

令和8年度名嘉真地区配水本管布設替工事
【夜間施工】
令和8年度

数量総括表

C・D-LINE

1

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
土 工			1	式
舗 装 工			1	式
管 工 事			1	式
管 材			1	式
付 帯 工			1	式
復 旧 工			1	式
仮 設 工			1	式
(共 通 仮 設 費)				
仮 設 材 の 運 搬			1	式
通 水 試 験			1	式
資材ヤード借地料			1	式

数 量 計 算 書

C・D-LINE

2

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
		(土工総括表)		
昼間施工				
機 械 掘 削	バックホウ 0.35 m ³ 土 砂	36.2	36	m3
埋 戻 し	保 護 砂	13.1	13	m3
埋 戻 し 材		13.1 × 1.26	17	m3
埋 戻 し	流 用 土	16.3	16	m3
流 用 土 運 搬	現場～ヤード 土 砂	16.3	16	m3
	ヤード～現場 土 砂	16.3	16	m3
残 土 処 理	土 砂	13.8 ※ 13.8 × 1.8 = 24.8 t	14	m3
夜間施工				
機 械 掘 削	バックホウ 0.35 m ³ 土 砂	296.2	296	m3
埋 戻 し	保 護 砂	146.5	147	m3
埋 戻 し 材		146.5 × 1.26	185	m3
埋 戻 し	流 用 土	4.5	5	m3
流 用 土 運 搬	現場～ヤード 土 砂	4.5	5	m3
	ヤード～現場 土 砂	4.5	5	m3
(昼間)残土処理	土 砂	291.3 ※ 291.3 × 1.8 = 524.3 t	291	m3

数 量 計 算 書

C•D-LINE

3

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
		(土 工 集 計 表)		
昼間施工				
		B-4型 D-4H型 D-4HD型 E-4型 不断水バルブ不断水分岐 小計(1)		
機 械 掘 削	バックホウ 0.35 m³ 土 砂	2.1 + 6.0 + 14.3 + 2.3 + 3.2 + 4.3 = 32.2 m3		
埋 戻 し	保 護 砂	0.8 + 2.2 + 4.4 + 0.9 + 1.5 + 2.1 = 11.9 m3		
埋 戻 し	流 用 土	0.9 + 1.8 + 6.3 + 1.4 + 1.7 + 2.2 = 14.3 m3		
残 土 処 理	土 砂	1.1 + 4.0 + 7.3 + 0.7 + 1.3 + 1.9 = 16.3 m3		
		防護コン 撤去 小計(2)		
機 械 掘 削	バックホウ 0.35 m³ 土 砂	4.0 + + + + + = 4.0 m3		
埋 戻 し	保 護 砂	1.2 + + + + + = 1.2 m3		
埋 戻 し	流 用 土	2.0 + + + + + = 2.0 m3		
残 土 処 理	土 砂	1.8 + + + + -4.3 + = -2.5 m3		
		小計(3)	合計	
機 械 掘 削	バックホウ 0.35 m³ 土 砂	+ + + + + = 0.0 m3	36.2	m3
埋 戻 し	保 護 砂	+ + + + + = 0.0 m3	13.1	m3
埋 戻 し	流 用 土	+ + + + + = 0.0 m3	16.3	m
残 土 処 理	土 砂	+ + + + + = 0.0 m3	13.8	m3

数 量 計 算 書

C・D-LINE

4

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
		(土 工 集 計 表)		
夜間施工				
		A-1型 A-1D型 A-4型 A-4H型 会所掘 再掘削 小計(1)		
機 械 掘 削	バックホウ 0.35 m ³ 土 砂	265.1 + 0.0 + 1.6 + 1.6 4.4 + 23.5 = 296.2 m3		
埋 戻 し	保 護 砂	129.7 + 0.0 + 0.7 + 0.7 4.4 + 11.0 = 146.5 m3		
埋 戻 し	流 用 土	3.8 + 0.0 + 0.1 + 0.3 + 0.3 = 4.5 m3		
残 土 処 理	土 砂	260.9 + 0.0 + 1.5 + 1.3 4.4 + 23.2 = 291.3 m3		
		小計(2)		
機 械 掘 削	バックホウ 0.35 m ³ 土 砂	+ + + + + = 0.0 m3		
埋 戻 し	保 護 砂	+ + + + + = 0.0 m3		
埋 戻 し	流 用 土	+ + + + + = 0.0 m3		
残 土 処 理	土 砂	+ + + + + = 0.0 m3		
		小計(3)	合計	
機 械 掘 削	バックホウ 0.35 m ³ 土 砂	+ + + + + = 0.0 m3	296.2	m3
埋 戻 し	保 護 砂	+ + + + + = 0.0 m3	146.5	m3
埋 戻 し	流 用 土	+ + + + + = 0.0 m3	4.5	m
残 土 処 理	土 砂	+ + + + + = 0.0 m3	291.3	m3

数量計算書

C•D-LINE

5

[illegible]

数量計算書

C•D-LINE

6

[illegible]

数量計算書

C•D-LINE

7

[illegible]

数量計算書

C•D-LINE

8

[illegible]

数量計算書

C•D-LINE

9

[illegible]

数量計算書

C•D-LINE

10

[illegible]

数量計算書

C•D-LINE

11

[illegible]

数量計算書

C•D-LINE

12

[illegible]

数量計算書

C・D-LINE

13

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
会 所 掘 り	夜 間 施 工			
		素掘り 土工延長L= 0.500 m 掘削深H= 0.300 m		
	DCIP φ 250	掘削幅W= 0.65 箇所数N= $\frac{\text{本線}}{34} + \frac{W \times N}{22.10}$		
	DCIP φ 100	掘削幅W= 箇所数N= + 0.00		
	DCIP φ 150	掘削幅W= 箇所数N= + 0.00		
	DCIP φ 100	掘削幅W= 0.65 箇所数N= $\frac{\text{既設(5)}}{11} + 7.15$		
	DCIP φ 75	掘削幅W= 箇所数N= + 0.00		
		計 29.25		
機 械 掘 削	バックホウ 0.35 m ³ 土 砂	0.500 × 0.300 × 29.25 =	4.4	m3
埋 戻 し	保 護 砂	0.500 × 0.300 × 29.25 =	4.4	m3
残 土 処 理	土 砂	4.40 - 0.00 ÷ 0.90 =	4.4	m3

