

【曾根工区】仮設数量計算書

リタル管φ80

仮設配管材料数量計算書 (管根地内)

名称	形状・寸法	単位	単位長	計 算 式 (変 更 前)					合 計	計 算 式 (変 更 後)					合 計	摘 要
				仮設平面												
(リタル材料)																
リタル管 直管	G型 φ80×4.0	本	4.000	7					7							
リタル管 直管	G型 φ80×2.0	本	2.000	2					2							
リタル管 直管	G型 φ80×1.0	本	1.000	1					1							
リタル管 直管	G型 φ80×0.5	本	0.500	2					2							
リタル管 直管	G型 φ80×0.3	本	0.300	3					3							
リタル管 フレキ管	G型 φ80×1.0	本	1.000													
リタル管 フレキ管	G型 (高圧用) φ80×1.0	本	1.000	6					6							
リタル管 90°エルブ	G型 φ80	ヶ	0.282	7					7							
リタル管 チズ	G型 φ80×φ80	ヶ	0.226	1					1							
リタル管 ボールバルブ	G型 (高圧用) φ80	ヶ	0.605	2					2							
リタル管 撤去用直管	G型 φ80	ヶ	0.252	1					1							
リタル管 接続短管	G型 10K φ80 フランジ	ヶ	0.160	2					2							
リタル管 接続短管	G型 φ80 受×受	ヶ	0.016	3					3							
フランジ継手材	SUS304 10K GF φ75	組		4					4							
不排水割T字管	DIP用 ソフト弁付 10K φ100×φ75	基		1					1							GF形フランジ
不排水割T字管	VP用 ソフト弁付 10K φ100×φ75	基		1					1							GF形フランジ
不排水仕切弁	DIP用 φ100	基		1					1							
不排水仕切弁	VP用 φ100	基		1					1							
仕切弁室	H=0.60 円形1号	組		1					1							
仕切弁室	H=0.90 円形1号	組		1					1							
フランジ蓋	φ75 10K	ヶ		2					2							
(チズ)	φ80×φ80	ヶ	H寸法 0.088	(1)					(1)							
配管延長		m		45.0					45.0							

埋管φ80

仮設配管土工延長計算書 (管根地内)

名 称	形状・寸法	単 位	単位長	計 算 式 (変 更 前)							合 計	計 算 式 (変 更 後)							合 計	摘 要
				仮設平面																
布設土工延長																				
断面 a-1	割T H=0.60 φ100 町道As	箇所	1.0								1.0								不断水	
断面 a-2	割T H=0.90 φ100 町道As	箇所	1.0								1.0								不断水	
断面 a-3	不断仕 H=0.60 φ100 町道As	箇所	1.0								1.0								不断水	
断面 a-4	不断仕 H=0.90 φ100 町道As	箇所	1.0								1.0								不断水	
断面 a-5	布設 H=0.30 φ80 町道As	m	6.0								6.0								布設	
撤去土工延長																				
断面 a-1'	フランジ蓋 H=0.60 φ80 町道As	m	1.0								1.0									
断面 a-2'	フランジ蓋 H=0.90 φ80 町道As	m	1.0								1.0									
断面 a-5'	撤去 H=0.30 φ80 町道As	m	6.0								6.0									

150外管φ80

土工数量計算表(管根地内) (2)

