

令和 8 年度

配水管布設工事(その 4)

羽生市東 8 丁目、大字藤井下組地内(市道0125号線)

数 量 計 算 書

羽 生 市 水 道 課

1. 配水管布設工

数量計算書

[illegible]

数量計算書

[illegible]

数量計算書

[illegible]

DIP(GX) ϕ 100mm 切 管 調 書											
No	甲切管	乙 切 管				計	残 管	切断	切断 溝切	溝切	挿口 加工
	1	2	3	4	5						
1	GX-G 1.62				GX-K 1.00	2.62	1.38	2			
2	GX-G 2.00				GX-K 1.00	3.00	1.00	2			
合 計						5.62	2.38	4			

DIP(GX) ϕ 75mm 切 管 調 書											
No	甲切管	乙 切 管				計	残 管	切断	切断 溝切	溝切	挿口 加工
	1	2	3	4	5						
1	GX-G 2.80					2.80	1.20	1			
2					GX-K 2.20	2.20	1.80	1			
合 計						5.00	3.00	2			

HIVP (TS) ϕ 50mm 切 管 調 書											
No						計	残 管	切断			
	1	2	3	4	5						
1	0.40	0.30	0.60	0.40		1.70	2.30	4			
合 計						1.70	2.30	4			

DIP (GX) ϕ 100mm

数量計算書

[illegible]

配水管労務
DIP (GX) ϕ 75mm

数量計算書

[illegible]

配水管労務
HIVP ϕ 50mm

数量計算書

[illegible]

配水管労務
SUS φ 100mm

数量計算書

[illegible]

配水管土工
DIP φ 100

数量計算書

名 称	口 径・規 格	単 位	摘 要					数 量
舗装版切断工	As・15cm以下	m	45.4					45.4
舗装版取壊積込工	As・0< t ≤10cm・直接掘削積込・バックホう山積0.28m ²	m ²	9.9					9.9
舗装版取壊積込工	As・10< t ≤15cm・直接掘削積込・バックホう山積0.28m ²	m ²	3.6					3.6
機械掘削積込工	バックホう山積0.28m ³	m ³	12.0					12.0
人力掘削工	土砂 現場制約あり	m ³	1.8					1.8
機械埋戻工(再生砂)	バックホう山積0.28m ³	m ³	10.1					10.1
下層路盤工	再生切込碎石t=10cm・施工幅1.8m未満	m ²	4.8					4.8
下層路盤工	再生切込碎石t=20cm・施工幅1.8m未満	m ²	8.7					8.7
上層路盤工	再生粒調碎石t=15cm・施工幅1.8m未満	m ²	5.1					5.1
上層路盤工	再生粒調碎石t=21cm・施工幅1.8m未満	m ²	3.6					3.6
アスファルト舗装工(人力)	再生密粒As t=5cm・乳剤なし・車道	m ²	4.6					4.6
アスファルト舗装工(人力)	再生密粒As t=3cm・乳剤なし・歩道	m ²	4.8					4.8
アスファルト舗装工(人力)	再生密粒As t=5cm・乳剤なし・歩道	m ²	4.1					4.1
残土処理工(仮置)	t=7cm・L=4.0m以下・D10区間なし・バックホう山積0.28m ³ 積込	m ³	13.8					13.8
アスファルト廃材処理工	t=7cm・L=13.0m以下・D10区間なし・バックホう山積0.28m ³ 積込	m ³	0.8					0.8
軽量鋼矢板建込工	H=2.0m	m	2.4					2.4
軽量鋼矢板引抜工	H=2.0m	m	2.4					2.4
軽量金属支保工	1段梁・軽量金属腹起し・水圧サポート	m	2.4					2.4
土留材質料		式	1					1
アスファルト切断濁水処分費	中間処理後、最終処分場に搬入(焼却又は溶解ふくまず)	m ³	0.10					0.10
アスファルト切断濁水運搬費	積載量2t・運搬距離15kmまで	台	1					1

配水管土工
DIP ϕ 75

数量計算書

[illegible]

配水管土工
HIVP ϕ 50

数量計算書

[illegible]

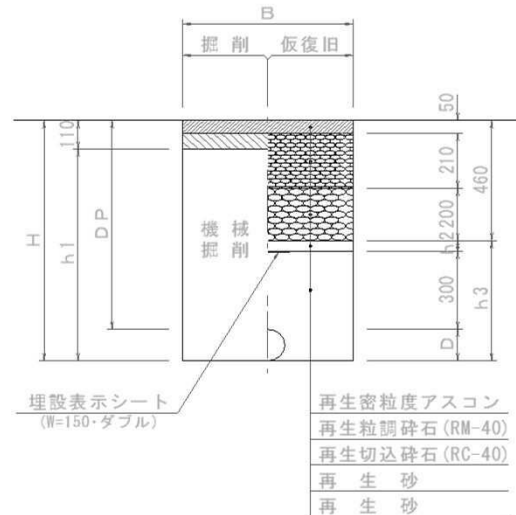
数量計算書

[illegible]