数量計算書

C・D-LINE

14

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
再 掘 削 A 型 管 土 工	夜 間 施 工	DCIP-GX ϕ 250		
		土工延長L= 1.300 m 平均掘削深H= 1.166 m 掘削幅W= 0.650 m		
		管外径= 0.272 m 基礎砂= 0.000 m 保護砂= 0.300 m 砂埋戻高= 0.572 m 路盤厚= 0.400 m 舗装厚= 0.180 m		
		仮舗装厚= 0.100 m		
	延長	A-1型 A-1D L= 413.60 + 0.00 = 413.60 m		
	掘削面積	369.92 + 0.00 = 369.92 m ²		
	平均土被り	369.92 $\div$ 413.60 = 0.894 m		
	再掘削回数	交通誘導員日数算定より 413.6 $\div$ 15.60 m/日 = 27 回		
機 械 掘 削	バックホウ 0.35 m ³ 土 砂	(0.650 $\times$ (1.166 - 0.100) $\times$ 1.30 - 0.272 ² $\times$ π /4 $\times$ 0.550)		
		$\times$ 27 =	23.5	m ³
埋 戻 し	保 護 砂	(0.650 $\times$ 0.572 - 0.272 ² $\times$ π /4) $\times$ 1.30 $\times$ 27 =	11.0	m ³
埋 戻 し	流 用 土	0.650 $\times$ (1.166 - 0.572 - 0.400 - 0.180) $\times$ 1.30 $\times$ 27 =	0.3	m ³
残 土 処 理	土 砂	23.5 - 0.3 $\div$ 0.9 =	23.2	m ³

数量計算書

C•D-LINE

15

[illegible]

数量計算書

C・D-LINE

16

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
不断水分岐 E型管土工	昼 間 施 工			
		土工延長L1= 1.220 m 掘削深H= 1.870 m 掘削幅W1= 1.200 m 土工延長L2= 1.400 m (土被りh= 1.250 m) 掘削幅W2= 0.600 m		
		管外径= 0.220 m 基礎砂= 0.400 m 保護砂= 0.300 m 砂埋戻高= 0.920 m 路盤厚= 0.000 m 舗装厚= 0.000 m 仮舗装厚= 0.000 m		
機 械 掘 削	バックホウ 0.35 m ³ 土 砂	(1.220 × 1.200 + 1.400 × 0.600)× 1.870		
		- 0.220 ^2 × π/4 × 1.200 =	4.3	m3
埋 戻 し	保 護 砂	(1.220 × 1.200 + 1.400 × 0.600)× 0.920		
		- 0.220 ^2 × π/4 × 1.200 - 0.118 ^2 × π/4 × 2.010 =	2.1	m3
埋 戻 し	流 用 土	(1.220 × 1.200 + 1.400 × 0.600)×(1.870 - 0.920) =	2.2	m3
残 土 処 理	土 砂	4.3 - 2.2 ÷ 0.9 =	1.9	m3
		保護砂控除延長CIP φ 100		
		0.220 ÷ 2 + 0.500 + 1.400 = 2.01		

数量計算書

C・D-LINE

17

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
防護コンクリート E型管土工	昼 間 施 工			
		土工延長L= 1.450 m 掘削深H= 1.890 m 掘削幅W= 1.450 m		
		管外径= 0.220 m 基礎砂= m 保護砂= 0.300 m 砂埋戻高= 0.960 m 路盤厚= 0.000 m 舗装厚= 0.000 m 仮舗装厚= 0.000 m		
機 械 掘 削	バックホウ 0.35 m ³ 土 砂	$1.450 \times (1.890 - 0.000) \times 1.45 =$	4.0	m3
埋 戻 し	保 護 砂	$1.450 \times 0.960 \times 1.45 - 0.80 =$	1.2	m3
埋 戻 し	流 用 土	$1.450 \times (1.890 - 0.960 - 0.000 - 0.000) \times 1.45 =$	2.0	m3
残 土 処 理	土 砂	$4.0 - 2.0 \div 0.9 =$	1.8	m3
	砂埋戻し控除	基礎材 ($0.850 + 0.100 + 0.100$) ² × 0.150 = 0.17 m3		
		コンクリート $0.850 \times 0.850 \times 0.850 =$ 0.61 m3		
		DCIP φ 200 0.220 ² × π ÷ 4 × (0.300 + 0.300) = 0.02 m3		
		計 = 0.80 m3		

数 量 計 算 書

C・D-LINE

18

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
		(舗 装 工 総 括 表)		
昼間施工				
舗 装 版 切 断	t=15cm以下	67.2 =	67	m
舗 装 版 破 碎	t=10cm以下	47.4 =	47	m2
仮 舗 装 工	t=4cm 再生粗粒度As20	13.1 =	13	m2
	歩道部 t=3cm 再生粗粒度As20	3.7 =	4	m2
不 陸 整 正	施工幅1.8m未満	30.7 =	31	m2
舗 装 工 (表 層)	車道部 t=5cm PK-3 再生密粒度As13	30.7 =	31	m2
上 層 路 盤	t=11cm 再生粒調碎石	13.1 =	13	m2
	t=11cm 再生クラッシャーラン	3.7 =	4	m2
下 層 路 盤	t=30cm 再生クラッシャーラン	13.1 =	13	m2
フィルター層敷設 工	t=7cm 砂	3.7 =	4	m2
As 殻 処 理		2.2 =	2	m3
汚 泥 水 運 搬 工		0.08 =	0.1	m3

数 量 計 算 書

C・D-LINE

19

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
		(舗 装 工 総 括 表)		
夜間施工				
舗 装 版 切 断	t=15cm越え30cm以下	1,321.9 =	1,322	m
舗 装 版 破 砕	t=15cm越え40cm以下	662.0 =	662	m2
	t=10cm以下	268.8 =	269	m2
仮 舗 装 工	t=5cm PK-4 再生粗粒度As20	268.8 =	269	m2
	t=5cm PK-3 再生粗粒度As20	268.8 =	269	m2
不 陸 整 正	施工幅1.8m未満	662.0 =	662	m2
舗 装 工 (表 層)	車道部 t=5cm PK-4 排水性舗装	662.0 =	662	m2
舗 装 工 (基 層)	車道部 t=5cm PK-4 再生粗粒度As20	662.0 =	662	m2
舗 装 工	t=8cm AS安定処理	662.0 =	662	m2
上 層 路 盤	t=28cm 再生粒調碎石	268.8 =	269	m2
下 層 路 盤	t=20cm 再生クラッシャーラン	268.8 =	269	m2
As 殻 処 理		146.0 =	146	m2
汚 泥 水 運 搬 工		5.52 =	5.5	m3

数 量 計 算 書

C・D-LINE

20

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
		(舗 装 工 集 計 表)		
昼間施工		B-4型 D-4H型 D-4HD型		
舗 装 版 切 断	t=15cm以下	6.0 + 38.3 + 22.9 + + + + =	67.2	m
舗 装 版 破 砕	t=10cm以下	3.7 + 35.1 + 8.6 + + + + =	47.4	m2
仮 舗 装 工	t=4cm 再生粗粒度As20	+ 4.5 + 8.6 + + + + =	13.1	m2
	歩道部 t=3cm 再生粗粒度As20	3.7 + + + + + + =	3.7	m2
不 陸 整 正	施工幅1.8m未満	+ 30.7 + + + + + =	30.7	m2
舗 装 工 (表 層)	車道部 t=5cm PK-3 再生密粒度As13	+ 30.7 + + + + + =	30.7	m2
上 層 路 盤	t=11cm 再生粒調碎石	+ 4.5 + 8.6 + + + + =	13.1	m2
	t=11cm 再生クラッシャーラン	3.7 + + + + + + =	3.7	m2
下 層 路 盤	t=30cm 再生クラッシャーラン	+ 4.5 + 8.6 + + + + =	13.1	m2
フィルター層敷設 工	t=7cm 砂	3.7 + + + + + + =	3.7	m2
As 殻 処 理		0.15 + 1.72 + 0.34 + + + + =	2.2	m3
汚 泥 水 運 搬 工		0.006 + 0.044 + 0.026 + + + + =	0.08	m3