上段: 変更前
下段: 変更後

		断面 a-1 布設	断面 a-2 布設	断面 a-3 布設	断面 a-4 布設	断面 a-5 布設						合計	改め		
延長		箇所 1.00	箇所 1.00	箇所 1.00	箇所 1.00	m 6.00									
舗装切断工	As t≤15cm	m	4.000 4.00	4.000 4.00	5.200 5.20	5.200 5.20	2.000 12.00						30.40		
舗装版取壊工	As t≤10cm	m2	1.000 1.00	1.000 1.00	1.690 1.69	1.690 1.69	0.600 3.60						8.98		
掘削工	機械	m3	0.450 0.45	0.750 0.75	0.761 0.76	1.268 1.27	0.204 1.22						4.45		
掘削工	人力	m3	0.509 0.51	0.500 0.50	1.506 1.51	1.357 1.36						3.88			
発生土埋戻工		m3	0.300 0.30	0.600 0.60	0.144 0.14	0.542 0.54	0.108 0.65						2.23		
砂埋戻工		m3	0.509 0.51	0.500 0.50	0.417 0.42	0.389 0.39						1.82			
残土処理工	土砂	m3	0.659 0.66	0.650 0.65	2.123 2.12	2.083 2.08	0.096 0.58						6.09		
残塊処理工	As殻	m3	0.050 0.05	0.050 0.05	0.085 0.09	0.085 0.09	0.030 0.18						0.46		
路盤工	1.8m未満 RM-30 t=10cm	m2					1.690 1.69	0.600 3.60						7.29	
路盤工	1.8m未満 RM-30 t=17cm	m2	1.000 1.00	1.000 1.00			1.690 1.69	0.600 3.60						1.69	
路盤工	1.8m未満 RM-30 t=20cm	m2					1.690 1.69						1.69		
碎石敷	RC-30 t=10cm	m2													
舗装復旧工	再生密粒As t=3cm	m2	1.000 1.00	1.000 1.00	1.690 1.69	1.690 1.69	0.600 3.60						8.98		
舗装復旧工	再生密粒As t=5cm	m2													
土留工	軽量鋼矢板 l=2.0m 支保1段	m					1.300 1.30						1.30		

以外管φ80

土工数量計算表(3)

上段：変更前

下段：変更後

			断面 a-1'	断面 a-2'	断面 a-5'						合計	改め	
			撤去	撤去	撤去								
延長			1.00	1.00	6.00								
舗装切断工	As t≤15cm	m	2.000	2.00	2.000	2.00						4.00	
舗装版取壊工	As t≤10cm	m2	0.600	0.60	0.600	0.60	0.600	3.60				4.80	
掘削工	機械	m3	0.282	0.28	0.456	0.46	0.102	0.61				1.35	
掘削工	人力	m3	0.108	0.11	0.108	0.11	0.108	0.65				0.87	
発生土埋戻工		m3	0.180	0.18	0.360	0.36	0.114	0.68				1.22	
砂埋戻工		m3	0.108	0.11	0.108	0.11						0.22	
残土処理工	土砂	m3	0.210	0.21	0.204	0.20	0.096	0.58				0.99	
残塊処理工	As殻	m3	0.018	0.02	0.018	0.02	0.018	0.11				0.15	
路盤工	1.8m未満 RM-30 t=10cm	m2											
路盤工	1.8m未満 RM-30 t=17cm	m2	0.600	0.60	0.600	0.60	0.600	3.60				4.80	
路盤工	1.8m未満 RM-30 t=20cm	m2											
碎石敷	RC-30 t=10cm	m2											
舗装仮復旧工	再生密粒As t=3cm	m2	0.600	0.60	0.600	0.60	0.600	3.60				4.80	
舗装仮復旧工	再生密粒As t=5cm	m2											
土留工	軽量鋼矢板 l=2.0m 支保1段	m											

【曾根工区】本設数量計算書

DCIP-GXφ100

管根地内本設配管材料数量計算書

名 称	形状・寸法	単 位	単位長	計 算 式 (変 更 前)						合 計	計 算 式 (変 更 後)						合 計	摘 要
				本設平面														
DCIP 直管	GX形S種内粉 φ100×4.00m	本	4.000	26							26							
切管用直管	GX形S種内粉 φ100×4.00m	(m) 本	1.000	(17.61)							5							切管調書より
ライナ	GX形 φ100	組	0.029	11							11							
接合部品	GX形 φ100	組		14							14							
G-Link	GX形 φ100	組		14							14							
G-Link	GX形 φ150	組		1							1							
DCIP 受挿し片落管	GX形内粉 φ150×φ100	ヶ	0.410	1							1							
DCIP 曲管	GX形内粉 φ100×45°	ヶ	0.420	4							4							
DCIP 曲管	GX形内粉 φ100×22 1/2°	ヶ	0.380	7							7							
DCIP 曲管	GX形内粉 φ100×11 1/4°	ヶ	0.360	3							3							
DCIP 両受曲管	GX形内粉 φ100×45°	ヶ	0.160	4							4							
DCIP 両受曲管	GX形内粉 φ100×22 1/2°	ヶ	0.120	1							1							
DCIP 継輪	GX形内粉 φ100	ヶ	0.200	2							2							
埋設標識シート		m		128.1							128.1							土工延長
管明示テープ	φ100	m		95.0							95.0							箇所1.5巻、直管=5か所/本、 切管・異径管=2か所/本
DCIPφ100据付延長		m		128.9							128.9							
仕切弁延長		m																
DCIPφ100管延長		m		128.9							128.9							