配水管 市道車道(B-6)
DIP(GX) φ100 DP=0.80

土工計算書

市道車道(B-6) (仮復旧)



土工延長

D = 0.12	2.49
DP = 0.80	2.78
B = 0.60	0.70
H = 0.92	
h1 = 0.81	
h2 = 0.04	
h3 = 0.46	

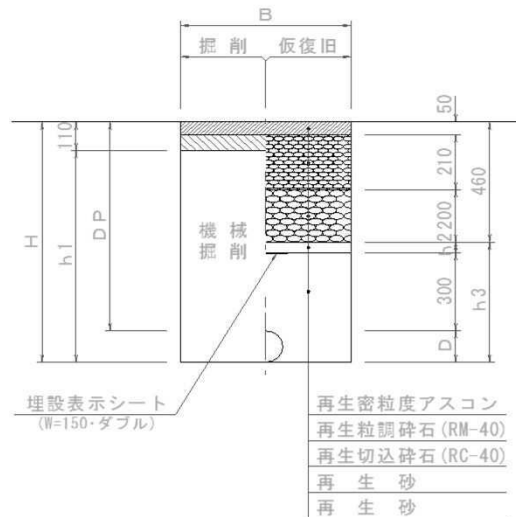
計 5.97 m

工 種	計 算 式	数 量
土工延長		5.97 m
舗装切断工	As t=20cm以下	11.94 m
	As t=20cm~30cm	m
舗装取壊工	As t=10cm以下	m ²
	As t=10cm~15cm	3.58 m ²
	As t=15cm~35cm	m ²
		m ²
掘削工	機械	2.90 m ³
	人力	m ³
機械埋戻工	埋戻用砂質土	m ³
	再生砂	$(0.60 \times 0.46 - 0.12^2 \times \pi/4) \times 5.97$
	発生土	m ³
		m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t=0cm	m ²
	再生切込碎石 t=20cm	3.58 m ²
	再生切込碎石 t=0cm	m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t=0cm	m ²
	再生粒調碎石 t=21cm	3.58 m ²
基層工	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
表層工	再生密粒As t=0cm フライム	m ²
	再生密粒As t=0cm	m ²
	再生密粒As t=5cm	3.58 m ²
残土処理工	土砂(仮置)	2.90
	土砂	m ³
	As	$0.60 \times 0.11 \times 5.97$
山留工	軽量鋼矢板 H=2.0m	m
	軽量鋼矢板 H=2.5m	m
	軽量鋼矢板 H=3.0m	m
	軽量金属支保工 1段梁	m
	軽量金属支保工 2段梁	m

配水管 市道車道(B-6)
DIP(GX) φ 75 DP=0.80

土工計算書

市道車道(B-6) (仮復旧)



$$\begin{aligned} D &= 0.09 \\ DP &= 0.80 \\ B &= 0.60 \\ H &= 0.89 \\ h1 &= 0.78 \\ h2 &= 0.04 \\ h3 &= 0.43 \end{aligned}$$

土工延長
1.35

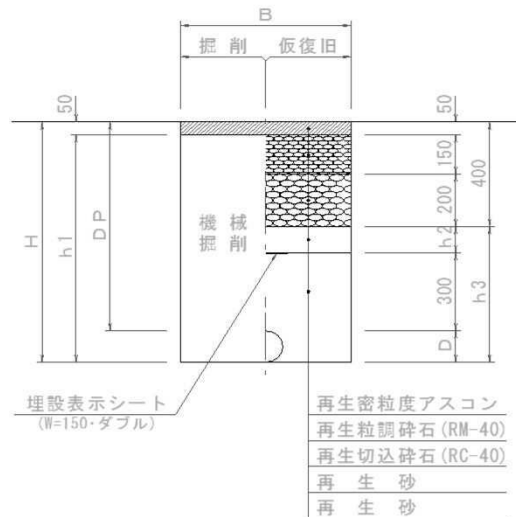
計 1.35 m

工 種	計 算 式	数 量
土工延長		1.35 m
舗装切断工	As t=20cm以下	1.35 × 2
	As t=20cm～30cm	2.70 m
舗装取壊工	As t=10cm以下	m2
	As t=10cm～15cm	0.60 × 1.35
	As t=15cm～35cm	0.81 m2
		m2
掘削工	機械	0.60 × 0.78 × 1.35
	人力	0.63 m3
機械埋戻工	埋戻用砂質土	m3
	再生砂	$(0.60 \times 0.43 - 0.09^2 \times \pi/4) \times 1.35$
	発生土	0.34 m3
		m3
下層路盤工	再生切込碎石 t=0cm	m2
	再生切込碎石 t=20cm	0.60 × 1.35
	再生切込碎石 t=0cm	0.81 m2
上層路盤工	再生粒調碎石 t=0cm	m2
	再生粒調碎石 t=21cm	0.60 × 1.35
基層工	再生粗粒As t=0cm フライム	0.81 m2
	再生粗粒As t=0cm フライム	m2
表層工	再生密粒As t=0cm フライム	m2
	再生密粒As t=0cm	m2
	再生密粒As t=5cm	0.60 × 1.35
残土処理工	土砂(仮置)	0.81 m2
	土砂	0.63 m3
	As	m3
		0.60 × 0.11 × 1.35
山留工	軽量鋼矢板 H=2.0m	0.09 m3
	軽量鋼矢板 H=2.5m	m
	軽量鋼矢板 H=3.0m	m
	軽量金属支保工 1段梁	m
	軽量金属支保工 2段梁	m

