	2.09
新設公共ます控除	φ 200	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.216^2 \times 2.60$	m ³	
管布設部控除	φ 150	$\pi \times \text{VU外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.165^2 \times 3.00$	m ³	0.06
計			m ³	2.03
残土処分工		$3.23 - 2.0 / 0.9$	m ³	0.97
残塊処分工	As塊	2.34×0.04	m ³	0.09
流用土運搬		$2.03 / 0.9$	m ³	2.26
流用土運搬		$2.03 / 0.9$	m ³	2.26
積込工			m ³	2.26
既設管撤去	陶管 φ 150	3.00	m	3.00
残塊処分工	陶管 φ 150	$\text{m当り重量} \times \text{単位体積重量} = 3.00 \times 0.031 \text{ t} / 1.48 \text{ t/m}^3$	m ³	0.06
汚泥処分工		$5.20 \times 0.04 \times 0.023$	m ³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.00	m	3.00
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m	1.50	m	1.50
軽量金属支保材設置撤去工	1段	1.50	m	1.50
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	2.60×0.90	m ²	2.34
路盤工	t=16cm	2.60×0.90	m ²	2.34

数量計算書

管路延長

(単独) No.18 管径 φ 150 土工延長 L= 2.6 m L= 3 m

名 称	規 格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		$\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{0.900 + 2.000}{2}$	m	1.450
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		$\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$		
砂基礎厚さ	φ 150	$\text{管外径} + \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} = 0.165 + 0.10 + 0.10$	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.60×2.000	m	5.20
舗装版直接掘削横積込工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = 2.60 \times 0.90$	m ²	2.34
機械掘削工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times \text{既設舗装厚} = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.040)$	m ³	3.30
既設TP控除	φ 150	$\pi \times \text{TP外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.188^2 \times 2.60$	m ³	0.07
既設公共ます撤去	φ 300	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.600^2 \times 2.60$	m ³	
Co殻処分			m ³	
計			m ³	3.23
機械埋戻工		$\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{砂基礎厚} + \text{路盤厚} + \text{復旧厚}) = 2.60 \times 0.90 \times (0.365 + 0.160 + 0.030)$	m ³	2.09
新設公共ます控除	φ 200	$\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.216^2 \times 2.60$	m ³	
管布設部控除	φ 150	$\pi \times \text{VU外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.165^2 \times 3.00$	m ³	0.06
計			m ³	2.03
残土処分工		$3.23 - 2.0 / 0.9$	m ³	0.97
残塊処分工	As塊	2.34×0.04	m ³	0.09
流用土運搬		$2.03 / 0.9$	m ³	2.26
流用土運搬		$2.03 / 0.9$	m ³	2.26
積込工			m ³	2.26
既設管撤去	陶管 φ 150	3.00	m	3.00
残塊処分工	陶管 φ 150	$\text{m当り重量} \times \text{単位体積重量} = 3.00 \times 0.031 \text{ t} / 1.48 \text{ t/m}^3$	m ³	0.06
汚泥処分工		$5.20 \times 0.04 \times 0.023$	m ³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.00	m	3.00
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m	1.50	m	1.50
軽量金属支保材設置撤去工	1段	1.50	m	1.50
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	2.60×0.90	m ²	2.34
路盤工	t=16cm	2.60×0.90	m ²	2.34