変更前

DCIP-GX φ 100

曾根地内切管調書

(形状寸法) DCIP-GX φ 100 × 4.00m							切管集計					
甲切管	乙切管	乙切管	乙切管	乙切管	残管	挿口加工	切断	路線名	直管	甲切管	乙切管	延長
1.70 G	G	1.21 G	G	0.80 GX			3	(平面図)		1.70	0.80	17.61
2.30 G	G	1.60 GX			0.10	2			2.30	1.21		
2.58 G	G	0.85 GX			0.57	2			2.58	0.85		
1.48 G	G	2.52 GX				1			1.48	1.00		
1.57 G	G	1.00 GX			1.43	2			1.57	2.52		
										1.60		
甲切管用 直管	乙切管用 直管				残管 計	挿口加工 計	切断 計	計		9.63	7.98	17.61
5					2.39		10					
直管 5 本												

【森工区】本設数量計算書

DCIP-GXφ100

森地内本設配管材料数量計算書

名称	形状・寸法	単位	単位長	計 算 式 (変 更 前)						合 計	計 算 式 (変 更 後)						合 計	摘 要
				本設平面														
DCIP 直管	GX形S種内粉 φ100×4.00m	本	4.000	5						5								
切管用直管	GX形S種内粉 φ100×4.00m	(m) 本	1.000	(10.66)						3							切管調書より	
ライナ	GX形 φ100	組	0.029	7						7								
接合部品	GX形 φ100	組		11						11								
G-Link	GX形 φ100	組		7						7								
G-Link	GX形 φ150	組		1						1								
DCIP 受挿し片落管	GX形内粉 φ150×φ100	ヶ	0.410	1						1								
DCIP 曲管	GX形内粉 φ100×45°	ヶ	0.420	3						3								
DCIP 曲管	GX形内粉 φ100×22 1/2°	ヶ	0.380	1						1								
DCIP 両受曲管	GX形内粉 φ100×45°	ヶ	0.160	2						2								
DCIP 両受曲管	GX形内粉 φ100×22 1/2°	ヶ	0.120	1						1								
2受丁字管	GX形 φ100×φ100	ヶ	0.590	1						1								
2受丁字管	GX形 φ100×φ75	ヶ	0.440	1						1								
短管1号	GX形 φ100	ヶ	0.080	1						1								
GX形ソフトシール仕切弁	GX形 φ100(10K)	ヶ	0.490	2						2								
不断水丁字管	VP用 φ100×φ100(10K)	ヶ	0.316	1						1								
フランジ継手	GFφ100(10K)	ヶ		1						1								
メカキャップ	K形 φ100	ヶ		1						1							町道側管末	
仕切弁室	H=0.60 円形1号	組		1						1								
仕切弁室	H=0.90 円形1号	組		2						2								
仕切弁室	H=0.30 円形1号	組		1						1							防護コンクリート部	
埋設標識シート		m		34.8						34.8							土工延長 - 弁延長	
管明示テープ	φ100	m		32.8						32.8							1箇所1.5巻、直管=5か所/本、 切管・異径管=2か所/本	
DCIPφ100据付延長		m		35.8						35.8							管路長	
仕切弁延長		m		1.30						1.30								

変更前

DCIP-GX ϕ 100

森 地 内 切 管 調 書

(形状寸法) DCIP-GX ϕ 100 × 4.00m								切管集計				
甲切管	乙切管	乙切管	乙切管	乙切管	残管	挿口加工	切断	路線名	直管	甲切管	乙切管	延長
1.22 G	G	2.19 GX			0.59		2	(平面図)		1.22	2.19	10.66
0.94 G	G	1.37 G	G	0.94 GX	0.75		3		0.94	1.37		
3.08 G	G	0.92 GX	G				1		3.08	0.92		
										0.94		
甲切管用 直管	乙切管用 直管				残管 計	挿口加工 計	切断 計					
3					1.34		6	計		5.24	5.42	10.66
直管 3 本												

既設管撤去・試掘数量計算書

單 位 土 量 計 算 書

土工計算書

(断面 b)