配水管 市道車道
DIP(K) $\phi 75$ DP=1.20

土工計算書

市道車道 (仮復旧)



土工延長

$$\begin{aligned} D &= 0.09 & 0.37 \\ DP &= 1.20 & 0.32 \\ B &= 0.60 \\ H &= 1.29 \\ h1 &= 1.24 \\ h2 &= 0.50 \\ h3 &= 0.89 \end{aligned}$$

計 0.69 m

工 種	計 算 式	数 量
土 工 延 長		0.69 m
舗 装 切 断 工	As t=20cm以下	1.38 m
	As t=20cm～30cm	m
舗 装 取 壊 工	As t=10cm以下	0.41 m ²
	As t=10cm～15cm	m ²
	As t=15cm～35cm	m ²
		m ²
掘 削 工	機械	0.51 m ³
	人力	m ³
機 械 埋 戻 工	埋戻用砂質土	m ³
	再生砂	$(0.60 \times 0.89 - 0.09^2 \times \pi/4) \times 0.69$ 0.36 m ³
	発生土	m ³
		m ³
下 層 路 盤 工	再生切込碎石 t=0cm	m ²
	再生切込碎石 t=20cm	0.41 m ²
	再生切込碎石 t=0cm	m ²
上 層 路 盤 工	再生粒調碎石 t=15cm	0.41 m ²
	再生粒調碎石 t=0cm	m ²
基 層 工	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
表 層 工	再生密粒As t=0cm フライム	m ²
	再生密粒As t=0cm	m ²
	再生密粒As t=5cm	0.41 m ²
残 土 処 理 工	土砂(仮置)	0.51 m ³
	土砂	m ³
	As	0.02 m ³
山 留 工	軽量鋼矢板 H=2.0m	m
	軽量鋼矢板 H=2.5m	m
	軽量鋼矢板 H=3.0m	m
	軽量金属支保工 1段梁	m
	軽量金属支保工 2段梁	m

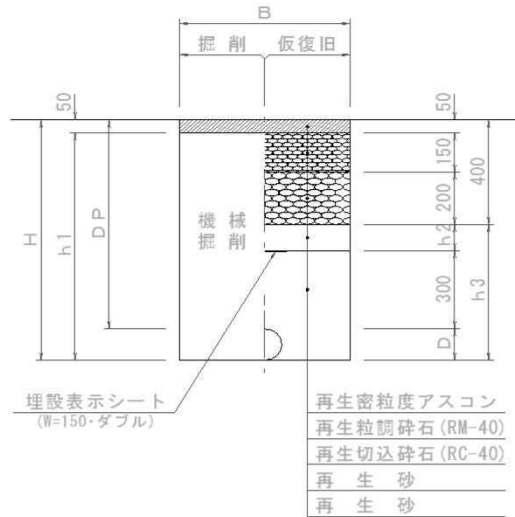
配水管 市道車道
DIP(GX) φ 75 DP=0.80

土工計算書

市道車道 (仮復旧)

土工延長

$$\begin{aligned} D &= 0.09 & 2.00 \\ DP &= 0.80 & 2.50 \\ B &= 0.60 \\ H &= 0.89 \\ h1 &= 0.84 \\ h2 &= 0.10 \\ h3 &= 0.49 \end{aligned}$$



