

管きょ工(開削)-管路土工

上段：變更前 下段：變更後

P. 1

[illegible]

管きょ工(開削)-管路土工

上段：變更前 下段：變更後

P. 2

[illegible]

管きょ工(開削)-管布設工

上段：変更前 下段：変更後

P. 3

名 称	単位	単位長	算 式														数量		延長計算(m)		摘 要
																	計	改め	布設延長	管延長	
硬質塩化ビニル管	m																417.281	417	417.281	417.281	
HIVP RR直管 φ100×5.0m	本	5.000	73														73	73	365.000	365.000	
HIVP RR直管 φ100×5.0m	本	5.000	10														10	10	43.590	43.59	切管調書 43.59
HIVP RRヘント45° φ100	個	0.514	6														6	6	3.084	3.084	
HIVP RRヘント22 1/2° φ100	個	0.385	5														5	5	1.925	1.925	
HIVP RRヘント11 1/4° φ100	個	0.325	3														3	3	0.975	0.975	
HIVP RRヘント5 5/8° φ100	個	0.295	7														7	7	2.065	2.065	
HIVP RR両受ソケット φ100	個	0.080	6														6	6	0.480	0.480	
離脱防止金具 (RR形) φ100	個		53														53	53			
離脱防止金具 (RR形両受ソケット用) φ100	個		6														6	6			
幼型 F付チース φ100×φ75	個	0.162	1														1	1	0.162	0.162	
硬質塩化ビニル管据付工 φ100	m		417.28														417	417			
硬質塩化ビニル管切断 φ100	口		17														17	17			切管調書
硬質塩化ビニル管RR継手工 φ100	口		115														115	115			
幼ニカル継手 φ100	口		2														2	2			
離脱防止金具設置 φ100	口		59														59	59			

管きょ工(開削)-管布設工

上段：變更前 下段：變更後

P. 5

[illegible]

管きょ工(開削)-管布設工

上段：變更前 下段：變更後

P. 6

[illegible]

管きょ工(開削)-管基礎工

上段：變更前 下段：變更後

P. 7

[illegible]

管きょ工(開削)-管路土留工

上段：變更前 下段：變更後

P. 8

[illegible]

管きょ工(開削)-管路土留工

上段：變更前 下段：變更後

P. 9

[illegible]

管きょ工(開削)-開削水替工

上段：變更前 下段：變更後

P. 10

[illegible]

マンホール工-組立マンホール工

上段：變更前 下段：變更後

P. 11

[illegible]

マンホール工-組立マンホール工

上段：變更前 下段：變更

P. 12

[illegible]

防食塗膜工-コンクリート防食工

上段：變更前 下段：變更後

P. 13

[illegible]

P. 14

[illegible]

P. 15

[illegible]

土 工 数 量 計 算 書

(HIVP ϕ 100)

土留工：H=2.5m（1段）

土留工：H=2.0m（1段）

[illegible]

埋設管：HIVP $\phi 100$

舗装種別： 県道車道部

土留工： 土留なし

測点 (下流)	測点 (上流)	延長	土被り (下流)	土被り (上流)	土被り (平均)	土被り(平均) ×延長
No. 2+8.17	No. 3	8.84	1.32	1.20	1.26	11.14
No. 3	No. 4	22.99	1.20	1.20	1.20	27.59
No. 4	No. 5	40.00	1.20	1.20	1.20	48.00
No. 5	No. 5+33.61	33.61	1.20	1.34	1.27	42.68
計		105.44				129.41
延　長　計				=	105.44	m
平　均　土　被　り　＝				129.41	/	105.44
				=	1.23	m

平均土被り算定表 (4)