NO.7

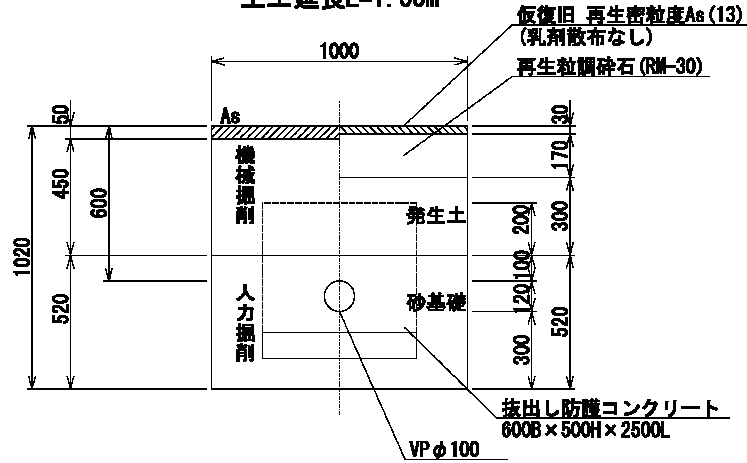
断面図

不断水割T字管部

民地 As

ⓑ-1

不断水割T字管部
土工延長L=1.00m



断面	本設配管 (1.0箇所当り)					単位	摘要	
	1							
道路種別	町道As							
管種,口径	VPφ100×100							
H	0.60					m	土被り	
B	1.00					m	掘削幅	
H1	1.02					m	掘削深	
H2	0.45					m	機械掘削	
H2'	0.52					m	人力掘削	
H3	0.30					m	発生土埋戻	
H4	0.52					m	砂基礎	
D	0.12					m	管外径	
L	1.00					m	延長	
舗装切断工	4.000					m	As t≤15cm	
舗装版取壊工	1.000					m ²	As t≤10cm	
機械掘削工	0.450					m ³	B × H2 × L	
人力掘削工	0.509					m ³	(B × H2' - π/4 × D ²) × L	
発生土埋戻工	0.180					m ³	B × H3 × L-控除	
砂埋戻工	0.280					m ³	B × H4 × L-控除	
残土処理工	0.779					m ³	土砂	
残塊処理工	0.050					m ³	As殻	
路盤工	1.000					m ²	RM-30 t=17cm	
舗装仮復旧工	1.000					m ²	再生密粒度As t=3cm	
抜きし防護コンクリート部控除								
発生土	0.60 × 0.20 × 1.00 =			0.120				
砂基礎	0.60 × 0.40 × 1.00 =			0.240				

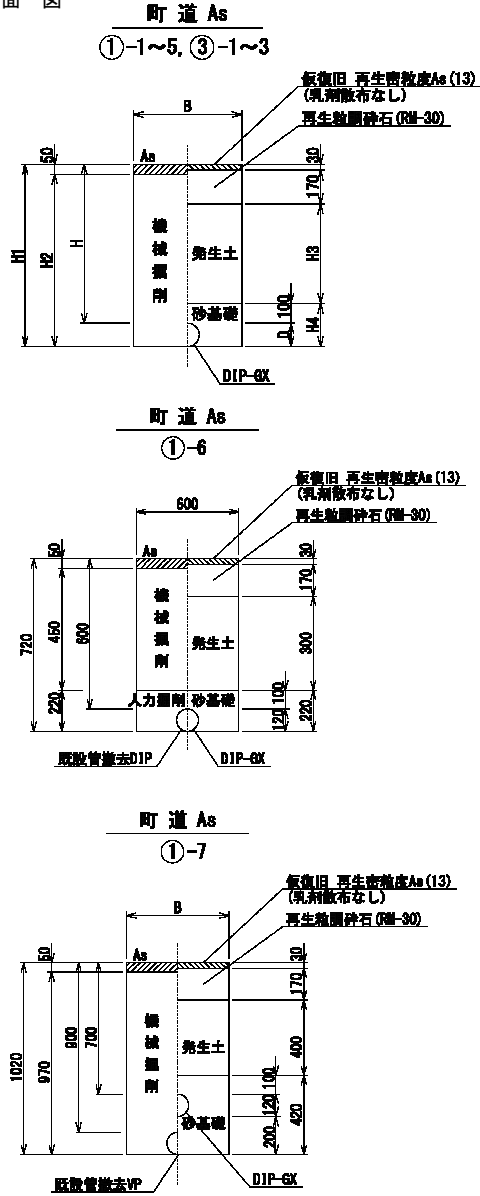
土工計算書

(断面①)