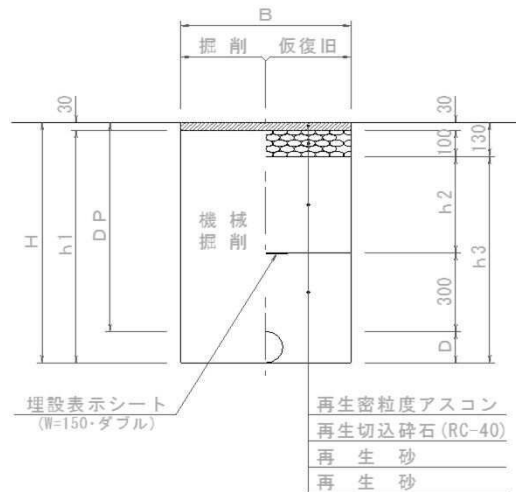
計 4.50 m

工 種	計 算 式	数 量
土工延長		4.50 m
舗装切断工	As t=20cm以下	4.50 × 2
	As t=20cm～30cm	9.00 m
舗装取壊工	As t=10cm以下	0.60 × 4.50
	As t=10cm～15cm	2.70 m ²
	As t=15cm～35cm	m ²
		m ²
掘削工	機械	0.60 × 0.84 × 4.50
	人力	2.27 m ³
機械埋戻工	埋戻用砂質土	m ³
	再生砂	(0.60 × 0.49 - 0.09 ² × π/4) × 4.50
	発生土	1.29 m ³
		m ³
		m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t=0cm	m ²
	再生切込碎石 t=20cm	0.60 × 4.50
	再生切込碎石 t=0cm	2.70 m ²
		m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t=15cm	0.60 × 4.50
	再生粒調碎石 t=0cm	2.70 m ²
		m ²
基層工	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
表層工	再生密粒As t=0cm フライム	m ²
	再生密粒As t=0cm	m ²
	再生密粒As t=5cm	0.60 × 4.50
		2.70 m ²
残土処理工	土砂(仮置)	2.27
	土砂	2.27 m ³
	As	0.60 × 0.05 × 4.50
		0.14 m ³
山留工	軽量鋼矢板 H=2.0m	m
	軽量鋼矢板 H=2.5m	m
	軽量鋼矢板 H=3.0m	m
	軽量金属支保工 1段梁	m
	軽量金属支保工 2段梁	m

配水管 歩道一般
DIP(GX) φ100 DP=0.80

土工計算書

歩道一般 (仮復旧)



土工延長

D = 0.12	1.30
DP = 0.80	2.04
B = 0.60	0.70
H = 0.92	3.22
h1 = 0.89	0.72
h2 = 0.37	
h3 = 0.79	

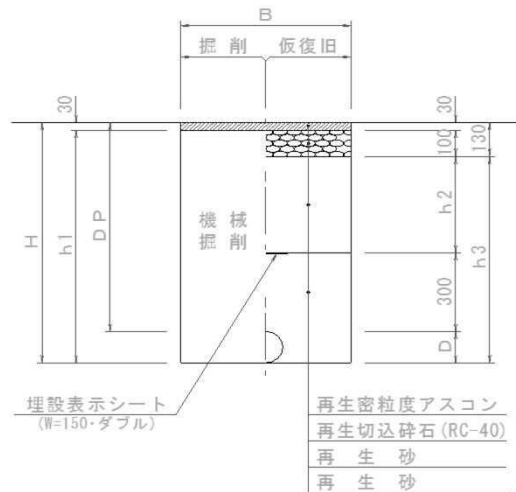
計 7.98 m

工 種	計 算 式	数 量
土工延長		7.98 m
舗装切断工	As t=20cm以下	7.98 × 2
	As t=20cm～30cm	15.96 m
舗装取壊工	As t=10cm以下	0.60 × 7.98
	As t=10cm～15cm	4.79 m ²
	As t=15cm～35cm	m ²
		m ²
掘削工	機械	0.60 × 0.89 × 7.98
	人力	4.26 m ³
機械埋戻工	埋戻用砂質土	m ³
	再生砂	(0.60 × 0.79 - 0.12 ² × π/4) × 7.98
	発生土	3.69 m ³
		m ³
		m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t=10cm	0.60 × 7.98
	再生切込碎石 t=0cm	4.79 m ²
	再生切込碎石 t=0cm	m ²
	再生切込碎石 t=0cm	m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t=0cm	m ²
	再生粒調碎石 t=0cm	m ²
基層工	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
表層工	再生密粒As t=0cm フライム	m ²
	再生密粒As t=3cm	0.60 × 7.98
	再生密粒As t=0cm	4.79 m ²
		m ²
残土処理工	土砂(仮置)	4.26
	土砂	4.26 m ³
	As	0.60 × 0.03 × 7.98
		0.14 m ³
山留工	軽量鋼矢板 H=2.0m	m
	軽量鋼矢板 H=2.5m	m
	軽量鋼矢板 H=3.0m	m
	軽量金属支保工 1段梁	m
	軽量金属支保工 2段梁	m

配水管 歩道一般
HIVP φ 50 DP=0.80

土工計算書

歩道一般 (仮復旧)



土工延長	
D = 0.06	0.40
DP = 0.80	0.30
B = 0.60	0.40
H = 0.86	
h1 = 0.83	
h2 = 0.37	
h3 = 0.73	