数量計算書

C・D-LINE

21

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
		(舗 装 工 集 計 表)		
夜間施工		A-1型 A-1D型 A-4型 A-4H型 再掘削 小計(1)		
舗 装 版 切 断	t=15cm越え30cm以下	1321.9 + 0.0 + 5.5 + 4.8 + + =	1,321.9	m
舗 装 版 破 砕	t=15cm越え40cm以下	662.0 + 0.0 + + + + =	662.0	m2
	t=10cm以下	268.8 + 0.0 + 1.8 + 1.4 + 22.8 + =	268.8	m2
仮 舗 装 工	t=5cm PK-4 再生粗粒度As20	268.8 + 0.0 + 1.8 + 1.4 + 22.8 + =	268.8	m2
	t=5cm PK-3 再生粗粒度As20	268.8 + 0.0 + 1.8 + 1.4 + 22.8 + =	268.8	m2
不 陸 整 正	施工幅1.8m未満	662.0 + 0.0 + + + + =	662.0	m2
舗 装 工 (表 層)	車道部 t=5cm PK-4 排水性舗装	662.0 + 0.0 + + + + =	662.0	m2
舗 装 工 (基 層)	車道部 t=5cm PK-4 再生粗粒度As20	662.0 + 0.0 + + + + =	662.0	m2
舗 装 工	t=8cm AS安定処理	662.0 + 0.0 + + + + =	662.0	m2
上 層 路 盤	t=28cm 再生粒調砕石	268.8 + 0.0 + 1.8 + 1.4 + 22.8 + =	268.8	m2
下 層 路 盤	t=20cm 再生クラッシャーラン	268.8 + 0.0 + 1.8 + 1.4 + 22.8 + =	268.8	m2
As 殻 処 理		146.04 + 0.00 + 0.18 + 0.14 + 2.28 + =	146.0	m2
汚 泥 水 運 搬 工		5.473 + 0.000 + 0.023 + 0.020 + + =	5.52	m3

数 量 計 算 書

C・D-LINE

22

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
舗装復旧工-1 A-1型管土工	夜間施工	DCIP-GX φ 250 素掘り		
		舗装厚= 0.180 m 土工延長L= 413.60 m 掘削幅W= 0.650 m 仮舗装厚= 0.100 m 影響幅= 0.000 m 切断ライン数= 2		
	2次切断 復旧平面図より	166.37 + 322.63 + 5.72 = 494.72 m		
	舗装破碎・復旧 復旧平面図より	245.83 + 411.55 + 4.57 = 661.95 m		
舗装版切断	t=15cm越え30cm以下	一次切断 二次切断 413.60 × 2 + 494.72 =	1321.9	m
舗装版破碎	t=15cm越え40cm以下	661.95 =	662.0	m2
	t=10cm以下	A1土工 413.60 × 0.650 =	268.8	m2
仮舗装工	t=5cm PK-4 再生粗粒度As20	413.60 × 0.650 =	268.8	m2
	t=5cm PK-3 再生粗粒度As20	413.60 × 0.650 =	268.8	m2
不陸整正	施工幅1.8m未満	661.95 =	662.0	m2
舗装工(表層)	車道部 t=5cm PK-4 排水性舗装	661.95 =	662.0	m2
舗装工(基層)	車道部 t=5cm PK-4 再生粗粒度As20	661.95 =	662.0	m2
舗装工	t=8cm AS安定処理	661.95 =	662.0	m2
上層路盤	t=28cm 再生粒調碎石	413.60 × 0.650 =	268.8	m2
下層路盤	t=20cm 再生クラッシャーラン	413.60 × 0.650 =	268.8	m2
As殻処理		仮舗装厚 舗装厚 268.8 × 0.100 + 662.0 × 0.180 =	146.04	m3
汚泥水運搬工		0.023 × 0.180 × 1321.9 =	5.473	m3

数 量 計 算 書

C・D-LINE

23

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
舗装復旧工-1 A-1D型管土工	夜間施工	DCIP-GX φ 250 アルミ矢板		
		舗装厚= 0.180 m 土工延長L= 0.00 m 掘削幅W= 0.900 m 仮舗装厚= 0.100 m 影響幅= 0.000 m 切断ライン数= 2		
	2次切断 復旧平面図より	A-1型管土工にて計上 = 0.00 m		
	舗装破碎・復旧 復旧平面図より	A-1型管土工にて計上 = 0.00 m		
舗装版切断	t=15cm越え30cm以下	一次切断 二次切断 0.00 × 2 + 0.00 =	0.0	m
舗装版破碎	t=15cm越え40cm以下	0.00 =	0.0	m2
	t=10cm以下	A1土工 0.00 × 0.900 =	0.0	m2
仮舗装工	t=5cm PK-4 再生粗粒度As20	0.00 × 0.900 =	0.0	m2
	t=5cm PK-3 再生粗粒度As20	0.00 × 0.900 =	0.0	m2
不陸整正	施工幅1.8m未満	0.00 =	0.0	m2
舗装工(表層)	車道部 t=5cm PK-4 排水性舗装	0.00 =	0.0	m2
舗装工(基層)	車道部 t=5cm PK-4 再生粗粒度As20	0.00 =	0.0	m2
舗装工	t=8cm AS安定処理	0.00 =	0.0	m2
上層路盤	t=28cm 再生粒調碎石	0.00 × 0.900 =	0.0	m2
下層路盤	t=20cm 再生クラッシャーラン	0.00 × 0.900 =	0.0	m2
As殻処理		仮舗装厚 舗装厚 0.0 × 0.100 + 0.0 × 0.180 =	0.00	m3
汚泥水運搬工		0.023 × 0.180 × 0.0 =	0.000	m3