NO.8

本設DIP单独部, 既設管同時撤去

断面図

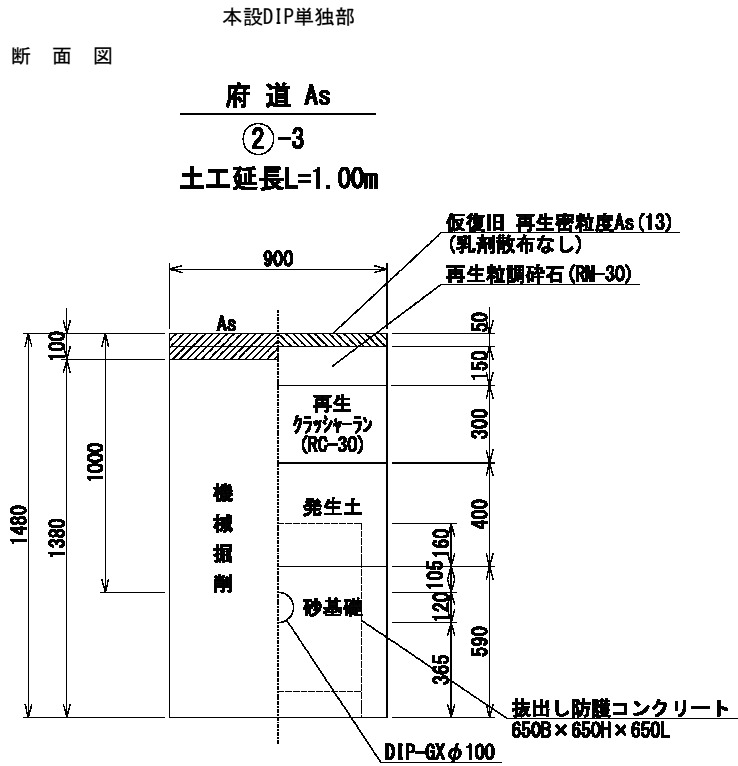


断面	本設配管 (1.0m当り)							単位	摘要
	1	2	3	4	5	6	7		
道路種別	町道As	町道As	町道As	町道As	町道As	町道As	町道As		
管種、口径	DIPφ100	DIPφ100	DIPφ100	DIPφ100	DIPφ100	DIPφ100	DIPφ100		
H	0.60	0.70	0.85	1.07	1.63	0.60	0.70	m	土被り
B	0.60	0.60	0.60	0.60	0.90	0.60	0.60	m	掘削幅
H1	0.72	0.82	0.97	1.19	1.75	0.72	1.02	m	掘削深
H2	0.67	0.77	0.92	1.14	1.70	0.45	0.97	m	機械掘削
H2'	—	—	—	—	—	0.22	0.00	m	人力掘削
H3	0.30	0.40	0.55	0.77	1.33	0.30	0.40	m	発生土埋戻
H4	0.22	0.22	0.22	0.22	0.22	0.22	0.42	m	砂基礎
D	0.12	0.12	0.12	0.12	0.12	0.12	0.12	m	管外径
D'						0.12	0.11	m	既設管外径
H'						0.60	0.90	m	既設土被り
舗装切断工	2.000	2.000	2.000	2.000	2.000	2.000	2.000	m	As t≤15cm
舗装版取壊工	0.600	0.600	0.600	0.600	0.900	0.600	0.600	m ²	As t≤10cm
機械掘削工	0.402	0.462	0.552	0.684	1.530	0.270	0.582	m ³	B×H2×1.0
人力掘削工	—	—	—	—	—	0.121	—	m ³	$(B \times H2' - \pi/4 \times D^2) \times 1.0$
発生土埋戻工	0.180	0.240	0.330	0.462	1.197	0.180	0.240	m ³	B×H3×1.0
砂埋戻工	0.121	0.121	0.121	0.121	0.187	0.121	0.241	m ³	$(B \times H4 - \pi/4 \times D^2) \times 1.0$
残土処理工	0.222	0.222	0.222	0.222	0.333	0.211	0.342	m ³	土砂
残塊処理工	0.030	0.030	0.030	0.030	0.045	0.030	0.030	m ³	As殻
路盤工	0.600	0.600	0.600	0.600	0.900	0.600	0.600	m ²	RM-30 t=17cm
舗装仮復旧工	0.600	0.600	0.600	0.600	0.900	0.600	0.600	m ²	再生密粒度As t=3cm
土留工	—	—	—	—	1.000	—	—	m	l=2.0m 支保1段