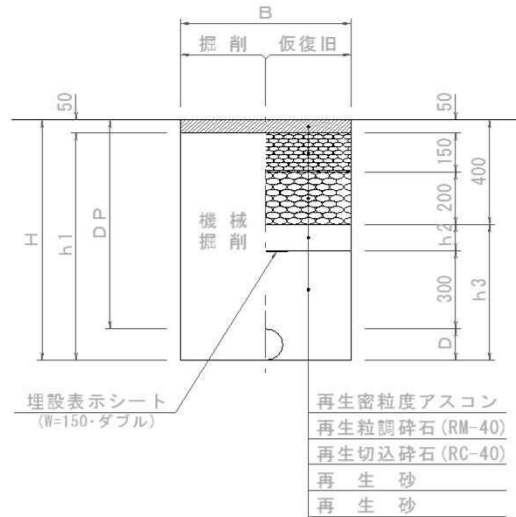
計 1.10 m

工 種	計 算 式	数 量
土工延長		1.10 m
舗装切断工	As t=20cm以下	1.10 × 2
	As t=20cm～30cm	2.20 m
舗装取壊工	As t=10cm以下	0.60 × 1.10
	As t=10cm～15cm	0.66 m ²
	As t=15cm～35cm	m ²
		m ²
掘削工	機械	0.60 × 0.83 × 1.10
	人力	0.55 m ³
機械埋戻工	埋戻用砂質土	m ³
	再生砂	(0.60 × 0.73 - 0.06 ² × π/4) × 1.10
	発生土	0.48 m ³
		m ³
		m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t=10cm	0.60 × 1.10
	再生切込碎石 t=0cm	0.66 m ²
	再生切込碎石 t=0cm	m ²
	再生切込碎石 t=0cm	m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t=0cm	m ²
	再生粒調碎石 t=0cm	m ²
基層工	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
表層工	再生密粒As t=0cm フライム	m ²
	再生密粒As t=3cm	0.60 × 1.10
	再生密粒As t=0cm	0.66 m ²
		m ²
残土処理工	土砂(仮置)	0.55
	土砂	0.55 m ³
	As	0.60 × 0.03 × 1.10
		0.02 m ³
山留工	軽量鋼矢板 H=2.0m	m
	軽量鋼矢板 H=2.5m	m
	軽量鋼矢板 H=3.0m	m
	軽量金属支保工 1段梁	m
	軽量金属支保工 2段梁	m

配水管 歩道乗入
DIP(K) φ100 DP=1.20

土工計算書

歩道乗入 (仮復旧)



土工延長

D = 0.12	0.32
DP = 1.20	0.37
B = 0.65	0.37
H = 1.32	0.32
h1 = 1.27	
h2 = 0.50	
h3 = 0.92	

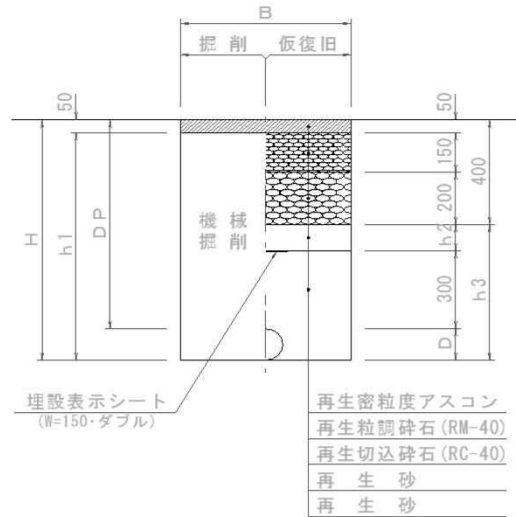
計 1.38 m

工 種	計 算 式	数 量
土工延長		1.38 m
舗装切断工	As t=20cm以下	1.38 × 2
	As t=20cm～30cm	2.76 m
舗装取壊工	As t=10cm以下	0.65 × 1.38
	As t=10cm～15cm	0.90 m ²
	As t=15cm～35cm	m ²
		m ²
掘削工	機械	0.65 × 1.27 × 1.38
	人力	1.14 m ³
機械埋戻工	埋戻用砂質土	m ³
	再生砂	(0.65 × 0.92 - 0.12 ² × π/4) × 1.38
	発生土	0.81 m ³
		m ³
		m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t=0cm	m ²
	再生切込碎石 t=20cm	0.65 × 1.38
	再生切込碎石 t=0cm	0.90 m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t=15cm	m ²
	再生粒調碎石 t=0cm	0.65 × 1.38
基層工	再生粗粒As t=0cm フライム	0.90 m ²
	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
表層工	再生密粒As t=0cm フライム	m ²
	再生密粒As t=0cm	m ²
	再生密粒As t=5cm	0.65 × 1.38
残土処理工	土砂(仮置)	0.90 m ²
	土砂	1.14 m ³
	As	m ³
		0.65 × 0.05 × 1.38
山留工	軽量鋼矢板 H=2.0m	0.04 m ³
	軽量鋼矢板 H=2.5m	m
	軽量鋼矢板 H=3.0m	m
	軽量金属支保工 1段梁	m
	軽量金属支保工 2段梁	m

配水管 歩道乗入
DIP(GX) φ100 DP=0.80

土工計算書

歩道乗入 (仮復旧)