埋設管： HIVP ϕ 100

舗装種別：市道車道部

土留工：H=2.0m（1段）

測点 （下流）	測点 （上流）	延長	土被り （下流）	土被り （上流）	土被り （平均）	土被り（平均） ×延長
No. 5+33.61	No. 6	6.39	1.34	1.37	1.36	8.69
No. 6	No. 6+8.67	8.67	1.37	1.42	1.40	12.14
No. 6+8.67	No. 6+9.03	0.36	1.42	1.57	1.50	0.54
No. 6+9.03	No. 6+11.48	2.45	1.57	1.57	1.57	3.85
No. 6+11.48	No. 6+11.84	0.36	1.57	1.20	1.39	0.50
No. 21+14.22	No. 22	0.78	1.20	1.33	1.27	0.99
No. 22	No. 22+0.65	0.65	1.33	1.43	1.38	0.90
計		19.66				27.61
延 長 計			=			19.66 m
平 均 土 被 り =		27.61 /	19.66	=	1.40	m

埋設管：HIVP $\phi 100$

土留工： 土留なし

平均土被り算定表

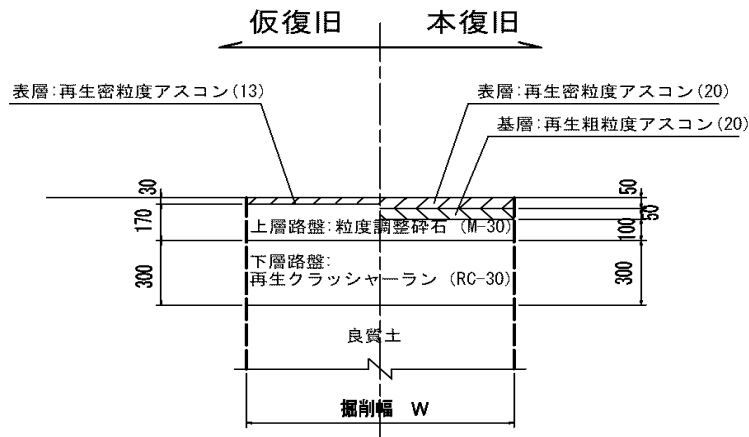
土留工：

[illegible]

本設 HIVP φ 100 (県道車道部) H= 1.78 m

1

土 留 : H=2.5m (1段) L= 7.07 m



表層 t=5cm
 基層 t=5cm
 上層路盤 t=10cm
 下層路盤 t=30cm
 管外径 φ 114mm
 掘削深 1.994 m
 掘削幅 0.850 m
 管下基礎 0.100 m
 管上基礎 0.100 m

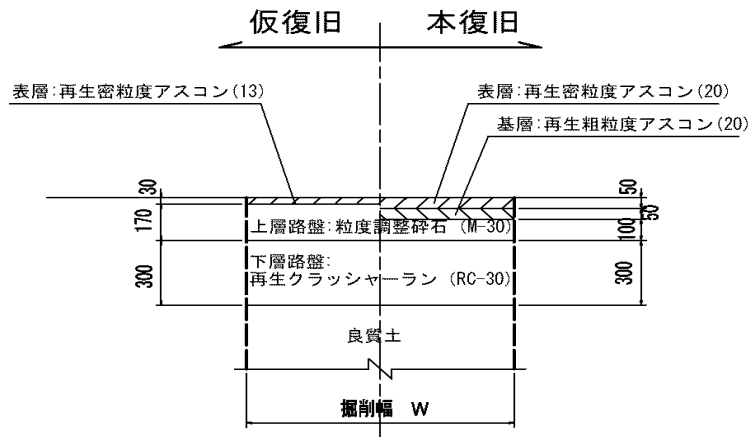
1 m 当り 数量

名 称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=10cm	1.00 × 2 =	2.00 m
舗装取壊工	As t=10cm	0.85 × 1.00 =	0.85 m ²
機械掘削工	地山	0.85 × 1.894 × 1.00 =	1.61 m ³
		機械掘削工計 =	1.61 m ³
埋 戻 工	砂	(0.85 × 0.314 - (π/4 × 0.114 ²)) × 1.00 =	0.26 m ³
埋 戻 工	流用土	0.85 × 1.180 × 1.00 =	1.00 m ³
上層路盤工	M-30 t=17cm	0.85 × 1.00 =	0.85 m ²
下層路盤工	RC-30 t=30cm	0.85 × 1.00 =	0.85 m ²
残土処分工	土 砂	1.61 - 1.00 × 1.11 =	0.50 m ³
		残土処分工計 =	0.50 m ³
残塊処分工	As t=10cm	0.85 × 0.10 × 1.00 =	0.09 m ³
仮復旧工	再生密粒(13) As t=3cm	0.85 × 1.00 =	0.85 m ²
軽量鋼矢板工	H=2.50m	=	1.00 m
支保工	1段	=	1.00 m