数 量 計 算 書

C・D-LINE

24

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
舗装復旧工-3 A-4型管土工	夜間施工	DCIP-Kφ 100 素掘り		
		舗装厚= 0.180 m 土工延長L= 2.77 m 掘削幅W= 0.650 m 仮舗装厚= 0.100 m 影響幅= 0.000 m 切断ライン数= 2		
舗装版切断	t=15cm越え30cm以下	2.77 × 2 =	5.5	m
舗装版破碎	t=15cm越え40cm以下	舗装復旧工-1で計上	=	m2
	t=10cm以下	2.77 × 0.650 =	1.8	m2
仮舗装工	t=5cm PK-4 再生粗粒度As20	2.77 × 0.650 =	1.8	m2
	t=5cm PK-3 再生粗粒度As20	2.77 × 0.650 =	1.8	m2
不陸整正	施工幅1.8m未満	舗装復旧工-2で計上	=	m2
舗装工(表層)	車道部 t=5cm PK-4 排水性舗装	舗装復旧工-2で計上	=	m2
舗装工(基層)	車道部 t=5cm PK-4 再生粗粒度As20	舗装復旧工-2で計上	=	m2
舗装工	t=8cm AS安定処理	舗装復旧工-2で計上	=	m2
上層路盤	t=28cm 再生粒調碎石	2.77 × 0.650 =	1.8	m2
下層路盤	t=20cm 再生クラッシャーラン	2.77 × 0.650 =	1.8	m2
As殻処理		仮舗装厚 舗装厚 1.8 × 0.100 + 0.0 × 0.180 =	0.18	m3
汚泥水運搬工		0.023 × 0.180 × 5.5 =	0.023	m3

数 量 計 算 書

C・D-LINE

25

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
舗装復旧工-5 A-4H型管土工	夜 間 施 工	HPPE φ 100 素掘り		
		舗装厚= 0.180 m 土工延長L= 2.38 m 掘削幅W= 0.600 m 仮舗装厚= 0.100 m 影響幅= 0.000 m 切断ライン数= 2		
舗装版切断	t=15cm越え30cm以下	2.38 × 2 =	4.8	m
舗装版破碎	t=15cm越え40cm以下	舗装復旧工-1で計上	=	m2
	t=10cm以下	2.38 × 0.600 =	1.4	m2
仮舗装工	t=5cm PK-4 再生粗粒度As20	2.38 × 0.600 =	1.4	m2
	t=5cm PK-3 再生粗粒度As20	2.38 × 0.600 =	1.4	m2
不陸整正	施工幅1.8m未満	舗装復旧工-2で計上	=	m2
舗装工(表層)	車道部 t=5cm PK-4 排水性舗装	舗装復旧工-2で計上	=	m2
舗装工(基層)	車道部 t=5cm PK-4 再生粗粒度As20	舗装復旧工-2で計上	=	m2
舗装工	t=8cm AS安定処理	舗装復旧工-2で計上	=	m2
上層路盤	t=28cm 再生粒調碎石	2.38 × 0.600 =	1.4	m2
下層路盤	t=20cm 再生クラッシャーラン	2.38 × 0.600 =	1.4	m2
As殻処理		仮舗装厚 舗装厚 1.4 × 0.100 + 0.0 × 0.180 =	0.14	m3
汚泥水運搬工		0.023 × 0.180 × 4.8 =	0.020	m3

数量計算書

C•D-LINE

26

[illegible]

数 量 計 算 書

C・D-LINE

27

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
舗装復旧工-7 D-4H型管土工	昼間施工	HPPEφ 100 素掘り		
		舗装厚= 0.050 m 土工延長L= 7.43 m 掘削幅W= 0.600 m 仮舗装厚= 0.040 m 影響幅= 0.000 m 切断ライン数= 2		
	2次切断 復旧平面図より	23.47 + + = 23.47 m		
	舗装破碎・復旧 復旧平面図より	30.67 + + = 30.67 m		
舗装版切断	t=15cm以下	7.43 × 2 + 23.47 =	38.3	m
舗装版破碎	t=10cm以下	7.43 × 0.600 + 30.67 =	35.1	m ²
仮舗装工	t=4cm 再生粗粒度As20	7.43 × 0.600 =	4.5	m ²
不陸整正	施工幅1.8m未満	30.67 =	30.7	m ²
舗装工(表層)	車道部 t=5cm PK-3 再生密粒度As13	30.67 =	30.7	m ²
上層路盤	t=11cm 再生粒調碎石	7.43 × 0.600 =	4.5	m ²
下層路盤	t=30cm 再生クラッシャーラン	7.43 × 0.600 =	4.5	m ²
As殻処理		仮舗装厚 舗装厚 4.5 × 0.040 + 30.7 × 0.050 =	1.72	m ³
汚泥水運搬工		0.023 × 0.050 × 38.3 =	0.044	m ³

数 量 計 算 書

C・D-LINE

28

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
舗装復旧工-8 D-4HD型管土工	昼 間 施 工	HPPE φ 100 土留		
		舗装厚= 0.050 m 土工延長L= 11.47 m 掘削幅W= 0.750 m 仮舗装厚= 0.040 m 影響幅= 0.000 m 切断ライン数= 2		
舗装版切断	t=15cm以下	11.47 × 2 =	22.9	m
舗装版破碎	t=10cm以下	11.47 × 0.750 =	8.6	m2
仮舗装工	t=4cm 再生粗粒度As20	11.47 × 0.750 =	8.6	m2
不陸整正	施工幅1.8m未満	舗装復旧工-7にて計上 =		m2
舗装工(表層)	車道部 t=5cm PK-3 再生密粒度As13	舗装復旧工-7にて計上 =		m2
上層路盤	t=11cm 再生粒調碎石	11.47 × 0.750 =	8.6	m2
下層路盤	t=30cm 再生クラッシャーラン	11.47 × 0.750 =	8.6	m2
As 殻 処 理		仮舗装厚 舗装厚 8.6 × 0.040 + 0.0 × 0.050 =	0.34	m3
汚泥水運搬工		0.023 × 0.050 × 22.9 =	0.026	m3

数 量 計 算 書

C・D-LINE

29

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
再 掘 削 A 型 管 土 工	夜 間 施 工 舗 装 復 旧 工 -9	DCIP-GX ϕ 250 素掘り		
		舗装厚= 0.100 m 土工延長L= 1.300 m 掘削幅W= 0.650 m 仮舗装厚= 0.100 m 影響幅= m 切断ライン数= 0		
		A-1型 A-1D型 L= 413.60 + 0.00 + = 413.60 m		
	再掘削回数	交通誘導員日数算定より 413.6 $\div$ 15.60 m/日 = 27 回		
舗 装 版 切 断	t=15cm以下			
舗 装 版 破 碎	t=10cm以下	1.30 $\times$ 0.650 $\times$ 27 =	22.8	m2
仮 舗 装 工	t=5cm PK-4 再生粗粒度As20	1.30 $\times$ 0.650 $\times$ 27 =	22.8	m2
	t=5cm PK-3 再生粗粒度As20	1.30 $\times$ 0.650 $\times$ 27 =	22.8	m2
不 陸 整 正	施工幅1.8m未満			
舗 装 工 (表 層)	車道部 t=5cm PK-4 排水性舗装			
舗 装 工 (基 層)	車道部 t=5cm PK-4 再生粗粒度As20			
舗 装 工	t=8cm AS安定処理			
上 層 路 盤	t=28cm 再生粒調砕石	1.30 $\times$ 0.650 $\times$ 27 =	22.8	m2
下 層 路 盤	t=20cm 再生クラッシャーラン	1.30 $\times$ 0.650 $\times$ 27 =	22.8	m2
As 殻 処 理		仮舗装厚 舗装厚 22.8 $\times$ 0.100 + 0.0 $\times$ 0.100 =	2.28	m3
汚 泥 水 運 搬 工				