土工計算書

(断面②)

NO.11



断面	本設配管 (1.0箇所当り)					単位	摘要
	3						
道路種別	府道As						
管種,口径	DIPφ100						
H	1.00					m	土被り
B	0.90					m	掘削幅
H1	1.48					m	掘削深
H2	1.38					m	機械掘削
H2'	—					m	人力掘削
H3	0.39					m	発生土埋戻
H4	0.59					m	砂基礎
D	0.12					m	管外径
L	1.00					m	延長
舗装切断工	2.000					m	As t≤15cm
舗装版取壊工	0.900					m ²	As t≤10cm
機械掘削工	1.242					m ³	B × H2 × L
人力掘削工	—					m ³	(B × H2' - π/4 × D ²) × L
発生土埋戻工	0.283					m ³	B × H3 × L - 控除
砂埋戻工	0.282					m ³	B × H4 × L - 控除
残土処理工	0.959					m ³	土砂
残塊処理工	0.090					m ³	As殻
上層路盤工	0.900					m ²	RM-30 t=15cm
下層路盤工	0.900					m ²	RC-30 t=30cm
舗装仮復旧工	0.900					m ²	再生密粒度As t=5cm
土留工	—					m	l=2.0m 支保1段
抜き防護コンクリート部控除							
発生土	0.65 × 0.16 × 0.65 =		0.068				
砂基礎	0.65 × 0.59 × 0.65 =		0.249				

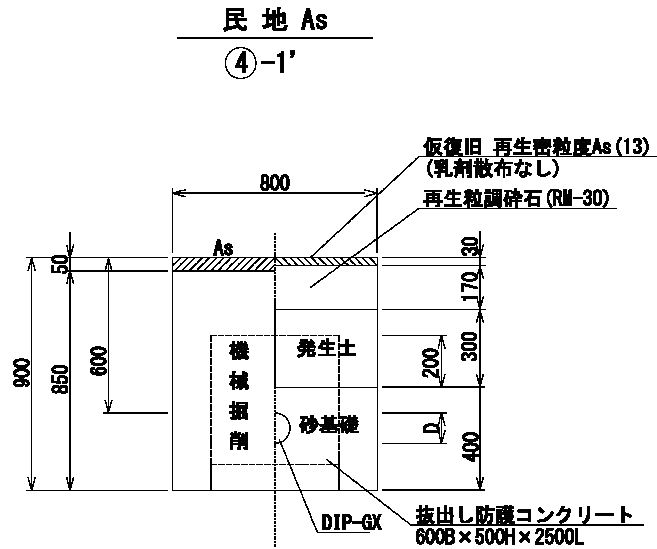
土工計算書

(断面④)

NO.11

本設DIP単独部

断面図



断面	本設配管 (1.0箇所当り)					単位	摘要
	1'						
道路種別	民地As						
管種,口径	DIPφ100						
H	0.60					m	土被り
B	0.80					m	掘削幅
H1	0.90					m	掘削深
H2	0.85					m	機械掘削
H2'	-					m	人力掘削
H3	0.30					m	発生土埋戻
H4	0.40					m	砂基礎
D	0.12					m	管外径
L	1.00					m	延長
舗装切断工	2.000					m	As t≤15cm
舗装版取壊工	0.800					m ²	As t≤10cm
機械掘削工	0.680					m ³	B × H2 × L
人力掘削工	-					m ³	(B × H2' - π/4 × D ²) × L
発生土埋戻工	0.120					m ³	B × H3 × L
砂埋戻工	0.080					m ³	(B × H4 - 0.5 × 0.6) × L
残土処理工	0.560					m ³	土砂
残塊処理工	0.040					m ³	As殻
上層路盤工	0.800					m ²	RM-30 t=15cm
下層路盤工	-					m ²	RC-30 t=30cm
舗装仮復旧工	0.800					m ²	再生密粒度As t=5cm
土留工	-					m	l=2.0m 支保1段
抜き防護コンクリート部控除							
発生土	0.60 × 0.20 × 1.0 =	0.120	(m ³ /m)				
砂基礎	0.60 × 0.40 × 1.0 =	0.240	(m ³ /m)				