本設 HIVP φ 100 (県道車道部) H= 1.49 m

2

土 留 : H=2.0m (1段) L= 29.10 m



表層 t=5cm
 基層 t=5cm
 上層路盤 t=10cm
 下層路盤 t=30cm
 管外径 φ 114mm
 掘削深 1.704 m
 掘削幅 0.850 m
 管下基礎 0.100 m
 管上基礎 0.100 m

1 m 当り 数量

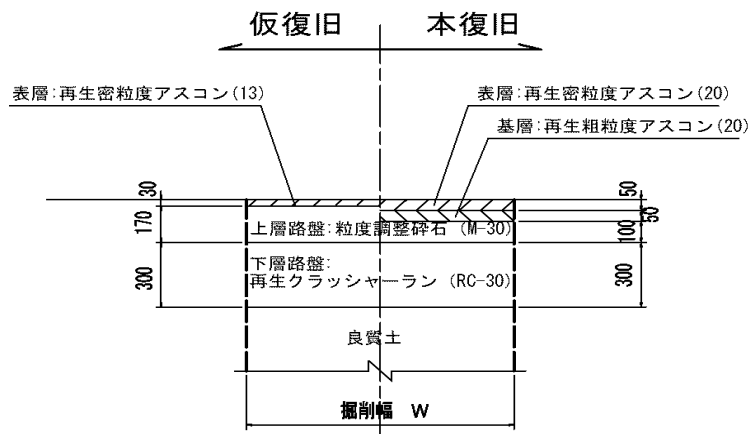
名 称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=10cm	1.00 × 2 =	2.00 m
舗装取壊工	As t=10cm	0.85 × 1.00 =	0.85 m ²
機械掘削工	地山	0.85 × 1.604 × 1.00 =	1.36 m ³
		機械掘削工計 =	1.36 m ³
埋 戻 工	砂	(0.85 × 0.314 - (π/4 × 0.114 ²)) × 1.00 =	0.26 m ³
埋 戻 工	流用土	0.85 × 0.890 × 1.00 =	0.76 m ³
上層路盤工	M-30 t=17cm	0.85 × 1.00 =	0.85 m ²
下層路盤工	RC-30 t=30cm	0.85 × 1.00 =	0.85 m ²
残土処分工	土 砂	1.36 - 0.76 × 1.11 =	0.52 m ³
		残土処分工計 =	0.52 m ³
残塊処分工	As t=10cm	0.85 × 0.10 × 1.00 =	0.09 m ³
仮復旧工	再生密粒(13) As t=3cm	0.85 × 1.00 =	0.85 m ²
軽量鋼矢板工	H=2.00m	=	1.00 m
支保工	1段	=	1.00 m

本設 HIVP φ 100 (県道車道部) H= 1.23 m

3

土 留 : 土留なし

L= 105.44 m



表層 t=5cm

基層 t=5cm

上層路盤 t=10cm

下層路盤 t=30cm

管外径 φ 114mm

掘削深 1.444 m

掘削幅 0.550 m

管下基礎 0.100 m

管上基礎 0.100 m

1 m当り数量

名 称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=10cm	1.00 × 2 =	2.00 m
舗装取壊工	As t=10cm	0.55 × 1.00 =	0.55 m2
機械掘削工	地山	0.55 × 1.344 × 1.00 =	0.74 m3
		機械掘削工計 =	0.74 m3
基面整正		0.55 × 1.00 =	0.55 m2
埋 戻 工	砂	(0.55 × 0.314 -(π/4× 0.114 ^2)) × 1.00 =	0.16 m3
埋 戻 工	流用土	0.55 × 0.630 × 1.00 =	0.35 m3
上層路盤工	M-30 t=17cm	0.55 × 1.00 =	0.55 m2
下層路盤工	RC-30 t=30cm	0.55 × 1.00 =	0.55 m2
残土処分工	土 砂	0.74 - 0.35 × 1.11 =	0.35 m3
		残土処分工計 =	0.35 m3
残塊処分工	As t=10cm	0.55 × 0.10 × 1.00 =	0.06 m3
仮復旧工	再生密粒(13) As t=3cm	0.55 × 1.00 =	0.55 m2
軽量鋼矢板工	—		
支保工	—		