数量計算書

[illegible]

数量計算書

[illegible]

数量計算書

[illegible]

数量計算書

[illegible]

数量計算書

平均土被りの算出		A-1型土工			A-1D型土工			A-1D2型土工			B-1型土工			B-1D型土工			D-1型土工			E-1D型土工		
測 点	距 離	土被り	平均土被り	掘削面積	土被り	平均土被り	掘削面積	土被り	平均土被り	掘削面積	土被り	平均土被り	掘削面積	土被り	平均土被り	掘削面積	土被り	平均土被り	掘削面積	土被り	平均土被り	掘削面積
小計	413.604	369.9			0.0			0.0			0.0			0.0			0.0			0.0		
土工延長	413.60	413.60			0.00			0.00			0.00			0.00			0.00			0.00		
A-1型管土工 平均土被り	h =	369.92 ÷ 413.60 = 0.894 m																				
A-1D型管土工 平均土被り	h =	0.00 ÷ 0.00 = ##### m																				

数 量 計 算 書

C・D-LINE

35

A-4型管土工					DCIP-K φ 100			A-4H型管土工			HPPE φ 100			
測 点				距 離	土被り	平均 土被り	掘削面積	測 点		距 離	土被り	平均 土被り	掘削面積	
既設管接続(5)									配水管接続(2)					
No	0	+	0.000	0.000	0.977			No	0	+	0.000	0.000	0.956	
No	0	+	1.600	1.600	0.957	0.967	1.55	No	0	+	1.216	1.216	1.095	1.026 1.25
No	0	+	2.774	1.174	0.877	0.917	1.08	No	0	+	2.376	1.160	1.094	1.095 1.27
No		+						No		+				
No		+						No		+				
No		+						No		+				
No		+						No		+				
No		+						No		+				
No		+						No		+				
No		+						No		+				
No		+						No		+				
No		+						No		+				
合計				2.77			2.63	合計		2.38			2.52	
平均土被り(h) 2.63 ÷ 2.77 = 0.949 m								平均土被り(h) 2.52 ÷ 2.38 = 1.059 m						

数 量 計 算 書

C・D-LINE

36

B-4型管土工					DCIP-K φ 100					D-4H型管土工					DCIP-K φ 100																				
測 点				距 離	土被り	平均 土被り	掘削面積		測 点				距 離	土被り	平均 土被り	掘削面積																			
既設管接続(5)										配水管接続(2)																									
No 0 +				2.774	0.000	0.877			No 0 +				13.849	0.000	1.276																				
No 0 +				5.788	3.014	1.108	0.993	2.99		No 1 +				1.277	7.428	1.050	1.163	8.64																	
No +									No +																										
No +									No +																										
No +									No +																										
No +									No +																										
No +									No +																										
No +									No +																										
No +									No +																										
No +									No +																										
No +									No +																										
No +									No +																										
合計				3.01					2.99		合計				7.43			8.64																	
平均土被り(h) 2.99 ÷ 3.01 =									0.993 m									平均土被り(h) 8.64 ÷ 7.43 =									1.163 m								

数 量 計 算 書

C・D-LINE

37

D-4HD型管土工					E-4型管土工				
HPP φ 100					DCIP-K φ 100				
測 点	距 離	土被り	平均 土被り	掘削面積	測 点	距 離	土被り	平均 土被り	掘削面積
配水管接続(2)					既設管接続(5)				
No 0 + 2.376	0.000	1.094			No 0 + 5.788	0.000	1.108		
No 0 + 2.977	0.601	1.698	1.396	0.84	No 0 + 7.759	1.971	0.585	0.847	1.67
No 0 + 13.849	10.872	1.276	1.487	16.17	No 0 + 8.641	0.882	1.245	0.915	0.81
No +					No 0 + 9.167	0.526	1.246	1.246	0.66
No +					No +				
No +					No +				
No +					No +				
No +					No +				
No +					No +				
No +					No +				
No +					No +				
No +					No +				
合計	11.47			17.01	合計	3.38			3.14
平均土被り(h) 17.01 ÷ 11.47 = 1.483 m					平均土被り(h) 3.14 ÷ 3.38 = 0.929 m				

数 量 計 算 書

C・D-LINE

38

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
夜 間 施 工 (管 工 事)	送水管			
	DCIP-GX φ 250	L= 413.72 m(87.993 + 64.427 + 201.443 + 59.855)		
ダクトイル 鋳鉄管布設工	φ 250	片受仕切弁 413.72 - (0.680 × 1 + 0.300 ×) =	413.0	m
管 明 示 シ ー ト 工	巾150mm	仕切弁匡 413.72 - (0.460 × 1 + 0.800 × 1) =	412.5	m
ポリエチレンスリーブ 被 覆 工	φ 250	空気弁 413.72 =	413.7	m
ロケーティングワイヤー		413.72 =	413.7	m
GX形継手工 直管	φ 250	P-Link 81 - 1 =	80	口
GX形継手工 P-LINK	φ 250	1 =	1	口
GX形継手工 異形管	φ 250	19 =	19	口
GX形継手工 G-Link	φ 250	19 =	19	口
鋳鉄管切断工	φ 250	19 =	19	口
仕切弁設置工	φ 250	1 =	1	基
空気弁設置工	16～25mm	1 =	1	基
GX形継手取外し工 異形管	φ 250	1 =	1	口

数 量 計 算 書

C・D-LINE

39

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
昼 間 施 工 (管 工 事)	既設管接続(5)			
	DCIP-GX・K φ 100	L= 11.54 m(11.540 +)		
ダクタイル 鋳鉄管布設工	φ 100	11.54 - (片受仕切弁 0.490 × 1 + 不断水分岐 0.324 × 1 + × 1)=	10.7	m
管 明 示 シ ー ト 工	巾150mm	11.54 - (仕切弁匡 0.460 × 1 + 空気弁 0.800 ×) =	11.1	m
ポリエチレンスリーブ 被 覆 工	φ 100	0.580 + 0.130 + 0.490 =	1.2	m
ロケーティングワイヤー		0.580 + 0.130 + 0.490 =	1.2	m
GX形継手工 異形管	φ 100	2 =	2	口
GX形継手工 G-Link		1 =	1	口
メカニカル継手工	K形 特殊押輪 φ 100	12 =	12	口
	K形 特殊押輪 φ 200	1 =	1	口
フランジ継手工	φ 100 7.5k	1 =	1	口
鋳鉄管切断工	φ 100	5 =	5	口
仕切弁設置工	φ 100以下	1 =	1	基
不断水連絡工	φ 200 × φ 100	1 =	1	箇所
不断水バルブ設置工	φ 200	1 =	1	箇所