土工延長
D = 0.12
DP = 0.80
B = 0.60
H = 0.92
h1 = 0.87
h2 = 0.10
h3 = 0.52

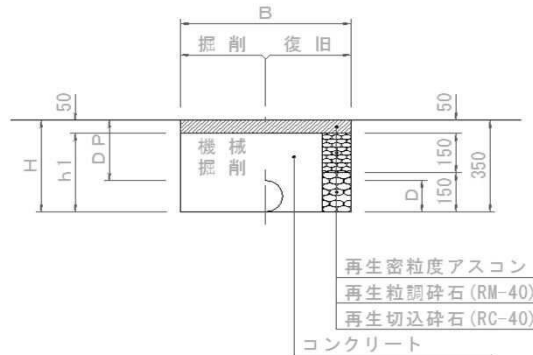
計 0.58 m

工 種	計 算 式	数 量
土工延長		0.58 m
舗装切断工	As t=20cm以下	0.58 × 2
	As t=20cm～30cm	1.16 m
舗装取壊工	As t=10cm以下	0.60 × 0.58
	As t=10cm～15cm	0.35 m ²
	As t=15cm～35cm	m ²
		m ²
掘削工	機械	0.60 × 0.87 × 0.58
	人力	0.30 m ³
機械埋戻工	埋戻用砂質土	m ³
	再生砂	$(0.60 \times 0.52 - 0.12^2 \times \pi/4) \times 0.58$
	発生土	0.17 m ³
		m ³
		m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t=0cm	m ²
	再生切込碎石 t=20cm	0.60 × 0.58
	再生切込碎石 t=0cm	0.35 m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t=15cm	m ²
	再生粒調碎石 t=0cm	0.60 × 0.58
		0.35 m ²
基層工	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
表層工	再生密粒As t=0cm フライム	m ²
	再生密粒As t=0cm	m ²
	再生密粒As t=5cm	0.60 × 0.58
		0.35 m ²
残土処理工	土砂(仮置)	0.60 × 0.58
	土砂	0.30 m ³
	As	0.02 m ³
山留工	軽量鋼矢板 H=2.0m	m
	軽量鋼矢板 H=2.5m	m
	軽量鋼矢板 H=3.0m	m
	軽量金属支保工 1段梁	m
	軽量金属支保工 2段梁	m

配水管 歩道乗入
SUS φ 100 DP=0.23

土工計算書

歩道乗入 (仮復旧)



土工延長
D = 0.12 2.84
DP = 0.23
B = 0.60
H = 0.35
h1 = 0.30

コンクリート別途計上

計 2.84 m

工 種	計 算 式	数 量
土工延長		2.84 m
舗装切断工	As t=20cm以下	2.84 × 2
	As t=20cm～30cm	5.68 m
舗装取壊工	As t=10cm以下	0.60 × 2.84
	As t=10cm～15cm	1.70 m ²
	As t=15cm～35cm	m ²
		m ²
掘削工	機械	0.60 × 0.30 × 2.84
	人力	0.51 m ³
機械埋戻工	埋戻用砂質土	m ³
	再生砂	m ³
	発生土	m ³
		m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t=0cm	m ²
	再生切込碎石 t=0cm	m ²
	再生切込碎石 t=15cm	(0.60 - 0.40) × 2.84
上層路盤工	再生粒調碎石 t=15cm	0.57 m ²
	再生粒調碎石 t=0cm	0.57 m ²
基層工	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
表層工	再生密粒As t=0cm フライム	m ²
	再生密粒As t=0cm	m ²
	再生密粒As t=5cm	0.60 × 2.84
残土処理工	土砂(仮置)	1.70 m ²
	土砂	0.51 m ³
	As	m ³
		0.60 × 0.05 × 2.84
山留工	軽量鋼矢板 H=2.0m	0.09 m ³
	軽量鋼矢板 H=2.5m	m
	軽量鋼矢板 H=3.0m	m
	軽量金属支保工 1段梁	m
	軽量金属支保工 2段梁	m

不断水仕切弁 歩道乗入
 $\phi 100$ DP=1.20

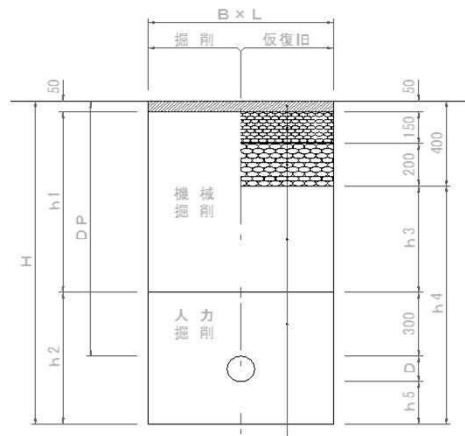
土 工 計 算 書

2 箇所

歩道乗入
 不断水(仮復旧)

土工延長

$D = 0.12$ 1.20
 $DP = 1.20$ 1.20
 $B = 1.20$
 $H = 1.52$
 $h1 = 0.85$
 $h2 = 0.62$
 $h3 = 0.50$
 $h4 = 1.12$
 $h5 = 0.20$