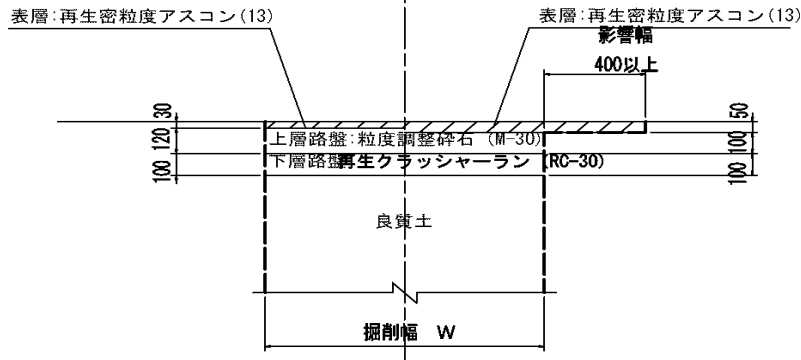
本設 HIVP φ 100 (市道車道部) H= 1.40 m

4

土 留 : H=2.0m (1段) L= 19.66 m

(車道部:1層 下層10cm)

仮復旧 本復旧



表層 t=5cm
 基層
 上層路盤 t=10cm
 下層路盤 t=10cm
 管外径 φ 114mm
 掘削深 1.614 m
 掘削幅 0.850 m
 管下基礎 0.100 m
 管上基礎 0.100 m

1 m当り数量

名 称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=5cm	1.00 × 2 =	2.00 m
舗装取壊工	As t=5cm	0.85 × 1.00 =	0.85 m2
機械掘削工	地山	0.85 × 1.564 × 1.00 =	1.33 m3
		機械掘削工計 =	1.33 m3
埋 戻 工	砂	(0.85 × 0.314 - (π/4 × 0.114 ^2)) × 1.00 =	0.26 m3
埋 戻 工	流用土	0.85 × 1.050 × 1.00 =	0.89 m3
上層路盤工	M-30 t=12cm	0.85 × 1.00 =	0.85 m2
下層路盤工	RC-30 t=10cm	0.85 × 1.00 =	0.85 m2
残土処分工	土 砂	1.33 - 0.89 × 1.11 =	0.34 m3
		残土処分工計 =	0.34 m3
残塊処分工	As t=5cm	0.85 × 0.05 × 1.00 =	0.04 m3
仮復旧工	再生密粒(13) As t=3cm	0.85 × 1.00 =	0.85 m2
軽量鋼矢板工	H=2.00m	=	1.00 m
支保工	1段	=	1.00 m

本設 HIVP φ 100 (市道車道部) H= 1.21 m

5

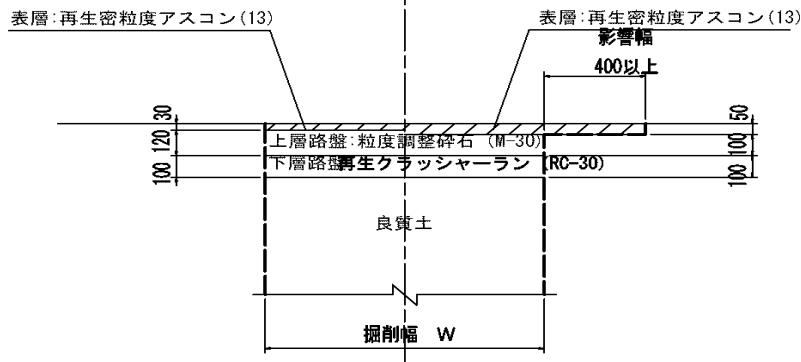
土 留 : 土留なし

L= 256.32 m

(車道部:1層 下層10cm)