数 量 計 算 書

40

名 称	形 状 寸 法	算 式	数 量	単位
昼 間 施 工 (管 工 事)	配水管接続(2)			
	DCIP-GX φ 100	$L = 2.77 \text{ m} (2.770 + \quad + \quad)$		
	HPPE φ 100	$L = 18.85 \text{ m} (18.853 + \quad + \quad)$		
ダクタイル 鋳鉄管布設工	φ 100	$2.77 - (\overset{\text{片受仕切弁}}{0.490} \times 1 + \quad \times \quad + \quad \times \quad) =$	2.3	m
管 明 示 シ ー ト 工		$2.77 - (\overset{\text{仕切弁匡}}{0.460} \times 1 + \overset{\text{空気弁}}{0.800} \times \quad) =$	2.3	m
GX形継手工 異形管	φ 100	5	5	口
GX形継手工 G-Link	φ 100	1	1	口
ポリエチレン管布設工	融着あり φ 100	$18.85 - (\quad \times \quad + \quad \times \quad + \quad \times \quad) =$	18.9	m
管 明 示 シ ー ト 工		$18.85 - (\overset{\text{仕切弁匡}}{0.460} \times \quad + \overset{\text{空気弁}}{0.800} \times \quad) =$	18.9	m
ポリエチレン管継手工	融着あり φ 100 1口	6	6	口
	融着あり φ 100 2口	1	1	口
鋳鉄管切断工	φ 100	1	1	口
ポリエチレン管切断工	φ 100	2	2	口
仕切弁設置工	φ 100以下	1	1	基

資 材 数 量 表 (DCIP-GX ϕ 250)

41

名 称	規 格	単位	使用数量			資材数量		備考		継手数	
			数量	切管	合計	支給品	購入品			GX 直管	GX 異形管
GX形 直管	ϕ 250×5,000 S種管	本	68	13	81		81			81	
GX形 二受T字管	ϕ 250× ϕ 100	個	2		2	1	1				2
GX形 両受曲管	ϕ 250×45°	個					0				
	ϕ 250×22 1/2°	個	1		1	1	0				2
GX形 曲管	ϕ 250×45°	個					0				
	ϕ 250×22 1/2°	個	5		5	1	4				5
	ϕ 250×11 1/4°	個	4		4	4	0				4
	ϕ 250×5 5/8°	個	10		10		10				10
フランジ付きT字管	ϕ 250× ϕ 75 7.5k	個	1		1		1				1
GX形 継ぎ輪	ϕ 250	個	4		4		4				8
GX形 両受短管	ϕ 250	個	2		2		2				4
GX形 帽	ϕ 250	個					0				
GX形受挿しソフトシール仕切	ϕ 250	基	1		1	1	0				1
GX形 P-Link	ϕ 250	組	1		1		1				
				異形管数 ϕ 250	30				計	81	37

資 材 数 量 表 (DCIP-φ 250)

42

[illegible]

資 材 数 量 表 既設管接続詳細図(5)

43

名 称	形状寸法	単位	使用数量			資材数量		備考		会所彫り	
			数量	切管	合計	支給品	購入品				
GX形 曲管	φ 100×90°	個	1		1		1			1	
GX形 受挿し ソフトシール仕切弁	φ 100	基	1		1		1			1	
G-Link	φ 100	組	1		1		1				
GX形 異形管接合部材	φ 100	組	2		2		2				
K形 直管	φ 100	本		2	2		2			2	
K形 曲管	φ 100×90°	個	1		1		1			1	
	φ 100×45°	個	2		2		2			2	
	φ 100×22 1/2°	個	1		1		1			1	
	φ 100×11 1/4°	個	1		1		1			1	
K形 継ぎ輪	φ 100	個	2		2		2			2	
K形 短管1号	φ 100 7.5k	個	1		1		1				
K形 帽	φ 200	個	1		1		1				
不断水分岐付 ソフトシール仕切弁	φ 200× φ 100 7.5k	個	1		1		1				
K形 特殊押輪	φ 100	組	12		12		12				
	φ 200	組	1		1		1				
不断水バルブ	铸铁管用 φ 200	基	1		1		1		合計	11	

既設管接続(5)・配水管接続(2)

44

[illegible]

C•D-LINE

名 称	材 料	算 式										数 量		
		切 管 調 書												
	DCIP-GX(S種) φ 250× 5.000	甲切管	乙切管	乙切管	乙切管	合 計	残 管	現場切断						
	1	1	2	3	4	0.000	0.000	0						
	2	1	2	3	4	0.000	0	5.000	0					
	3	1	3-1 3.500	2	2月2日 1.172	3	4	4.672	0.328	2				
	4	1	4-1 1.756	2	4-2 1.819	3	4	3.575	1.425	2				
	5	1	5-1 4.567	2		3	4	4.567	0.433	1				
	6	1	6-1 4.537	2		3	4	4.537	0.463	1				
	7	1	7-1 4.136	2		3	4	4.136	0.864	1				
	8	1	8-1 1.206	2	8-2 2.772	3	4	3.978	1.022	2				
	9	1	9-1 1.206	2	9-2 3.646	3	4	4.852	0.148	2				
	10	1	10-1 2.328	2	10-2 2.500	3	4	4.828	0.172	2				
	小 計	23.236	m	#####	m	0.000	m	0.000	m	35.145	9.855	13		
		m										m	口	

数 量 計 算 書

C・D-LINE

46

名 称	材 料	算 式										数 量
	DCIP-GX(S種) φ 250× 5.000	甲切管	乙切管	乙切管	乙切管	合 計	残 管	現場切断				
	11	11-1 1 4.253	2	3	4	4.253	0.747	1				
	12	12-1 1 4.332	2	3	4	4.332	0.668	1				
	13	13-1 1 1.982	2 13-2 2 1.255	3	4	3.237	1.763	2				
	14	14-1 1 4.000	2 14-2 2 1.000	3	4	5.000	0.000	1				
	15	15-1 1 4.591	2	3	4	4.591	0.409	1				
		1	2	3	4							
切管用直管本数	13 本											
	小 計	19.158 m	2.255 m	0.000 m	0.000 m	21.413 m	3.587 m	6 口				
	合 計	42.394 m	##### m	0.000 m	0.000 m	56.558 m	13.442 m	19 口				
		スクラップ	0.52 t	※	38.71 kg/m							
		切断箇所	19 口		切管布設長	56.558 m						