再生密粒度アスコン
 再生粒調碎石(RM-40)
 再生切込碎石(RC-40)
 再 生 砂
 再 生 砂

計 2.40 m

工 種	計 算 式	数 量
土 工 延 長		2.40 m
舗装切断工	As t=20cm以下	$(1.20 \times 2 + 1.20 \times 2) \times 2$
	As t=20cm~30cm	9.60 m
舗装取壊工	As t=10cm以下	1.20×2.40
	As t=10cm~15cm	2.88 m ²
	As t=15cm~35cm	m ²
		m ²
掘 削 工	機械	$1.20 \times 0.85 \times 2.40$
	人力	$(1.20 \times 0.62 - 0.12^2 \times \pi/4) \times 2.40$
機械埋戻工	埋戻用砂質土	1.76 m ³
	再生砂	$(1.20 \times 1.12 - 0.12^2 \times \pi/4) \times 2.40$
	発生土	3.20 m ³
		m ³
		m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t=0cm	m ²
	再生切込碎石 t=20cm	1.20×2.40
	再生切込碎石 t=0cm	2.88 m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t=15cm	m ²
	再生粒調碎石 t=0cm	1.20×2.40
基 層 工	再生粗粒As t=0cm フライム	2.88 m ²
	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
表 層 工	再生密粒As t=0cm フライム	m ²
	再生密粒As t=0cm	m ²
	再生密粒As t=5cm	1.20×2.40
残土処理工	土砂(仮置)	2.88 m ²
	土砂	$2.45 + 1.76$
	As	4.21 m ³
		m ³
		$1.20 \times 0.05 \times 2.40$
山 留 工	軽量鋼矢板 H=2.0m	0.14 m ³
	軽量鋼矢板 H=2.5m	2.40 m
	軽量鋼矢板 H=3.0m	m
	軽量金属支保工 1段梁	m
	軽量金属支保工 2段梁	2.40
		2.40 m
		m

不断水仕切弁 市道車道
 $\phi 75$ DP=1.20

土 工 計 算 書

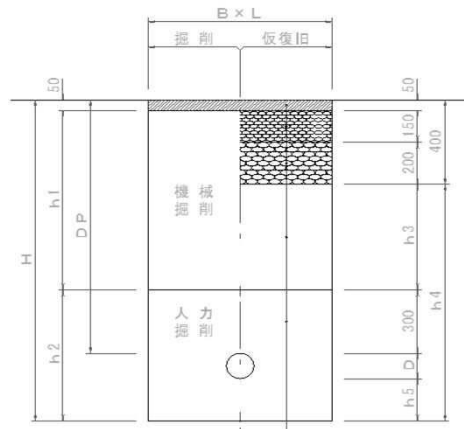
1 箇所

市道車道
 不断水(仮復旧)

土工延長

1.20

$$\begin{aligned} D &= 0.09 \\ DP &= 1.20 \\ B &= 1.20 \\ H &= 1.44 \\ h1 &= 0.85 \\ h2 &= 0.54 \\ h3 &= 0.50 \\ h4 &= 1.04 \\ h5 &= 0.15 \end{aligned}$$



再生密粒度アスコン
 再生粒調碎石(RM-40)
 再生切込碎石(RC-40)
 再 生 砂
 再 生 砂

計 1.20 m

工 種	計 算 式	数 量
土 工 延 長		1.20 m
舗装切断工	As t=20cm以下 As t=20cm~30cm	$(1.20 \times 2 + 1.20 \times 2) \times 1$ 4.80 m
舗装取壊工	As t=10cm以下 As t=10cm~15cm As t=15cm~35cm	1.20×1.20 1.44 m ² m ² m ² m ²
掘 削 工	機械 人力	$1.20 \times 0.85 \times 1.20$ $(1.20 \times 0.54 - 0.09^2 \times \pi/4) \times 1.20$ 1.22 m ³ 0.77 m ³
機械埋戻工	埋戻用砂質土 再生砂 発生土	 $(1.20 \times 1.04 - 0.09^2 \times \pi/4) \times 1.20$ 1.49 m ³ m ³ m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t=0cm 再生切込碎石 t=20cm 再生切込碎石 t=0cm	 1.20×1.20 1.44 m ² m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t=15cm 再生粒調碎石 t=0cm	1.20×1.20 1.44 m ² m ²
基 層 工	再生粗粒As t=0cm フライム 再生粗粒As t=0cm フライム	 m ² m ²
表 層 工	再生密粒As t=0cm フライム 再生密粒As t=0cm 再生密粒As t=5cm	 m ² m ² 1.20×1.20 1.44 m ²
残土処理工	土砂(仮置) 土砂 As	$1.22 + 0.77$ 1.99 m ³ m ³ $1.20 \times 0.05 \times 1.20$ 0.07 m ³
山 留 工	軽量鋼矢板 H=2.0m 軽量鋼矢板 H=2.5m 軽量鋼矢板 H=3.0m 軽量金属支保工 1段梁 軽量金属支保工 2段梁	 m m m m m

弁篋撤去

市道車道

DP=1.00

土 工 計 算 書

1 箇所

市道車道
(仮復旧)