仮復旧

本復旧



表層 t=5cm

基層

上層路盤 t=10cm

下層路盤 t=10cm

管外径 φ 114mm

掘削深 1.424 m

掘削幅 0.550 m

管下基礎 0.100 m

管上基礎 0.100 m

1 m当り数量

名 称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=5cm	1.00 × 2 =	2.00 m
舗装取壊工	As t=5cm	0.55 × 1.00 =	0.55 m2
機械掘削工	地山	0.55 × 1.374 × 1.00 =	0.76 m3
		機械掘削工計 =	0.76 m3
基面整正		0.55 × 1.00 =	0.55 m2
埋 戻 工	砂	(0.55 × 0.314 -(π/4× 0.114 ^2)) × 1.00 =	0.16 m3
埋 戻 工	流用土	0.55 × 0.860 × 1.00 =	0.47 m3
上層路盤工	M-30 t=12cm	0.55 × 1.00 =	0.55 m2
下層路盤工	RC-30 t=10cm	0.55 × 1.00 =	0.55 m2
残土処分工	土 砂	0.76 - 0.47 × 1.11 =	0.24 m3
		残土処分工計 =	0.24 m3
残塊処分工	As t=5cm	0.55 × 0.05 × 1.00 =	0.03 m3
仮復旧工	再生密粒(13) As t=3cm	0.55 × 1.00 =	0.55 m2
軽量鋼矢板工	—		
支保工	—		

布 設 工 数 量 計 算 書

(HIVP ϕ 100)

[illegible]

数量計算

(本設HIVP ϕ 100)

 $2/3$ [illegible]

φ 100 × 5.00

3 / 3

φ 100 HIVP (RR) 管切断調書

甲切	乙 切			組 合 せ					残 管	切 断
3.88				3.88					1.12	1
4.05	0.85			4.05	0.85				0.10	2
3.60	0.61			3.60	0.61				0.79	2
3.49	0.91			3.49	0.91				0.60	2
2.50	1.60			2.50	1.60				0.90	2
3.00	1.24			3.00	1.24				0.76	2
4.18				4.18					0.82	1
2.00	2.95			2.00	2.95				0.05	2
3.50	0.73			3.50	0.73				0.77	2
	4.50				4.50				0.50	1
9 本				直 管 φ 100 × 5,000 = 10 本						
30.20			13.39	使用長 30.20 + 13.39 = 43.59					6.41	17

1号組立マンホール数量計算書

$$\text{調整モルタル}V = (1.14^2 - 0.90^2) \times \pi / 4 \times (\text{調整高})$$

[illegible]

[illegible]

防食面積計算書					
件名		施設名	既設No. 2 組立1号人孔		
工種	計算式・小計				数量
防食被覆工	： 塗布型ライニング工法（B種）				10.52 m ²
調整モルタル 調整リング	$0.600 \times \pi \times 0.095$		=	0.179	
斜壁ブロック	$\pi \times (0.600 + 0.900) \times 0.30 / 2$		=	0.707	
直壁ブロック 躯体ブロック	$\pi \times 0.900 \times 3.280$		=	9.274	
インバート部	$\pi / 4 \times 0.900^2 - (0.300 + 0.200) / 2 \times 0.900$		=	0.411	
(控除分)					
流入管路 (φ300)	$-\pi / 4 \times 0.300^2 \times 1 / 2$		=	-0.035	
流出管路 (φ200)	$-\pi / 4 \times 0.200^2 \times 1 / 2$		=	-0.016	
			計	10.52	

[illegible]

副 管 材 料 表

(φ200×Φ150mm)

	人孔番号	落 差 (H)	材 料										摘 要
			プレンエント直管		90度曲管		内副管用マンホール継手		固定バンド				
			φ 150		φ 150		200-150		φ 150用				
	No.	m	本	m	個	個	個	個	個	個			
	No. 0	2. 944	1	2. 488	1		1		3				
計		2. 944	1. 000	2. 488	1		1		3				