数 量 計 算 書

C・D-LINE

47

名 称	材 料	算 式										数 量
		切 管 調 書										
既設管接続(5)	DCIP-K φ 100× 4.000	甲切管	乙切管	乙切管	乙切管	合 計	残 管	現場切断				
	1	1-1 1 1.750	1-2 2 1.500	3	4	3.250	0.750	2				
	2	2-1 1 1.776	2-2 2 1.000	2-3 3 0.834	4	3.610	0.390	3				
		1	2	3	4							
		1	2	3	4							
		1	2	3	4							
		1	2	3	4							
		1	2	3	4							
		1	2	3	4							
		1	2	3	4							
		1	2	3	4							
		1	2	3	4							
		1	2	3	4							
		1	2	3	4							
切管用直管本数	2 本											
	合 計	3.526 m	2.500 m	0.834 m	0.000 m	6.860 m	1.140 m	5 口				
		スクラップ	0.02 t	※	15.09 kg/m							
		切断箇所	5 口		切管布設長	6.860 m						

数 量 計 算 書

C・D-LINE

48

名 称	材 料	算 式										数 量
		切 管 調 書										
配水管接続(2)	DCIP-GX φ 100× 4.000	甲切管	乙切管	乙切管	乙切管	合 計	残 管	現場切断				
	1	1	2	1.000	3	4	1.000	3.000	1			
		1	2		3	4						
		1	2		3	4						
切管用直管本数	1 本											
	合 計	0.000	m	1.000	m	0.000	m	0.000	m	1.000	3.000	1
		スクラップ		0.05	t	※	15.09	kg/m				口
		切断箇所		1	口	切管布設長	1.000	m				
配水管接続(2)	HPPE φ 100× 5.000	甲切管	乙切管	乙切管	乙切管	合 計	残 管	現場切断				
	1	1	1-1 1.974	2	1-2 1.000	3	4	2.974	2.026	2		
		1	2		3	4						
		1	2		3	4						
		1	2		3	4						
切管用直管本数	1 本											
	合 計	1.974	m	1.000	m	0.000	m	0.000	m	2.974	2.026	2
		切断箇所		2	口	切管布設長	2.974	m				

数量計算書

C•D-LINE

49

[illegible]

数量計算書

50[illegible]

数量計算書

51[illegible]

数 量 計 算 書

52

名 称	材 料	算 式	数 量	単位
		B型仕切弁篋	1箇所当り	
鉄 筋 工	D13	図面より 1.2 m× 0.995 kg/m = 1.2 kg =	0.001	t
弁篋蓋コンクリート	小型 24-20-8	(0.450 × 0.450 - 0.176 ² × π ÷ 4) × 0.100 =	0.02	m3
型 枠	小型	0.450 × 0.100 × ^面 ₄ =	0.2	m2
再生プラスチック 台 座	φ 460,t=60mm	1 =	1	個
弁 篋 基 礎 材	t=10cm 再生クラッシャーラン	0.560 ² × π /4 - 0.300 ² × π /4 =	0.2	m2
廃 プラ 受 台	W500×L300×t50	1 =	1	個
基 礎 材	t=15cm 再生クラッシャーラン	0.500 × 0.700 =	0.4	m2
ねじ式弁篋設置	B型3号 30kg以上60kg未満	1 =	1	箇所
仕 切 弁 篋	MSN-k2 24kg/個	1 =	1	個
硬質塩化ビニル管	VP φ 250	(0.150 + 0.250 +) ÷ 2 = 0.200		
		0.200 ÷ 4.000 =	0.05	本

数 量 計 算 書

53

名 称	材 料	算 式	数 量	単位
		C型仕切弁筐(送水管)	1箇所当り	
鉄 筋 工	D13	図面より 1.2 m× 0.995 kg/m = 1.2 kg =	0.001	t
弁筐蓋コンクリート	小型 24-20-8	(0.450 × 0.450 - 0.176 ² × π ÷ 4) × 0.100 =	0.02	m3
型 枠	小型	0.450 × 0.100 × ^面 4 =	0.2	m2
再生プラスチック 台 座	φ 460,t=60mm	1 =	1	個
弁 筐 基 礎 材	t=10cm 再生クラッシャーラン	0.560 ² × π /4 - 0.300 ² × π /4 =	0.2	m2
廃 プラ 受 台	W500×L300×t50	1 =	1	個
基 礎 材	t=15cm 再生クラッシャーラン	0.500 × 0.700 =	0.4	m2
ねじ式弁筐設置	B型3号 30kg以上60kg未満	1 =	1	箇所
仕 切 弁 筐	MSN-SLU1 23kg/個	1 =	1	個
硬質塩化ビニル管	VP φ 250	(0.100 + +) ÷ 1 = 0.100		
		0.100 ÷ 4.000 =	0.03	本

数 量 計 算 書

54

名 称	材 料	算 式	数 量	単位
		空気弁室	1箇所当り	
鉄 蓋	φ 600 T-25	1 =	1	個
		$\frac{\ell/\text{m}^3}{1000} \div \frac{\ell/\text{袋}}{13} = 77 \text{ 袋}$ ※無収縮モルタル25kg/袋		
同上設置			1	個
レジコン製側槐(上)	h=200 φ 600	1 =	1	個
同上設置		1 =	1	個
レジコン製側槐(下)	h=200 φ 600	1 =	1	個
同上設置		1 =	1	個
レジコン製底版	h=40 φ 600	1 =	1	個
同上設置		1 =	1	個
モルタル	1:3	$0.800 \times 0.800 \times 0.030$ =	0.02	m3
弁室基礎材	t=15cm 再生クラッシャーラン	$0.800^2 \times \pi/4 - 0.267^2 \times \pi/4$ =	0.4	m2
硬質塩化ビニル管	VP φ 250	$0.150 \div 4.000$ =	0.04	本

数量計算書

55

[illegible]

数量計算書

56

[illegible]

数 量 計 算 書

57

名 称	材 料	算 式	数 量	単位
		（仮設工総括表）		
昼間施工				
アルミ矢板	H=2.0m		1	式
敷き鉄板設置・撤去工		$(1.219 \times 2.438 \times 2 + 1.524 \times 3.048 \times 2) \times \frac{\text{回}}{2}$	30	m2
敷き鉄板賃料	19×1219×2438	$443 \times 2 = 886 \text{ kg} \div 0.89 \text{ t}$	2	枚
敷き鉄板賃料	19×1524×3048	$693 \times 2 = 1386 \text{ kg} \div 1.39 \text{ t}$	2	枚
交通誘導員A	一人	5 =	5	日
交通誘導員B	一人	5 =	5	日
夜間施工				
アルミ矢板	H=2.5m		1	式
交通誘導員A	一人	48 × 2 ※過年度実績より =	96	人
交通誘導員B	一人	48 × 1 ※過年度実績より =	48	人
		アルミ矢板H2.0アルミ矢板H2.5 敷き鉄板 敷き鉄板		
仮設材運搬		$0.93 + + 0.89 + 1.39 =$	3.2	t