土工延長

1.00

D P = 1.00

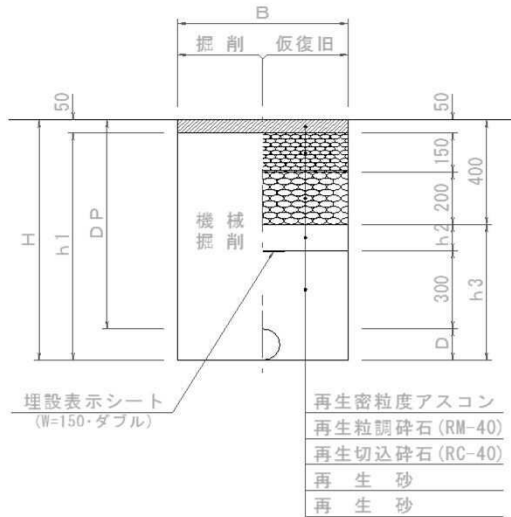
B = 1.00

H = 1.00

h 1 = 0.95

h 2 = 0.30

h 3 = 0.60



計 1.00 m

工 種	計 算 式	数 量
土 工 延 長		1.00 m
舗 装 切 断 工	As t=20cm以下	$(1.00 \times 2 + 1.00 \times 2) \times 1$
	As t=20cm～30cm	4.00 m
舗 装 取 壊 工	As t=10cm以下	1.00 × 1.00
	As t=10cm～15cm	1.00 m ²
	As t=15cm～35cm	m ²
		m ²
掘 削 工	機械	$1.00 \times 0.95 \times 1.00$
	人力	0.95 m ³
機 械 埋 戻 工	埋戻用砂質土	m ³
	再生砂	$(1.00 \times 0.60 - 0.00^2 \times \pi/4) \times 1.00$
	発生土	0.60 m ³
		m ³
下 層 路 盤 工	再生切込碎石 t=0cm	m ²
	再生切込碎石 t=20cm	1.00×1.00
	再生切込碎石 t=0cm	1.00 m ²
上 層 路 盤 工	再生粒調碎石 t=15cm	m ²
	再生粒調碎石 t=0cm	1.00×1.00
		1.00 m ²
基 層 工	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
	再生粗粒As t=0cm フライム	m ²
表 層 工	再生密粒As t=0cm フライム	m ²
	再生密粒As t=0cm	m ²
	再生密粒As t=5cm	1.00×1.00
		1.00 m ²
残 土 処 理 工	土砂(仮置)	0.95
	土砂	0.95 m ³
	As	$1.00 \times 0.05 \times 1.00$
		0.05 m ³
山 留 工	軽量鋼矢板 H=2.0m	m
	軽量鋼矢板 H=2.5m	m
	軽量鋼矢板 H=3.0m	m
	軽量金属支保工 1段梁	m
	軽量金属支保工 2段梁	m

配水管		濁 水 処 理 量 計 算 表			
舗装版切断厚 (cm)	舗装版切断延長1m 当りの濁水処理量 (m³)	舗装切断延長 (m)		濁水処理量 (m³)	
3	0.00078	18.16		0.014	
4	0.00104				
5	0.00130	38.38		0.050	
6	0.00152				
7	0.00174				
8	0.00196				
9	0.00218				
10	0.00240				
11	0.00262	14.64		0.038	
12	0.00284				
13	0.00306				
14	0.00328				
15	0.00350				
16	0.00372				
17	0.00394				
18	0.00416				
19	0.00438				
20	0.00460				
21	0.00482				
22	0.00504				
23	0.00526				
24	0.00548				
25	0.00570				
計		71.18		0.102	
		71.18		0.10	
0.100 m3 × 1.10 t／m3 = 0.11 t					
0.11 t ÷ 2.0 t／台 ≒ 0.06 台					
= 1.0 台					

2. 舗装本復旧工

数量計算書

[illegible]

舗装本復旧面積計算書

市道車道(B-6)		
①	6.61×3.05	20.16 m ²
計		20.16 m ²
市道車道		
②	$(8.17 + 6.85) \times 2.70 \times 1/2$	20.28 m ²
計		20.28 m ²
歩道一般		
③	3.45×1.65	5.69 m ²
④	4.57×1.65	7.54 m ²
計		13.23 m ²
歩道乗入		
⑤	2.68×2.45	6.57 m ²
⑥	1.89×3.05	5.76 m ²
⑦	$(3.05 + 2.45) \times 0.60 \times 1/2$	1.65 m ²
⑧	3.40×2.45	8.33 m ²
計		22.31 m ²

舗装本復旧

濁水処理量計算表

舗装版切断厚（cm）	舗装版切断延長1m 当りの濁水処理量（m³）	舗装切断延長（m）		濁水処理量（m³）	
3	0.00078				
4	0.00104				
5	0.00130	12.32		0.016	
6	0.00152				
7	0.00174				
8	0.00196				
9	0.00218				
10	0.00240				
11	0.00262	6.61		0.017	
12	0.00284				
13	0.00306				
14	0.00328				
15	0.00350				
16	0.00372				
17	0.00394				
18	0.00416				
19	0.00438				
20	0.00460				
21	0.00482				
22	0.00504				
23	0.00526				
24	0.00548				
25	0.00570				
計		18.93		0.033	
		18.93		0.03	
0.030 m3 × 1.10 t／m3 = 0.03 t					
0.03 t ÷ 2.0 t／台 ≒ 0.02 台					
= 1.0 台					