数 量 計 算 書

58

名 称	材 料	算 式	数 量	単位
		アルミ矢板	1式当り	
アルミ矢板	H=2.0m以下			
建 込 工	H=2.0m以下	11.47	11.5	m
引 抜 き 工	H=2.0m以下	11.47	11.5	m
支 保 材 設置・撤去工	軽量金属腹起し材 水圧式サポート	11.47	11.5	m
供用日数		アルミ矢板土留供用日数の算定より 0.9 日 $\div$ 1 日		
転用回数		= 1 回		
	1回あたりの延長	11.47 $\div$ 1 = 11.5 m		
仮設材運搬		アルミ矢板 11.50 $\div$ 0.333 = 35 枚		
		枚 列 矢板長 kg/m 35 $\times$ 2 $\times$ 2.0 $\times$ 4.90 = 686.0 kg		
		延長 ピッチ 段 kg/本 水圧式サポート (11.50 $\div$ 2 + 1) $\times$ 9.40 = 63.5 kg		
		延長 列 kg/m アルミ腹起し 11.50 $\times$ 2 $\times$ 7.40 = 170.2 kg		
		kg kg kg ポンプ 686.0 + 63.5 + 170.2 + 11.0 = 931 kg $\div$ 0.93 t		

数 量 計 算 書

59

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単位
		アルミ矢板土留め供用日数の算定		
		H=2.0m以下		
		延長= 11.47 m		
		1 スパン30m当り掘削積込= 44.8 m ³	1.658 × 0.900 × 30.000	
		1 スパン30m当り埋戻(砂)= 14.2 m ³	0.525 × 0.900 × 30.000	
		1 スパン30m当り埋戻(流用土)= 19.8 m ³	0.733 × 0.900 × 30.000	
		掘削深さ 1.708 - 0.050 -	- = 1.658	
		埋戻し深さ 1.708 - 0.050 - 0.400 -	0.525 = 0.733	
掘削・仮設設置		作業能力 数量		
掘削積込	バックホウ 0.35m ³	m ³ /日 74.0 R7水道歩 P.160	14.3 ÷ 74.0 =	0.2 日
建込み	バックホウ 0.35m ³ H=2.0m以下	h/年 ÷ 日/年 = h/日 700.0 ÷ 120.0 = 5.8 R7建機損 P.02-9		
		h/日 ÷ (h/100m ÷ m) = m/日 5.8 ÷ (9.4 ÷ 100.0) = 61.7 R7下水歩P44	30.0 ÷ 61.7 =	0.5 日
		掘削・仮設設置工合計日数 =	0.7	日
管布設工		作業能力 数量		
布設工	HPPE φ 100	人/日 ÷ (人/10m ÷ m) = m/日 1 ÷ (0.20 ÷ 10) = 50.0 R7水道歩 P.84	30.0 ÷ 50.0 =	0.6 日
管継手工 (1口)	HPPE φ 100	人/日 ÷ 人/口 = 口/日 1 ÷ 0.12 = 8.3 R7水道歩 P.84	13.0 ÷ 8.3 =	1.6 日
		管布設工合計日数 =	2.2	日

60

60

数量計算書

61[illegible]

62

名 称	材 料	計 算 式										数 量	単位							
		交通誘導員日数の算定																		
管布設工		作業能力 数量																		
布設工	クレーン付トラック4t, 2.9t吊 DCIP-GX φ 250	h/年 750	÷	日/年 130.0	=	h/日 5.8	R7建機損 P.03-3													
		h/日 5.8	÷ (	h/10m 1.47	÷	m 10	)=	m/日 39.5	R7水道歩 P.51	413.0	÷	39.5	=	10.5	日					
管継手工 (直管)	DCIP-GX φ 250	人/日 1	÷	人/口 0.07	=	口/日 14.3	R7水道歩 P.56	80	÷	14.3	=	5.6	日							
管継手工 (P-Link)	DCIP-GX φ 250	人/日 1	÷	人/口 0.09	=	口/日 11.1	R7水道歩 P.56	1	÷	11.1	=	0.1	日							
管継手工 (異形管)	DCIP-GX φ 250	人/日 1	÷	m³/日 0.08	=	口/日 12.5	R7水道歩 P.56	19	÷	12.5	=	1.5	日							
管継手工 (G-Link)	DCIP-GX φ 250	人/日 1	÷	m²/日 0.13	=	口/日 7.7	R7水道歩 P.56	19	÷	7.7	=	2.5	日							
		管布設工合計日数 =										20.2	日							
埋戻し		作業能力 数量																		
埋戻し工	バックホウ 0.35m³ 再生砂	m³/日 105.0 R7水道歩 P.162										147.0	÷	105.0	=	1.4	日			
埋戻し工	タンパ転圧 流用土	m²/日 36.0 R7水道歩 P.163										5.0	÷	36.0	=	0.1	日			
仮舗装工	t=5cm PK-4 再生粗粒度As20	m²/日 250.0 R7一般土木 I-14-①-102										269.0	÷	250.0	=	1.1	日			
	t=5cm PK-3 再生粗粒度As20	m²/日 250.0 "										269.0	÷	250.0	=	1.1	日			
路盤工	t=28 c m 再生粒調砕石	100.00	÷	日/100m² 0.45	m²/日 222.2 R7水道歩 P.169										1322.0	÷	222.2	=	5.9	日
路盤工	t=20 c m 再生クラッシャーラン	100.00	÷	日/100m² 0.45	m²/日 222.2 R7水道歩 P.169										662.0	÷	222.2	=	3.0	日
		埋戻し・引抜き工合計日数 =										12.6	日							

数 量 計 算 書

63

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単位
		交通誘導員日数の算定		
		作業能力 数量		
舗装版破碎	t=10 c m以下	m2/日 236.0 R7水道歩 P.167 269.0 ÷ 236.0 =	1.1	日
不陸整正	施工幅1.8m未満	日/100m2 100.00 ÷ 0.46 m2/日 217.4 R7水道歩 P.171 662.0 ÷ 217.4 =	3.0	日
上層路盤工	AS安定処理	m3/日 R7一般土木 230.0 I-14-①-102 662.0 ÷ 230.0 =	2.9	日
舗装工	車道部 t=5 c m P K-4 再生密粒度A s 20	m2/日 250.0 I-14-①-102 662.0 ÷ 250.0 =	2.6	日
	車道部 t=5 c m P K-3 再生粗粒度As20	m2/日 250.0 662.0 ÷ 250.0 =	2.6	日
		本舗装工 =	12.2	日
	管工事実日数	18.6 + 20.2 ÷ 2 + 12.6 ÷ 2 + 12.2 = 47.2 日		
	日当たり施工延長	(18.6 - 10.4)+ 20.2 ÷ 2 + 12.6 ÷ 2 = 24.6 日		
		413.60 ÷ 24.6 = 16.8 m/日		
		16.8 - 1.30 = 15.5 m/日		
	夜間誘導員日数	47.2 = 47.2 ≒	48	日
	昼間誘導員日数	既設(5) 防護コン 1 + 不断水バルブ 1 + 不断水分岐 1 + 配管布設 2 = 5 日		
		配管布設 2 = 2 日		
		計 = 5	5	日

数量計算書

C•D-LINE

64

[illegible]